

鉛直荷重許容応力度計算書

2026年 1月

本計算書は「住宅の品質確保の促進等に関する法律」に基づき、
構造の安定に関する評価等級を下記の条件に設定して計算したものです。

耐震等級	3
耐風等級	2
耐積雪等級	該当区域外

工事名称	性能評価モデル物件
建設場所	
建築主	

設計者	一級建築士 国土交通大臣登録 第11111号 設計太郎
-----	--------------------------------

事務所	一級建築士事務所 東京都知事登録 第22222号 ネットイーグル株式会社
-----	---

郵便番号	123-4567
------	----------

所在地	東京都港区芝浦…
-----	----------

電話番号	03-0000-0000
------	--------------

目次

1. 一般事項	1
1-1. 基本情報	1
1-2. 建物概要	1
1-3. 性能評価等級	2
1-4. 部屋高さ仕様	2
1-5. 設計方針	2
1-6. 使用材料および許容応力度	3
(1) 木材	3
(2) 鉄筋及びコンクリート	5
(3) 耐力壁仕様	6
(4) 横架材端部金物仕様	6
1-7. 荷重及び外力	7
(1) 部屋名および荷重処理区分一覧	7
(2) 固定荷重	7
(3) 積載荷重	9
(4) 積雪荷重	9
(5) 設計荷重	10
(6) 追加荷重	11
(7) 応力の組み合わせ	11
1-8. 構造計算の内容	12
(1) 計算の内容	12
(2) 出力の内容	12
(3) 構造計算結果判定基準値	13
(4) 構造計算パラメータ	14
2. 接合部の設計	15
2-1. 横架材端部接合部の検定	15

3. 各部の設計	24
3-1. 軸力算定	24
(1) 荷重分布図	24
(2) 耐力壁の耐力と軸力の算定	29
(3) 柱の長期軸力	37
(4) 荷重の伝達	46
(5) 柱（柱脚）の軸力一覧	65
3-2. 柱の設計	77
(1) 検定一覧表	77
(2) 荷重の検討	86
(3) めり込みの検討	135
3-3. 梁（小屋梁・床梁）の設計	143
(1) 検定一覧表	144
(2) 荷重の検討	157
3-4. 母屋の設計	334
(1) 検定一覧表	334
(2) 荷重の検討	338
3-5. 大引きの設計	383
(1) 検定一覧表	383
(2) 荷重の検討	387
3-6. 隅木・谷木の設計	427
(1) 検定一覧表	427
(2) 荷重の検討	430
4. 基礎の設計	458
4-1. 基礎反力図	458
4-2. 基礎タイプ	459
4-3. 接地圧の検討	466
(1) ベタ基礎接地圧の検討	466
(2) 布基礎接地圧とフーチングの検討	472
4-4. スラブ筋の検討	473
4-5. 基礎梁の検討	475
(1) 長期	475
(2) 短期	491
4-6. ベタ基礎の基礎梁等分布荷重図	522

1. 一般事項

1-1. 基本情報

物件番号	SEINOU-1
工事名称	性能評価モデル物件
建設場所	
建築主	
設計者	ネットイーグル株式会社 設計太郎
備考	

1-2. 建物概要

階数	2階建				
建築用途	専用住宅				
構造形式	木造軸組工法				
基本モジュール	910 mm				
屋根情報	階数	標準の勾配	垂木ピッチ	軒の出	妻の出
	1階	4 寸	455 mm	600 mm	455 mm
	2階	4 寸	455 mm	600 mm	455 mm
規模	床面積		1階	71.22 m ²	
			2階	53 m ²	
	延床面積		124.22 m ²		
	建築面積		71.22 m ²		
	基礎高さ		400 mm		
矩計情報	土台天端高さ		525 mm		
	階高	1階	2900 mm		
		2階	2800 mm		
	軒高		6225 mm		
	最高高さ		9803.1 mm		
	仕上げ	屋根	彩色石綿板		
外壁		サイディング張り			
積雪の指定	積雪地域	一般地域			
	雪止め	なし			
	積雪単位荷重	20 N/cm/m ²			
	積雪量	50 cm			
	風圧と積雪の同時検討	なし			
地盤・地業	地盤面の長期許容応力度	30 kN/m ²			
	根入れ	300 mm			
	基礎の構造	鉄筋コンクリート造			
	鉄筋種類	SD-295			
	コンクリート種類	Fc=21			
立地条件	地盤種別	2種			
	地震地域係数 (Z)	1.0			
	風地域	一般地域			
	風圧壁量係数	50 cm/m ²			
	基準風速 (Vo)	36 m/s			
	地表面粗度区分	III			

1-3. 性能評価等級

性能表示事項	目視等級	評価方法	自己評価結果
耐震等級	<input checked="" type="checkbox"/> 等級3 <input type="checkbox"/> 等級2 <input type="checkbox"/> 等級1	<input checked="" type="checkbox"/> 評価方法基準による <input type="checkbox"/> 特別評価方法認定による <input type="checkbox"/> 住宅型式性能認定による <input type="checkbox"/> 型式住宅部分等製造者の認証による	OK
耐風等級	<input checked="" type="checkbox"/> 等級2 <input type="checkbox"/> 等級1	<input checked="" type="checkbox"/> 評価方法基準による <input type="checkbox"/> 特別評価方法認定による <input type="checkbox"/> 住宅型式性能認定による <input type="checkbox"/> 型式住宅部分等製造者の認証による	OK
耐積雪等級	<input type="checkbox"/> 等級2 <input type="checkbox"/> 等級1 <input checked="" type="checkbox"/> 該当区域外	<input type="checkbox"/> 評価方法基準による <input type="checkbox"/> 特別評価方法認定による <input type="checkbox"/> 住宅型式性能認定による <input type="checkbox"/> 型式住宅部分等製造者の認証による	-

1-4. 部屋高さ仕様

階	部屋名称	高さ区分	床高からの高さ (mm)
1階	一般室	床高さ	84 (土台天より)
		内法高さ	2000
		天井高さ	2400
2階	一般室	床高さ	84 (梁天より)
		内法高さ	2000
		天井高さ	2400

1-5. 設計方針

<p>本計算書は次のものに基づき作成されている。 建築基準法並びに施行令及び国土交通省告示</p> <p>(参考文献)</p> <ol style="list-style-type: none"> 1. 木造軸組工法住宅の許容応力度設計 (2017年版) 2. 木質構造設計規準・同解説 -許容応力度・許容耐力設計法- 3. 住宅基礎の構造設計演習帳 4. 小規模建築物基礎設計指針 5. 木造住宅の為の住宅性能表示 (2022年版) 6. (公財) 日本住宅・木材技術センターが公開する在来軸組工法用の設計支援ツール 「壁量等の基準(令和7年施行)に対応した表計算ツール(多機能版)ver1.2」

1-6. 使用材料および許容応力度

(1) 木材

材種名	樹種	等級	強度等級名称	材巾 (mm)	材成 (mm)
土台	檜	特1等	-	105	105
大引	米樺	特1等	-	105	105
梁	米松	特1等	-	105	105 ~ 270
母屋	米樺	特1等	-	105	105
棟木	米樺	特1等	-	105	105
隅木	米樺	特1等	-	105	105
管柱	杉	特1等	-	105	105
通柱	檜	特1等	-	120	120
小屋束	米樺	特1等	-	105	105

基準強度・許容応力度・ヤング係数

荷重及び区分	圧縮	引張	曲げ	曲げ (幅)	せん断	せん断 (幅)	めり込み (土台)	めり込み (梁)
基準強度	Fc	Ft	Fbx	Fby	Fsx	Fsy	Fcv	Fcv
長期	1.1Fc/3	1.1Ft/3	1.1Fb/3	1.1Fb/3	1.1Fs/3	1.1Fs/3	1.5Fcv/3	1.1Fcv/3
短期 (積雪時)	1.6Fc/3	1.6Ft/3	1.6Fb/3	1.6Fb/3	1.6Fs/3	1.6Fs/3	2Fcv/3	1.6Fcv/3
短期	2Fc/3	2Ft/3	2Fb/3	2Fb/3	2Fs/3	2Fs/3	2Fcv/3	2Fcv/3

樹種	許容応力度 (N/mm ²)										ヤング 係数 (N/mm ²)	
	荷重及び 区分	圧縮	引張	曲げ	曲げ (幅)	せん断	せん断 (幅)	めり込(途中)		めり込(端部)		
								土台	梁	土台		梁
檜 特1等 無垢材	基準強度	20.77	16.20	26.70	26.70	2.10	2.10	7.80	7.80	7.80	7.80	Ex: 8820
	長期	7.62	5.94	9.79	9.79	0.77	0.77	3.90	2.86	3.90	2.86	
	短期積雪	11.08	8.64	14.24	14.24	1.12	1.12	5.20	4.16	5.20	4.16	Ey: 8820
	短期	13.85	10.80	17.80	17.80	1.40	1.40	5.20	5.20	5.20	5.20	
米樺 特1等 無垢材	基準強度	19.20	14.70	25.20	25.20	2.10	2.10	6.00	6.00	6.00	6.00	Ex: 7840
	長期	7.04	5.39	9.24	9.24	0.77	0.77	3.00	2.20	3.00	2.20	
	短期積雪	10.24	7.84	13.44	13.44	1.12	1.12	4.00	3.20	4.00	3.20	Ey: 7840
	短期	12.80	9.80	16.80	16.80	1.40	1.40	4.00	4.00	4.00	4.00	
米松 特1等 無垢材	基準強度	22.20	17.70	28.20	28.20	2.40	2.40	9.00	9.00	9.00	9.00	Ex: 9800
	長期	8.14	6.49	10.34	10.34	0.88	0.88	4.50	3.30	4.50	3.30	
	短期積雪	11.84	9.44	15.04	15.04	1.28	1.28	6.00	4.80	6.00	4.80	Ey: 9800
	短期	14.80	11.80	18.80	18.80	1.60	1.60	6.00	6.00	6.00	6.00	
杉 特1等 無垢材	基準強度	17.70	13.50	22.20	22.20	1.80	1.80	6.00	6.00	6.00	6.00	Ex: 6860
	長期	6.49	4.95	8.14	8.14	0.66	0.66	3.00	2.20	3.00	2.20	
	短期積雪	9.44	7.20	11.84	11.84	0.96	0.96	4.00	3.20	4.00	3.20	Ey: 6860
	短期	11.80	9.00	14.80	14.80	1.20	1.20	4.00	4.00	4.00	4.00	

寸法調整係数

異等級構成集成材

辺長 (mm)		係数	辺長 (mm)		係数
100 以下		1.13	750 超	900 以下	0.89
100 超	150 以下	1.08	900 超	1050 以下	0.87
150 超	200 以下	1.05	1050 超	1200 以下	0.86
200 超	250 以下	1.02	1200 超	1350 以下	0.85
250 超	300 以下	1.00	1350 超	1500 以下	0.84
300 超	450 以下	0.96	1500 超	1650 以下	0.83
450 超	600 以下	0.93	1650 超	1800 以下	0.82
600 超	750 以下	0.91	1800 超		0.80

同一等級構成集成材

辺長 (mm)		係数	辺長 (mm)		係数
100 以下		1.00	200 超	250 以下	0.90
100 超	150 以下	0.96	250 超	300 以下	0.89
150 超	200 以下	0.93	300 超		0.85

LVL

辺長 (mm)		係数	辺長 (mm)		係数
100 以下		1.16	450 超	600 以下	0.93
100 超	150 以下	1.10	600 超	750 以下	0.91
150 超	200 以下	1.06	750 超	900 以下	0.89
200 超	250 以下	1.03	900 超	1050 以下	0.87
250 超	300 以下	1.00	1050 超	1200 以下	0.86
300 超	450 以下	0.98			

(2) 鉄筋及びコンクリート

(a) 鉄筋



名称	基準強度 F (N/mm ²)	長期 (N/mm ²)			短期 (N/mm ²)			ヤング係数 (kN/mm ²)
		圧縮 f _c	引張 f _t	せん断 f _s	圧縮 f _c	引張 f _t	せん断 f _s	
SD-295	295	195	195	195	295	295	295	205

(b) コンクリート

名称	Fc値 (N/mm ²)	長期 (N/mm ²)			短期 (N/mm ²)			ヤング係数 (kN/mm ²)	自重 (kN/m ³)
		圧縮 f _c	引張 f _t	せん断 f _s	圧縮 f _c	引張 f _t	せん断 f _s		
Fc=21	21.0	7.00	0.00	0.70	14.00	0.00	1.05	21.68	24.0

(3) 耐力壁仕様

(a) 筋違

名称	材種	シングル /ダブル	倍率			接合金物
			令46条	圧縮	引張	
45 x 90 	木製	シングル	2.0	2.5	1.5	筋違プレート(BP-2)
45 x 90 双掛 	木製	ダブル	4.0	4.0 (2.5)	4.0 (1.5)	筋違プレート(BP-2)

*圧縮/引張の()内は柱頭柱脚接合金物の検討(標準計算法)のせん断耐力算出で使用

(b) 面材

名称	釘打ち	厚さ (mm)	倍率	種類	倍率係数 (準耐力壁)	壁の剛性算出用 せん断変形角(rad)
構造用合板 7.5mm以上 —————	-	0	2.5	耐力壁	-	1 / 150
準耐力壁(せっこうボード) —————	-	0	0.9	準耐力壁	0.6	1 / 150

*準耐力壁の壁倍率は、倍率×倍率係数で使用されます。

(c) 制振壁または大臣認定壁等
使用データなし

(4) 横架材端部金物仕様

名称	条件	許容せん断耐力(kN)				許容引張耐力(kN)
		長期	短期	中長期	中短期	
羽子板ボルト	ホゾ仕口	-	-	-	-	0.00
	蟻仕口 シングル	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 ダブル	-	-	-	-	11.20
片引きボルト	ホゾ仕口	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 シングル	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 ダブル	-	-	-	-	11.20
両引きボルト	ホゾ仕口	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 シングル	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 ダブル	-	-	-	-	11.20
短冊金物	ホゾ仕口 シングル	-	-	-	-	0.00
	ホゾ仕口 ダブル	-	-	-	-	0.00
	蟻仕口 シングル	-	-	-	-	5.60
	蟻仕口 ダブル	-	-	-	-	11.20

*中長期は1.43/2、中短期は1.6/2を短期許容せん断耐力に乗じた値となる

1-7. 荷重及び外力

(1) 部屋名および荷重処理区分一覧

階	部屋名称	荷重処理区分
1階	廊下	標準 (洋室系)
	押入	標準 (和室系)
	浴室	1F浴室
	物入	標準 (洋室系)
	玄関	内部土間
	納戸	標準 (洋室系)
	トイレ	標準 (洋室系)
	床の間	標準 (和室系)
	階段室	階段
	キッチン	標準 (洋室系)
	和室6帖	標準 (和室系)
	洗面脱衣室	標準 (洋室系)
	リビング・ダイニング	標準 (洋室系)
2階	廊下	標準 (洋室系)
	洋室	標準 (洋室系)
	物入	標準 (洋室系)
	トイレ	標準 (洋室系)
	主寝室	標準 (洋室系)
	階段室	階段
	バルコニー	バルコニー

(2) 固定荷重

部位	内訳	名称	荷重 (N/m ²)	
彩色石綿板	下地・垂木・仕上げ	彩色石綿板	340	
		垂木計算用	屋根荷重合計	340
	母屋	母屋		50
		スパン>2m		(100)
		母屋計算用	屋根荷重合計	390
		見付面合計 4.0寸	勾配係数 = 1.077	420
	梁	小屋梁		100
		スパン>4m		(170)
		スパン>6m		(250)
	天井	天井		150
		小屋梁計算用	天井荷重合計	250
			合計	640
		見付面合計 4.0寸	勾配係数 = 1.077	670

部位	内訳	名称	荷重 (N/m ²)	
彩色石綿板【軒先】	下地・垂木・仕上げ	彩色石綿板	340	
	軒裏天井	軒裏天井	150	
		垂木計算用	屋根荷重合計	490
	母屋	母屋	50	
		スパン>2m	(100)	
		母屋計算用	屋根荷重合計	540
		見付面合計 4.0寸	勾配係数 = 1.077	582
		小屋梁計算用	天井荷重合計	0
		合計	540	
		見付面合計 4.0寸	勾配係数 = 1.077	582
標準 (洋室系)	仕上げ	フローリング	190	
	下地・床組	床板+根太	150	
	梁	梁	100	
		スパン>4m	(170)	
		スパン>6m	(250)	
	天井	天井	150	
		合計	590	
標準 (和室系)	仕上げ	畳	250	
	下地・床組	床板+根太	150	
	梁	梁	100	
		スパン>4m	(170)	
		スパン>6m	(250)	
	天井	天井	150	
		合計	650	
1F浴室	仕上げ	ユニットバス	1000	
	下地・床組	土間コンクリート	300	
	天井	天井	150	
		合計	1450	
内部土間	仕上げ	モルタル・タイル	600	
	梁	梁	100	
	天井	天井	150	
		合計	850	
階段	仕上げ	合板+仕上げ	190	
	下地・床組	床組	150	
	梁	梁	100	
		スパン>4m	(170)	
		スパン>6m	(250)	
	天井	天井	150	
	合計	590		
バルコニー	仕上げ	合板+仕上げ	450	
	下地・床組	床板+根太	150	
	梁	梁	100	
		スパン>4m	(170)	
		スパン>6m	(250)	
	天井	天井	150	
	合計	850		
サイディング張り	軸組み	軸組み	150	
	内壁仕上げ	石膏ボード+クロス	100	
	外壁仕上げ	サイディング等	300	
		合計	550	

部位	内訳	名称	荷重 (N/m ²)
一般内壁	軸組み	軸組み	150
	仕上げ	石膏ボード (両面) + クロス	200
		合計	350

(3) 積載荷重

部位	床用 (N/m ²)	梁・柱・基礎用 (N/m ²)	地震力用 (N/m ²)
標準 (洋室系)	1800	1300	600
標準 (和室系)	1800	1300	600
1F浴室	1800	1300	600
内部土間	1800	1300	600
階段	1800	1300	600
バルコニー	1800	1300	600

(4) 積雪荷重

積雪地域	一般地域
単位荷重	20 (N/m ² /cm)
垂直積雪量	50 (cm)
雪止め	なし
雪下ろしの慣習	なし

屋根低減係数

階数	屋根勾配			低減係数	積雪荷重 (水平面)	積雪荷重 (勾配面)
1階	4.0寸	$\beta = 21.80^\circ$	$\cos 21.80^\circ = 0.928$	0.917	917 N/m ²	852 N/m ²
2階	4.0寸	$\beta = 21.80^\circ$	$\cos 21.80^\circ = 0.928$	0.917	917 N/m ²	852 N/m ²
低減係数 $\mu b = \sqrt{\cos(1.5 \times \beta)}$ $\beta = \text{屋根勾配 (単位: 度)}$ $\beta > 60$ 度の場合は $\mu b = 0$ *雪止めの有る場合には低減は行わない						

(5) 設計荷重

単位：N/m²

荷重用途	荷重種別	床用		梁・柱・基礎用		地震力用
		常時	積雪時	常時	積雪時	
彩色石綿板 4.0寸 (垂木計算用)	固定荷重			340	340	340
	積雪荷重				852	
	合計			340	1192	340
彩色石綿板 4.0寸 (屋根荷重計算用)	固定荷重 (母屋スパン>2m)			420 (470)	420 (470)	420 (470)
	積雪荷重				917	
	合計 (母屋スパン>2m)			420 (470)	1337 (1387)	420 (470)
彩色石綿板 4.0寸 (天井荷重計算用)	固定荷重 (梁スパン>4m) (梁スパン>6m)			250 (320) (400)	250 (320) (400)	250 (320) (400)
	合計 (梁スパン>4m) (梁スパン>6m)			250 (320) (400)	250 (320) (400)	250 (320) (400)
	固定荷重			490	490	490
彩色石綿板【軒先】 4.0寸 (垂木計算用)	積雪荷重				852	
	合計			490	1342	490
	彩色石綿板【軒先】 4.0寸 (屋根荷重計算用)	固定荷重 (母屋スパン>2m)			582 (632)	582 (632)
積雪荷重					917	
合計 (母屋スパン>2m)				582 (632)	1499 (1549)	582 (632)
彩色石綿板【軒先】 4.0寸 (天井荷重計算用)	固定荷重 (梁スパン>4m) (梁スパン>6m)			0 (70) (150)	0 (70) (150)	0 (70) (150)
	合計 (梁スパン>4m) (梁スパン>6m)			0 (70) (150)	0 (70) (150)	0 (70) (150)
	標準 (洋室系)	固定荷重	590	590	590	590
(梁スパン>4m)		(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
(梁スパン>6m)		(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
積載荷重		1800	1800	1300	1300	600
合計		2390	2390	1890	1890	1190
標準 (和室系)	固定荷重	650	650	650	650	650
	(梁スパン>4m)	(720)	(720)	(720)	(720)	(720)
	(梁スパン>6m)	(800)	(800)	(800)	(800)	(800)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2450	2450	1950	1950	1250
1F浴室	固定荷重	1450	1450	1450	1450	1450
	(梁スパン>4m)	(1520)	(1520)	(1520)	(1520)	(1520)
	(梁スパン>6m)	(1600)	(1600)	(1600)	(1600)	(1600)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	3250	3250	2750	2750	2050
	(梁スパン>4m)	(3320)	(3320)	(2820)	(2820)	(2120)
	(梁スパン>6m)	(3400)	(3400)	(2900)	(2900)	(2200)

荷重用途	荷重種別	床用		梁・柱・基礎用		地震力用
		常時	積雪時	常時	積雪時	
内部土間	固定荷重	850	850	850	850	850
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2650	2650	2150	2150	1450
階段	固定荷重	590	590	590	590	590
	(梁スパン>4m)	(660)	(660)	(660)	(660)	(660)
	(梁スパン>6m)	(740)	(740)	(740)	(740)	(740)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	合計	2390	2390	1890	1890	1190
	(梁スパン>6m)	(2540)	(2540)	(2040)	(2040)	(1340)
バルコニー	固定荷重	850	850	850	850	850
	(梁スパン>4m)	(920)	(920)	(920)	(920)	(920)
	(梁スパン>6m)	(1000)	(1000)	(1000)	(1000)	(1000)
	積載荷重	1800	1800	1300	1300	600
	積雪荷重		1000		1000	
	合計	2650	3650	2150	3150	1450
サイディング張り	固定荷重			550	550	550
	(梁スパン>4m)	(2720)	(3720)	(2220)	(3220)	(1520)
	(梁スパン>6m)	(2800)	(3800)	(2300)	(3300)	(1600)
一般内壁	固定荷重			350	350	350

(6) 追加荷重

該当データなし

(7) 応力の組み合わせ

応力の種類	想定する状態	多雪区域以外の場合	多雪区域の場合
長期の応力	常時	■ G + P	□ G + P
	積雪時		□ G + P + 0.70S
短期の応力	積雪時	■ G + P + S	□ G + P + S
	暴風時	■ G + P + W	□ G + P + W
			□ G + P + W + 0.35S
地震時	■ G + P + K	□ G + P + K + 0.35S	

G：固定荷重 P：積載荷重 S：積雪荷重
W：風圧力による応力 K：地震力による応力

1-8. 構造計算の内容

(1) 計算の内容

項目	設定
計算ルート	性能評価計算
柱頭・柱脚接合部の引張耐力の検定方法	N値計算法
検定を行う金物	必要金物
めり込みの検討	長期・短期行う
基礎の検討	行う
大引の検討	行う
令46条の床面積	吹抜を含まない
準耐力壁の考慮	考慮する（必要壁量1/2超）
地震力計算時における各階の荷重の分割位置	当該階のFL + 階高の1/2
横架材端部の有効断面積	$A_e = A_0 \times (d' / d)$
基礎梁の計算方法	許容応力度（グレー本）
基礎梁の検討	基礎自重を考慮する（ σ_e ）
基礎梁検定時の基礎の自重	自動算出
基礎梁	GL上
地中梁	GL上
スラブ	GL上
集成材の厚さ方向の辺長に対する係数の考慮	考慮する
天井荷重加算方法	天井領域に加算
柱頭の逆せん断の検討	行わない
短期水平力の検討	行う
短期水平力検討時の曲げ戻し効果の考慮	考慮する

(2) 出力の内容

項目	設定
柱の設計（座屈・短期曲げ）	97 / 97 （全出力）
柱の設計（めり込み）	94 / 94 （全出力）
梁の設計	152 / 152 （全出力）
母屋の設計	39 / 39 （全出力）
大引きの設計	40 / 40 （全出力）
隅木・谷木の設計	28 / 28 （全出力）
トラスの設計	0 / 0
基礎梁の検討	31 / 31 （全出力）

(3) 構造計算結果判定基準値

項目		設定				
46条に対する壁量		1.00				
金物耐力チェック基準値		1.00				
圧縮を受ける柱の判定基準		1.00				
耐圧板スラブの接地圧の検定値		1.00				
地中梁の断面 判定基準値		1.00				
部位	許容たわみ量 (L:スパン)					
	長期	cm以下	短期	cm以下	長期積雪	cm以下
母屋	L / 200	2.0	L / 150	3.0	L / 200	2.0
小屋梁	L / 200	2.0	L / 150	2.0	L / 200	2.0
床梁	L / 300	1.0	L / 225	1.0	L / 300	1.0
持出梁	L / 300	1.0	L / 225	1.5	L / 300	1.5
登り梁	L / 300	1.5	L / 225	1.5	L / 300	1.5
耐風梁	-	-	L / 200	2.0	-	-
隅木	L / 200	2.0	L / 200	2.0	L / 200	3.0
谷木	L / 200	2.0	L / 200	2.0	L / 200	3.0
大引き	L / 300	1.0	L / 225	1.0	L / 300	1.0
垂木	L / 200	2.0	L / 150	2.0	L / 200	2.0
根太	L / 300	1.0	L / 300	2.0	L / 300	2.0

(4) 構造計算パラメータ

項目		設定
壁荷重の計算方法		それぞれ算定階の下階にのみ分配
建物の固有周期算定条件		h は(最高高さ-軒高)/2+2階階高+1階階高+0.5mで算出
断面欠損の考慮		端部：する 途中：する
断面係数Z用断面欠損係数 (%) (梁用)	梁片方	20
	梁両方	40
	根太片方	10
	根太両方	20
	梁片方、根太片方	30
	持出梁支点片方	20
	持出梁支点両方	40
断面係数I用断面欠損係数 (%) (梁用)	梁片方	20
	梁両方	30
	根太片方	10
	根太両方	10
	梁片方、根太片方	30
	持出梁支点片方	20
	持出梁支点両方	30

2. 接合部の設計

2-1. 横架材端部接合部の検定

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 母 屋	ほ2 ち2	鎌継 —	米栴 特1等 105x105	5645 —	G+P	348	2897	0.12				OK
					G+P+S	1108	4214	0.26				OK
					G+P+K	348	5268	0.07				OK
					G+P+W	348	5268	0.07				OK
2 母 屋	ろ8 ほ8	— 鎌継	米栴 特1等 105x105	— 5645	G+P				261	2897	0.09	OK
					G+P+S				831	4214	0.20	OK
					G+P+K				261	5268	0.05	OK
					G+P+W				261	5268	0.05	OK
2 母 屋	ろ2 ろ5	蟻仕口 鎌継	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	283	2897	0.10	174	2897	0.06	OK
					G+P+S	900	4214	0.21	554	4214	0.13	OK
					G+P+K	283	5268	0.05	174	5268	0.03	OK
					G+P+W	283	5268	0.05	174	5268	0.03	OK
2 母 屋	ろ5 ろ8	— 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	— 5645	G+P				131	2897	0.05	OK
					G+P+S				416	4214	0.10	OK
					G+P+K				131	5268	0.02	OK
					G+P+W				131	5268	0.02	OK
2 母 屋	は3 は7	蟻仕口 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	283	2897	0.10	283	2897	0.10	OK
					G+P+S	900	4214	0.21	900	4214	0.21	OK
					G+P+K	283	5268	0.05	283	5268	0.05	OK
					G+P+W	283	5268	0.05	283	5268	0.05	OK
2 母 屋	に4 に6	蟻仕口 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	261	2897	0.09	261	2897	0.09	OK
					G+P+S	831	4214	0.20	831	4214	0.20	OK
					G+P+K	261	5268	0.05	261	5268	0.05	OK
					G+P+W	261	5268	0.05	261	5268	0.05	OK
2 母 屋	へ4 へ6	蟻仕口 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	261	2897	0.09	261	2897	0.09	OK
					G+P+S	831	4214	0.20	831	4214	0.20	OK
					G+P+K	261	5268	0.05	261	5268	0.05	OK
					G+P+W	261	5268	0.05	261	5268	0.05	OK
2 母 屋	と3 と7	蟻仕口 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	131	2897	0.05	131	2897	0.05	OK
					G+P+S	416	4214	0.10	416	4214	0.10	OK
					G+P+K	131	5268	0.02	131	5268	0.02	OK
					G+P+W	131	5268	0.02	131	5268	0.02	OK
2 母 屋	ち2 ち5	蟻仕口 鎌継	米栴 特1等 105x105	5645 5645	G+P	283	2897	0.10	174	2897	0.06	OK
					G+P+S	900	4214	0.21	554	4214	0.13	OK
					G+P+K	283	5268	0.05	174	5268	0.03	OK
					G+P+W	283	5268	0.05	174	5268	0.03	OK
2 母 屋	ち5 ち8	— 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	— 5645	G+P				283	2897	0.10	OK
					G+P+S				900	4214	0.21	OK
					G+P+K				283	5268	0.05	OK
					G+P+W				283	5268	0.05	OK
1 母 屋	又ほ11 と11	蟻仕口 —	米栴 特1等 105x105	5645 —	G+P	180	2897	0.06				OK
					G+P+S	572	4214	0.14				OK
					G+P+K	180	5268	0.03				OK
					G+P+W	180	5268	0.03				OK
1 母 屋	又に12 ち12	— 蟻仕口	米栴 特1等 105x105	— 5645	G+P				299	2897	0.10	OK
					G+P+S				952	4214	0.23	OK
					G+P+K				299	5268	0.06	OK
					G+P+W				299	5268	0.06	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
1 母 屋	又 に 9 又 に 12	-	米 栴 特 1 等 105x105	-	G+P				283	2897	0.10	OK
					G+P+S				900	4214	0.21	OK
					G+P+K				283	5268	0.05	OK
					G+P+W				283	5268	0.05	OK
1 母 屋	と 9 と 11	大 入 れ 蟻 仕 口	米 栴 特 1 等 105x105	7350 5645	G+P	296	3773	0.08	265	2897	0.09	OK
					G+P+S	940	5488	0.17	843	4214	0.20	OK
					G+P+K	296	6860	0.04	265	5268	0.05	OK
					G+P+W	296	6860	0.04	265	5268	0.05	OK
2 隅 木	又 り 又 0 と 3	-	米 栴 特 1 等 105x105	-	G+P				87	2897	0.03	OK
					G+P+S				277	4214	0.07	OK
					G+P+K				87	5268	0.02	OK
					G+P+W				87	5268	0.02	OK
2 隅 木	は 3 ほ 5	鎌 継 -	米 栴 特 1 等 105x105	5645 -	G+P	87	2897	0.03				OK
					G+P+S	277	4214	0.07				OK
					G+P+K	87	5268	0.02				OK
					G+P+W	87	5268	0.02				OK
2 隅 木	は 7 ほ 5	鎌 継 -	米 栴 特 1 等 105x105	5645 -	G+P	87	2897	0.03				OK
					G+P+S	277	4214	0.07				OK
					G+P+K	87	5268	0.02				OK
					G+P+W	87	5268	0.02				OK
2 隅 木	と 7 ほ 5	鎌 継 -	米 栴 特 1 等 105x105	5645 -	G+P	87	2897	0.03				OK
					G+P+S	277	4214	0.07				OK
					G+P+K	87	5268	0.02				OK
					G+P+W	87	5268	0.02				OK
2 小 屋 梁	い 1 ほ 1	蟻 仕 口 -	米 松 特 1 等 105x105	5645 -	G+P	229	3311	0.07				OK
					G+P+S	574	4816	0.12				OK
					G+P+K	229	6021	0.04				OK
					G+P+W	229	6021	0.04				OK
2 小 屋 梁	ほ 1 り 1	鎌 継 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x105	5645 5645	G+P	285	3311	0.09	242	3311	0.07	OK
					G+P+S	725	4816	0.15	587	4816	0.12	OK
					G+P+K	285	6021	0.05	242	6021	0.04	OK
					G+P+W	285	6021	0.05	242	6021	0.04	OK
2 小 屋 梁	ほ 2 り 2	蟻 仕 口 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x180	14292 14292	G+P	1025	8384	0.12	1318	8384	0.16	OK
					G+P+S	2188	12195	0.18	3122	12195	0.26	OK
					G+P+K	1025	15244	0.07	1318	15244	0.09	OK
					G+P+W	1025	15244	0.07	1318	15244	0.09	OK
2 小 屋 梁	ろ 3 に 3	蟻 仕 口 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x105	5645 5645	G+P	577	3311	0.17	577	3311	0.17	OK
					G+P+S	1384	4816	0.29	1384	4816	0.29	OK
					G+P+K	577	6021	0.10	577	6021	0.10	OK
					G+P+W	577	6021	0.10	577	6021	0.10	OK
2 小 屋 梁	ほ 4 り 4	蟻 仕 口 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x210	16810 16810	G+P	1724	9861	0.17	1713	9861	0.17	OK
					G+P+S	4074	14344	0.28	4039	14344	0.28	OK
					G+P+K	1724	17930	0.10	1713	17930	0.10	OK
					G+P+W	1724	17930	0.10	1713	17930	0.10	OK
2 小 屋 梁	い 5 ほ 5	蟻 仕 口 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x105	5645 5645	G+P	52	3311	0.02	65	3311	0.02	OK
					G+P+S	52	4816	0.01	65	4816	0.01	OK
					G+P+K	52	6021	0.01	65	6021	0.01	OK
					G+P+W	52	6021	0.01	65	6021	0.01	OK
2 小 屋 梁	は 6 ほ 6	蟻 仕 口 蟻 仕 口	米 松 特 1 等 105x105	5645 5645	G+P	78	3311	0.02	78	3311	0.02	OK
					G+P+S	78	4816	0.02	78	4816	0.02	OK
					G+P+K	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
					G+P+W	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 小 屋 梁	ほ6 り6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	78	3311	0.02	78	3311	0.02	OK
					G+P+S	78	4816	0.02	78	4816	0.02	OK
					G+P+K	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
					G+P+W	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
2 小 屋 梁	い7 ほ7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	52	3311	0.02	123	3311	0.04	OK
					G+P+S	52	4816	0.01	123	4816	0.03	OK
					G+P+K	52	6021	0.01	123	6021	0.02	OK
					G+P+W	52	6021	0.01	123	6021	0.02	OK
2 小 屋 梁	ほ8 り8	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x180	9677 14292	G+P	1025	5677	0.18	1318	8384	0.16	OK
					G+P+S	2188	8257	0.26	3122	12195	0.26	OK
					G+P+K	1025	10321	0.10	1318	15244	0.09	OK
					G+P+W	1025	10321	0.10	1318	15244	0.09	OK
2 小 屋 梁	い9 ほ9	蟻仕口 鎌継	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	229	3311	0.07	427	3311	0.13	OK
					G+P+S	574	4816	0.12	1088	4816	0.23	OK
					G+P+K	229	6021	0.04	427	6021	0.07	OK
					G+P+W	229	6021	0.04	427	6021	0.07	OK
2 小 屋 梁	ほ9 り9	— 蟻仕口	米松 特1等 105x105	— 5645	G+P				517	3311	0.16	OK
					G+P+S				1256	4816	0.26	OK
					G+P+K				517	6021	0.09	OK
					G+P+W				517	6021	0.09	OK
2 小 屋 梁	い5 い9	鎌継 —	米松 特1等 105x105	5645 —	G+P	285	3311	0.09				OK
					G+P+S	725	4816	0.15				OK
					G+P+K	285	6021	0.05				OK
					G+P+W	285	6021	0.05				OK
2 小 屋 梁	ろ1 ろ5	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x210	16810 16810	G+P	1356	9861	0.14	1237	9861	0.13	OK
					G+P+S	3244	14344	0.23	2863	14344	0.20	OK
					G+P+K	1356	17930	0.08	1237	17930	0.07	OK
					G+P+W	1356	17930	0.08	1237	17930	0.07	OK
2 小 屋 梁	ろ5 ろ7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	78	3311	0.02	78	3311	0.02	OK
					G+P+S	78	4816	0.02	78	4816	0.02	OK
					G+P+K	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
					G+P+W	78	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
2 小 屋 梁	ろ7 ろ9	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	429	3311	0.13	429	3311	0.13	OK
					G+P+S	983	4816	0.20	983	4816	0.20	OK
					G+P+K	429	6021	0.07	429	6021	0.07	OK
					G+P+W	429	6021	0.07	429	6021	0.07	OK
2 小 屋 梁	は5 は7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	65	3311	0.02	65	3311	0.02	OK
					G+P+S	65	4816	0.01	65	4816	0.01	OK
					G+P+K	65	6021	0.01	65	6021	0.01	OK
					G+P+W	65	6021	0.01	65	6021	0.01	OK
2 小 屋 梁	又は7 又は9	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	441	3311	0.13	441	3311	0.13	OK
					G+P+S	979	4816	0.20	979	4816	0.20	OK
					G+P+K	441	6021	0.07	441	6021	0.07	OK
					G+P+W	441	6021	0.07	441	6021	0.07	OK
2 小 屋 梁	に1 に5	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x210	16810 16810	G+P	1226	9861	0.12	1324	9861	0.13	OK
					G+P+S	2828	14344	0.20	3140	14344	0.22	OK
					G+P+K	1226	17930	0.07	1324	17930	0.07	OK
					G+P+W	1226	17930	0.07	1324	17930	0.07	OK
2 小 屋 梁	ほ1 ほ5	蟻仕口 鎌継	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	65	3311	0.02	78	3311	0.02	OK
					G+P+S	65	4816	0.01	78	4816	0.02	OK
					G+P+K	65	6021	0.01	78	6021	0.01	OK
					G+P+W	65	6021	0.01	78	6021	0.01	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 小 屋 梁	ほ5 ほ9	-	米松 特1等 105x180	-	G+P				979	8384	0.12	OK
					G+P+S				2225	12195	0.18	OK
					G+P+K				979	15244	0.06	OK
					G+P+W				979	15244	0.06	OK
2 小 屋 梁	へ4 へ6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	182	3311	0.05	182	3311	0.05	OK
					G+P+S	182	4816	0.04	182	4816	0.04	OK
					G+P+K	182	6021	0.03	182	6021	0.03	OK
					G+P+W	182	6021	0.03	182	6021	0.03	OK
2 小 屋 梁	と2 と4	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	501	3311	0.15	501	3311	0.15	OK
					G+P+S	1142	4816	0.24	1142	4816	0.24	OK
					G+P+K	501	6021	0.08	501	6021	0.08	OK
					G+P+W	501	6021	0.08	501	6021	0.08	OK
2 小 屋 梁	と6 と8	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	501	3311	0.15	501	3311	0.15	OK
					G+P+S	1142	4816	0.24	1142	4816	0.24	OK
					G+P+K	501	6021	0.08	501	6021	0.08	OK
					G+P+W	501	6021	0.08	501	6021	0.08	OK
2 小 屋 梁	ち4 ち6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	356	3311	0.11	356	3311	0.11	OK
					G+P+S	735	4816	0.15	735	4816	0.15	OK
					G+P+K	356	6021	0.06	356	6021	0.06	OK
					G+P+W	356	6021	0.06	356	6021	0.06	OK
2 小 屋 梁	り1 り6	-	米松 特1等 105x105	5645	G+P				285	3311	0.09	OK
					G+P+S				725	4816	0.15	OK
					G+P+K				285	6021	0.05	OK
					G+P+W				285	6021	0.05	OK
2 梁	ほ0 り0	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x210	11290 11290	G+P	2960	6623	0.45	2960	6623	0.45	OK
					G+P+S	3684	9633	0.38	3684	9633	0.38	OK
					G+P+K	2960	12042	0.25	2960	12042	0.25	OK
					G+P+W	2960	12042	0.25	2960	12042	0.25	OK
2 梁	い1 ほ1	大入れ 蟻仕口	米松 特1等 105x150	10500 8064	G+P	995	6160	0.16	995	4730	0.21	OK
					G+P+S	995	8960	0.11	995	6881	0.14	OK
					G+P+K	995	11200	0.09	995	8601	0.12	OK
					G+P+W	995	11200	0.09	995	8601	0.12	OK
2 梁	ほ1 り1	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064 8064	G+P	1328	4730	0.28	1328	4730	0.28	OK
					G+P+S	1484	6881	0.22	1484	6881	0.22	OK
					G+P+K	1328	8601	0.15	1328	8601	0.15	OK
					G+P+W	1328	8601	0.15	1328	8601	0.15	OK
2 梁	い2 ほ2	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	ほ2 り2	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	い3 ほ3	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	ほ3 り3	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 梁	い4 ほ4	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	ほ4 り4	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	い5 ほ5	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064 8064	G+P	885	4730	0.19	3000	4730	0.63	OK
					G+P+S	885	6881	0.13	3908	6881	0.57	OK
					G+P+K	885	8601	0.10	4320	8601	0.50	OK
					G+P+W	885	8601	0.10	4320	8601	0.50	OK
2 梁	ほ5 り5	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	い6 ほ6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x270	21848 14515	G+P	4359	12817	0.34	4707	8515	0.55	OK
					G+P+S	4739	18643	0.25	5846	12386	0.47	OK
					G+P+K	8293	23304	0.36	8591	15482	0.55	OK
					G+P+W	8293	23304	0.36	8591	15482	0.55	OK
2 梁	ほ6 り6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064 8064	G+P	885	4730	0.19	983	4730	0.21	OK
					G+P+S	885	6881	0.13	983	6881	0.14	OK
					G+P+K	885	8601	0.10	983	8601	0.11	OK
					G+P+W	885	8601	0.10	983	8601	0.11	OK
2 梁	い7 ほ7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064 8064	G+P	1374	4730	0.29	484	4730	0.10	OK
					G+P+S	1374	6881	0.20	484	6881	0.07	OK
					G+P+K	1374	8601	0.16	484	8601	0.06	OK
					G+P+W	1374	8601	0.16	484	8601	0.06	OK
2 梁	ほ7 り7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x180	9677 9677	G+P	490	5677	0.09	2055	5677	0.36	OK
					G+P+S	490	8257	0.06	2055	8257	0.25	OK
					G+P+K	490	10321	0.05	2055	10321	0.20	OK
					G+P+W	490	10321	0.05	2055	10321	0.20	OK
2 梁	ろ8 ほ8	大入れ 蟻仕口	米松 特1等 105x105	7350 5645	G+P	236	4312	0.05	785	3311	0.24	OK
					G+P+S	236	6272	0.04	785	4816	0.16	OK
					G+P+K	236	7840	0.03	785	6021	0.13	OK
					G+P+W	236	7840	0.03	785	6021	0.13	OK
2 梁	ほ8 り8	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x240	12902 12902	G+P	2739	7569	0.36	2739	7569	0.36	OK
					G+P+S	2739	11010	0.25	2739	11010	0.25	OK
					G+P+K	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
					G+P+W	2739	13762	0.20	2739	13762	0.20	OK
2 梁	い9 又は9	大入れ -	米松 特1等 105x150	10500 -	G+P	1484	6160	0.24				OK
					G+P+S	1484	8960	0.17				OK
					G+P+K	1484	11200	0.13				OK
					G+P+W	1484	11200	0.13				OK
2 梁	又は9 り9	鎌継 大入れ	米松 特1等 105x150	8064 10500	G+P	1565	4730	0.33	1033	6160	0.17	OK
					G+P+S	1692	6881	0.25	1033	8960	0.12	OK
					G+P+K	1565	8601	0.18	1033	11200	0.09	OK
					G+P+W	1565	8601	0.18	1033	11200	0.09	OK
2 梁	又は10 又は10	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645 5645	G+P	489	3311	0.15	406	3311	0.12	OK
					G+P+S	1126	4816	0.23	860	4816	0.18	OK
					G+P+K	489	6021	0.08	406	6021	0.07	OK
					G+P+W	489	6021	0.08	406	6021	0.07	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 梁	と10 り10	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	406	3311	0.12	406	3311	0.12	OK
					G+P+S	952	4816	0.20	952	4816	0.20	OK
				5645	G+P+K	406	6021	0.07	406	6021	0.07	OK
					G+P+W	406	6021	0.07	406	6021	0.07	OK
2 梁	又ほ又10 と又10	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	238	3311	0.07	143	3311	0.04	OK
					G+P+S	627	4816	0.13	324	4816	0.07	OK
				5645	G+P+K	238	6021	0.04	143	6021	0.02	OK
					G+P+W	238	6021	0.04	143	6021	0.02	OK
2 梁	又は11 又ほ11	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	294	3311	0.09	680	3311	0.21	OK
					G+P+S	506	4816	0.11	1735	4816	0.36	OK
				5645	G+P+K	294	6021	0.05	680	6021	0.11	OK
					G+P+W	294	6021	0.05	680	6021	0.11	OK
2 梁	又ほ11 り11	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	60	3311	0.02	156	3311	0.05	OK
					G+P+S	60	4816	0.01	156	4816	0.03	OK
				5645	G+P+K	60	6021	0.01	156	6021	0.03	OK
					G+P+W	60	6021	0.01	156	6021	0.03	OK
2 梁	又は12 又ほ12	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	12	3311	0.00	116	3311	0.04	OK
					G+P+S	12	4816	0.00	116	4816	0.02	OK
				5645	G+P+K	12	6021	0.00	116	6021	0.02	OK
					G+P+W	12	6021	0.00	116	6021	0.02	OK
2 梁	又ほ12 り12	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064	G+P	513	4730	0.11	781	4730	0.17	OK
					G+P+S	1046	6881	0.15	1898	6881	0.28	OK
				8064	G+P+K	513	8601	0.06	781	8601	0.09	OK
					G+P+W	513	8601	0.06	781	8601	0.09	OK
2 梁	又は13 へ13	蟻仕口 -	米松 特1等 105x150	8064	G+P	522	4730	0.11				OK
					G+P+S	1429	6881	0.21				OK
				-	G+P+K	522	8601	0.06				OK
					G+P+W	522	8601	0.06				OK
2 梁	へ13 り13	鎌継 蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064	G+P	0	4730	0.00	376	4730	0.08	OK
					G+P+S	0	6881	0.00	910	6881	0.13	OK
				8064	G+P+K	0	8601	0.00	376	8601	0.04	OK
					G+P+W	0	8601	0.00	376	8601	0.04	OK
2 梁	い1 い5	大入れ -	米松 特1等 105x240	16800	G+P	3581	9856	0.36				OK
					G+P+S	4194	14336	0.29				OK
				-	G+P+K	7277	17920	0.41				OK
					G+P+W	7277	17920	0.41				OK
2 梁	い5 い9	鎌継 大入れ	米松 特1等 105x150	8064	G+P	897	4730	0.19	701	6160	0.11	OK
					G+P+S	897	6881	0.13	701	8960	0.08	OK
				10500	G+P+K	897	8601	0.10	701	11200	0.06	OK
					G+P+W	897	8601	0.10	701	11200	0.06	OK
2 梁	ろ5 ろ6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	787	3311	0.24	787	3311	0.24	OK
					G+P+S	787	4816	0.16	787	4816	0.16	OK
				5645	G+P+K	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
					G+P+W	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
2 梁	ろ6 ろ7	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	787	3311	0.24	787	3311	0.24	OK
					G+P+S	787	4816	0.16	787	4816	0.16	OK
				5645	G+P+K	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
					G+P+W	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
2 梁	は5 は6	蟻仕口 蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	787	3311	0.24	787	3311	0.24	OK
					G+P+S	787	4816	0.16	787	4816	0.16	OK
				5645	G+P+K	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
					G+P+W	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 梁	又は8 又は9	蟻仕口	米松 特1等 105x150	11774	G+P	385	6907	0.06	385	4730	0.08	OK
		蟻仕口		8064	G+P+S	385	10047	0.04	385	6881	0.06	OK
					G+P+K	385	12558	0.03	385	8601	0.04	OK
					G+P+W	385	12558	0.03	385	8601	0.04	OK
2 梁	又は9 又は13	蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064	G+P	571	4730	0.12				OK
		—		—	G+P+S	1444	6881	0.21				OK
					G+P+K	571	8601	0.07				OK
					G+P+W	571	8601	0.07				OK
2 梁	又は7 又は8	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	239	3311	0.07	239	3311	0.07	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	239	4816	0.05	239	4816	0.05	OK
					G+P+K	239	6021	0.04	239	6021	0.04	OK
					G+P+W	239	6021	0.04	239	6021	0.04	OK
2 梁	に5 に6	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	787	3311	0.24	787	3311	0.24	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	787	4816	0.16	787	4816	0.16	OK
					G+P+K	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
					G+P+W	787	6021	0.13	787	6021	0.13	OK
2 梁	に6 に7	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	392	3311	0.12	392	3311	0.12	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	392	4816	0.08	392	4816	0.08	OK
					G+P+K	392	6021	0.07	392	6021	0.07	OK
					G+P+W	392	6021	0.07	392	6021	0.07	OK
2 梁	ほ0 ほ5	—	米松 特1等 105x270	—	G+P				787	8515	0.09	OK
		鎌継		14515	G+P+S				787	12386	0.06	OK
					G+P+K				787	15482	0.05	OK
					G+P+W				787	15482	0.05	OK
2 梁	ほ5 ほ9	—	米松 特1等 105x270	—	G+P				787	12817	0.06	OK
		蟻仕口		21848	G+P+S				787	18643	0.04	OK
					G+P+K				787	23304	0.03	OK
					G+P+W				787	23304	0.03	OK
2 梁	又ほ9 又ほ13	蟻仕口	米松 特1等 105x150	8064	G+P	63	4730	0.01	72	4730	0.02	OK
		蟻仕口		8064	G+P+S	63	6881	0.01	72	6881	0.01	OK
					G+P+K	63	8601	0.01	72	8601	0.01	OK
					G+P+W	63	8601	0.01	72	8601	0.01	OK
2 梁	へ6 へ7	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	392	3311	0.12	392	3311	0.12	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	392	4816	0.08	392	4816	0.08	OK
					G+P+K	392	6021	0.07	392	6021	0.07	OK
					G+P+W	392	6021	0.07	392	6021	0.07	OK
2 梁	と9 と11	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	63	3311	0.02	81	3311	0.02	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	63	4816	0.01	126	4816	0.03	OK
					G+P+K	63	6021	0.01	81	6021	0.01	OK
					G+P+W	63	6021	0.01	81	6021	0.01	OK
2 梁	と11 と12	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	52	3311	0.02	52	3311	0.02	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	52	4816	0.01	52	4816	0.01	OK
					G+P+K	52	6021	0.01	52	6021	0.01	OK
					G+P+W	52	6021	0.01	52	6021	0.01	OK
2 梁	と12 と13	蟻仕口	米松 特1等 105x105	5645	G+P	52	3311	0.02	52	3311	0.02	OK
		蟻仕口		5645	G+P+S	52	4816	0.01	52	4816	0.01	OK
					G+P+K	52	6021	0.01	52	6021	0.01	OK
					G+P+W	52	6021	0.01	52	6021	0.01	OK
2 梁	り4 り9	鎌継	米松 特1等 105x240	12902	G+P	3447	7569	0.46	984	9856	0.10	OK
		大入れ		16800	G+P+S	3888	11010	0.35	1122	14336	0.08	OK
					G+P+K	3447	13762	0.25	984	17920	0.05	OK
					G+P+W	3447	13762	0.25	984	17920	0.05	OK

階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
2 梁	り9 り13	大入れ -	米松 特1等 105x150	10500 -	G+P	272	6160	0.04				OK
					G+P+S	712	8960	0.08				OK
					G+P+K	272	11200	0.02				OK
					G+P+W	272	11200	0.02				OK
1 大 引	い2 ほ2	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	5625 5625	G+P	808	2887	0.28	808	2887	0.28	OK
					G+P+S	808	4200	0.19	808	4200	0.19	OK
					G+P+K	808	5250	0.15	808	5250	0.15	OK
					G+P+W	808	5250	0.15	808	5250	0.15	OK
1 大 引	い3 ほ3	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	5625 5625	G+P	1203	2887	0.42	808	2887	0.28	OK
					G+P+S	1203	4200	0.29	808	4200	0.19	OK
					G+P+K	1203	5250	0.23	808	5250	0.15	OK
					G+P+W	1203	5250	0.23	808	5250	0.15	OK
1 大 引	い4 ほ4	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	5625 5625	G+P	808	2887	0.28	808	2887	0.28	OK
					G+P+S	808	4200	0.19	808	4200	0.19	OK
					G+P+K	808	5250	0.15	808	5250	0.15	OK
					G+P+W	808	5250	0.15	808	5250	0.15	OK
1 大 引	い6 に6	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	5625 5625	G+P	783	2887	0.27	783	2887	0.27	OK
					G+P+S	783	4200	0.19	783	4200	0.19	OK
					G+P+K	783	5250	0.15	783	5250	0.15	OK
					G+P+W	783	5250	0.15	783	5250	0.15	OK
1 大 引	ほ9 ほ又10	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	11025 11025	G+P	940	5659	0.17	705	5659	0.12	OK
					G+P+S	940	8232	0.11	705	8232	0.09	OK
					G+P+K	940	10290	0.09	705	10290	0.07	OK
					G+P+W	940	10290	0.09	705	10290	0.07	OK
1 大 引	ハ1 ハ4	大入れ 鎌継	米栲 特1等 105x105	11025 5645	G+P	783	5659	0.14	783	2897	0.27	OK
					G+P+S	783	8232	0.10	783	4214	0.19	OK
					G+P+K	783	10290	0.08	783	5268	0.15	OK
					G+P+W	783	10290	0.08	783	5268	0.15	OK
1 大 引	ハ4 ハ6	- 大入れ	米栲 特1等 105x105	- 11025	G+P				783	5659	0.14	OK
					G+P+S				783	8232	0.10	OK
					G+P+K				783	10290	0.08	OK
					G+P+W				783	10290	0.08	OK
1 大 引	と1 と4	大入れ -	米栲 特1等 105x105	11025 -	G+P	783	5659	0.14				OK
					G+P+S	783	8232	0.10				OK
					G+P+K	783	10290	0.08				OK
					G+P+W	783	10290	0.08				OK
1 大 引	と4 と6	鎌継 大入れ	米栲 特1等 105x105	5645 11025	G+P	783	2897	0.27	783	5659	0.14	OK
					G+P+S	783	4214	0.19	783	8232	0.10	OK
					G+P+K	783	5268	0.15	783	10290	0.08	OK
					G+P+W	783	5268	0.15	783	10290	0.08	OK
1 大 引	と6 と9	大入れ 大入れ	米栲 特1等 105x105	11025 11025	G+P	783	5659	0.14	783	5659	0.14	OK
					G+P+S	783	8232	0.10	783	8232	0.10	OK
					G+P+K	783	10290	0.08	783	10290	0.08	OK
					G+P+W	783	10290	0.08	783	10290	0.08	OK
1 大 引	ち1 ち4	大入れ 鎌継	米栲 特1等 105x105	11025 5645	G+P	783	5659	0.14	783	2897	0.27	OK
					G+P+S	783	8232	0.10	783	4214	0.19	OK
					G+P+K	783	10290	0.08	783	5268	0.15	OK
					G+P+W	783	10290	0.08	783	5268	0.15	OK
1 大 引	ち4 ち6	- 大入れ	米栲 特1等 105x105	- 11025	G+P				783	5659	0.14	OK
					G+P+S				783	8232	0.10	OK
					G+P+K				783	10290	0.08	OK
					G+P+W				783	10290	0.08	OK

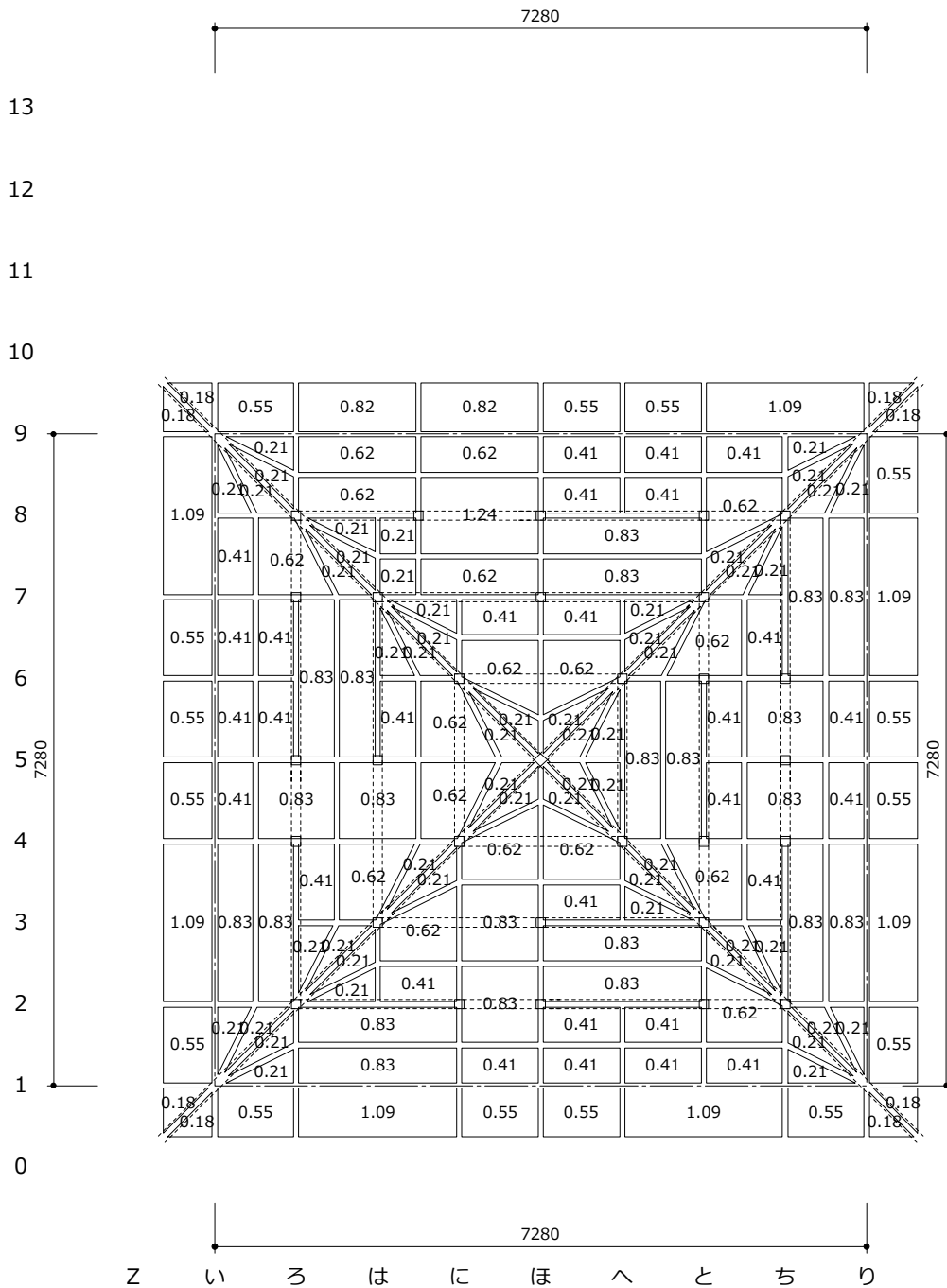
階	位置	仕口	樹種	Ae (mm ²)	荷重条件	Q1 (N)	fs1 (N)	検定値	Q2 (N)	fs2 (N)	検定値	判定
1 大 引	ち6	大入れ	米 梅 特1等 105x105	11025	G+P	783	5659	0.14	783	5659	0.14	OK
					G+P+S	783	8232	0.10	783	8232	0.10	OK
	ち9	大入れ		11025	G+P+K	783	10290	0.08	783	10290	0.08	OK
					G+P+W	783	10290	0.08	783	10290	0.08	OK
1 大 引	ち9	大入れ	米 梅 特1等 105x105	5625	G+P	783	2887	0.27	783	2887	0.27	OK
					G+P+S	783	4200	0.19	783	4200	0.19	OK
	ち11	大入れ		5625	G+P+K	783	5250	0.15	783	5250	0.15	OK
					G+P+W	783	5250	0.15	783	5250	0.15	OK

3. 各部の設計

3-1. 軸力算定

(1) 荷重分布図

2階母屋荷重図

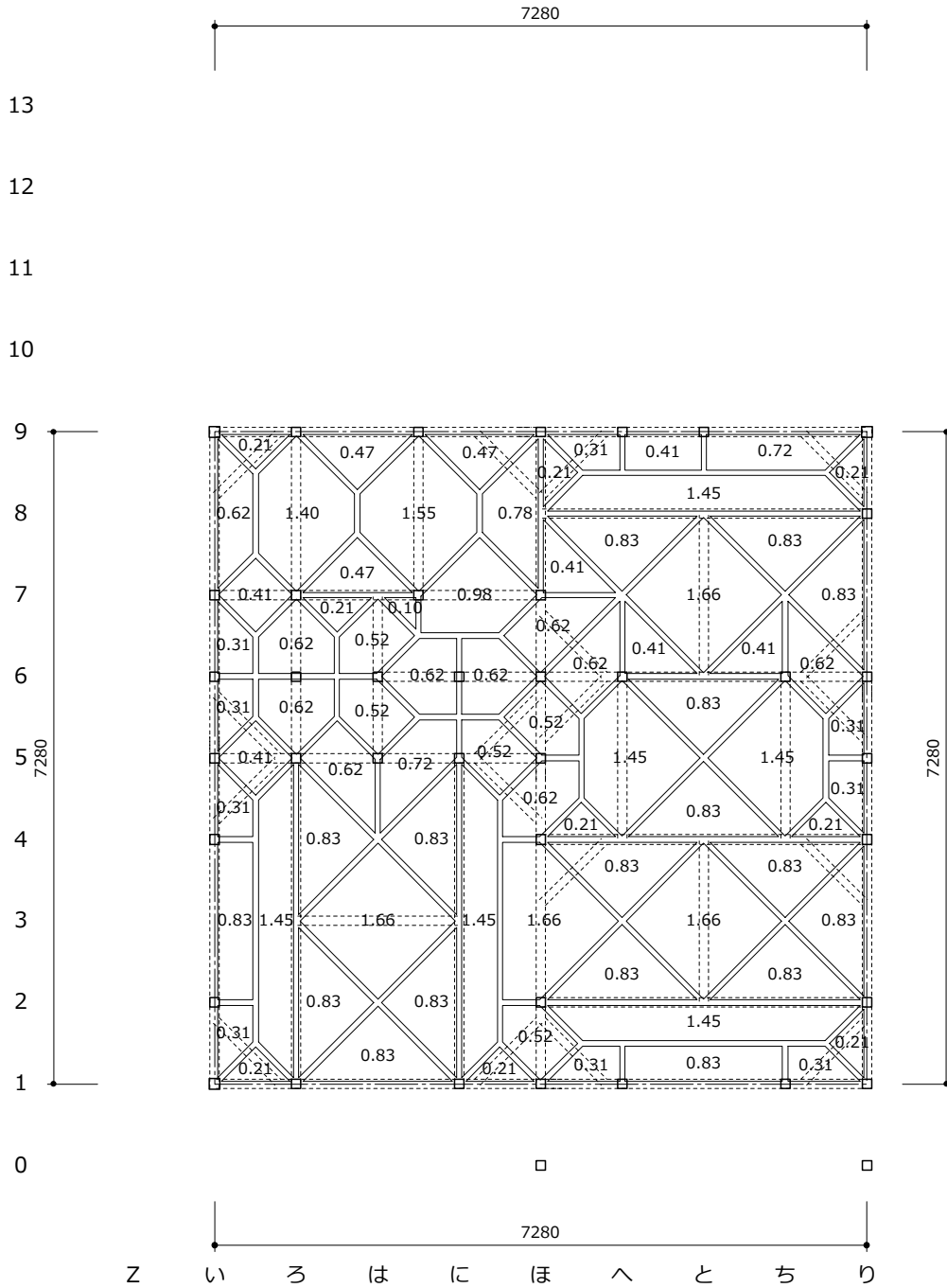


凡例

<屋根>

- ○ : 負担面積
- : 母屋
- : 小屋束

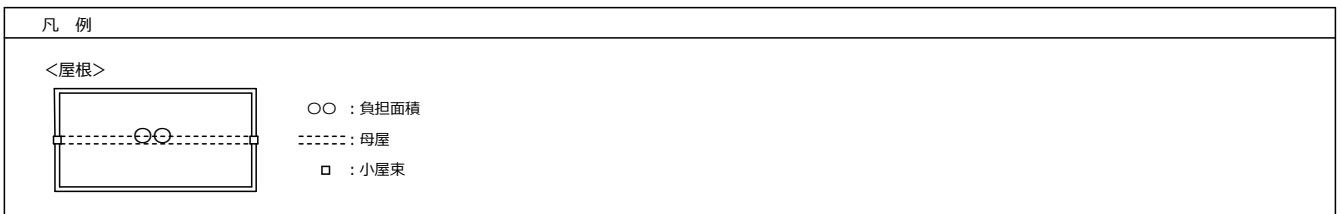
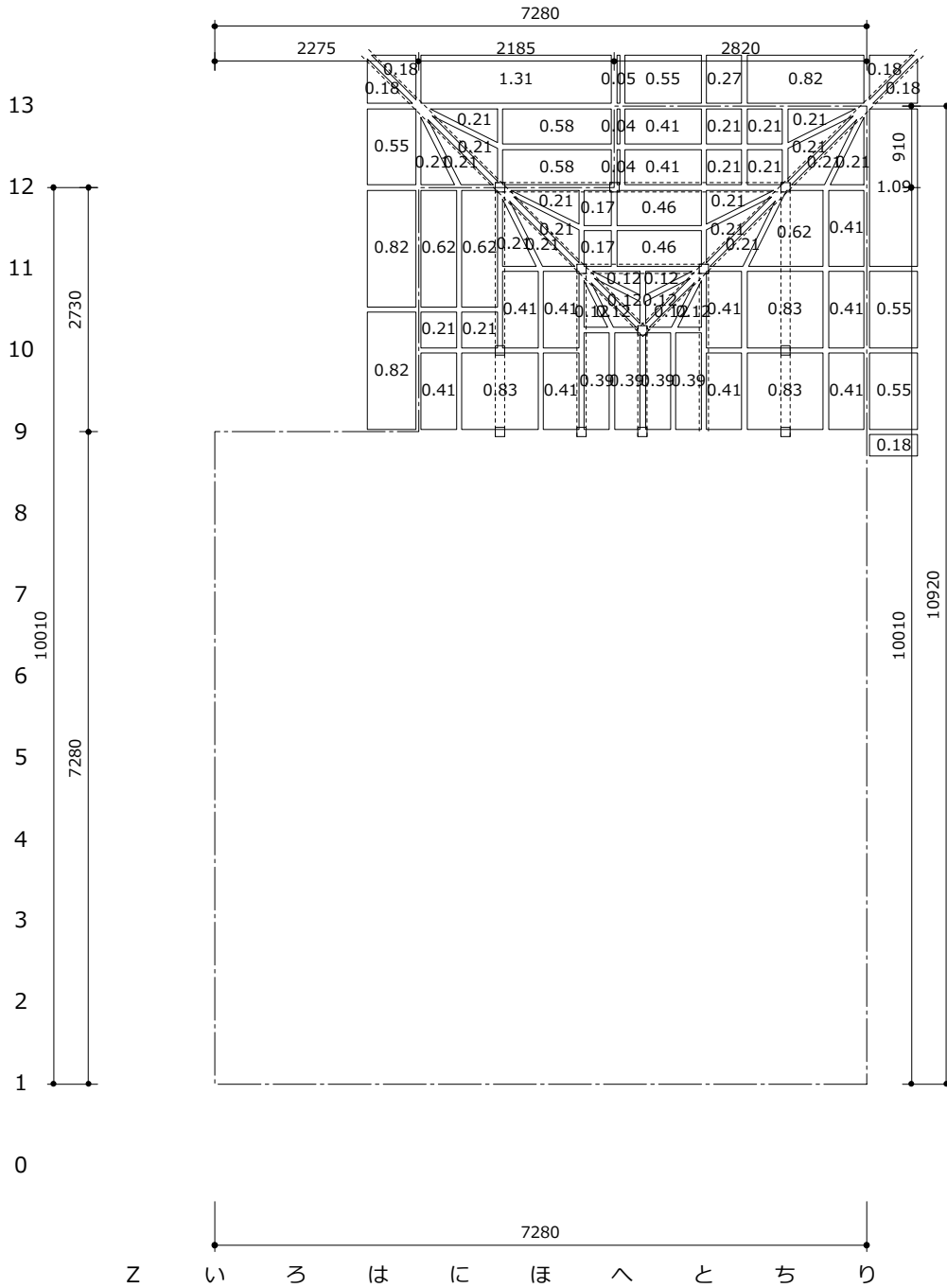
2階小屋荷重図



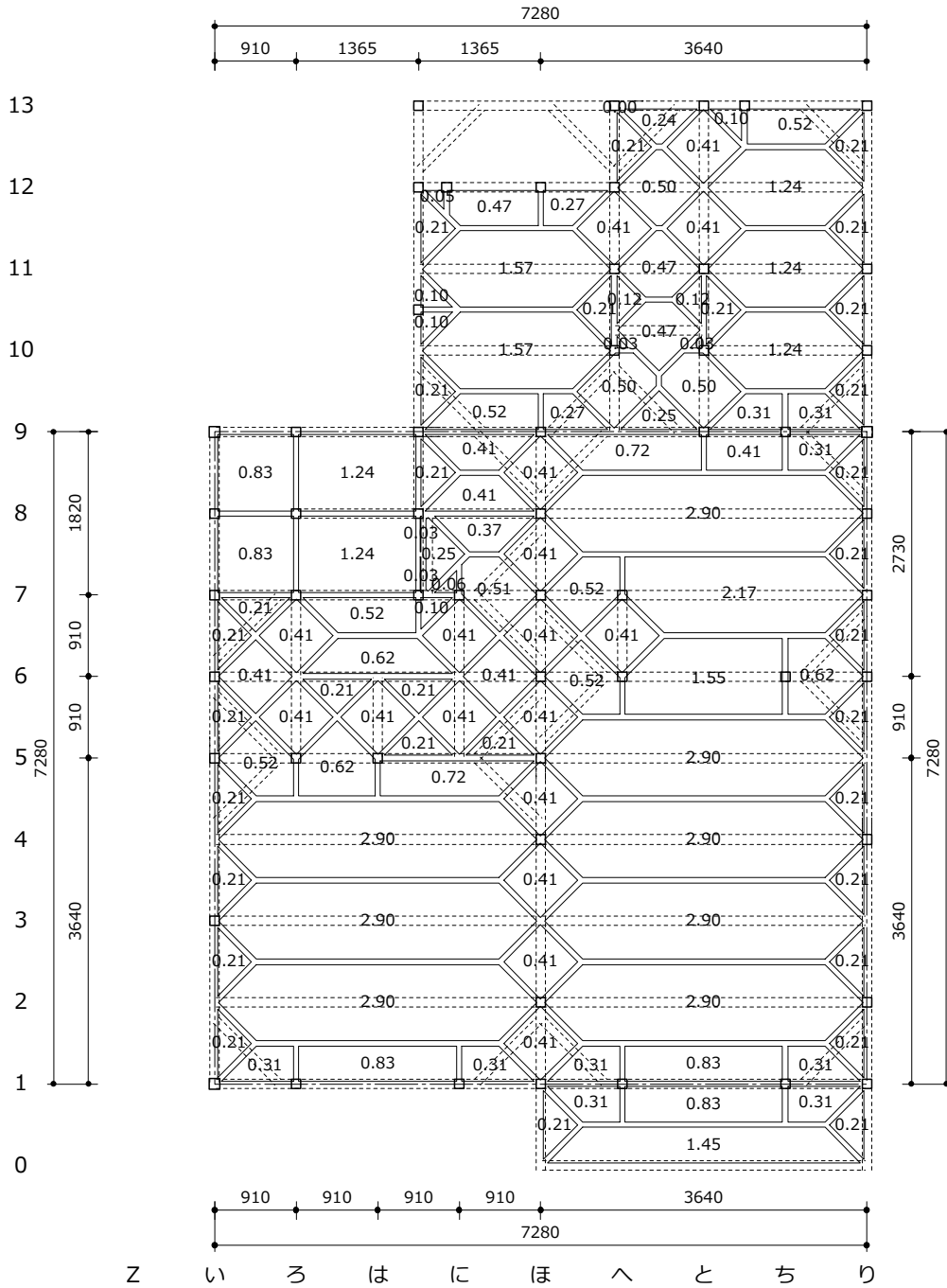
凡例

<p><一般の床(根太方向縦)></p> <p>○ ○ : 負担面積 ----- : 梁 □ : 柱</p>	<p><一般の床(根太方向横)></p> <p>○ ○ : 負担面積 ----- : 梁 □ : 柱</p>	<p><根太レス></p> <p>○ ○ : 負担面積 ----- : 梁 □ : 柱</p>	<p>勾配天井範囲</p>
--	--	---	---------------

1階母屋荷重図



2階床荷重図

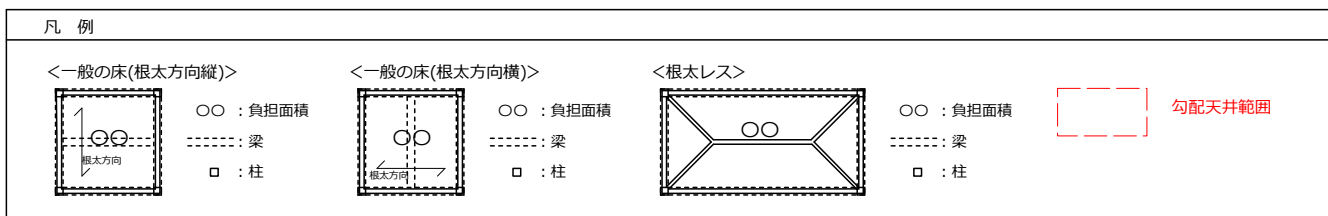
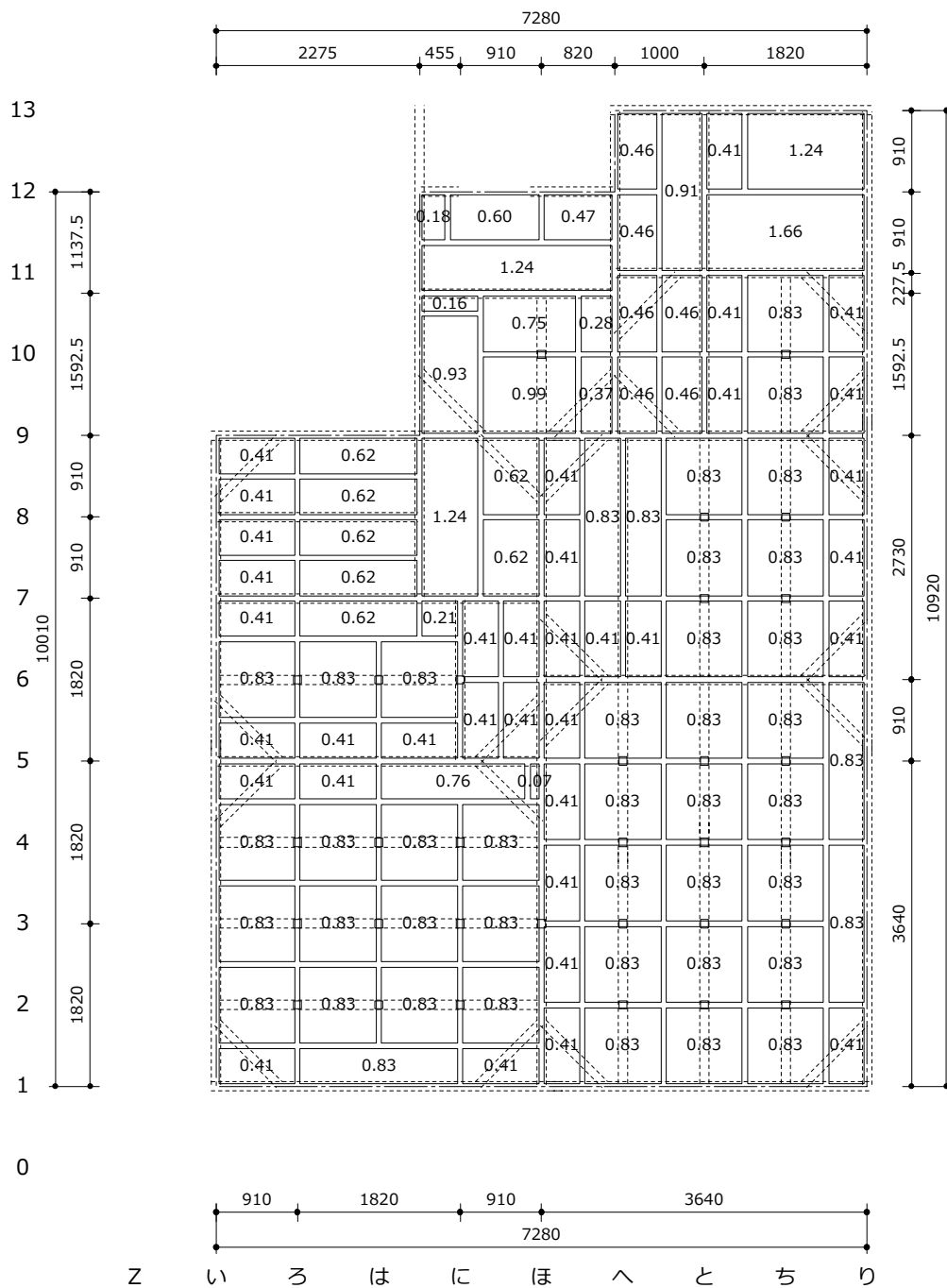


Z い ろ は に ほ へ と ち り

凡 例

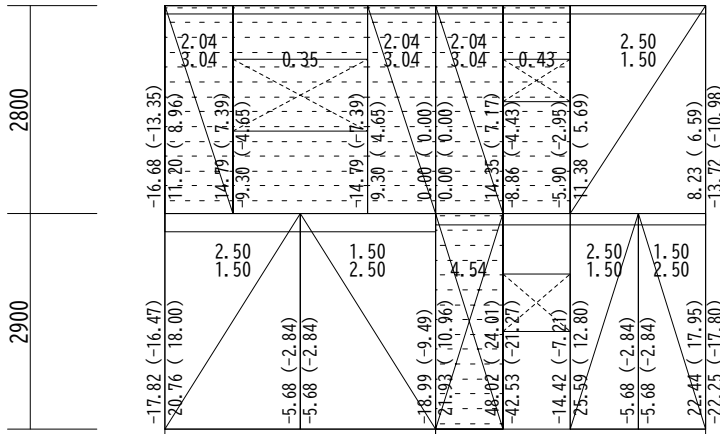
<p><一般の床(根太方向縦)></p> <p>○ ○ : 負担面積 : 梁 □ : 柱</p>	<p><一般の床(根太方向横)></p> <p>○ ○ : 負担面積 : 梁 □ : 柱</p>	<p><根太レス></p> <p>○ ○ : 負担面積 : 梁 □ : 柱</p>	<p>勾配天井範囲</p>
--	--	---	---------------

土台荷重図



(2) 耐力壁の耐力と軸力の算定

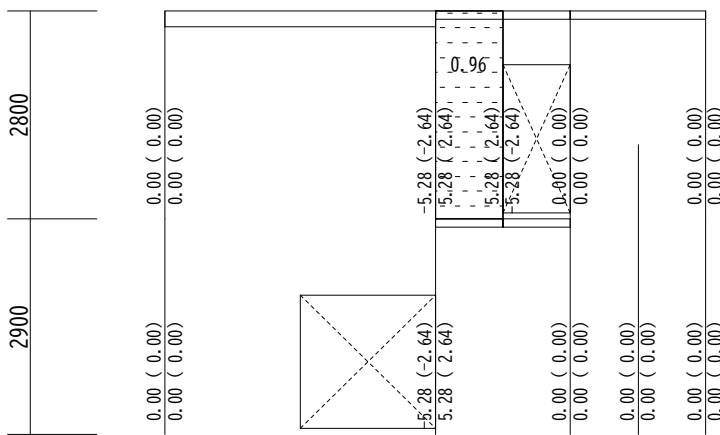
い通り



0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13

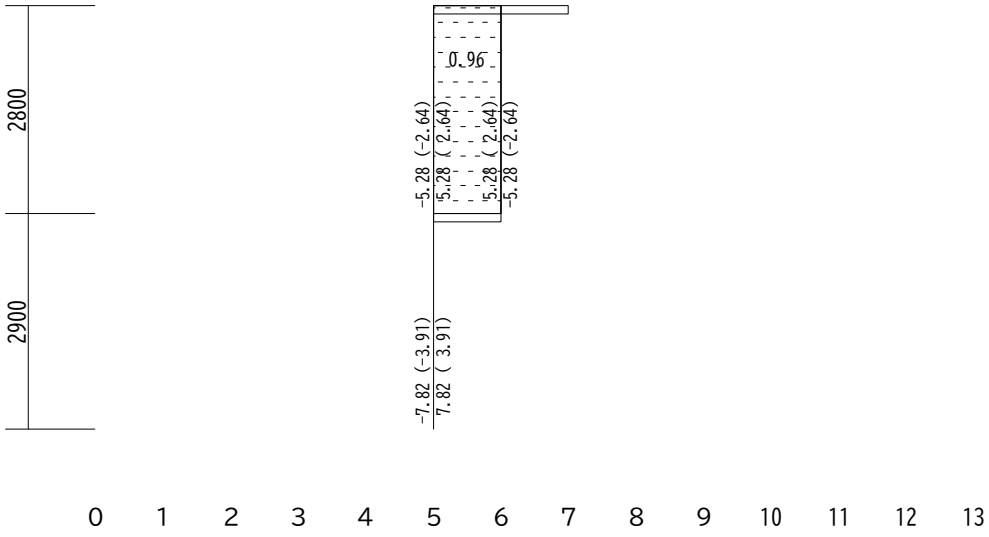
凡例	
	耐力壁 (筋かい)
	耐力壁 (面材・制振)
	準耐力壁
倍率 (→) 倍率 (←)	
倍率 × 1.96 × H (めり込み用)	倍率 × 1.96 × H (めり込み用)
倍率: 加力方向により変わらない場合は1行とする 軸力: 左端・・・(→) 加力時 右端・・・(←) 加力時 めり込み用はβかけた場合	

ろ通り

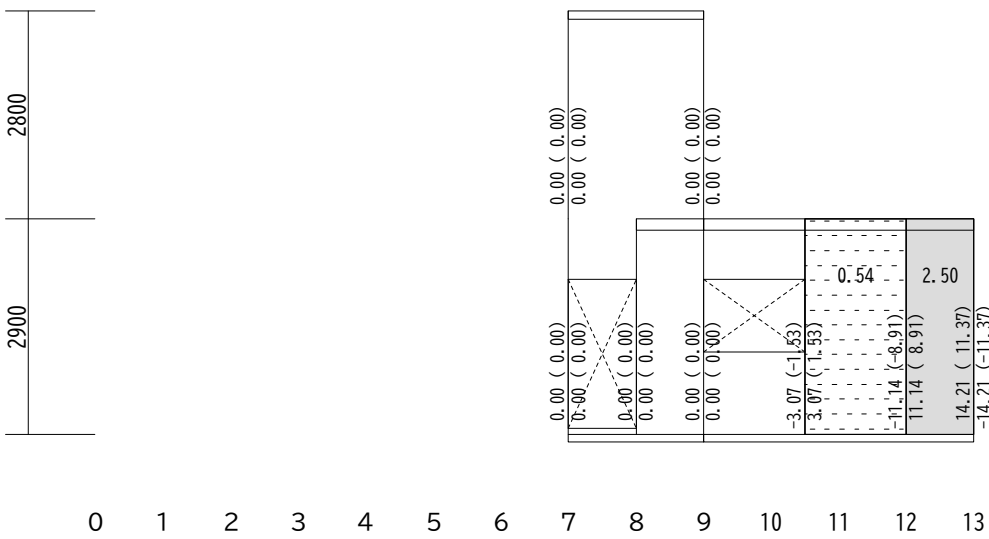


0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13

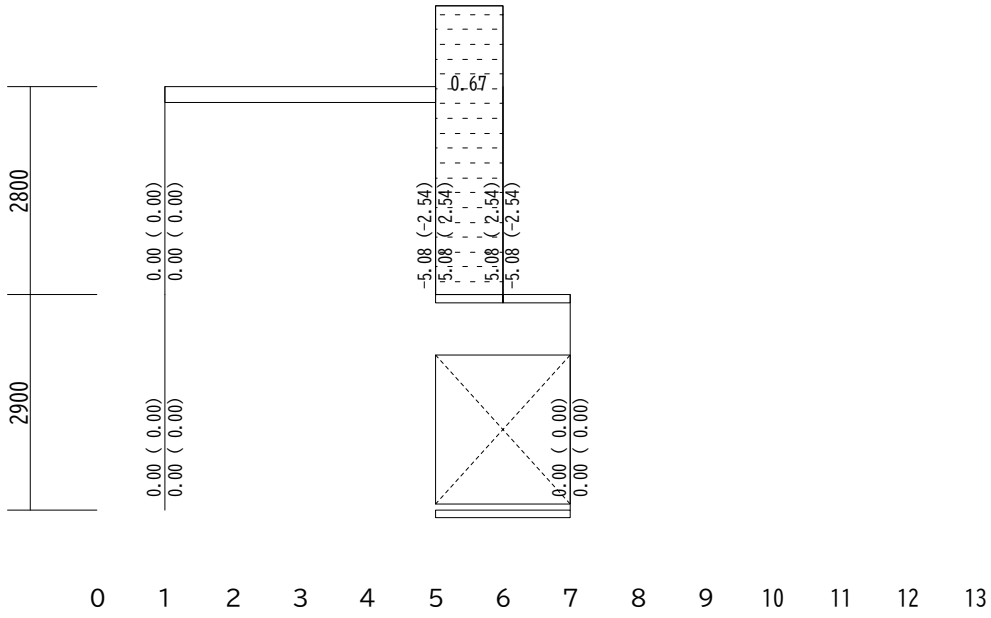
は通り



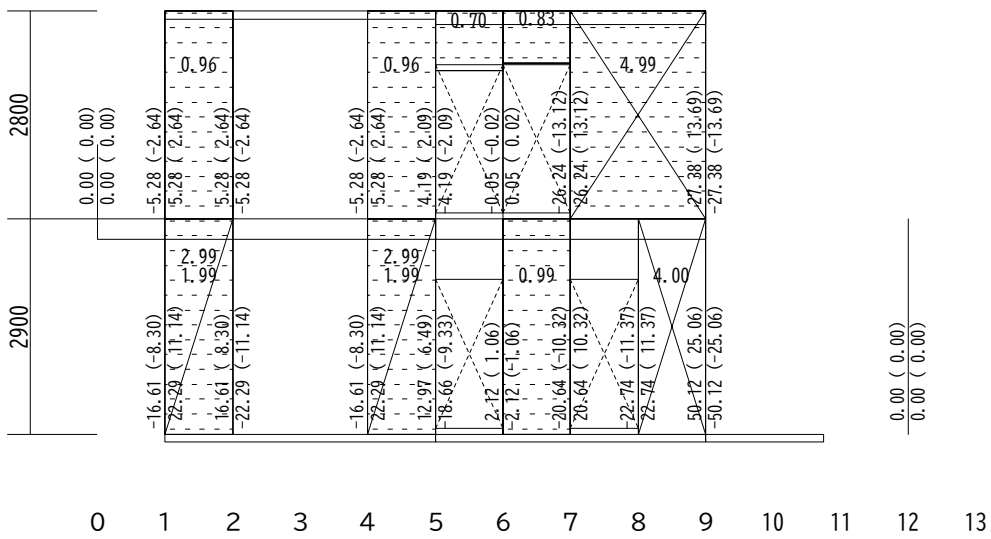
又は通り



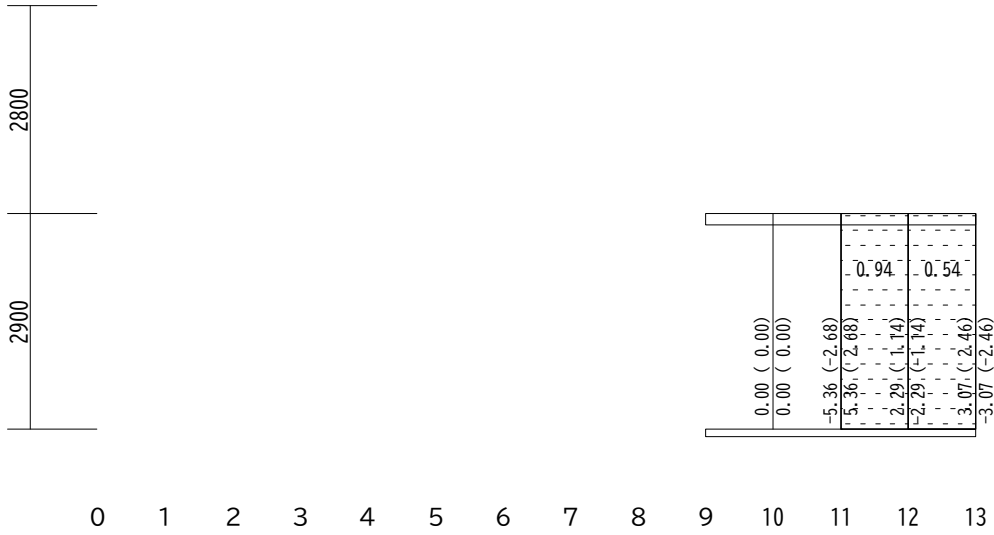
に通り



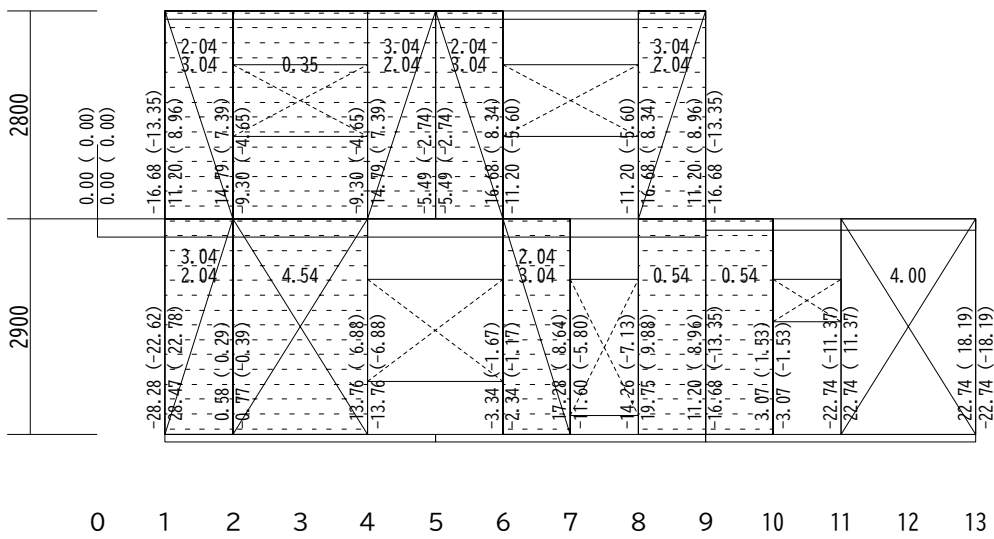
ほ通り



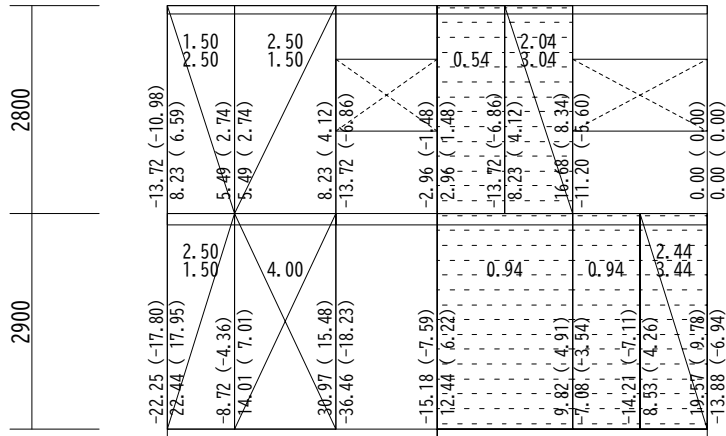
又ほ通り



り通り

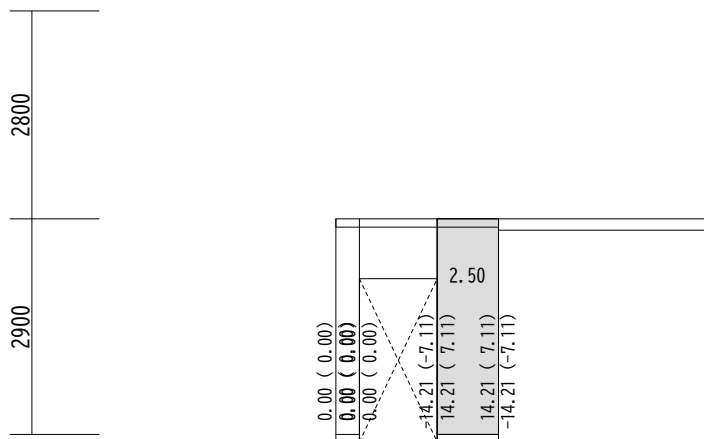


9通り



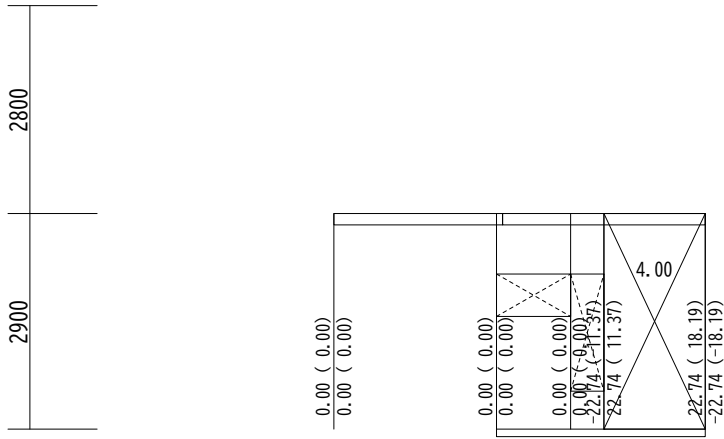
Z い ろ は に ほ へ と ち り

12通り



Z い ろ は に ほ へ と ち り

13通り



Ｚ い ろ は に ほ へ と ち り

(3) 柱の長期軸力

() : 地震力計算用

【】 : 短期積雪時 (G+P+S)

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
い1	2	2階隅木	又Z又0～は3	0.296	0.766 (0.766) 【 1.976 (1.976) 】	0.766 (0.766) 【 1.976 (1.976) 】
		2階隅木 積雪	又Z又0～は3	【 0.520 】		
		2階小屋梁	い 1～5	0.241		
		2階小屋梁 積雪	い 1～5	【 0.345 】		
		2階小屋梁	い～ほ 1	0.228		
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 1	【 0.345 】		
	1	2階梁	い 1～5	2.369	4.574 (3.814) 【 5.187 (4.427) 】	5.340 (4.579) 【 7.164 (6.403) 】
		2階梁 積載	い 1～5	1.211 (0.559)		
		2階梁	い～ほ 1	0.792		
		2階梁 積載	い～ほ 1	0.202 (0.093)		
2階梁 積雪	い 1～5	【 0.613 】				
	い 1～5	【 0.613 】				
い2	2	2階小屋梁	い 1～5	0.836	0.836 (0.836)	0.836 (0.836)
		2階小屋梁 積雪	い 1～5	【 1.226 】	【 2.062 (2.062) 】	【 2.062 (2.062) 】
い3	1	2階梁	い 1～5	4.760	9.921 (7.602) 【 11.195 (8.876) 】	9.921 (7.602) 【 11.195 (8.876) 】
		2階梁 積載	い 1～5	2.422 (1.118)		
		2階梁	い～ほ 3	0.855		
		2階梁 積載	い～ほ 3	1.884 (0.870)		
		2階梁 積雪	い 1～5	【 1.274 】		
い4	2	2階小屋梁	い 1～5	0.880	0.880 (0.880)	0.880 (0.880)
		2階小屋梁 積雪	い 1～5	【 1.321 】	【 2.201 (2.201) 】	【 2.201 (2.201) 】
い5	2	2階小屋梁	い 5～9	0.285	0.621 (0.621) 【 1.502 (1.502) 】	0.621 (0.621) 【 1.502 (1.502) 】
		2階小屋梁 積雪	い 5～9	【 0.440 】		
		2階小屋梁	い 1～5	0.285		
		2階小屋梁 積雪	い 1～5	【 0.440 】		
		2階小屋梁	い～ほ 5	0.052		
	1	2階梁	い 1～5	2.391	5.383 (4.477) 【 6.043 (5.138) 】	6.004 (5.098) 【 7.545 (6.639) 】
		2階梁 積載	い 1～5	1.211 (0.559)		
		2階梁	い～ほ 5	0.548		
		2階梁 積載	い～ほ 5	0.336 (0.155)		
		2階梁	い 5～9	0.762		
		2階梁 積載	い 5～9	0.135 (0.062)		
		2階梁 積雪	い 1～5	【 0.661 】		
		い 1～5	【 0.661 】			
い6	2	2階小屋梁	い 5～9	0.569	0.569 (0.569)	0.569 (0.569)
		2階小屋梁 積雪	い 5～9	【 0.881 】	【 1.450 (1.450) 】	【 1.450 (1.450) 】
	1	2階梁	い 5～9	1.524	6.151 (4.992) 【 6.531 (5.372) 】	6.720 (5.561) 【 7.981 (6.821) 】
		2階梁 積載	い 5～9	0.269 (0.124)		
2階梁	い～ほ 6	2.474				
2階梁 積載	い～ほ 6	1.884 (0.870)				
2階梁 積雪	い～ほ 6	【 0.380 】				
い7	2	2階小屋梁	い 5～9	0.832	0.884 (0.884) 【 2.157 (2.157) 】	0.884 (0.884) 【 2.157 (2.157) 】
		2階小屋梁 積雪	い 5～9	【 1.274 】		
		2階小屋梁	い～ほ 7	0.052		
	1	2階梁	い 5～9	1.462	2.971 (2.536) 【 2.971 (2.536) 】	3.854 (3.420) 【 5.128 (4.693) 】
		2階梁 積載	い 5～9	0.135 (0.062)		
2階梁	い～ほ 7	0.701				
2階梁 積載	い～ほ 7	0.673 (0.311)				
い8	1	2階梁	い 5～9	1.401	1.401 (1.401) 【 1.401 (1.401) 】	1.401 (1.401) 【 1.401 (1.401) 】

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
い9	2	2階隅木	又Z又9～は7	0.296	1.028 (1.028) 【 2.632 (2.632) 】	1.028 (1.028) 【 2.632 (2.632) 】
		2階隅木 積雪	又Z又9～は7	【 0.520 】		
		2階小屋梁	い 5～9	0.504		
		2階小屋梁 積雪	い 5～9	【 0.738 】		
		2階小屋梁	い～ほ 9	0.228		
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 9	【 0.345 】		
ろ1	1	2階梁	い～又は 9	0.945	2.184 (1.894) 【 2.184 (1.894) 】	3.212 (2.922) 【 4.816 (4.526) 】
		2階梁 積載	い～又は 9	0.538 (0.248)		
		2階梁	い 5～9	0.701		
ろ1	2	2階小屋梁	ろ 1～5	1.356	2.179 (2.179) 【 5.292 (5.292) 】	2.179 (2.179) 【 5.292 (5.292) 】
		2階小屋梁 積雪	ろ 1～5	【 1.887 】		
		2階小屋梁	い～ほ 1	0.823		
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 1	【 1.226 】		
	1	2階梁	い～ほ 1	2.438		
		2階梁 積載	い～ほ 1	0.740 (0.342)		
ろ5	2	2階小屋梁	ろ 1～5	1.236	1.965 (1.965) 【 4.731 (4.731) 】	1.965 (1.965) 【 4.731 (4.731) 】
		2階小屋梁 積雪	ろ 1～5	【 1.626 】		
		2階小屋束	ろ5	0.522		
		2階小屋束 積雪	ろ5	【 1.139 】		
		2階小屋梁	い～ほ 5	0.129		
		2階小屋梁	ろ 5～7	0.078		
	1	2階梁	い～ほ 5	1.127		
		2階梁 積載	い～ほ 5	0.740 (0.342)		
ろ6	2	2階梁	ろ 5～6	0.518	2.654 (2.111) 【 2.654 (2.111) 】	4.619 (4.076) 【 7.385 (6.841) 】
		2階梁 積載	ろ 5～6	0.269 (0.124)		
		2階梁	ろ 5～6	0.518		
		2階梁 積載	ろ 5～6	0.269 (0.124)		
ろ6	2	2階小屋梁	ろ 5～7	0.155	0.155 (0.155) 【 0.155 (0.155) 】	0.155 (0.155) 【 0.155 (0.155) 】
ろ7	2	2階小屋梁	ろ 7～9	0.428	1.401 (1.401) 【 3.537 (3.537) 】	1.401 (1.401) 【 3.537 (3.537) 】
		2階小屋梁 積雪	ろ 7～9	【 0.554 】		
		2階小屋梁	い～ほ 7	0.417		
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 7	【 0.538 】		
		2階小屋束	ろ7	0.478		
		2階小屋束 積雪	ろ7	【 1.045 】		
	1	2階小屋梁	ろ 5～7	0.078		
		2階梁	い～ほ 7	1.813		
		2階梁 積載	い～ほ 7	1.817 (0.838)		
		2階梁	ろ 6～7	0.518		
ろ8	1	2階梁 積載	ろ 6～7	0.269 (0.124)	4.417 (3.294) 【 4.417 (3.294) 】	5.818 (4.695) 【 7.954 (6.831) 】
		2階梁	ろ 6～7	0.518		
		2階梁 積載	ろ 6～7	0.269 (0.124)		
		2階梁	ろ 6～7	0.518		
ろ8	1	2階梁	ろ～ほ 8	0.235	0.235 (0.235) 【 0.235 (0.235) 】	0.235 (0.235) 【 0.235 (0.235) 】
ろ9	2	2階小屋梁	ろ 7～9	0.428	1.083 (1.083) 【 2.643 (2.643) 】	1.083 (1.083) 【 2.643 (2.643) 】
		2階小屋梁 積雪	ろ 7～9	【 0.554 】		
		2階小屋梁	い～ほ 9	0.655		
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 9	【 1.006 】		
	1	2階梁	い～又は 9	2.362		
		2階梁 積載	い～又は 9	1.346 (0.621)		
は5	2	2階小屋束	は5	0.652	0.885 (0.885) 【 2.309 (2.309) 】	0.885 (0.885) 【 2.309 (2.309) 】
		2階小屋束 積雪	は5	【 1.424 】		
		2階小屋梁	い～ほ 5	0.168		
		2階小屋梁	は 5～7	0.065		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
は5	1	2階梁	い~ほ 5	2.704	4.769 (3.936) 【 5.677 (4.844) 】	5.654 (4.821) 【 7.987 (7.153) 】
		2階梁 積載	い~ほ 5	1.278 (0.590)		
		2階梁	は 5~6	0.518		
		2階梁 積載	は 5~6	0.269 (0.124)		
		2階梁 積雪	い~ほ 5	【 0.908 】		
は6	2	2階小屋梁	は 5~7	0.129	0.207 (0.207)	0.207 (0.207)
		2階小屋梁	は~ほ 6	0.078	【 0.207 (0.207) 】	【 0.207 (0.207) 】
又は7	2	2階小屋梁	又は 7~9	0.440	1.196 (1.196) 【 2.811 (2.811) 】	1.196 (1.196) 【 2.811 (2.811) 】
		2階小屋梁 積雪	又は 7~9	【 0.538 】		
		2階小屋梁	い~ほ 7	0.756		
		2階小屋梁 積雪	い~ほ 7	【 1.076 】		
	1	2階梁	い~ほ 7	1.227	2.624 (1.872)	3.820 (3.068)
2階梁 積載	い~ほ 7	1.397 (0.645)	【 2.624 (1.872) 】	【 5.435 (4.683) 】		
又は8	1	2階梁	ろ~ほ 8	0.540	1.596 (1.162) 【 1.596 (1.162) 】	1.596 (1.162) 【 1.596 (1.162) 】
		2階梁 積載	ろ~ほ 8	0.672 (0.310)		
		2階梁	又は 8~9	0.250		
		2階梁 積載	又は 8~9	0.135 (0.062)		
又は9	2	2階小屋梁	又は 7~9	0.440	1.294 (1.294) 【 3.153 (3.153) 】	1.294 (1.294) 【 3.153 (3.153) 】
		2階小屋梁 積雪	又は 7~9	【 0.538 】		
		2階小屋梁	い~ほ 9	0.854		
		2階小屋梁 積雪	い~ほ 9	【 1.321 】		
	1	2階梁	又は~り 9	1.296	4.744 (4.092) 【 5.744 (5.092) 】	6.038 (5.386) 【 8.897 (8.245) 】
		2階梁 積雪	又は~り 9	【 0.127 】		
		2階梁	又は 9~13	0.570		
		2階梁 積雪	又は 9~13	【 0.873 】		
		2階梁 積載	又は~り 9	0.269 (0.124)		
		2階梁	い~又は 9	1.417		
2階梁 積載	い~又は 9	0.807 (0.373)				
2階梁	又は 8~9	0.250	4.744 (4.092)	6.038 (5.386)		
2階梁 積載	又は 8~9	0.135 (0.062)	【 5.744 (5.092) 】	【 8.897 (8.245) 】		
又は又10	1	2階梁	又は 9~13	1.336	1.336 (1.336)	1.336 (1.336)
		2階梁 積雪	又は 9~13	【 1.887 】	【 3.223 (3.223) 】	【 3.223 (3.223) 】
又は12	1	2階梁	又は 9~13	0.708	0.719 (0.719) 【 1.796 (1.796) 】	0.719 (0.719) 【 1.796 (1.796) 】
		2階梁 積雪	又は 9~13	【 1.076 】		
		2階梁	又は~又ほ 12	0.012		
又は13	1	1階隅木	又ろ又13~又又10	0.296	1.020 (1.020) 【 2.792 (2.792) 】	1.020 (1.020) 【 2.792 (2.792) 】
		1階隅木 積雪	又ろ又13~又又10	【 0.520 】		
		2階梁	又は 9~13	0.202		
		2階梁 積雪	又は 9~13	【 0.345 】		
		2階梁	又は~又 13	0.521		
		2階梁 積雪	又は~又 13	【 0.907 】		
又は12	1	2階梁	又は~又ほ 12	0.427	0.427 (0.427)	0.427 (0.427)
		2階梁 積雪	又は~又ほ 12	【 0.610 】	【 1.036 (1.036) 】	【 1.036 (1.036) 】
に1	2	2階小屋梁	に 1~5	1.225	2.092 (2.092) 【 5.015 (5.015) 】	2.092 (2.092) 【 5.015 (5.015) 】
		2階小屋梁 積雪	に 1~5	【 1.602 】		
		2階小屋梁	い~ほ 1	0.867		
		2階小屋梁 積雪	い~ほ 1	【 1.321 】		
	1	2階梁	い~ほ 1	2.438	3.178 (2.780)	5.270 (4.872)
2階梁 積載	い~ほ 1	0.740 (0.342)	【 3.178 (2.780) 】	【 8.193 (7.795) 】		
に5	2	2階小屋梁	に 1~5	1.323	1.479 (1.479) 【 3.295 (3.295) 】	1.479 (1.479) 【 3.295 (3.295) 】
		2階小屋梁 積雪	に 1~5	【 1.816 】		
		2階小屋梁	い~ほ 5	0.155		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
に6	2	2階小屋束	に6	0.696	0.851 (0.851) 【 2.370 (2.370) 】	0.851 (0.851) 【 2.370 (2.370) 】
		2階小屋束 積雪	に6	【 1.519 】		
		2階小屋梁	は～ほ 6	0.155		
に7	1	2階梁	い～ほ 7	0.223	1.105 (0.696) 【 1.105 (0.696) 】	1.105 (0.696) 【 1.105 (0.696) 】
		2階梁 積載	い～ほ 7	0.491 (0.226)		
		2階梁	に 6～7	0.122		
		2階梁 積載	に 6～7	0.269 (0.124)		
ほ1	2	2階小屋梁	い～ほ 1	0.272	0.621 (0.621) 【 1.502 (1.502) 】	0.621 (0.621) 【 1.502 (1.502) 】
		2階小屋梁 積雪	い～ほ 1	【 0.440 】		
		2階小屋梁	ほ～り 1	0.285		
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 1	【 0.440 】		
		2階小屋梁	ほ 1～5	0.065		
	1	2階梁	ほ 0～5	3.412	7.214 (6.091) 【 8.301 (7.178) 】	7.835 (6.712) 【 9.802 (8.679) 】
		2階梁 積雪	ほ 0～5	【 0.932 】		
		2階梁 積載	ほ 0～5	1.480 (0.683)		
		2階梁	い～ほ 1	0.792		
		2階梁 積載	い～ほ 1	0.202 (0.093)		
		2階梁	ほ～り 1	0.924		
ほ2	2	2階小屋梁	ほ～り 2	1.024	2.144 (2.144) 【 5.159 (5.159) 】	2.144 (2.144) 【 5.159 (5.159) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 2	【 1.163 】		
		2階小屋束	ほ2	0.522		
		2階小屋束 積雪	ほ2	【 1.139 】		
		2階小屋梁	ほ 1～5	0.598		
		2階小屋梁 積雪	ほ 1～5	【 0.712 】		
	1	2階梁	い～ほ 2	0.855	10.577 (7.099) 【 10.577 (7.099) 】	12.721 (9.243) 【 15.736 (12.258) 】
		2階梁 積載	い～ほ 2	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 0～5	2.408		
		2階梁 積載	ほ 0～5	2.691 (1.242)		
		2階梁	ほ～り 2	0.855		
ほ4	2	2階小屋梁	ほ～り 4	1.723	2.334 (2.334) 【 5.396 (5.396) 】	2.334 (2.334) 【 5.396 (5.396) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 4	【 2.350 】		
		2階小屋梁	ほ 1～5	0.611		
		2階小屋梁 積雪	ほ 1～5	【 0.712 】		
	1	2階梁	ほ～り 4	0.855	10.577 (7.099) 【 10.577 (7.099) 】	12.911 (9.433) 【 15.974 (12.495) 】
		2階梁 積載	ほ～り 4	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 0～5	2.408		
		2階梁 積載	ほ 0～5	2.691 (1.242)		
		2階梁	い～ほ 4	0.855		
		2階梁 積載	い～ほ 4	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 0～5	2.408		
ほ5	2	2階小屋束	ほ5	0.348	0.555 (0.555) 【 1.315 (1.315) 】	0.555 (0.555) 【 1.315 (1.315) 】
		2階小屋束 積雪	ほ5	【 0.760 】		
		2階小屋梁	ほ 5～9	0.065		
		2階小屋梁	ほ 1～5	0.078		
		2階小屋梁	い～ほ 5	0.065		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
ほ5	1	2階梁	い~ほ 5	2.125	7.312 (5.537) 【 8.221 (6.445) 】	7.867 (6.092) 【 9.535 (7.760) 】
		2階梁 積載	い~ほ 5	0.875 (0.404)		
		2階梁	ほ~り 5	0.855		
		2階梁 積載	ほ~り 5	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 0~5	0.518		
		2階梁 積載	ほ 0~5	0.269 (0.124)		
		2階梁	ほ 5~9	0.518		
		2階梁 積載	ほ 5~9	0.269 (0.124)		
ほ6	2	2階小屋梁	ほ 5~9	0.142	0.298 (0.298) 【 0.298 (0.298) 】	0.298 (0.298) 【 0.298 (0.298) 】
		2階小屋梁	は~ほ 6	0.078		
		2階小屋梁	ほ~り 6	0.078		
	1	2階梁	ほ~り 6	0.548	7.165 (5.679) 【 8.304 (6.819) 】	7.462 (5.977) 【 8.602 (7.116) 】
		2階梁 積載	ほ~り 6	0.336 (0.155)		
		2階梁	い~ほ 6	2.822		
		2階梁 積載	い~ほ 6	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 5~9	1.035		
2階梁 積載	ほ 5~9	0.538 (0.248)				
2階梁 積雪	い~ほ 6	【 1.139 】				
ほ7	2	2階小屋梁	ほ 5~9	1.082	1.857 (1.857) 【 4.527 (4.527) 】	1.857 (1.857) 【 4.527 (4.527) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ 5~9	【 1.246 】		
		2階小屋束	ほ7	0.652		
		2階小屋束 積雪	ほ7	【 1.424 】		
		2階小屋梁	い~ほ 7	0.123		
	1	2階梁	い~ほ 7	0.151	2.547 (1.896) 【 2.547 (1.896) 】	4.404 (3.753) 【 7.074 (6.424) 】
		2階梁 積載	い~ほ 7	0.333 (0.154)		
		2階梁	ほ~り 7	0.153		
		2階梁 積載	ほ~り 7	0.336 (0.155)		
		2階梁	ほ 5~9	1.035		
2階梁 積載	ほ 5~9	0.538 (0.248)				
ほ8	1	2階梁	ろ~ほ 8	0.245	5.097 (3.502) 【 5.097 (3.502) 】	5.097 (3.502) 【 5.097 (3.502) 】
		2階梁 積載	ろ~ほ 8	0.539 (0.249)		
		2階梁	ほ~り 8	0.855		
		2階梁 積載	ほ~り 8	1.884 (0.870)		
		2階梁	ほ 5~9	1.035		
		2階梁 積載	ほ 5~9	0.538 (0.248)		
ほ9	2	2階小屋梁	ほ 5~9	0.978	1.690 (1.690) 【 4.037 (4.037) 】	1.690 (1.690) 【 4.037 (4.037) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ 5~9	【 1.246 】		
		2階小屋梁	ほ~り 9	0.285		
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 9	【 0.440 】		
		2階小屋梁	い~ほ 9	0.427		
	2階小屋梁 積雪	い~ほ 9	【 0.661 】			
	1	2階梁	又は~り 9	3.646	5.173 (4.630) 【 6.484 (5.940) 】	6.863 (6.319) 【 10.521 (9.977) 】
		2階梁 積雪	又は~り 9	【 1.311 】		
		2階梁 積載	又は~り 9	0.740 (0.342)		
		2階梁	ほ 5~9	0.518		
2階梁 積載		ほ 5~9	0.269 (0.124)			
ほ12	1	2階梁	又は~又ほ 12	0.633	0.633 (0.633) 【 1.431 (1.431) 】	0.633 (0.633) 【 1.431 (1.431) 】
		2階梁 積雪	又は~又ほ 12	【 0.797 】		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
又ほ10	1	2階梁	又は～又ほ 10	0.405	0.688 (0.688) 【 1.434 (1.434) 】	0.688 (0.688) 【 1.434 (1.434) 】
		2階梁 積雪	又は～又ほ 10	【 0.455 】		
		2階梁	又ほ 9～13	0.283		
		2階梁 積雪	又ほ 9～13	【 0.292 】		
又ほ11	1	2階梁	又は～又ほ 11	0.680	0.895 (0.895) 【 2.047 (2.047) 】	0.895 (0.895) 【 2.047 (2.047) 】
		2階梁 積雪	又は～又ほ 11	【 1.055 】		
		2階梁	又ほ 9～13	0.156		
		2階梁 積雪	又ほ 9～13	【 0.097 】		
		2階梁	又ほ～り 11	0.059		
又ほ12	1	1階小屋束	又ほ12	0.557	1.309 (1.309) 【 3.057 (3.057) 】	1.309 (1.309) 【 3.057 (3.057) 】
		1階小屋束 積雪	又ほ12	【 1.216 】		
		2階梁	又ほ～り 12	0.513		
		2階梁 積雪	又ほ～り 12	【 0.532 】		
		2階梁	又ほ 9～13	0.123		
		2階梁	又は～又ほ 12	0.116		
又ほ13	1	2階梁	又ほ 9～13	0.071	0.693 (0.693) 【 1.798 (1.798) 】	0.693 (0.693) 【 1.798 (1.798) 】
		2階梁	又は～ハ 13	0.622		
		2階梁 積雪	又は～ハ 13	【 1.105 】		
ハ 1	2	2階小屋梁	ほ～り 1	0.880	0.880 (0.880) 【 2.201 (2.201) 】	0.880 (0.880) 【 2.201 (2.201) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 1	【 1.321 】		
	1	2階梁	ほ～り 1	2.922		
		2階梁 積雪	ほ～り 1	【 0.569 】		
ハ 6	2	2階小屋梁	ほ～り 6	0.774	1.651 (1.651) 【 4.013 (4.013) 】	1.651 (1.651) 【 4.013 (4.013) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 6	【 0.843 】		
		2階小屋束	ハ 6	0.696		
		2階小屋束 積雪	ハ 6	【 1.519 】		
		2階小屋梁	ハ 4～6	0.181		
	1	2階梁	ほ～り 6	1.797		
		2階梁 積載	ほ～り 6	1.346 (0.621)		
		2階梁	ハ 6～7	0.122		
ハ 7	1	2階梁	ほ～り 7	0.794	2.935 (1.848) 【 2.935 (1.848) 】	2.935 (1.848) 【 2.935 (1.848) 】
		2階梁 積載	ほ～り 7	1.749 (0.807)		
		2階梁	ハ 6～7	0.122		
		2階梁 積載	ハ 6～7	0.269 (0.124)		
ハ 9	2	2階小屋梁	ほ～り 9	0.582	0.582 (0.582) 【 1.463 (1.463) 】	0.582 (0.582) 【 1.463 (1.463) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 9	【 0.881 】		
と 9	2	1階母屋	と 9～11	0.295	1.153 (1.153) 【 3.071 (3.071) 】	1.153 (1.153) 【 3.071 (3.071) 】
		1階母屋 積雪	と 9～11	【 0.645 】		
		2階小屋梁	ほ～り 9	0.858		
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 9	【 1.274 】		
	1	2階梁	又は～り 9	3.032		
		2階梁 積雪	又は～り 9	【 0.824 】		
		2階梁 積載	又は～り 9	0.740 (0.342)		
と 10	1	2階梁	と～り 10	0.405	0.617 (0.617) 【 1.299 (1.299) 】	0.617 (0.617) 【 1.299 (1.299) 】
		2階梁 積雪	と～り 10	【 0.546 】		
		2階梁	と 9～11	0.212		
		2階梁 積雪	と 9～11	【 0.136 】		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
と11	1	1階小屋束	と11	0.580	0.926 (0.926) 【 2.238 (2.238) 】	0.926 (0.926) 【 2.238 (2.238) 】
		1階小屋束 積雪	と11	【 1.266 】		
		2階梁	と 9~11	0.080		
		2階梁 積雪	と 9~11	【 0.045 】		
		2階梁	又ほ~り 11	0.214		
		2階梁	と 11~12	0.052		
と13	1	2階梁	へ~り 13	0.688	0.740 (0.740) 【 1.841 (1.841) 】	0.740 (0.740) 【 1.841 (1.841) 】
		2階梁 積雪	へ~り 13	【 1.101 】		
		2階梁	と 12~13	0.052		
又と13	1	2階梁	へ~り 13	0.540	0.540 (0.540) 【 1.357 (1.357) 】	0.540 (0.540) 【 1.357 (1.357) 】
		2階梁 積雪	へ~り 13	【 0.817 】		
ち1	2	2階小屋梁	ほ~り 1	0.836	0.836 (0.836) 【 2.062 (2.062) 】	0.836 (0.836) 【 2.062 (2.062) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 1	【 1.226 】		
	1	2階梁	ほ~り 1	2.922	4.402 (3.605) 【 4.971 (4.174) 】	5.238 (4.441) 【 7.034 (6.237) 】
		2階梁 積雪	ほ~り 1	【 0.569 】		
		2階梁 積載	ほ~り 1	1.480 (0.683)		
ち6	2	2階小屋梁	ほ~り 6	0.774	1.629 (1.629) 【 3.944 (3.944) 】	1.629 (1.629) 【 3.944 (3.944) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 6	【 0.843 】		
		2階小屋梁	ち 4~6	0.355		
		2階小屋梁 積雪	ち 4~6	【 0.380 】		
		2階小屋束	ち6	0.500		
		2階小屋束 積雪	ち6	【 1.092 】		
	1	2階梁	ほ~り 6	1.828	3.241 (2.480) 【 3.241 (2.480) 】	4.870 (4.109) 【 7.185 (6.424) 】
		2階梁 積載	ほ~り 6	1.413 (0.652)		
ち9	1	1階小屋束	ち9	0.174	2.338 (2.084) 【 2.718 (2.464) 】	2.338 (2.084) 【 2.718 (2.464) 】
		1階小屋束 積雪	ち9	【 0.380 】		
		2階梁	又は~り 9	1.693		
		2階梁 積載	又は~り 9	0.471 (0.217)		
り1	2	2階隅木	又り又0~と3	0.296	0.766 (0.766) 【 1.976 (1.976) 】	0.766 (0.766) 【 1.976 (1.976) 】
		2階隅木 積雪	又り又0~と3	【 0.520 】		
		2階小屋梁	ほ~り 1	0.241		
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 1	【 0.345 】		
		2階小屋梁	り 1~6	0.228		
		2階小屋梁 積雪	り 1~6	【 0.345 】		
	1	2階梁	り 0~4	3.656	6.329 (5.387) 【 7.416 (6.474) 】	7.095 (6.153) 【 9.393 (8.451) 】
		2階梁 積雪	り 0~4	【 0.932 】		
		2階梁 積載	り 0~4	1.346 (0.621)		
		2階梁	ほ~り 1	0.924		
		2階梁 積雪	ほ~り 1	【 0.155 】		
2階梁 積載	ほ~り 1	0.404 (0.186)				
り2	2	2階小屋梁	ほ~り 2	1.318	2.141 (2.141) 【 5.171 (5.171) 】	2.141 (2.141) 【 5.171 (5.171) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 2	【 1.804 】		
		2階小屋梁	り 1~6	0.823		
		2階小屋梁 積雪	り 1~6	【 1.226 】		
	1	2階梁	り 0~4	2.713	6.797 (5.058) 【 6.797 (5.058) 】	8.938 (7.199) 【 11.969 (10.230) 】
		2階梁 積載	り 0~4	1.346 (0.621)		
		2階梁	ほ~り 2	0.855		
2階梁 積載	ほ~り 2	1.884 (0.870)				
り4	2	2階小屋梁	ほ~り 4	1.712	2.592 (2.592) 【 6.239 (6.239) 】	2.592 (2.592) 【 6.239 (6.239) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ~り 4	【 2.326 】		
		2階小屋梁	り 1~6	0.880		
		2階小屋梁 積雪	り 1~6	【 1.321 】		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
り4	1	2階梁	り 0～4	1.951	9.348 (7.029) 【 9.788 (7.469) 】	11.940 (9.621) 【 16.027 (13.709) 】
		2階梁 積載	り 0～4	1.211 (0.559)		
		2階梁	ほ～り 4	0.855		
		2階梁 積載	ほ～り 4	1.884 (0.870)		
		2階梁	り 4～9	2.236		
		2階梁 積載	り 4～9	1.211 (0.559)		
		2階梁 積雪	り 4～9	【 0.440 】		
り5	2	2階小屋梁	り 1～6	0.569	0.569 (0.569)	0.569 (0.569)
		2階小屋梁 積雪	り 1～6	【 0.881 】	【 1.450 (1.450) 】	【 1.450 (1.450) 】
り6	2	2階小屋梁	り 1～6	0.285	0.957 (0.957) 【 2.278 (2.278) 】	0.957 (0.957) 【 2.278 (2.278) 】
		2階小屋梁 積雪	り 1～6	【 0.440 】		
		2階小屋梁	り 6～9	0.595		
		2階小屋梁 積雪	り 6～9	【 0.881 】		
		2階小屋梁	ほ～り 6	0.078		
	1	2階梁	ほ～り 6	0.579	5.326 (4.384) 【 5.766 (4.824) 】	6.283 (5.341) 【 8.044 (7.102) 】
		2階梁 積載	ほ～り 6	0.404 (0.186)		
		2階梁	り 4～9	2.997		
		2階梁 積載	り 4～9	1.346 (0.621)		
		2階梁 積雪	り 4～9	【 0.440 】		
り7	1	2階梁	ほ～り 7	0.641	3.847 (2.941) 【 3.847 (2.941) 】	3.847 (2.941) 【 3.847 (2.941) 】
		2階梁 積載	ほ～り 7	1.413 (0.652)		
		2階梁	り 4～9	1.524		
		2階梁 積載	り 4～9	0.269 (0.124)		
り8	2	2階小屋梁	ほ～り 8	1.318	2.141 (2.141) 【 5.171 (5.171) 】	2.141 (2.141) 【 5.171 (5.171) 】
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 8	【 1.804 】		
		2階小屋梁	り 6～9	0.823		
		2階小屋梁 積雪	り 6～9	【 1.226 】		
	1	2階梁	ほ～り 8	0.855	4.549 (3.390) 【 4.576 (3.417) 】	6.690 (5.530) 【 9.747 (8.588) 】
		2階梁 積載	ほ～り 8	1.884 (0.870)		
		2階梁	り 4～9	1.541		
		2階梁 積載	り 4～9	0.269 (0.124)		
		2階梁 積雪	り 4～9	【 0.027 】		
り9	2	2階隅木	又り又9～と7	0.296	1.041 (1.041) 【 2.645 (2.645) 】	1.041 (1.041) 【 2.645 (2.645) 】
		2階隅木 積雪	又り又9～と7	【 0.520 】		
		2階小屋梁	り 6～9	0.228		
		2階小屋梁 積雪	り 6～9	【 0.345 】		
		2階小屋梁	ほ～り 9	0.517		
		2階小屋梁 積雪	ほ～り 9	【 0.738 】		
	1	2階梁	又は～り 9	0.831	2.288 (2.107) 【 2.867 (2.685) 】	3.330 (3.149) 【 5.512 (5.331) 】
		2階梁 積載	又は～り 9	0.202 (0.093)		
		2階梁	り 9～13	0.272		
		2階梁 積雪	り 9～13	【 0.440 】		
		2階梁	り 4～9	0.849		
り10	1	2階梁	と～り 10	0.405	0.949 (0.949) 【 2.375 (2.375) 】	0.949 (0.949) 【 2.375 (2.375) 】
		2階梁 積雪	と～り 10	【 0.546 】		
		2階梁	り 9～13	0.543		
		2階梁 積雪	り 9～13	【 0.881 】		
り11	1	2階梁	り 9～13	1.183	1.339 (1.339) 【 3.171 (3.171) 】	1.339 (1.339) 【 3.171 (3.171) 】
		2階梁 積雪	り 9～13	【 1.832 】		
		2階梁	又ほ～り 11	0.155		

位置	階	荷重項目	位置	P0 (kN)	P (kN)	ΣP (kN)
り13	1	2階梁	り 9~13	0.868	1.540 (1.540) 【 3.891 (3.891) 】	1.540 (1.540) 【 3.891 (3.891) 】
		2階梁 積雪	り 9~13	【 1.297 】		
		1階隅木	又り又13~又へ又10	0.296		
		1階隅木 積雪	又り又13~又へ又10	【 0.520 】		
		2階梁	へ~り 13	0.375		
		2階梁 積雪	へ~り 13	【 0.534 】		

(4) 荷重の伝達

隅木		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	又Z又0 い1	軒先	0.19 x 0.52	0.10				柱	い	0.10
		軒先	0.19 x 0.52	0.10					1	0.10
		合計		0.20						0.20
い1 ろ2	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	い 1	0.04 0.04	小屋束	ろ	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					2	0.04
		合計		0.17						0.08
ろ2 は3	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	ろ 2	0.04 0.04	小屋束	は 3	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
又り又0 り1	軒先 軒先	軒先	0.19 x 0.52	0.10				柱	り	0.10
		軒先	0.19 x 0.52	0.10					1	0.10
		合計		0.20						0.20
り1 ち2	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	り 1	0.04 0.04	小屋束	ち	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					2	0.04
		合計		0.17						0.08
ち2 と3	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	ち 2	0.04 0.04	小屋束	と 3	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
は3 に4	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	は 3	0.04 0.04	小屋束	に	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					4	0.04
		合計		0.17						0.08
に4 ほ5	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	に 4	0.04 0.04	小屋束	ほ 5	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
と3 へ4	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	と 3	0.04 0.04	小屋束	へ	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					4	0.04
		合計		0.17						0.08
へ4 ほ5	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	へ 4	0.04 0.04	小屋束	ほ 5	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
は7 に6	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	は 7	0.04 0.04	小屋束	に	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					6	0.04
		合計		0.17						0.08
に6 ほ5	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	に 6	0.04 0.04	小屋束	ほ 5	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
と7 へ6	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	と 7	0.04 0.04	小屋束	へ	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					6	0.04
		合計		0.17						0.08
へ6 ほ5	屋根 屋根	0.22 x 0.38 0.22 x 0.38	0.08 0.08	小屋束	へ 6	0.04 0.04	小屋束	ほ 5	0.04 0.04	
		合計		0.17			0.08			0.08
又Z又9 い9	軒先 軒先	軒先	0.19 x 0.52	0.10				柱	い	0.10
		軒先	0.19 x 0.52	0.10					9	0.10
		合計		0.20						0.20
い9 ろ8	屋根 屋根	屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	い 9	0.04 0.04	小屋束	ろ	0.04
		屋根	0.22 x 0.38	0.08					8	0.04
		合計		0.17						0.08
ろ8	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	ろ	0.04	小屋束	は	0.04	

隅木		荷重項目			受材1			受材2						
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)				
2	は7	屋根	0.22 x 0.38	0.08		8	0.04		7	0.04				
		合計		0.17							0.08			
	又り又9 り9	軒先	0.19 x 0.52	0.10					柱	り	0.10			
		軒先	0.19 x 0.52	0.10								9	0.10	
		合計		0.20										
	り9 ち8	屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	り	0.04		小屋束	ち	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								9	0.04	
		合計		0.17									0.08	
	ち8 と7	屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	ち	0.04		小屋束	と	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								8	0.04	
		合計		0.17									0.08	
	1	又ろ又13 又は13	軒先	0.19 x 0.52	0.10					柱	又は	0.10		
			軒先	0.19 x 0.52	0.10								13	0.10
			合計		0.20									
又は13 又に12		屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	又は	0.04		小屋束	又に	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								13	0.04	
		合計		0.17									0.08	
又に12 又ほ11		屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	又に	0.04		小屋束	又ほ	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								12	0.04	
		合計		0.17									0.08	
又ほ11 又へ又10		屋根	0.13 x 0.38	0.05	小屋束	又ほ	0.02		小屋束	又へ	0.02			
		屋根	0.13 x 0.38	0.05								11	0.02	
		合計		0.09									0.05	
又り又13 り13		軒先	0.19 x 0.52	0.10					柱	り	0.10			
		軒先	0.19 x 0.52	0.10								13	0.10	
		合計		0.20										
り13 ち12		屋根	0.22 x 0.38	0.08	柱	り	0.04		小屋束	ち	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								13	0.04	
		合計		0.17									0.08	
ち12 と11		屋根	0.22 x 0.38	0.08	小屋束	ち	0.04		小屋束	と	0.04			
		屋根	0.22 x 0.38	0.08								12	0.04	
		合計		0.17									0.08	
と11 又へ又10	屋根	0.13 x 0.38	0.05	小屋束	と	0.02		小屋束	又へ	0.02				
	屋根	0.13 x 0.38	0.05								11	0.02		
	合計		0.09									0.05		

階	母屋		荷重項目			受材1			受材2		
	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	
2	ろ～に 2	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ろ	0.28	小屋束	に	0.33	
		合計		0.61		2	0.28		2	0.33	
	に～ほ 2	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	に	0.17	小屋束	ほ	0.17	
		合計		0.35		2	0.17		2	0.17	
	ほ～と 2	屋根	1.66 x 0.42	0.70	小屋束	ほ	0.35	小屋束	と	0.35	
		合計		0.70		2	0.35		2	0.35	
	と～ち 2	屋根	0.62 x 0.42	0.26	小屋束	と	0.13	小屋束	ち	0.13	
		合計		0.26		2	0.13		2	0.13	
	は～ほ 3	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	は	0.28	小屋束	ほ	0.33	
		合計		0.61		3	0.28		3	0.33	
	ほ～と 3	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ほ	0.33	小屋束	と	0.28	
		合計		0.61		3	0.33		3	0.28	
	に～ハ 4	屋根	1.24 x 0.42	0.52	小屋束	に	0.26	小屋束	ハ	0.26	
		合計		0.52		4	0.26		4	0.26	
	に～ハ 6	屋根	1.24 x 0.42	0.52	小屋束	に	0.26	小屋束	ハ	0.26	
		合計		0.52		6	0.26		6	0.26	
	は～ほ 7	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	は	0.28	小屋束	ほ	0.33	
		合計		0.61		7	0.28		7	0.33	
	ほ～と 7	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ほ	0.33	小屋束	と	0.28	
		合計		0.61		7	0.33		7	0.28	
	ろ～又は 8	屋根	1.04 x 0.42	0.43	小屋束	ろ	0.20	小屋束	又は	0.23	
		合計		0.43		8	0.20		8	0.23	
	又は～ほ 8	屋根	1.24 x 0.42	0.52	小屋束	又は	0.26	小屋束	ほ	0.26	
		合計		0.52		8	0.26		8	0.26	
	ほ～と 8	屋根	1.66 x 0.42	0.70	小屋束	ほ	0.35	小屋束	と	0.35	
		合計		0.70		8	0.35		8	0.35	
	と～ち 8	屋根	0.62 x 0.42	0.26	小屋束	と	0.13	小屋束	ち	0.13	
		合計		0.26		8	0.13		8	0.13	
	ろ 2～4	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ろ	0.28	小屋束	ろ	0.33	
		合計		0.61		2	0.28		4	0.33	
	ろ 4～5	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	ろ	0.17	小屋束	ろ	0.17	
		合計		0.35		4	0.17		5	0.17	
	ろ 5～7	屋根	1.66 x 0.42	0.70	小屋束	ろ	0.35	小屋束	ろ	0.35	
		合計		0.70		5	0.35		7	0.35	
	ろ 7～8	屋根	0.62 x 0.42	0.26	小屋束	ろ	0.13	小屋束	ろ	0.13	
		合計		0.26		7	0.13		8	0.13	
	は 3～5	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	は	0.28	小屋束	は	0.33	
		合計		0.61		3	0.28		5	0.33	
	は 5～7	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	は	0.33	小屋束	は	0.28	
		合計		0.61		5	0.33		7	0.28	
	に 4～6	屋根	1.24 x 0.42	0.52	小屋束	に	0.26	小屋束	に	0.26	
		合計		0.52		4	0.26		6	0.26	
	ハ 4～6	屋根	1.24 x 0.42	0.52	小屋束	ハ	0.26	小屋束	ハ	0.26	
		合計		0.52		4	0.26		6	0.26	
	と 3～4	屋根	0.62 x 0.42	0.26	小屋束	と	0.13	小屋束	と	0.13	
		合計		0.26		3	0.13		4	0.13	
	と 4～6	屋根	1.66 x 0.42	0.70	小屋束	と	0.35	小屋束	と	0.35	
		合計		0.70		4	0.35		6	0.35	
	と 6～7	屋根	0.62 x 0.42	0.26	小屋束	と	0.13	小屋束	と	0.13	
		合計		0.26		6	0.13		7	0.13	

母屋		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	ち 2~4	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ち	0.28	小屋束	ち	0.33
		合計		0.61		2	0.28		4	0.33
	ち 4~5	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	ち	0.17	小屋束	ち	0.17
		合計		0.35		4	0.17		5	0.17
	ち 5~6	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	ち	0.17	小屋束	ち	0.17
合計			0.35		5	0.17		6	0.17	
ち 6~8	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ち	0.33	小屋束	ち	0.28	
	合計		0.61		6	0.33		8	0.28	
1	又ほ~と 11	屋根	0.85 x 0.42	0.36	小屋束	又ほ	0.18	小屋束	と	0.18
		合計		0.36		11	0.18		11	0.18
	又に~又ほ 12	屋根	0.95 x 0.42	0.40	小屋束	又に	0.19	小屋束	又ほ	0.21
		合計		0.40		12	0.19		12	0.21
	又ほ~ち 12	屋根	1.53 x 0.42	0.64	小屋束	又ほ	0.34	小屋束	ち	0.30
		合計		0.64		12	0.34		12	0.30
	又に 9~10	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	又に	0.17	小屋束	又に	0.17
		合計		0.35		9	0.17		10	0.17
	又に 10~12	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	又に	0.33	小屋束	又に	0.28
		合計		0.61		10	0.33		12	0.28
	又ほ 9~11	屋根	1.33 x 0.42	0.56	小屋束	又ほ	0.30	小屋束	又ほ	0.26
		合計		0.56		9	0.30		11	0.26
	又へ 9~又10	屋根	0.39 x 0.42	0.16	小屋束	又へ	0.08	小屋束	又へ	0.08
		屋根	0.39 x 0.42	0.16		9	0.08		又10	0.08
		合計		0.33			0.16			0.16
と 9~11	屋根	1.33 x 0.42	0.56	柱	と	0.30	小屋束	と	0.26	
	合計		0.56		9	0.30		11	0.26	
ち 9~10	屋根	0.83 x 0.42	0.35	小屋束	ち	0.17	小屋束	ち	0.17	
	合計		0.35		9	0.17		10	0.17	
ち 10~12	屋根	1.45 x 0.42	0.61	小屋束	ち	0.33	小屋束	ち	0.28	
	合計		0.61		10	0.33		12	0.28	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2 小 屋	い～ろ 1	天井	0.21 x 0.25	0.05	柱	い 1	0.03 0.04 0.16 0.23	柱	ろ 1	0.03 0.04 0.16 0.23
		屋根	0.21 x 0.42	0.09						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.46						
	ろ～に 1	天井	0.83 x 0.25	0.21	柱	ろ 1	0.10 0.17 0.32 0.59	柱	に 1	0.10 0.17 0.32 0.59
		屋根	0.83 x 0.42	0.35						
		軒先	1.09 x 0.58	0.64						
		合計		1.19						
	に～ほ 1	天井	0.21 x 0.25	0.05	柱	に 1	0.03 0.09 0.16 0.27	柱	ほ 1	0.03 0.09 0.16 0.27
		屋根	0.41 x 0.42	0.17						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.54						
	ほ～ハ 1	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	ほ 1	0.04 0.09 0.16 0.28	柱	ハ 1	0.04 0.09 0.16 0.28
		屋根	0.41 x 0.42	0.17						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.57						
	ハ～ち 1	天井	0.83 x 0.25	0.21	柱	ハ 1	0.10 0.17 0.32 0.59	柱	ち 1	0.10 0.17 0.32 0.59
		屋根	0.83 x 0.42	0.35						
		軒先	1.09 x 0.58	0.64						
		合計		1.19						
	ち～り 1	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	ち 1	0.04 0.04 0.16 0.24	柱	り 1	0.04 0.04 0.16 0.24
		屋根	0.21 x 0.42	0.09						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.48						
ほ～り 2	天井	3.11 x 0.25	0.78	柱	ほ 2	0.39 0.15 0.25 0.24 1.02	柱	り 2	0.39 0.44 0.25 0.24 1.32	
	小屋束	ち2	0.59							
	梁	と 2～4	0.50							
	小屋束	と2	0.48							
	合計		2.34							
ろ～に 3	天井	1.66 x 0.25	0.41	梁	ろ 1～5	0.21 0.37 0.58	梁	に 1～5	0.21 0.37 0.58	
	小屋束	は3	0.74							
	合計		1.15							
ほ～り 4	天井	2.90 x 0.25	0.72	柱	ほ 4	0.36 0.13 0.09 0.25 0.24 0.52 0.14 1.72	柱	り 4	0.36 0.38 0.27 0.25 0.24 0.17 0.05 1.71	
	小屋束	ち4	0.50							
	梁	ち 4～6	0.36							
	梁	と 2～4	0.50							
	小屋束	と4	0.48							
	小屋束	ハ4	0.70							
	梁	ハ 4～6	0.18							
	合計		3.44							
い～ろ 5	天井	0.41 x 0.25	0.10	柱	い 5	0.05 0.05	柱	ろ 5	0.05 0.05	
	合計		0.10							
ろ～は 5	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ろ 5	0.08 0.08	柱	は 5	0.08 0.08	
	合計		0.16							
は～に 5	天井	0.72 x 0.25	0.18	柱	は 5	0.09 0.09	柱	に 5	0.09 0.09	
	合計		0.18							
に～ほ 5	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	に 5	0.06 0.06	柱	ほ 5	0.06 0.06	
	合計		0.13							
は～に 6	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	は 6	0.08 0.08	柱	に 6	0.08 0.08	
	合計		0.16							

梁		荷重項目			受材1			受材2						
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)				
2 小 屋	に～ほ 6	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	に 6	0.08 0.08	柱	ほ 6	0.08 0.08				
		合計		0.16										
	ほ～ハ 6	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ほ 6	0.08 0.08	柱	ハ 6	0.08 0.08				
		合計		0.16										
	ハ～ち 6	天井 梁 小屋束	1.66 x 0.25	0.41	柱	ハ 6	0.21 0.25 0.24	柱	ち 6	0.21 0.25 0.24				
			と 6～8	0.50										
			と 6	0.48										
			合計	1.39									0.70	
	ち～り 6	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ち 6	0.08 0.08	柱	り 6	0.08 0.08				
			合計								0.16			
	い～ろ 7	天井	0.41 x 0.25	0.10	柱	い 7	0.05 0.05	柱	ろ 7	0.05 0.05				
			合計								0.10			
	ろ～又は 7	天井 小屋束 梁	0.78 x 0.25	0.19	柱	ろ 7	0.10 0.25 0.02	柱	又は 7	0.10 0.49 0.04				
			は 7	0.74										
			は 5～7	0.06										
			合計	1.00									0.36	
	又は～ほ 7	天井	0.98 x 0.25	0.25	柱	又は 7	0.12 0.12	柱	ほ 7	0.12 0.12				
			合計								0.25			
	ほ～り 8	天井 梁 小屋束 小屋束	3.11 x 0.25	0.78	梁	ほ 7～9	0.39 0.25 0.15 0.24	柱	り 8	0.39 0.25 0.44 0.24				
			と 6～8	0.50										
ち 8			0.59											
と 8			0.48											
合計			2.34									1.02		1.32
い～ろ 9	天井 屋根 軒先	0.21 x 0.25	0.05	柱	い 9	0.03 0.04 0.16	柱	ろ 9	0.03 0.04 0.16					
		0.21 x 0.42	0.09											
		0.55 x 0.58	0.32											
		合計	0.46									0.23		0.23
ろ～又は 9	天井 屋根 軒先	0.47 x 0.25	0.12	柱	ろ 9	0.06 0.13 0.24	柱	又は 9	0.06 0.13 0.24					
		0.62 x 0.42	0.26											
		0.82 x 0.58	0.48											
		合計	0.85									0.43		0.43
又は～ほ 9	天井 屋根 軒先	0.47 x 0.25	0.12	柱	又は 9	0.06 0.13 0.24	柱	ほ 9	0.06 0.13 0.24					
		0.62 x 0.42	0.26											
		0.82 x 0.58	0.48											
		合計	0.85									0.43		0.43
ほ～ハ 9	天井 屋根 軒先	0.31 x 0.25	0.08	柱	ほ 9	0.04 0.09 0.16	柱	ハ 9	0.04 0.09 0.16					
		0.41 x 0.42	0.17											
		0.55 x 0.58	0.32											
		合計	0.57									0.28		0.28
ハ～と 9	天井 屋根 軒先	0.41 x 0.25	0.10	柱	ハ 9	0.05 0.09 0.16	柱	と 9	0.05 0.09 0.16					
		0.41 x 0.42	0.17											
		0.55 x 0.58	0.32											
		合計	0.59									0.30		0.30
と～り 9	天井 屋根 軒先	0.72 x 0.25	0.18	柱	と 9	0.09 0.15 0.32	柱	り 9	0.09 0.11 0.32					
		0.62 x 0.42	0.26											
		1.09 x 0.58	0.64											
		合計	1.08									0.56		0.52
い 1～2	天井 屋根	0.31 x 0.25	0.08	柱	い 1	0.04 0.04	柱	い 2	0.04 0.04					
		0.21 x 0.42	0.09											

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2 小 屋		軒先	0.55 x 0.58	0.32			0.16			0.16
		合計		0.48			0.24			0.24
	い 2~4	天井	0.83 x 0.25	0.21	柱	い	0.10	柱	い	0.10
		屋根	0.83 x 0.42	0.35		2	0.17		4	0.17
		軒先	1.09 x 0.58	0.64			0.32			0.32
		合計		1.19			0.59			0.59
	い 4~5	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	い	0.04	柱	い	0.04
		屋根	0.41 x 0.42	0.17		4	0.09		5	0.09
		軒先	0.55 x 0.58	0.32			0.16			0.16
		合計		0.57			0.28			0.28
	い 5~6	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	い	0.04	柱	い	0.04
		屋根	0.41 x 0.42	0.17		5	0.09		6	0.09
		軒先	0.55 x 0.58	0.32			0.16			0.16
		合計		0.57			0.28			0.28
	い 6~7	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	い	0.04	柱	い	0.04
		屋根	0.41 x 0.42	0.17		6	0.09		7	0.09
		軒先	0.55 x 0.58	0.32			0.16			0.16
		合計		0.57			0.28			0.28
	い 7~9	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	い	0.08	柱	い	0.08
		屋根	0.62 x 0.42	0.26		7	0.15		9	0.11
		軒先	1.09 x 0.58	0.64			0.32			0.32
		合計		1.05			0.55			0.50
ろ 1~5	天井	3.11 x 0.25	0.78	柱	ろ	0.39	柱	ろ	0.39	
	小屋束	ろ2	0.74		1	0.55		5	0.18	
	梁	ろ~に 3	0.58			0.29			0.29	
	小屋束	ろ4	0.50			0.13			0.38	
	合計		2.59			1.36			1.24	
ろ 5~6	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ろ	0.08	柱	ろ	0.08	
	合計		0.16		5	0.08		6	0.08	
ろ 6~7	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ろ	0.08	柱	ろ	0.08	
	合計		0.16		6	0.08		7	0.08	
ろ 7~9	天井	1.40 x 0.25	0.35	柱	ろ	0.17	柱	ろ	0.17	
	小屋束	ろ8	0.51		7	0.25		9	0.25	
	合計		0.86			0.43			0.43	
は 5~6	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	は	0.06	柱	は	0.06	
	合計		0.13		5	0.06		6	0.06	
は 6~7	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	は	0.06	梁	ろ~又は	0.06	
	合計		0.13		6	0.06		7	0.06	
又は 7~9	天井	1.55 x 0.25	0.39	柱	又は	0.19	柱	又は	0.19	
	小屋束	又は8	0.49		7	0.25		9	0.25	
	合計		0.88			0.44			0.44	
に 1~5	天井	3.11 x 0.25	0.78	柱	に	0.39	柱	に	0.39	
	小屋束	に2	0.50		1	0.38		5	0.13	
	梁	ろ~に 3	0.58			0.29			0.29	
	小屋束	に4	0.70			0.17			0.52	
	合計		2.55			1.23			1.32	
ほ 1~2	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	ほ	0.06	柱	ほ	0.06	
	合計		0.13		1	0.06		2	0.06	
ほ	天井	1.66 x 0.25	0.41	柱	ほ	0.21	柱	ほ	0.21	

梁		荷重項目			受材1			受材2								
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)						
2 小 屋	2~4	小屋束	ほ3	0.65	柱	2	0.33	柱	4	0.33						
			合計	1.07							0.53					
	ほ 4~5	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ほ	0.08	柱	ほ	0.08						
			合計	0.16							4	0.08	5	0.08		
	ほ 5~6	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	ほ	0.06	柱	ほ	0.06						
			合計	0.13							5	0.06	6	0.06		
	ほ 6~7	天井	0.62 x 0.25	0.16	柱	ほ	0.08	柱	ほ	0.08						
			合計	0.16							6	0.08	7	0.08		
	ほ 7~9	天井 小屋束 梁	1.40 x 0.25	0.35	柱	ほ	0.19	柱	ほ	0.16						
			ほ8	0.61							7	0.30	9	0.30		
			ほ~り 8	1.02											0.51	0.51
			合計	1.98												
	ハ 4~6	天井	1.45 x 0.25	0.36	梁	ほ~り	0.18	柱	ハ	0.18						
			合計	0.36							4	0.18	6	0.18		
	と 2~4	天井 小屋束	1.66 x 0.25	0.41	梁	ほ~り	0.21	梁	ほ~り	0.21						
			と3	0.59							2	0.29	4	0.29		
			合計	1.00											0.50	0.50
	と 6~8	天井 小屋束	1.66 x 0.25	0.41	梁	ハ~ち	0.21	梁	ほ~り	0.21						
			と7	0.59							6	0.29	8	0.29		
			合計	1.00											0.50	0.50
ち 4~6	天井 小屋束	1.45 x 0.25	0.36	梁	ほ~り	0.18	柱	ち	0.18							
		ち5	0.35							4	0.17	6	0.17			
		合計	0.71											0.36	0.36	
り 1~2	天井 屋根 軒先	0.21 x 0.25	0.05	柱	り	0.03	柱	り	0.03							
		0.21 x 0.42	0.09							1	0.04	2	0.04			
		0.55 x 0.58	0.32											0.16	0.16	
		合計	0.46													0.23
り 2~4	天井 屋根 軒先	0.83 x 0.25	0.21	柱	り	0.10	柱	り	0.10							
		0.83 x 0.42	0.35							2	0.17	4	0.17			
		1.09 x 0.58	0.64											0.32	0.32	
		合計	1.19													0.59
り 4~5	天井 屋根 軒先	0.31 x 0.25	0.08	柱	り	0.04	柱	り	0.04							
		0.41 x 0.42	0.17							4	0.09	5	0.09			
		0.55 x 0.58	0.32											0.16	0.16	
		合計	0.57													0.28
り 5~6	天井 屋根 軒先	0.31 x 0.25	0.08	柱	り	0.04	柱	り	0.04							
		0.41 x 0.42	0.17							5	0.09	6	0.09			
		0.55 x 0.58	0.32											0.16	0.16	
		合計	0.57													0.28
り 6~8	天井 屋根 軒先	0.83 x 0.25	0.21	柱	り	0.10	柱	り	0.10							
		0.83 x 0.42	0.35							6	0.17	8	0.17			
		1.09 x 0.58	0.64											0.32	0.32	
		合計	1.19													0.59
り 8~9	天井 屋根 軒先	0.21 x 0.25	0.05	柱	り	0.03	柱	り	0.03							
		0.21 x 0.42	0.09							8	0.04	9	0.04			
		0.55 x 0.58	0.32											0.16	0.16	
		合計	0.46													0.23
2 0	ほ~り 床 積載 外壁	1.45 x 0.85	1.23	梁	ほ	0.62	梁	り	0.62							
		1.45 x 1.30	1.88							0~1	0.94	0~1	0.94			
		3.64 x 0.55	2.00											1.00	1.00	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2		外壁	1.46 x 0.55	0.80			0.40			0.40
		合計		5.92			2.96			2.96
	い~ろ 1	床	0.31 x 0.59	0.18	柱	い	0.09	柱	ろ	0.09
		積載	0.31 x 1.30	0.40		1	0.20		1	0.20
		外壁	2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70
		合計		1.99			0.99			0.99
	ろ~に 1	床	0.83 x 0.59	0.49	柱	ろ	0.24	柱	に	0.24
		積載	0.83 x 1.30	1.08		1	0.54		1	0.54
		外壁	5.10 x 0.55	2.80			1.40			1.40
		合計		4.37			2.18			2.18
	に~ほ 1	床	0.31 x 0.59	0.18	柱	に	0.09	柱	ほ	0.09
		積載	0.31 x 1.30	0.40		1	0.20		1	0.20
		外壁	2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70
		合計		1.99			0.99			0.99
	ほ~ハ 1	床	0.31 x 0.85	0.26	柱	ほ	0.13	柱	ハ	0.13
		積載	0.31 x 1.30	0.40		1	0.20		1	0.20
		床	0.31 x 0.59	0.18			0.09			0.09
		積載	0.31 x 1.30	0.40			0.20			0.20
		外壁	2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70
		合計		2.66			1.33			1.33
ハ~ち 1	床	0.83 x 0.85	0.70	柱	ハ	0.35	柱	ち	0.35	
	積載	0.83 x 1.30	1.08		1	0.54		1	0.54	
	床	0.83 x 0.59	0.49			0.24			0.24	
	積載	0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
	外壁	5.10 x 0.55	2.80			1.40			1.40	
	合計		6.15			3.07			3.07	
ち~り 1	床	0.31 x 0.85	0.26	柱	ち	0.13	柱	り	0.13	
	積載	0.31 x 1.30	0.40		1	0.20		1	0.20	
	床	0.31 x 0.59	0.18			0.09			0.09	
	積載	0.31 x 1.30	0.40			0.20			0.20	
	外壁	2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70	
	合計		2.66			1.33			1.33	
い~ほ 2	床	2.90 x 0.59	1.71	梁	い	0.86	柱	ほ	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		1~3	1.88		2	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	
ほ~り 2	床	2.90 x 0.59	1.71	柱	ほ	0.86	柱	り	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		2	1.88		2	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	
い~ほ 3	床	2.90 x 0.59	1.71	柱	い	0.86	梁	ほ	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		3	1.88		2~4	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	
ほ~り 3	床	2.90 x 0.59	1.71	梁	ほ	0.86	梁	り	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		2~4	1.88		2~4	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	
い~ほ 4	床	2.90 x 0.59	1.71	梁	い	0.86	柱	ほ	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		3~5	1.88		4	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	
ほ~り 4	床	2.90 x 0.59	1.71	柱	ほ	0.86	柱	り	0.86	
	積載	2.90 x 1.30	3.77		4	1.88		4	1.88	
	合計		5.48			2.74			2.74	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	い~ろ 5	床	0.52 x 0.59	0.31	柱	い 5	0.15 0.34 0.40 0.88	柱	ろ 5	0.15 0.34 0.40 0.88
		積載	0.52 x 1.30	0.67						
		内壁	2.26 x 0.35	0.79						
		合計		1.77						
	ろ~は 5	床	0.62 x 0.59	0.37	柱	ろ 5	0.18 0.40 0.40 0.98	柱	は 5	0.18 0.40 0.40 0.98
		積載	0.62 x 1.30	0.81						
		内壁	2.26 x 0.35	0.79						
		合計		1.96						
	は~ほ 5	床	1.14 x 0.59	0.67	柱	は 5	0.34 0.74 0.79 0.39 0.74 3.00	柱	ほ 5	0.34 0.74 0.79 0.39 0.74 3.00
		積載	1.14 x 1.30	1.48						
		内壁	4.52 x 0.35	1.58						
		梁 に 5~6		0.79						
柱 に5			1.48							
合計		6.00								
ほ~り 5	床	2.90 x 0.59	1.71	柱	ほ 5	0.86 1.88 2.74	梁	り 4~6	0.86 1.88 2.74	
	積載	2.90 x 1.30	3.77							
	合計		5.48							
い~ほ 6	床	1.86 x 0.59	1.10	柱	い 6	0.55 1.21 0.30 0.59 0.59 0.39 0.20 0.10 0.21 0.12 0.10 4.36	柱	ほ 6	0.55 1.21 0.49 0.20 0.39 0.59 0.29 0.64 0.04 0.10 4.71	
	積載	1.86 x 1.30	2.42							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
	梁 ろ 5~6		0.79							
	梁 ろ 6~7		0.79							
	梁 は 5~6		0.79							
	梁 に 5~6		0.79							
	梁 に 6~7		0.39							
	柱 に6		0.85							
	柱 ろ6		0.16							
	柱 は6		0.21							
	合計		9.06							
	ほ~ハ 6	床	0.52 x 0.59							0.31
積載		0.52 x 1.30	0.67							
内壁		2.26 x 0.35	0.79							
合計			1.77							
ハ~ち 6	床	1.55 x 0.59	0.92	柱	ハ 6	0.46 1.01 0.79 2.26	柱	ち 6	0.46 1.01 0.79 2.26	
	積載	1.55 x 1.30	2.02							
	内壁	4.52 x 0.35	1.58							
	合計		4.52							
ち~り 6	床	0.62 x 0.59	0.37	柱	ち 6	0.18 0.40 0.40 0.98	柱	り 6	0.18 0.40 0.40 0.98	
	積載	0.62 x 1.30	0.81							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
	合計		1.96							
い~ろ 7	床	0.83 x 0.59	0.49	柱	い 7	0.24 0.54 0.06 0.13 0.40 1.37	柱	ろ 7	0.24 0.54 0.06 0.13 0.40 1.37	
	積載	0.83 x 1.30	1.08							
	床	0.21 x 0.59	0.12							
	積載	0.21 x 1.30	0.27							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
合計		2.75								
ろ~又は 7	床	1.24 x 0.59	0.73	柱	ろ 7	0.37 0.81 0.15	柱	又は 7	0.37 0.81 0.15	
	積載	1.24 x 1.30	1.61							
	床	0.52 x 0.59	0.31							

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2		積載	0.52 x 1.30	0.67			0.34			0.34
		内壁	3.39 x 0.35	1.19			0.59			0.59
		合計		4.51			2.26			2.26
	又は～に 7	床 積載 梁	0.19 x 0.59	0.11	柱	又は 7	0.06	柱	に 7	0.05
			0.19 x 1.30	0.25			0.13			0.12
			又は 7～8	0.24			0.18			0.05
			合計	0.60			0.37			0.23
	に～ほ 7	床 積載	0.51 x 0.59	0.30	柱	に 7	0.15	柱	ほ 7	0.15
			0.51 x 1.30	0.67			0.33			0.33
			合計	0.97			0.48			0.48
	ほ～ハ 7	床 積載	0.52 x 0.59	0.31	柱	ほ 7	0.15	柱	ハ 7	0.15
			0.52 x 1.30	0.67			0.34			0.34
			合計	0.98			0.49			0.49
	ハ～リ 7	床 積載	2.17 x 0.59	1.28	柱	ハ 7	0.64	柱	リ 7	0.64
			2.17 x 1.30	2.83			1.41			1.41
			合計	4.11			2.05			2.05
	ろ～又は 8	内壁	1.34 x 0.35	0.47	柱	ろ 8	0.24	柱	又は 8	0.24
			合計	0.47			0.24			0.24
	又は～ほ 8	床 積載 梁	0.81 x 0.59	0.48	柱	又は 8	0.24	柱	ほ 8	0.24
			0.81 x 1.30	1.05			0.52			0.53
			又は 7～8	0.24			0.22			0.02
合計			1.76	0.98			0.78			
ほ～リ 8	床 積載	2.90 x 0.59	1.71	柱	ほ 8	0.86	柱	リ 8	0.86	
		2.90 x 1.30	3.77			1.88			1.88	
		合計	5.48			2.74			2.74	
い～ろ 9	床 積載 外壁	0.83 x 0.59	0.49	柱	い 9	0.24	柱	ろ 9	0.24	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70	
		合計	2.97			1.48			1.48	
ろ～又は 9	床 積載 外壁	1.24 x 0.59	0.73	柱	ろ 9	0.37	柱	又は 9	0.37	
		1.24 x 1.30	1.61			0.81			0.81	
		3.82 x 0.55	2.10			1.05			1.05	
		合計	4.45			2.22			2.22	
又は～ほ 9	床 積載 天井 外壁 小屋束	0.41 x 0.59	0.24	柱	又は 9	0.12	柱	ほ 9	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		0.52 x 0.25	0.13			0.06			0.06	
		3.82 x 0.55	2.10			1.05			1.05	
		又へ9	0.17			0.06			0.12	
		合計	3.19			1.56			1.62	
ほ～と 9	床 積載 天井 外壁 小屋束 小屋束 梁 柱	0.72 x 0.59	0.43	柱	ほ 9	0.21	柱	と 9	0.21	
		0.72 x 1.30	0.94			0.47			0.47	
		0.52 x 0.25	0.13			0.07			0.06	
		5.10 x 0.55	2.80			1.40			1.40	
		又ほ9	0.30			0.22			0.07	
		又へ9	0.16			0.06			0.10	
		又ほ 9～13	0.06			0.03			0.03	
		へ9	0.58			0.29			0.29	
		合計	5.40			2.76			2.64	
		と～ち 9	床 積載			0.41 x 0.59			0.24	柱
0.41 x 1.30	0.54			0.27	0.27					

梁		荷重項目			受材1			受材2					
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)			
2		天井	0.31 x 0.25	0.08			0.04			0.04			
		外壁	2.55 x 0.55	1.40							0.70	0.70	
		合計		2.26							1.13	1.13	
	ち～り 9	床 積載 天井 外壁		0.31 x 0.59	0.18	柱	ち 9	0.09 0.20 0.04 0.70	柱	り 9	0.09 0.20 0.04 0.70		
				0.31 x 1.30	0.40							0.20	0.20
				0.31 x 0.25	0.08							0.04	0.04
				2.55 x 0.55	1.40							0.70	0.70
				合計	2.07							1.03	1.03
	又は～又は 10	天井 小屋束		1.57 x 0.25	0.39	梁	又は 9～又は10	0.20 0.29	柱	又は 10	0.20 0.21		
				又10	0.50							0.29	0.21
				合計	0.89							0.49	0.41
	と～り 10	天井 小屋束		1.24 x 0.25	0.31	柱	と 10	0.16 0.25	柱	り 10	0.16 0.25		
				ち10	0.50							0.25	0.25
				合計	0.81							0.41	0.41
	又は～と 又10	天井 小屋束		0.47 x 0.25	0.12	梁	又は 10～11	0.06 0.18	梁	と 10～11	0.06 0.08		
				又へ又10	0.26							0.18	0.08
				合計	0.38							0.24	0.14
	又は～又は 11	天井 小屋束		1.57 x 0.25	0.39	梁	又は 又10～12	0.20 0.10	柱	又は 11	0.20 0.48		
				又ほ11	0.58							0.10	0.48
				合計	0.97							0.29	0.68
又は～と 11	天井		0.47 x 0.25	0.12	柱	又は 11	0.06 0.06	柱	と 11	0.06 0.06			
			合計	0.12							0.06	0.06	
と～り 11	天井		1.24 x 0.25	0.31	柱	と 11	0.16 0.16	柱	り 11	0.16 0.16			
			合計	0.31							0.16	0.16	
又は～又は 12	天井 外壁		0.05 x 0.25	0.01	柱	又は 12	0.01 0.01	柱	又は 12	0.01 0.01			
			0.02 x 0.55	0.01							0.01	0.01	
			合計	0.02							0.01	0.01	
又は～ほ 12	天井 外壁 小屋束		0.47 x 0.25	0.12	柱	又は 12	0.06 0.08 0.28	柱	ほ 12	0.06 0.09 0.37			
			0.31 x 0.55	0.17							0.08	0.09	
			又12	0.64							0.28	0.37	
			合計	0.93							0.41	0.52	
ほ～又は 12	天井 外壁		0.27 x 0.25	0.07	柱	ほ 12	0.03 0.08	柱	又は 12	0.03 0.08			
			0.30 x 0.55	0.16							0.08	0.08	
			合計	0.23							0.12	0.12	
又は～り 12	天井 小屋束 梁 梁		1.74 x 0.25	0.43	柱	又は 12	0.20 0.24 0.03 0.03	梁	り 11～13	0.23 0.51 0.02 0.02			
			ち12	0.76							0.24	0.51	
			と 12～13	0.05							0.03	0.02	
			と 11～12	0.05							0.03	0.02	
			合計	1.29							0.51	0.78	
又は～又は 13	屋根 軒先		0.79 x 0.42	0.33	柱	又は 13	0.14 0.38	柱	又は 13	0.19 0.38			
			1.31 x 0.58	0.76							0.38	0.38	
			合計	1.09							0.52	0.57	
又は～へ 13	天井 屋根 軒先		0.00 x 0.25	0.00	柱	又は 13	0.00 0.02 0.03						
			0.04 x 0.42	0.02							0.02		
			0.05 x 0.58	0.03							0.03		
			合計	0.05							0.05		
へ～と 13	天井 屋根 軒先		0.24 x 0.25	0.06				柱	と 13	0.06 0.17 0.32			
			0.41 x 0.42	0.17							0.17	0.17	
			0.55 x 0.58	0.32							0.32	0.32	
			合計	0.55							0.55	0.55	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	と～又と 13	天井	0.10 x 0.25	0.03	柱	と 13	0.01 0.04 0.08 0.14	柱	又と 13	0.01 0.04 0.08 0.14
		屋根	0.21 x 0.42	0.09						
軒先		0.27 x 0.58	0.16							
合計			0.27							
又と～り 13	天井	0.52 x 0.25	0.13	柱	又と 13	0.06 0.10 0.24 0.40	柱	り 13	0.06 0.07 0.24 0.38	
	屋根	0.41 x 0.42	0.17							
	軒先	0.82 x 0.58	0.48							
	合計		0.78							
い 1～3	床	0.41 x 0.59	0.24	柱	い 1	0.12 0.27 1.40 1.37 0.42 3.58	柱	い 3	0.12 0.27 1.40 1.37 0.42 3.58	
	積載	0.41 x 1.30	0.54							
	外壁	5.10 x 0.55	2.80							
	梁	い～ほ 2	2.74							
	柱	い2	0.84							
	合計		7.16							
い 3～5	床	0.41 x 0.59	0.24	柱	い 3	0.12 0.27 1.40 1.37 0.44 3.60	柱	い 5	0.12 0.27 1.40 1.37 0.44 3.60	
	積載	0.41 x 1.30	0.54							
	外壁	5.10 x 0.55	2.80							
	梁	い～ほ 4	2.74							
	柱	い4	0.88							
	合計		7.20							
い 5～6	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	い 5	0.06 0.13 0.70 0.90	柱	い 6	0.06 0.13 0.70 0.90	
	積載	0.21 x 1.30	0.27							
	外壁	2.55 x 0.55	1.40							
	合計		1.79							
い 6～7	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	い 6	0.06 0.13 0.70 0.90	柱	い 7	0.06 0.13 0.70 0.90	
	積載	0.21 x 1.30	0.27							
	外壁	2.55 x 0.55	1.40							
	合計		1.79							
い 7～8	外壁	2.55 x 0.55	1.40	柱	い 7	0.70 0.70	柱	い 8	0.70 0.70	
	合計		1.40							
い 8～9	外壁	2.55 x 0.55	1.40	柱	い 8	0.70 0.70	柱	い 9	0.70 0.70	
	合計		1.40							
ろ 5～6	床	0.41 x 0.59	0.24	柱	ろ 5	0.12 0.27 0.40 0.79	梁	い～ほ 6	0.12 0.27 0.40 0.79	
	積載	0.41 x 1.30	0.54							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
	合計		1.57							
ろ 6～7	床	0.41 x 0.59	0.24	梁	い～ほ 6	0.12 0.27 0.40 0.79	柱	ろ 7	0.12 0.27 0.40 0.79	
	積載	0.41 x 1.30	0.54							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
	合計		1.57							
は 5～6	床	0.41 x 0.59	0.24	柱	は 5	0.12 0.27 0.40 0.79	梁	い～ほ 6	0.12 0.27 0.40 0.79	
	積載	0.41 x 1.30	0.54							
	内壁	2.26 x 0.35	0.79							
	合計		1.57							
又は 8～9	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	又は 8	0.06 0.13 0.19 0.38	柱	又は 9	0.06 0.13 0.19 0.38	
	積載	0.21 x 1.30	0.27							
	内壁	1.08 x 0.35	0.38							
	合計		0.77							
又は 9～又10	天井	0.31 x 0.25	0.08	柱	又は 9	0.04 0.13	柱	又は 又10	0.04 0.13	
	屋根	0.62 x 0.42	0.26							

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2		軒先 梁	0.82 x 0.58	0.48			0.24			0.24
			又は～又は 10	0.49			0.16			0.33
			合計	1.30			0.57			0.73
	又は 又10～12	天井 屋根 軒先 梁	0.31 x 0.25	0.08	柱	又は 又10	0.04	柱	又は 12	0.04
			0.62 x 0.42	0.26			0.13			0.13
			0.82 x 0.58	0.48			0.24			0.24
			又は～又は 11	0.29			0.20			0.10
	合計	1.11	0.60	0.51						
	又は 12～13	屋根 軒先	0.21 x 0.42	0.09	柱	又は 12	0.04	柱	又は 13	0.04
			0.55 x 0.58	0.32			0.16			0.16
	合計	0.40	0.20	0.20						
	又は 7～8	床 積載	0.25 x 0.59	0.15	梁	又は～に 7	0.07	梁	又は～ほ 8	0.07
			0.25 x 1.30	0.33			0.16			0.16
	合計	0.48	0.24	0.24						
	に 5～6	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	梁	は～ほ 5	0.12	梁	い～ほ 6	0.12
			0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
	合計	1.57	0.79	0.79						
	に 6～7	床 積載	0.41 x 0.59	0.24	梁	い～ほ 6	0.12	柱	に 7	0.12
			0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27
合計	0.78	0.39	0.39							
ほ 0～1	床 積載 外壁 外壁 梁	0.21 x 0.85	0.18				柱	ほ 1	0.18	
		0.21 x 1.30	0.27						0.27	0.27
		0.91 x 0.55	0.50						0.50	0.50
		0.36 x 0.55	0.20						0.20	0.20
		ほ～り 0	2.96						2.96	2.96
合計	4.11	4.11	4.11							
ほ 1～2	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ 1	0.12	柱	ほ 2	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40	
合計	1.57	0.79	0.79							
ほ 2～4	床 積載 内壁 梁 梁	0.83 x 0.59	0.49	柱	ほ 2	0.24	柱	ほ 4	0.24	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		4.52 x 0.35	1.58			0.79			0.79	
		い～ほ 3	2.74			1.37			1.37	
		ほ～り 3	2.74			1.37			1.37	
合計	8.63	4.31	4.31							
ほ 4～5	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ 4	0.12	柱	ほ 5	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40	
合計	1.57	0.79	0.79							
ほ 5～6	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ 5	0.12	柱	ほ 6	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40	
合計	1.57	0.79	0.79							
ほ 6～7	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ 6	0.12	柱	ほ 7	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40	
合計	1.57	0.79	0.79							
ほ	床	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ	0.12	柱	ほ	0.12	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	7~8	積載 内壁	0.41 x 1.30	0.54		7	0.27		8	0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
	ほ 8~9	床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	柱	ほ	0.12	柱	ほ	0.12
			0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
	又ほ 9~10	天井	0.50 x 0.25	0.12	梁	ほ~と	0.06	柱	又ほ	0.06
			合計	0.12			0.06			0.06
	又ほ 10~11	天井 梁	0.35 x 0.25	0.09	柱	又ほ	0.04	柱	又ほ	0.04
			又ほ~と 又10	0.24			0.18			0.06
			合計	0.32			0.22			0.10
	又ほ 11~12	天井	0.41 x 0.25	0.10	柱	又ほ	0.05	柱	又ほ	0.05
			合計	0.10			0.05			0.05
	又ほ 12~13	天井 外壁	0.21 x 0.25	0.05	柱	又ほ	0.03	柱	又ほ	0.03
			0.17 x 0.55	0.09			0.05			0.05
			合計	0.14			0.07			0.07
	へ 6~7	床 積載	0.41 x 0.59	0.24	柱	へ	0.12	柱	へ	0.12
			0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27
			合計	0.78			0.39			0.39
と 9~10	天井	0.50 x 0.25	0.12	柱	と	0.06	柱	と	0.06	
		合計	0.12			0.06			0.06	
と 10~11	天井 梁	0.35 x 0.25	0.09	柱	と	0.04	柱	と	0.04	
		又ほ~と 又10	0.14			0.11			0.04	
		合計	0.23			0.15			0.08	
と 11~12	天井	0.41 x 0.25	0.10	柱	と	0.05	梁	又ほ~り	0.05	
		合計	0.10			0.05			0.05	
と 12~13	天井	0.41 x 0.25	0.10	梁	又ほ~り	0.05	柱	と	0.05	
		合計	0.10			0.05			0.05	
り 0~1	床 積載 外壁 外壁 梁	0.21 x 0.85	0.18				柱	り	0.18	
		0.21 x 1.30	0.27						0.27	0.27
		0.91 x 0.55	0.50						0.50	0.50
		0.36 x 0.55	0.20						0.20	0.20
		ほ~り 0	2.96						2.96	2.96
		合計	4.11						4.11	4.11
り 1~2	床 積載 外壁	0.21 x 0.59	0.12	柱	り	0.06	柱	り	0.06	
		0.21 x 1.30	0.27			0.13			0.13	
		2.55 x 0.55	1.40			0.70			0.70	
		合計	1.79			0.90			0.90	
り 2~4	床 積載 外壁 梁	0.41 x 0.59	0.24	柱	り	0.12	柱	り	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		5.10 x 0.55	2.80			1.40			1.40	
		ほ~り 3	2.74			1.37			1.37	
		合計	6.32			3.16			3.16	
り 4~6	床 積載 外壁 梁 柱	0.41 x 0.59	0.24	柱	り	0.12	柱	り	0.12	
		0.41 x 1.30	0.54			0.27			0.27	
		5.10 x 0.55	2.80			1.40			1.40	
		ほ~り 5	2.74			1.37			1.37	
		り5	0.57			0.28			0.28	
		合計	6.89			3.45			3.45	

梁		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
2	り 6~7	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	り 6	0.06 0.13 0.70 0.90	柱	り 7	0.06 0.13 0.70 0.90
		積載	0.21 x 1.30	0.27						
		外壁	2.55 x 0.55	1.40						
		合計		1.79						
	り 7~8	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	り 7	0.06 0.13 0.70 0.90	柱	り 8	0.06 0.13 0.70 0.90
		積載	0.21 x 1.30	0.27						
		外壁	2.55 x 0.55	1.40						
		合計		1.79						
	り 8~9	床	0.21 x 0.59	0.12	柱	り 8	0.06 0.13 0.70 0.91	柱	り 9	0.06 0.13 0.70 0.98
		積載	0.21 x 1.30	0.27						
		外壁	2.55 x 0.55	1.40						
		軒先	0.18 x 0.58	0.10						
	り 9~10	天井	0.21 x 0.25	0.05	柱	り 9	0.03 0.09 0.16 0.27	柱	り 10	0.03 0.09 0.16 0.27
		屋根	0.41 x 0.42	0.17						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.54						
	り 10~11	天井	0.21 x 0.25	0.05	柱	り 10	0.03 0.09 0.16 0.27	柱	り 11	0.03 0.09 0.16 0.27
		屋根	0.41 x 0.42	0.17						
		軒先	0.55 x 0.58	0.32						
		合計		0.54						
	り 11~13	天井	0.41 x 0.25	0.10	柱	り 11	0.05 0.15 0.32 0.39 0.91	柱	り 13	0.05 0.11 0.32 0.39 0.87
		屋根	0.62 x 0.42	0.26						
		軒先	1.09 x 0.58	0.64						
		梁 又ほ~り 12	0.78							
1 又ほ~ほ 12	床	0.60 x 0.85	0.51	土台	又ほ~又ほ 12	0.25 0.39 0.84 1.48	土台	ほ~又ほ 12	0.25 0.39 0.84 1.48	
	積載	0.60 x 1.30	0.78							
	外壁	3.05 x 0.55	1.67							
	合計		2.96							

土台・大引		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
1	い~ろ 2	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	土台	い 1~5	0.27	床束	ろ 2	0.27
			0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54
			合計	1.61			0.81			0.81
ろ~は 2	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	ろ 2	0.27	床束	は 2	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
は~に 2	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	は 2	0.27	床束	に 2	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
に~ほ 2	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	に 2	0.27	土台	ほ 1~5	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
い~ろ 3	床 積載 内壁	0.83 x 0.65	0.54	土台	い 1~5	0.27	床束	ろ 3	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40	
合計	2.41	1.20	1.20							
ろ~は 3	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	ろ 3	0.27	床束	は 3	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
は~に 3	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	は 3	0.27	床束	に 3	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
に~ほ 3	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	に 3	0.27	床束	ほ 3	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
い~ろ 4	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	土台	い 1~5	0.27	床束	ろ 4	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
ろ~は 4	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	ろ 4	0.27	床束	は 4	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
は~に 4	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	は 4	0.27	床束	に 4	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
に~ほ 4	床 積載	0.83 x 0.65	0.54	床束	に 4	0.27	土台	ほ 1~5	0.27	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.61			0.81			0.81	
い~ろ 6	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	い 5~9	0.24	床束	ろ 6	0.24	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.57			0.78			0.78	
ろ~は 6	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ろ 6	0.24	床束	は 6	0.24	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.57			0.78			0.78	
は~に 6	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	は 6	0.24	床束	に 6	0.24	
		0.83 x 1.30	1.08			0.54			0.54	
		合計	1.57			0.78			0.78	
又は 7~9	床 積載 内壁	1.24 x 0.59	0.73	土台	い~ほ 7	0.37	土台	い~ほ 9	0.37	
		1.24 x 1.30	1.61			0.81			0.81	
		2.26 x 0.35	0.79			0.59			0.20	

土台・大引		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m2) (kN/m2)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
1		柱	又は8	1.60			0.80			0.80
			合計	4.73			2.57			2.17
に 5~6		床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	土台	い~ほ	0.12	床束	に	0.12
			0.41 x 1.30	0.54		5	0.27		6	0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
に 6~7		床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	床束	に	0.12	土台	い~ほ	0.12
			0.41 x 1.30	0.54		6	0.27		7	0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
ほ 2~3		床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	基礎		0.12	床束	ほ	0.12
			0.41 x 1.30	0.54			0.27		3	0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
ほ 3~4		床 積載 内壁	0.41 x 0.59	0.24	床束	ほ	0.12	基礎		0.12
			0.41 x 1.30	0.54		3	0.27			0.27
			2.26 x 0.35	0.79			0.40			0.40
			合計	1.57			0.79			0.79
ほ 9~10		床 積載	0.99 x 0.59	0.59	土台	ほ~り	0.29	床束	ほ	0.29
			0.99 x 1.30	1.29		9	0.65		10	0.65
			合計	1.88			0.94			0.94
ほ 10~又10		床 積載	0.75 x 0.59	0.44	床束	ほ	0.22	土台	又は~又ほ	0.22
			0.75 x 1.30	0.97		10	0.48		又10	0.48
			合計	1.41			0.70			0.70
ハ 1~2		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	ハ	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		1	0.54		2	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
ハ 2~3		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ハ	0.24	床束	ハ	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		2	0.54		3	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
ハ 3~4		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ハ	0.24	床束	ハ	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		3	0.54		4	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
ハ 4~5		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ハ	0.24	床束	ハ	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		4	0.54		5	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
ハ 5~6		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ハ	0.24	土台	ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		5	0.54		6	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
と 1~2		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	と	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		1	0.54		2	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
と 2~3		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	床束	と	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		2	0.54		3	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
と 3~4		床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	床束	と	0.24
			0.83 x 1.30	1.08		3	0.54		4	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
と		床	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	床束	と	0.24

土台・大引		荷重項目			受材1			受材2		
階	符号	項目	面積 x 単位荷重 (m ²) (kN/m ²)	P0 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)	項目	符号	負担荷重 (kN)
1	4~5	積載	0.83 x 1.30	1.08		4	0.54		5	0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	と 5~6	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	土台	ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			5			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	と 6~7	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	と	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			6			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	と 7~8	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	床束	と	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			7			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	と 8~9	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	と	0.24	土台	ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			8			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 1~2	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			1			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 2~3	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			2			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 3~4	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			3			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 4~5	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			4			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 5~6	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	土台	ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			5			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 6~7	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			6			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 7~8	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			7			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 8~9	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	土台	ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			8			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 9~10	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	土台	ほ~り	0.24	床束	ち	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			9			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78
	ち 10~11	床 積載	0.83 x 0.59	0.49	床束	ち	0.24	土台	又ほ~り	0.24
			0.83 x 1.30	1.08			10			0.54
			合計	1.57			0.78			0.78

(5) 柱（柱脚）の軸力一覧
 2階:鉛直荷重による軸力(長期)

上段：固定荷重+積載荷重（梁柱基礎用）（kN）

下段：積雪荷重（長期）（kN）

13

12

11

10

9

8

7

6

5

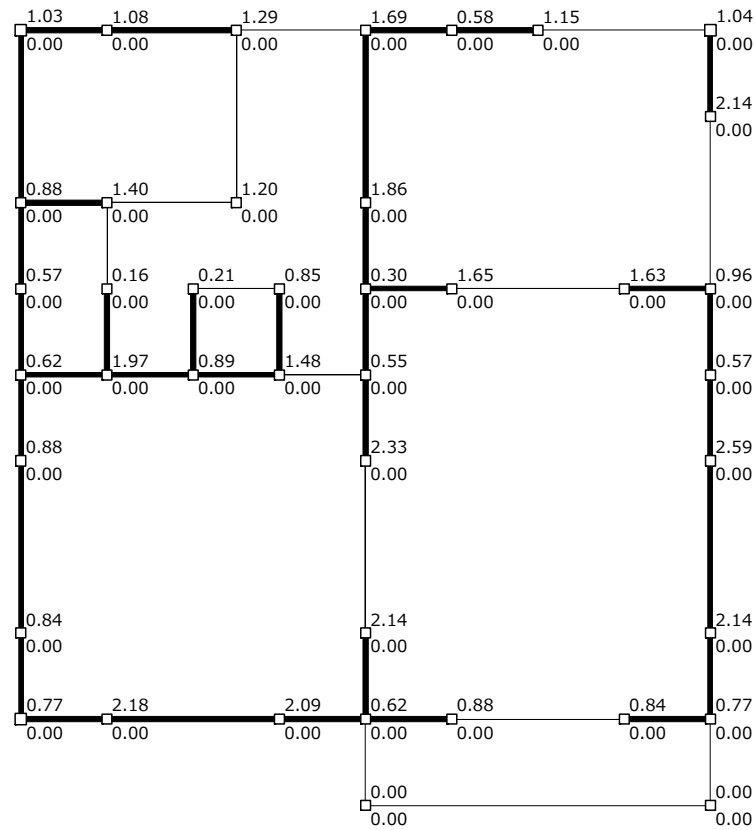
4

3

2

1

0



ろ い ろ は に ほ へ と ち り

2階:鉛直荷重による軸力(短期)

上段:固定荷重+積載荷重(地震用)(kN)

下段:積雪荷重(短期)(kN)

13

12

11

10

9

8

7

6

5

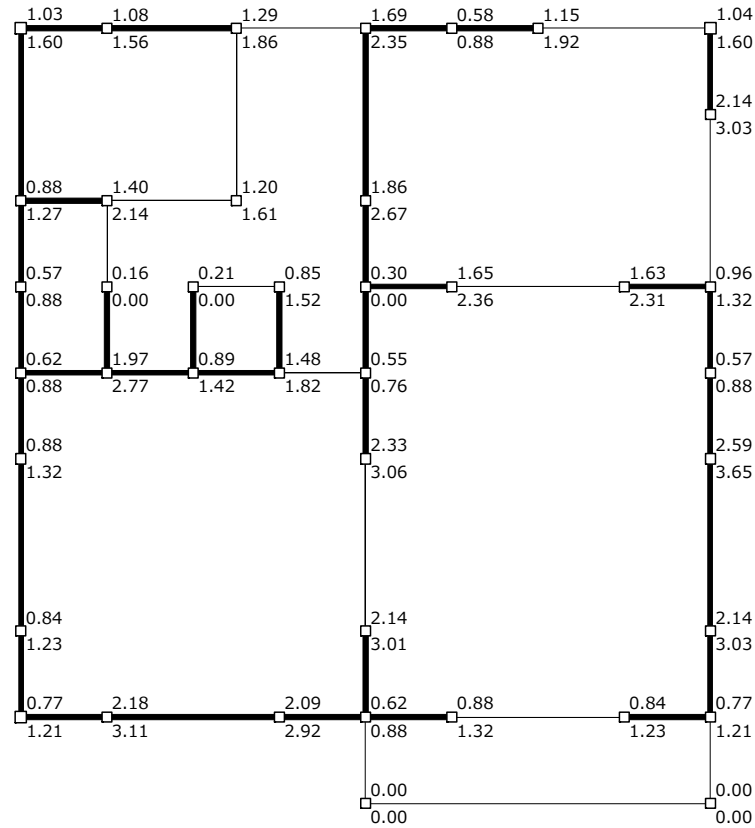
4

3

2

1

0



ろ い ろ は に ほ へ と ち り

2階:水平力による軸力 (X方向)

上段 : X+方向 (kN)

下段 : X-方向 (kN)

13

12

11

10

9

8

7

6

5

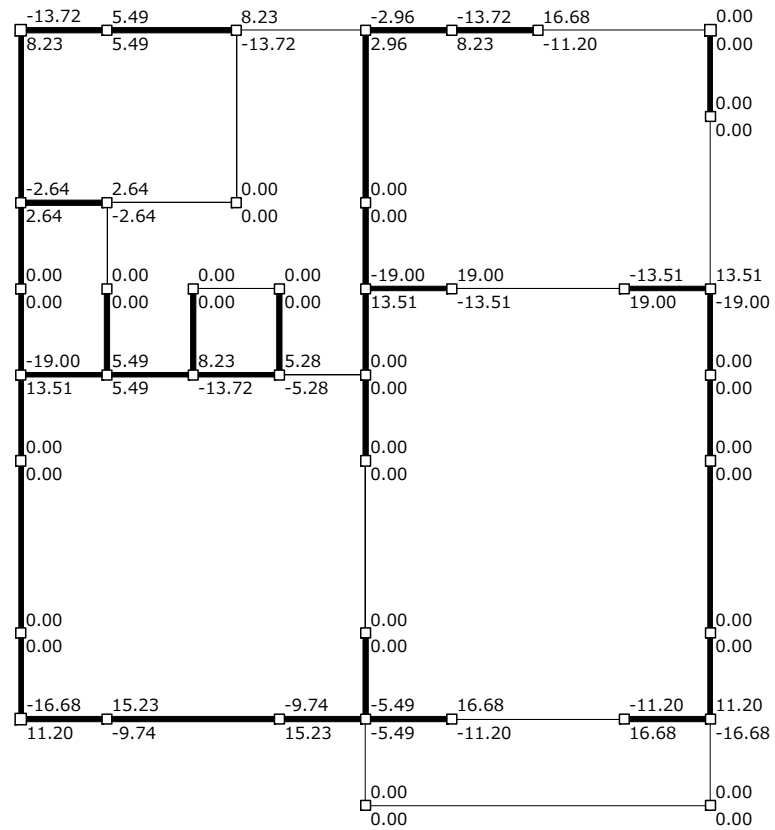
4

3

2

1

0



Z い ろ は に ほ へ と ち り

2階:水平力による軸力 (Y方向)

上段: Y+方向 (kN)

下段: Y-方向 (kN)

13

12

11

10

9

8

7

6

5

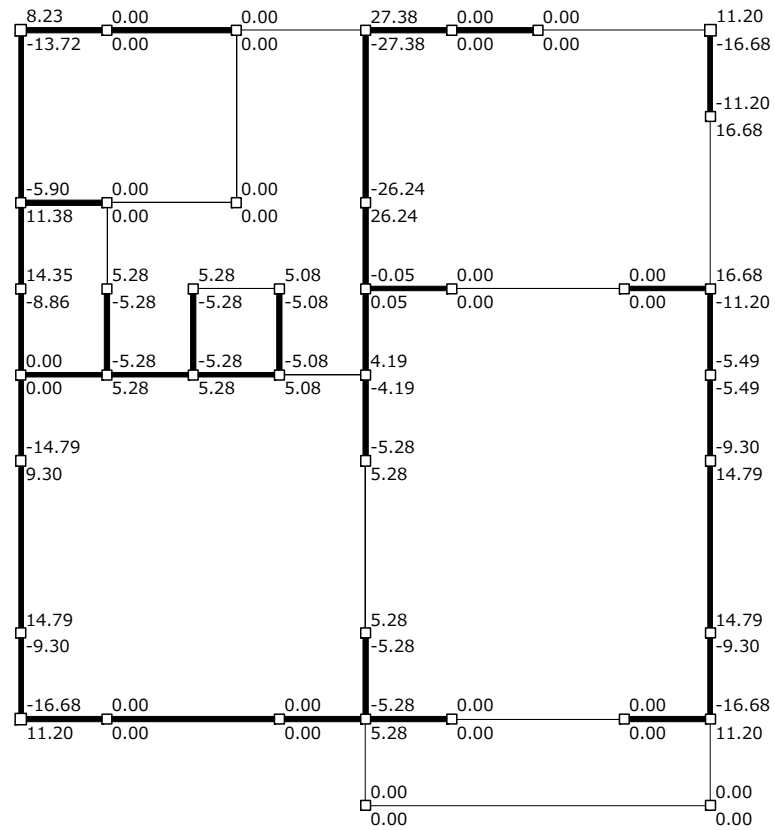
4

3

2

1

0



Z い ろ は に ほ へ と ち り

2階:水平力による軸力(めり込みの検討用)(X方向)

上段: X+方向(kN)

下段: X-方向(kN)

13

12

11

10

9

8

7

6

5

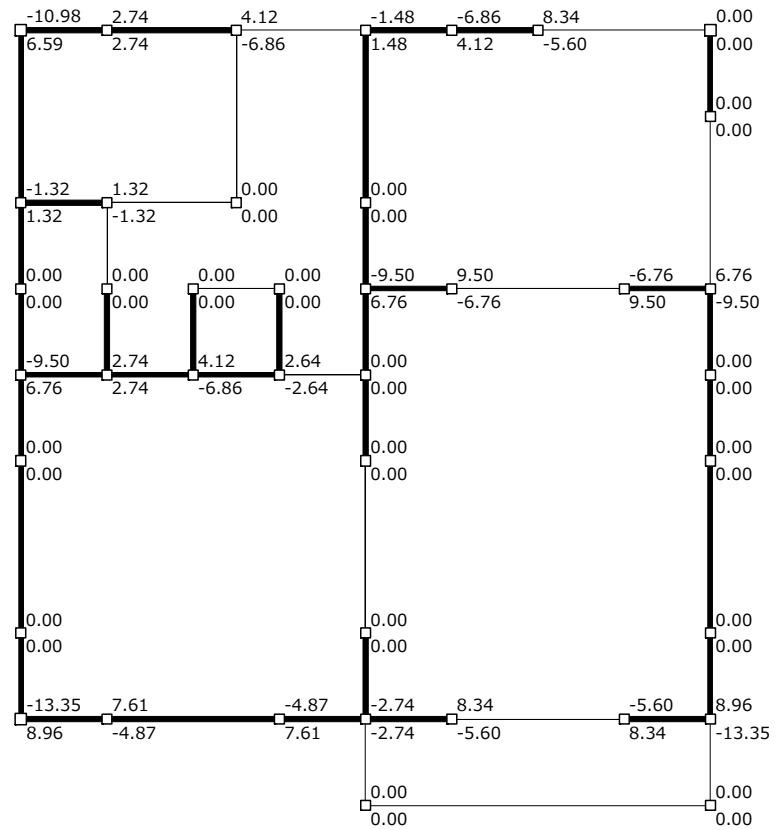
4

3

2

1

0



Z い ろ は に ほ へ と ち り

2階:水平力による軸力(めり込みの検討用)(Y方向)

上段:Y+方向(kN)

下段:Y-方向(kN)

13

12

11

10

9

8

7

6

5

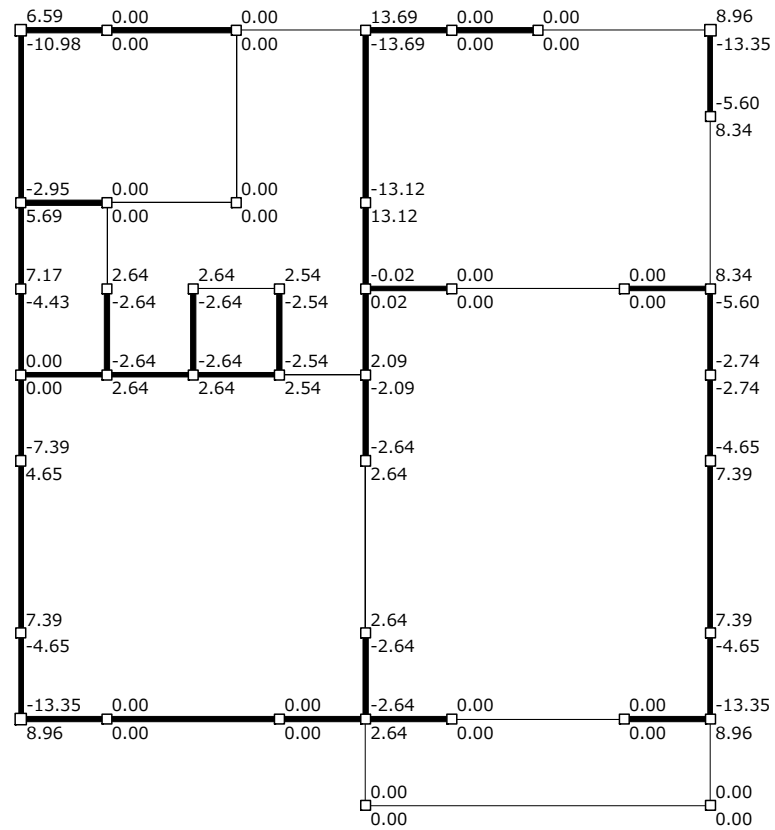
4

3

2

1

0

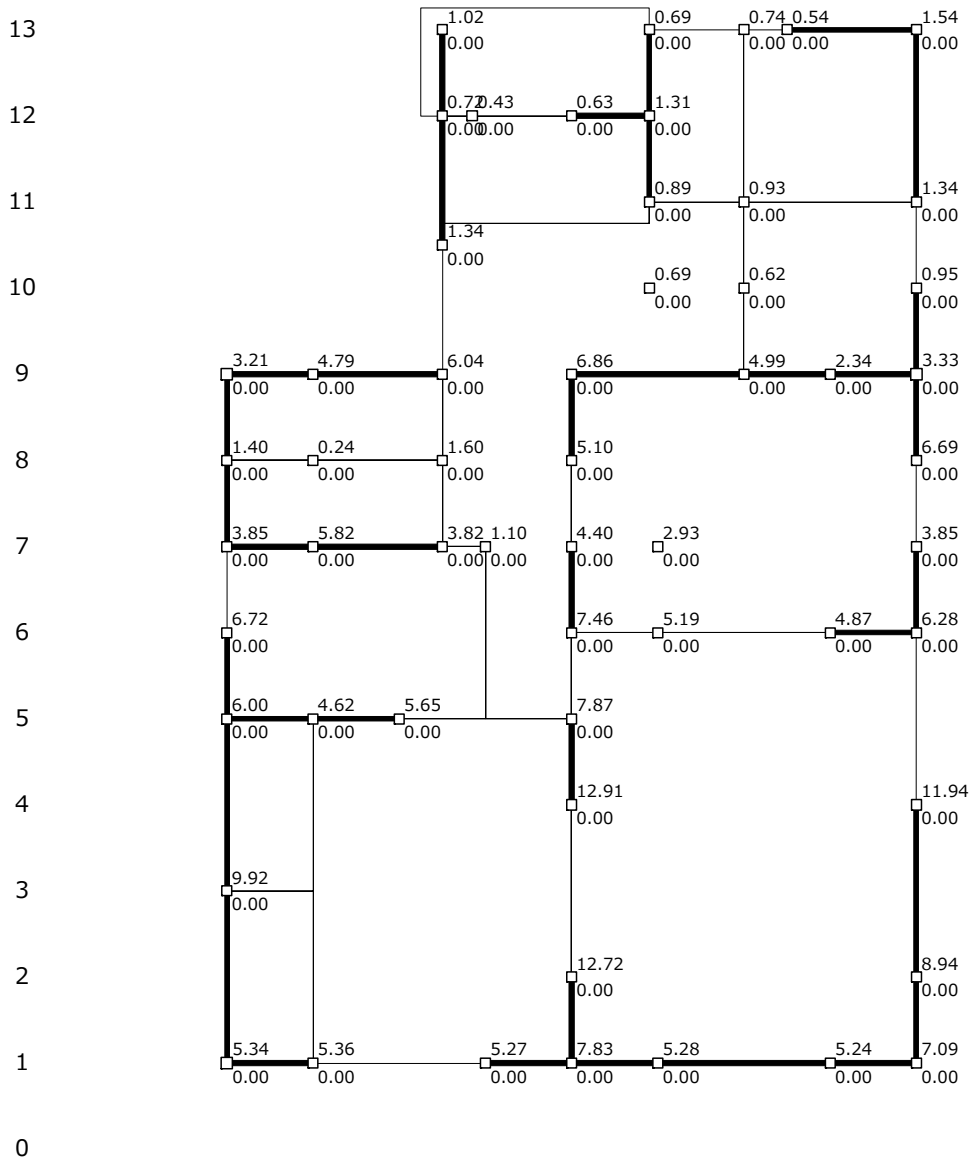


Z い ろ は に ほ へ と ち り

1階:鉛直荷重による軸力(長期)

上段:固定荷重+積載荷重(梁柱基礎用)(kN)

下段:積雪荷重(長期)(kN)

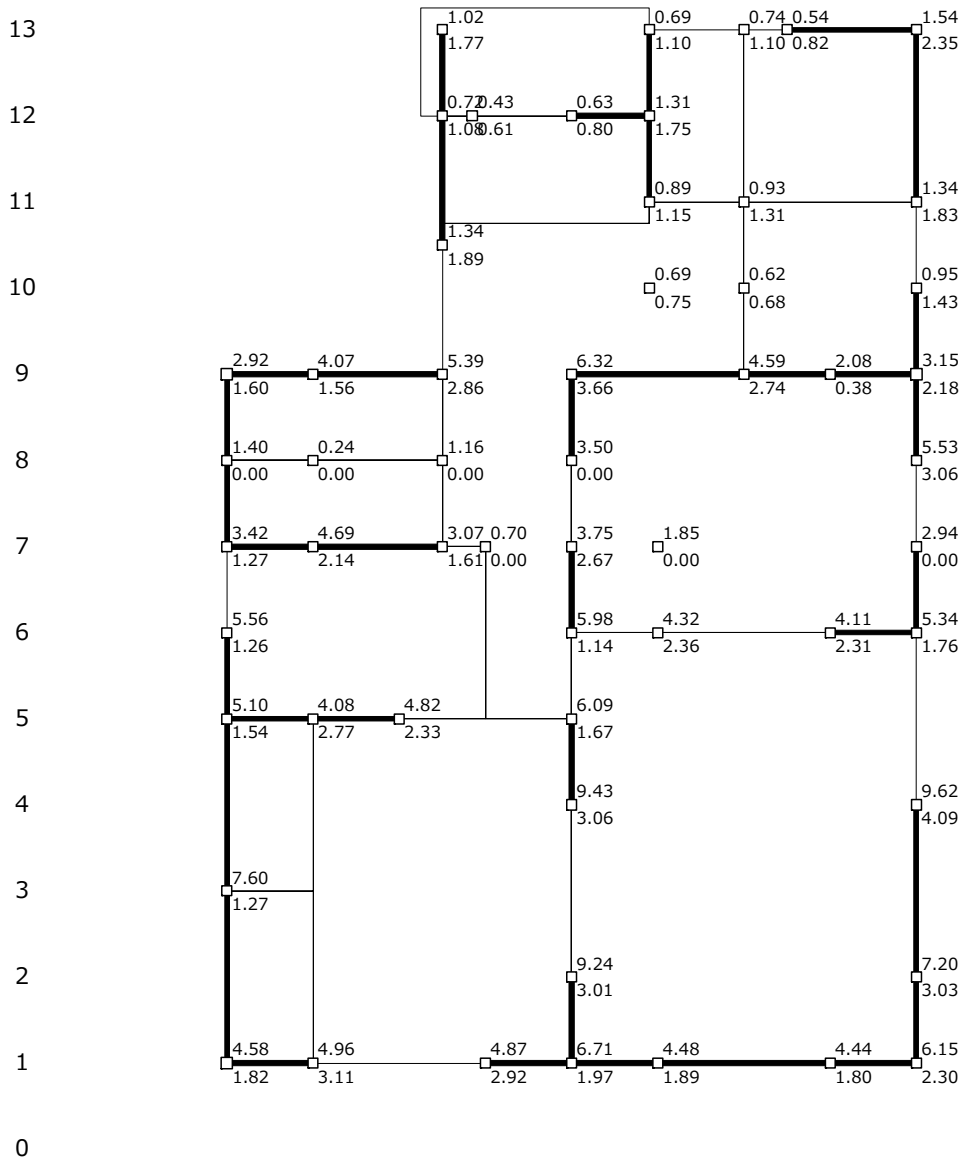


ろ い ろ は に ほ へ と ち り

1階:鉛直荷重による軸力(短期)

上段:固定荷重+積載荷重(地震用)(kN)

下段:積雪荷重(短期)(kN)

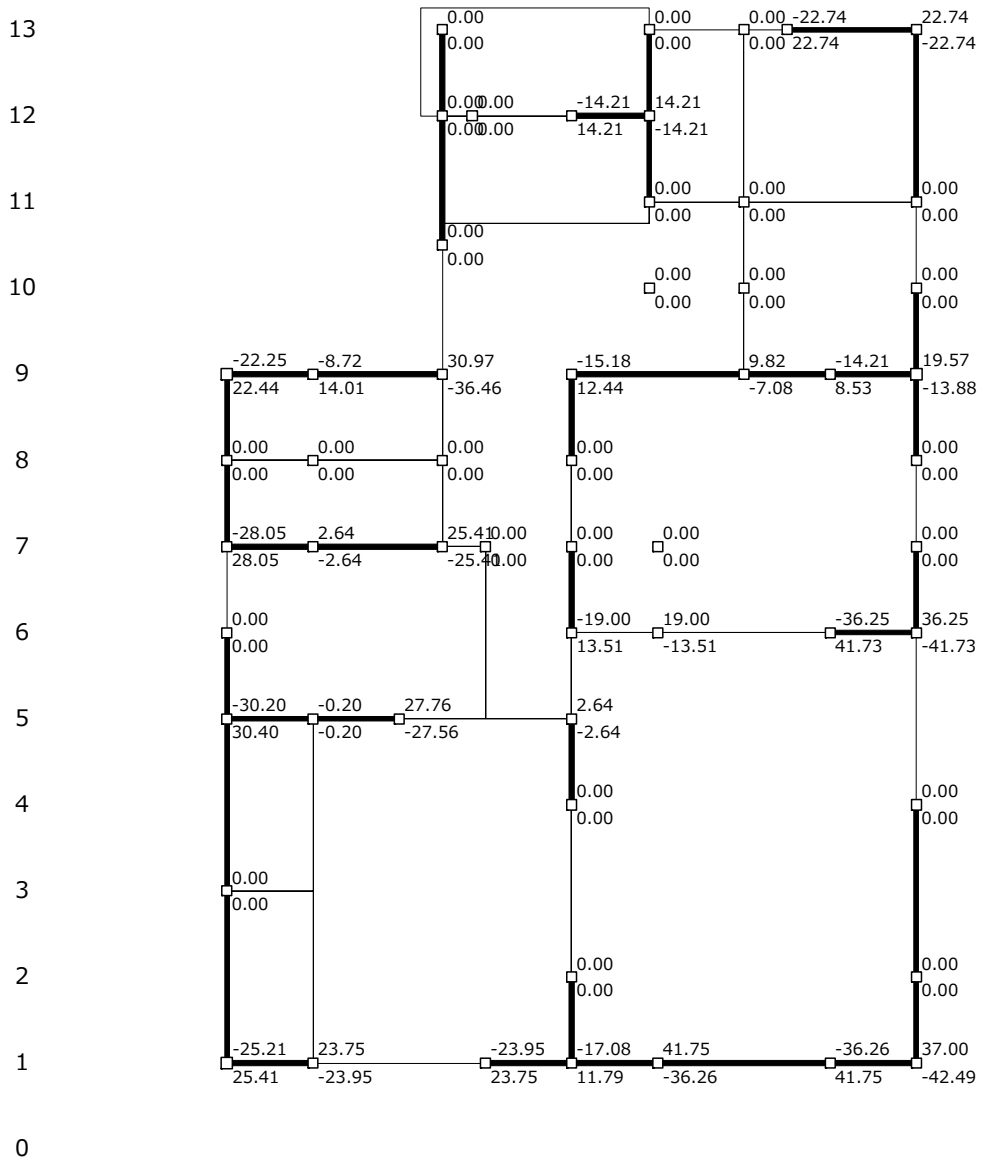


ろ い ろ は に ほ へ と ち り

1階:水平力による軸力 (X方向)

上段 : X+方向 (kN)

下段 : X-方向 (kN)

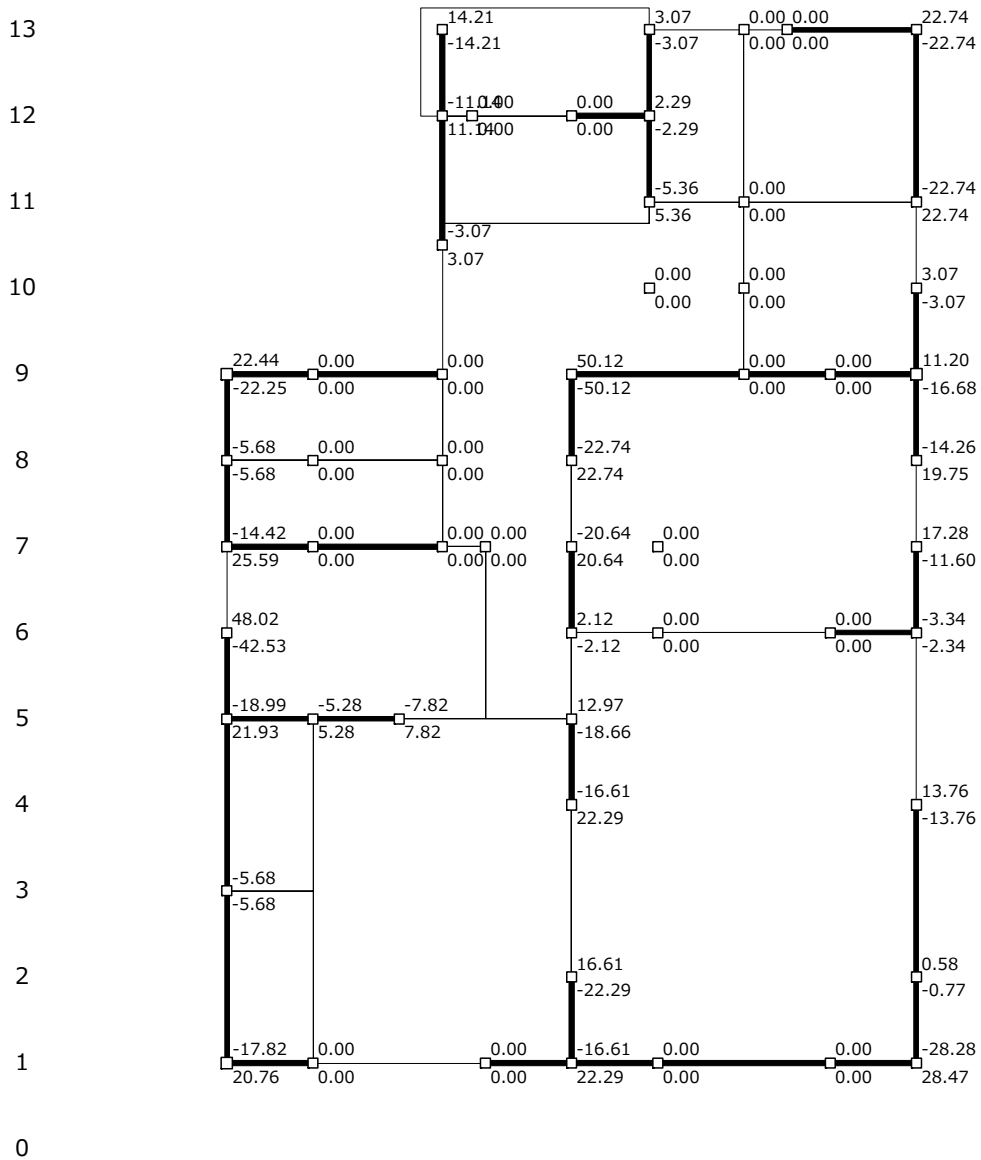


Z い ろ は に ほ へ と ち り

1階:水平力による軸力 (Y方向)

上段: Y+方向 (kN)

下段: Y-方向 (kN)

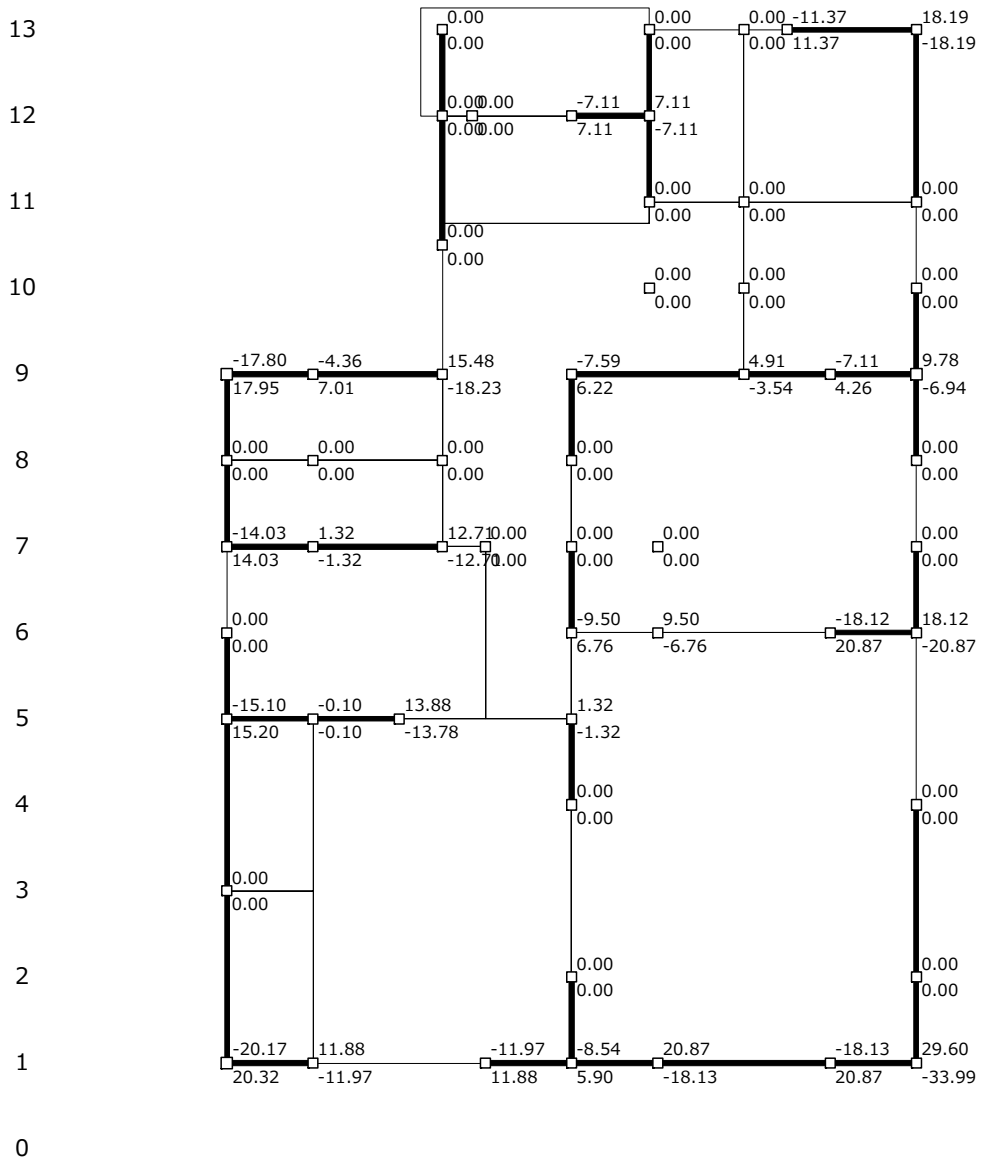


いろいろなところに

1階:水平力による軸力(めり込みの検討用) (X方向)

上段: X+方向 (kN)

下段: X-方向 (kN)

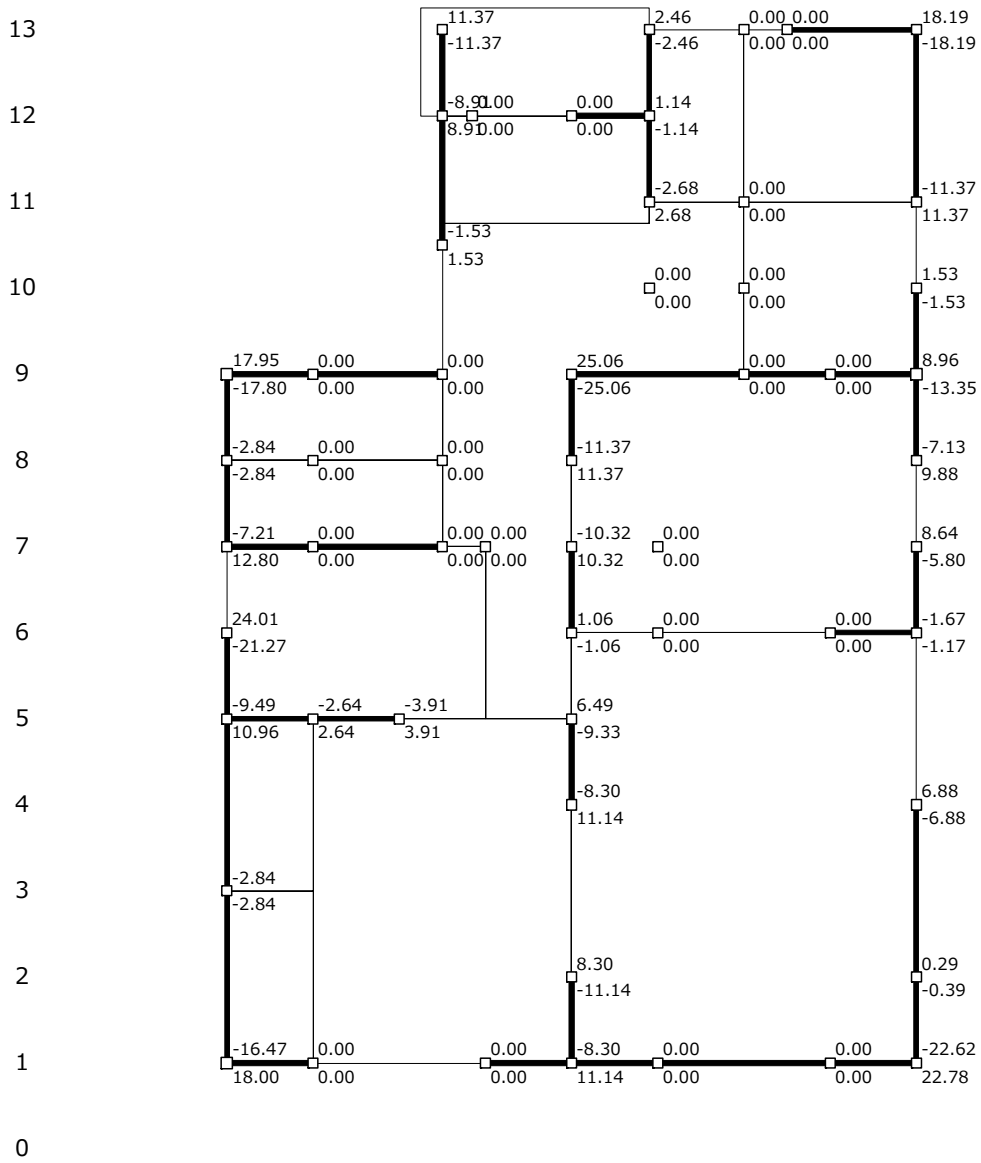


Z い ろ は に ほ へ と ち り

1階:水平力による軸力(めり込みの検討用) (Y方向)

上段: Y+方向 (kN)

下段: Y-方向 (kN)



ろ い ろ は に ほ へ と ち り

3-2. 柱の設計

(1) 検定一覧表

N : 軸力 (N)

A : 断面積 (mm²)

fk : 座屈許容応力度 (N/mm²)

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
2	ほ0	杉 特1等 105x105	G+P	0	69412	0.00	OK
			G+P+S	0	100962	0.00	OK
			G+P+K	0	126203	0.00	OK
			G+P+W	0	126203	0.00	OK
2	り0	杉 特1等 105x105	G+P	0	69412	0.00	OK
			G+P+S	0	100962	0.00	OK
			G+P+K	0	126203	0.00	OK
			G+P+W	0	126203	0.00	OK
2	ろ1	杉 特1等 105x105	G+P	2179	29399	0.07	OK
			G+P+S	5292	42762	0.12	OK
			G+P+K	9792	53453	0.18	OK
			G+P+W	9792	53453	0.18	OK
2	に1	杉 特1等 105x105	G+P	2092	29399	0.07	OK
			G+P+S	5015	42762	0.12	OK
			G+P+K	9705	53453	0.18	OK
			G+P+W	9705	53453	0.18	OK
2	ほ1	杉 特1等 105x105	G+P	621	29399	0.02	OK
			G+P+S	1502	42762	0.04	OK
			G+P+K	3260	53453	0.06	OK
			G+P+W	3260	53453	0.06	OK
2	へ1	杉 特1等 105x105	G+P	880	29399	0.03	OK
			G+P+S	2201	42762	0.05	OK
			G+P+K	9221	53453	0.17	OK
			G+P+W	9221	53453	0.17	OK
2	ち1	杉 特1等 105x105	G+P	836	29399	0.03	OK
			G+P+S	2062	42762	0.05	OK
			G+P+K	9178	53453	0.17	OK
			G+P+W	9178	53453	0.17	OK
2	り1	杉 特1等 105x105	G+P	766	29399	0.03	OK
			G+P+S	1976	42762	0.05	OK
			G+P+K	9722	53453	0.18	OK
			G+P+W	9722	53453	0.18	OK
2	い2	杉 特1等 105x105	G+P	836	29399	0.03	OK
			G+P+S	2062	42762	0.05	OK
			G+P+K	8229	53453	0.15	OK
			G+P+W	8229	53453	0.15	OK
2	ほ2	杉 特1等 105x105	G+P	2144	29399	0.07	OK
			G+P+S	5159	42762	0.12	OK
			G+P+K	4783	53453	0.09	OK
			G+P+W	4783	53453	0.09	OK
2	り2	杉 特1等 105x105	G+P	2141	29399	0.07	OK
			G+P+S	5171	42762	0.12	OK
			G+P+K	9534	53453	0.18	OK
			G+P+W	9534	53453	0.18	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax/k	検定値	
2	い4	杉 特1等 105x105	G+P	880	29399	0.03	OK
			G+P+S	2201	42762	0.05	OK
			G+P+K	5529	53453	0.10	OK
			G+P+W	5529	53453	0.10	OK
2	ほ4	杉 特1等 105x105	G+P	2334	29399	0.08	OK
			G+P+S	5396	42762	0.13	OK
			G+P+K	4973	53453	0.09	OK
			G+P+W	4973	53453	0.09	OK
2	り4	杉 特1等 105x105	G+P	2592	29399	0.09	OK
			G+P+S	6239	42762	0.15	OK
			G+P+K	9985	53453	0.19	OK
			G+P+W	9985	53453	0.19	OK
2	い5	杉 特1等 105x105	G+P	621	29399	0.02	OK
			G+P+S	1502	42762	0.04	OK
			G+P+K	7376	53453	0.14	OK
			G+P+W	7376	53453	0.14	OK
2	ろ5	杉 特1等 105x105	G+P	1965	29399	0.07	OK
			G+P+S	4731	42762	0.11	OK
			G+P+K	4709	53453	0.09	OK
			G+P+W	4709	53453	0.09	OK
2	は5	杉 特1等 105x105	G+P	885	29399	0.03	OK
			G+P+S	2309	42762	0.05	OK
			G+P+K	5001	53453	0.09	OK
			G+P+W	5001	53453	0.09	OK
2	に5	杉 特1等 105x105	G+P	1479	29399	0.05	OK
			G+P+S	3295	42762	0.08	OK
			G+P+K	4118	53453	0.08	OK
			G+P+W	4118	53453	0.08	OK
2	ほ5	杉 特1等 105x105	G+P	555	31169	0.02	OK
			G+P+S	1315	45338	0.03	OK
			G+P+K	2648	56672	0.05	OK
			G+P+W	2648	56672	0.05	OK
2	り5	杉 特1等 105x105	G+P	569	29399	0.02	OK
			G+P+S	1450	42762	0.03	OK
			G+P+K	569	53453	0.01	OK
			G+P+W	569	53453	0.01	OK
2	い6	杉 特1等 105x105	G+P	569	29399	0.02	OK
			G+P+S	1450	42762	0.03	OK
			G+P+K	7743	53453	0.14	OK
			G+P+W	7743	53453	0.14	OK
2	ろ6	杉 特1等 105x105	G+P	155	29399	0.01	OK
			G+P+S	155	42762	0.00	OK
			G+P+K	2794	53453	0.05	OK
			G+P+W	2794	53453	0.05	OK
2	は6	杉 特1等 105x105	G+P	207	29399	0.01	OK
			G+P+S	207	42762	0.00	OK
			G+P+K	2846	53453	0.05	OK
			G+P+W	2846	53453	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
2	に6	杉 特1等 105x105	G+P	851	29399	0.03	OK
			G+P+S	2370	42762	0.06	OK
			G+P+K	3391	53453	0.06	OK
			G+P+W	3391	53453	0.06	OK
2	ほ6	杉 特1等 105x105	G+P	298	31169	0.01	OK
			G+P+S	298	45338	0.01	OK
			G+P+K	7053	56672	0.12	OK
			G+P+W	7053	56672	0.12	OK
2	へ6	杉 特1等 105x105	G+P	1651	29399	0.06	OK
			G+P+S	4013	42762	0.09	OK
			G+P+K	11150	53453	0.21	OK
			G+P+W	11150	53453	0.21	OK
2	ち6	杉 特1等 105x105	G+P	1629	29399	0.06	OK
			G+P+S	3944	42762	0.09	OK
			G+P+K	11128	53453	0.21	OK
			G+P+W	11128	53453	0.21	OK
2	り6	杉 特1等 105x105	G+P	957	29399	0.03	OK
			G+P+S	2278	42762	0.05	OK
			G+P+K	9299	53453	0.17	OK
			G+P+W	9299	53453	0.17	OK
2	い7	杉 特1等 105x105	G+P	884	29399	0.03	OK
			G+P+S	2157	42762	0.05	OK
			G+P+K	6575	53453	0.12	OK
			G+P+W	6575	53453	0.12	OK
2	ろ7	杉 特1等 105x105	G+P	1401	29399	0.05	OK
			G+P+S	3537	42762	0.08	OK
			G+P+K	2721	53453	0.05	OK
			G+P+W	2721	53453	0.05	OK
2	又は7	杉 特1等 105x105	G+P	1196	29399	0.04	OK
			G+P+S	2811	42762	0.07	OK
			G+P+K	1196	53453	0.02	OK
			G+P+W	1196	53453	0.02	OK
2	ほ7	杉 特1等 105x105	G+P	1857	31169	0.06	OK
			G+P+S	4527	45338	0.10	OK
			G+P+K	14978	56672	0.26	OK
			G+P+W	14978	56672	0.26	OK
2	り8	杉 特1等 105x105	G+P	2141	29399	0.07	OK
			G+P+S	5171	42762	0.12	OK
			G+P+K	10483	53453	0.20	OK
			G+P+W	10483	53453	0.20	OK
2	ろ9	杉 特1等 105x105	G+P	1083	29399	0.04	OK
			G+P+S	2643	42762	0.06	OK
			G+P+K	3827	53453	0.07	OK
			G+P+W	3827	53453	0.07	OK
2	又は9	杉 特1等 105x105	G+P	1294	29399	0.04	OK
			G+P+S	3153	42762	0.07	OK
			G+P+K	5410	53453	0.10	OK
			G+P+W	5410	53453	0.10	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Axfk	検定値	
2	ほ9	杉 特1等 105x105	G+P	1690	29399	0.06	OK
			G+P+S	4037	42762	0.09	OK
			G+P+K	15380	53453	0.29	OK
			G+P+W	15380	53453	0.29	OK
2	へ9	杉 特1等 105x105	G+P	582	29399	0.02	OK
			G+P+S	1463	42762	0.03	OK
			G+P+K	4698	53453	0.09	OK
			G+P+W	4698	53453	0.09	OK
2	と9	杉 特1等 105x105	G+P	1153	29399	0.04	OK
			G+P+S	3071	42762	0.07	OK
			G+P+K	9495	53453	0.18	OK
			G+P+W	9495	53453	0.18	OK
1	い1	檜 特1等 120x120	G+P	5340	50758	0.11	OK
			G+P+S	7164	73830	0.10	OK
			G+P+K	25664	92286	0.28	OK
			G+P+W	25664	92286	0.28	OK
1 通柱上	い1	檜 特1等 120x120	G+P	766	57247	0.01	OK
			G+P+S	1976	83269	0.02	OK
			G+P+K	9722	104086	0.09	OK
			G+P+W	9722	104086	0.09	OK
1	ろ1	杉 特1等 105x105	G+P	5357	28100	0.19	OK
			G+P+S	8470	40874	0.21	OK
			G+P+K	17233	51093	0.34	OK
			G+P+W	17233	51093	0.34	OK
1	に1	杉 特1等 105x105	G+P	5270	28100	0.19	OK
			G+P+S	8193	40874	0.20	OK
			G+P+K	17146	51093	0.34	OK
			G+P+W	17146	51093	0.34	OK
1	ほ1	杉 特1等 105x105	G+P	7835	30933	0.25	OK
			G+P+S	9802	44994	0.22	OK
			G+P+K	18980	56242	0.34	OK
			G+P+W	18980	56242	0.34	OK
1	へ1	杉 特1等 105x105	G+P	5282	28100	0.19	OK
			G+P+S	7172	40874	0.18	OK
			G+P+K	26154	51093	0.51	OK
			G+P+W	26154	51093	0.51	OK
1	ち1	杉 特1等 105x105	G+P	5238	28100	0.19	OK
			G+P+S	7034	40874	0.17	OK
			G+P+K	26111	51093	0.51	OK
			G+P+W	26111	51093	0.51	OK
1	り1	杉 特1等 105x105	G+P	7095	30225	0.23	OK
			G+P+S	9393	43964	0.21	OK
			G+P+K	36696	54955	0.67	OK
			G+P+W	36696	54955	0.67	OK
1	ほ2	杉 特1等 105x105	G+P	12721	30933	0.41	OK
			G+P+S	15736	44994	0.35	OK
			G+P+K	21024	56242	0.37	OK
			G+P+W	21024	56242	0.37	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
1	り2	杉 特1等 105x105	G+P	8938	30225	0.30	OK
			G+P+S	11969	43964	0.27	OK
			G+P+K	9227	54955	0.17	OK
			G+P+W	9227	54955	0.17	OK
1	い3	杉 特1等 105x105	G+P	9921	30225	0.33	OK
			G+P+S	11195	43964	0.25	OK
			G+P+K	9921	54955	0.18	OK
			G+P+W	9921	54955	0.18	OK
1	ほ4	杉 特1等 105x105	G+P	12911	30933	0.42	OK
			G+P+S	15974	44994	0.36	OK
			G+P+K	24056	56242	0.43	OK
			G+P+W	24056	56242	0.43	OK
1	り4	杉 特1等 105x105	G+P	11940	30225	0.40	OK
			G+P+S	16027	43964	0.36	OK
			G+P+K	18821	54955	0.34	OK
			G+P+W	18821	54955	0.34	OK
1	い5	杉 特1等 105x105	G+P	6004	30225	0.20	OK
			G+P+S	7545	43964	0.17	OK
			G+P+K	21203	54955	0.39	OK
			G+P+W	21203	54955	0.39	OK
1	ろ5	杉 特1等 105x105	G+P	4619	28100	0.16	OK
			G+P+S	7385	40874	0.18	OK
			G+P+K	7258	51093	0.14	OK
			G+P+W	7258	51093	0.14	OK
1	は5	杉 特1等 105x105	G+P	5654	28100	0.20	OK
			G+P+S	7987	40874	0.20	OK
			G+P+K	19534	51093	0.38	OK
			G+P+W	19534	51093	0.38	OK
1	ほ5	杉 特1等 105x105	G+P	7867	30933	0.25	OK
			G+P+S	9535	44994	0.21	OK
			G+P+K	14354	56242	0.26	OK
			G+P+W	14354	56242	0.26	OK
1	い6	杉 特1等 105x105	G+P	6720	28100	0.24	OK
			G+P+S	7981	40874	0.20	OK
			G+P+K	30730	51093	0.60	OK
			G+P+W	30730	51093	0.60	OK
1	ほ6	杉 特1等 105x105	G+P	7462	30933	0.24	OK
			G+P+S	8602	44994	0.19	OK
			G+P+K	14217	56242	0.25	OK
			G+P+W	14217	56242	0.25	OK
1	へ6	杉 特1等 105x105	G+P	5185	28100	0.18	OK
			G+P+S	7547	40874	0.18	OK
			G+P+K	14684	51093	0.29	OK
			G+P+W	14684	51093	0.29	OK
1	ち6	杉 特1等 105x105	G+P	4870	28100	0.17	OK
			G+P+S	7185	40874	0.18	OK
			G+P+K	25737	51093	0.50	OK
			G+P+W	25737	51093	0.50	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
1	り6	杉 特1等 105x105	G+P	6283	30225	0.21	OK
			G+P+S	8044	43964	0.18	OK
			G+P+K	24406	54955	0.44	OK
			G+P+W	24406	54955	0.44	OK
1	い7	杉 特1等 105x105	G+P	3854	28100	0.14	OK
			G+P+S	5128	40874	0.13	OK
			G+P+K	17881	51093	0.35	OK
			G+P+W	17881	51093	0.35	OK
1	ろ7	杉 特1等 105x105	G+P	5818	28100	0.21	OK
			G+P+S	7954	40874	0.19	OK
			G+P+K	7137	51093	0.14	OK
			G+P+W	7137	51093	0.14	OK
1	又は7	杉 特1等 105x105	G+P	3820	28100	0.14	OK
			G+P+S	5435	40874	0.13	OK
			G+P+K	16528	51093	0.32	OK
			G+P+W	16528	51093	0.32	OK
1	に7	杉 特1等 105x105	G+P	1105	28100	0.04	OK
			G+P+S	1105	40874	0.03	OK
			G+P+K	1105	51093	0.02	OK
			G+P+W	1105	51093	0.02	OK
1	ほ7	杉 特1等 105x105	G+P	4404	30933	0.14	OK
			G+P+S	7074	44994	0.16	OK
			G+P+K	14723	56242	0.26	OK
			G+P+W	14723	56242	0.26	OK
1	へ7	杉 特1等 105x105	G+P	2935	28809	0.10	OK
			G+P+S	2935	41903	0.07	OK
			G+P+K	2935	52380	0.06	OK
			G+P+W	2935	52380	0.06	OK
1	り7	杉 特1等 105x105	G+P	3847	30225	0.13	OK
			G+P+S	3847	43964	0.09	OK
			G+P+K	12487	54955	0.23	OK
			G+P+W	12487	54955	0.23	OK
1	い8	杉 特1等 105x105	G+P	1401	28100	0.05	OK
			G+P+S	1401	40874	0.03	OK
			G+P+K	1401	51093	0.03	OK
			G+P+W	1401	51093	0.03	OK
1	ろ8	杉 特1等 105x105	G+P	235	12966	0.02	OK
			G+P+S	235	18859	0.01	OK
			G+P+K	235	23574	0.01	OK
			G+P+W	235	23574	0.01	OK
1	又は8	杉 特1等 105x105	G+P	1596	27038	0.06	OK
			G+P+S	1596	39329	0.04	OK
			G+P+K	1596	49161	0.03	OK
			G+P+W	1596	49161	0.03	OK
1	ほ8	杉 特1等 105x105	G+P	5097	30933	0.16	OK
			G+P+S	5097	44994	0.11	OK
			G+P+K	16465	56242	0.29	OK
			G+P+W	16465	56242	0.29	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
1	り8	杉 特1等 105x105	G+P	6690	30225	0.22	OK
			G+P+S	9747	43964	0.22	OK
			G+P+K	16566	54955	0.30	OK
			G+P+W	16566	54955	0.30	OK
1	い9	檜 特1等 120x120	G+P	3212	50758	0.06	OK
			G+P+S	4816	73830	0.07	OK
			G+P+K	21166	92286	0.23	OK
			G+P+W	21166	92286	0.23	OK
1 通柱上	い9	檜 特1等 120x120	G+P	1028	57247	0.02	OK
			G+P+S	2632	83269	0.03	OK
			G+P+K	7614	104086	0.07	OK
			G+P+W	7614	104086	0.07	OK
1	ろ9	杉 特1等 105x105	G+P	4791	28100	0.17	OK
			G+P+S	6351	40874	0.16	OK
			G+P+K	11798	51093	0.23	OK
			G+P+W	11798	51093	0.23	OK
1	又は9	杉 特1等 105x105	G+P	6038	28100	0.21	OK
			G+P+S	8897	40874	0.22	OK
			G+P+K	21522	51093	0.42	OK
			G+P+W	21522	51093	0.42	OK
1	ほ9	杉 特1等 105x105	G+P	6863	28100	0.24	OK
			G+P+S	10521	40874	0.26	OK
			G+P+K	31922	51093	0.62	OK
			G+P+W	31922	51093	0.62	OK
1	と9	杉 特1等 105x105	G+P	4988	28100	0.18	OK
			G+P+S	7730	40874	0.19	OK
			G+P+K	9900	51093	0.19	OK
			G+P+W	9900	51093	0.19	OK
1	ち9	杉 特1等 105x105	G+P	2338	28100	0.08	OK
			G+P+S	2718	40874	0.07	OK
			G+P+K	6601	51093	0.13	OK
			G+P+W	6601	51093	0.13	OK
1	り9	檜 特1等 120x120	G+P	3330	50758	0.07	OK
			G+P+S	5512	73830	0.07	OK
			G+P+K	13113	92286	0.14	OK
			G+P+W	13113	92286	0.14	OK
1 通柱上	り9	檜 特1等 120x120	G+P	1041	57247	0.02	OK
			G+P+S	2645	83269	0.03	OK
			G+P+K	9998	104086	0.10	OK
			G+P+W	9998	104086	0.10	OK
1	又は10	杉 特1等 105x105	G+P	688	28100	0.02	OK
			G+P+S	1434	40874	0.04	OK
			G+P+K	688	51093	0.01	OK
			G+P+W	688	51093	0.01	OK
1	と10	杉 特1等 105x105	G+P	617	27038	0.02	OK
			G+P+S	1299	39329	0.03	OK
			G+P+K	617	49161	0.01	OK
			G+P+W	617	49161	0.01	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Ax _{fk}	検定値	
1	り10	杉 特1等 105x105	G+P	949	28100	0.03	OK
			G+P+S	2375	40874	0.06	OK
			G+P+K	2483	51093	0.05	OK
			G+P+W	2483	51093	0.05	OK
1	又は又10	杉 特1等 105x105	G+P	1336	28100	0.05	OK
			G+P+S	3223	40874	0.08	OK
			G+P+K	2871	51093	0.06	OK
			G+P+W	2871	51093	0.06	OK
1	又ほ11	杉 特1等 105x105	G+P	895	28100	0.03	OK
			G+P+S	2047	40874	0.05	OK
			G+P+K	3574	51093	0.07	OK
			G+P+W	3574	51093	0.07	OK
1	と11	杉 特1等 105x105	G+P	926	27038	0.03	OK
			G+P+S	2238	39329	0.06	OK
			G+P+K	926	49161	0.02	OK
			G+P+W	926	49161	0.02	OK
1	り11	杉 特1等 105x105	G+P	1339	28100	0.05	OK
			G+P+S	3171	40874	0.08	OK
			G+P+K	12707	51093	0.25	OK
			G+P+W	12707	51093	0.25	OK
1	又は12	杉 特1等 105x105	G+P	719	28100	0.03	OK
			G+P+S	1796	40874	0.04	OK
			G+P+K	9632	51093	0.19	OK
			G+P+W	9632	51093	0.19	OK
1	又は12	杉 特1等 105x105	G+P	427	27038	0.02	OK
			G+P+S	1036	39329	0.03	OK
			G+P+K	427	49161	0.01	OK
			G+P+W	427	49161	0.01	OK
1	ほ12	杉 特1等 105x105	G+P	633	27038	0.02	OK
			G+P+S	1431	39329	0.04	OK
			G+P+K	7738	49161	0.16	OK
			G+P+W	7738	49161	0.16	OK
1	又ほ12	杉 特1等 105x105	G+P	1309	28100	0.05	OK
			G+P+S	3057	40874	0.07	OK
			G+P+K	8414	51093	0.16	OK
			G+P+W	8414	51093	0.16	OK
1	又は13	杉 特1等 105x105	G+P	1020	28100	0.04	OK
			G+P+S	2792	40874	0.07	OK
			G+P+K	12388	51093	0.24	OK
			G+P+W	12388	51093	0.24	OK
1	又ほ13	杉 特1等 105x105	G+P	693	28100	0.02	OK
			G+P+S	1798	40874	0.04	OK
			G+P+K	3148	51093	0.06	OK
			G+P+W	3148	51093	0.06	OK
1	と13	杉 特1等 105x105	G+P	740	28100	0.03	OK
			G+P+S	1841	40874	0.05	OK
			G+P+K	740	51093	0.01	OK
			G+P+W	740	51093	0.01	OK

階	位置	樹種	荷重条件	座屈			判定
				N	Axfk	検定値	
1	又と13	杉 特1等 105x105	G+P	540	28100	0.02	OK
			G+P+S	1357	40874	0.03	OK
			G+P+K	11908	51093	0.23	OK
			G+P+W	11908	51093	0.23	OK
1	り13	杉 特1等 105x105	G+P	1540	28100	0.05	OK
			G+P+S	3891	40874	0.10	OK
			G+P+K	19729	51093	0.39	OK
			G+P+W	19729	51093	0.39	OK

(2) 荷重の検討

2階管柱 ほ0 lk = 1000 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 1000 / 30.31 =	33
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 33 =	0.97
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.97 =	17.17 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		0	0	0	0
許容座屈応力 fk	Lfk	6.3	msfk 9.16	sfk 11.45	sfk 11.45
許容 N		69412	100962	126203	126203
検定値		0.00	0.00	0.00	0.00
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 り0 lk = 1000 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 1000 / 30.31 =	33
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 33 =	0.97
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.97 =	17.17 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		0	0	0	0
許容座屈応力 fk	Lfk	6.3	msfk 9.16	sfk 11.45	sfk 11.45
許容 N		69412	100962	126203	126203
検定値		0.00	0.00	0.00	0.00
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ろ1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2179	5292	9792	9792
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.07	0.12	0.18	0.18
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 に1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2092	5015	9705	9705
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.07	0.12	0.18	0.18
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ほ 1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 × 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc × η = 17.7 × 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		621	1502	3260	3260
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.02	0.04	0.06	0.06
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 へ 1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 × 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc × η = 17.7 × 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		880	2201	9221	9221
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.17	0.17
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ち1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		836	2062	9178	9178
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.17	0.17
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 り1 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		766	1976	9722	9722
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.18	0.18
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 い2 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		836	2062	8229	8229
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.15	0.15
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ほ2 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2144	5159	4783	4783
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.07	0.12	0.09	0.09
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 り2 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2141	5171	9534	9534
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.07	0.12	0.18	0.18
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 い4 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		880	2201	5529	5529
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.10	0.10
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ほ4 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{(I/A)} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2334	5396	4973	4973
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.08	0.13	0.09	0.09
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 り4 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{(I/A)} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2592	6239	9985	9985
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.09	0.15	0.19	0.19
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 い5 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		621	1502	7376	7376
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.02	0.04	0.14	0.14
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ろ5 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1965	4731	4709	4709
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.07	0.11	0.09	0.09
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 は5 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		885	2309	5001	5001
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.09	0.09
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 に5 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1479	3295	4118	4118
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.05	0.08	0.08	0.08
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 は6 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		207	207	2846	2846
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.01	0.00	0.05	0.05
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 に6 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		851	2370	3391	3391
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.06	0.06	0.06
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ほ6 lk = 2620 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2620 / 30.31 =	86.4
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 86.4 =	0.44
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.44 =	7.71 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		298	298	7053	7053
許容座屈応力 fk	Lfk	2.83	msfk 4.11	sfk 5.14	sfk 5.14
許容 N		31169	45338	56672	56672
検定値		0.01	0.01	0.12	0.12
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 へ6 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1651	4013	11150	11150
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.06	0.09	0.21	0.21
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ち6 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1629	3944	11128	11128
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.06	0.09	0.21	0.21
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 り6 lk = 2695 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		957	2278	9299	9299
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.17	0.17
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 い7 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{(I/A)} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01 λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		884	2157	6575	6575
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.03	0.05	0.12	0.12
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ろ7 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{(I/A)} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01 λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1401	3537	2721	2721
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.05	0.08	0.05	0.05
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 又は7 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 30.31	= 88.9
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.41	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1196	2811	1196	1196
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk 3.88	sfk 4.85	sfk 4.85
許容 N		29399	42762	53453	53453
検定値		0.04	0.07	0.02	0.02
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 ほ7 lk = 2620 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2620 / 30.31	= 86.4
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 86.4	= 0.44
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.44	= 7.71 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1857	4527	14978	14978
許容座屈応力 fk	Lfk	2.83	msfk 4.11	sfk 5.14	sfk 5.14
許容 N		31169	45338	56672	56672
検定値		0.06	0.10	0.26	0.26
判定		OK	OK	OK	OK

2階管柱 又は9 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2695 / 30.31$	= 88.9
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 88.9$	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta = 17.7 \times 0.41$	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N		1294		3153		5410
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk	3.88	sfk	4.85
許容 N		29399		42762		53453
検定値		0.04		0.07		0.10
判定		OK		OK		OK

2階管柱 ほ9 lk = 2695 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2695 / 30.31$	= 88.9
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 88.9$	= 0.41
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta = 17.7 \times 0.41$	= 7.27 (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N		1690		4037		15380
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk	3.88	sfk	4.85
許容 N		29399		42762		53453
検定値		0.06		0.09		0.29
判定		OK		OK		OK

2階管柱	ハ 9	lk = 2695 (mm)
杉	特 1 等	105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm ²)	断面係数 Z = 192.93 (cm ³)	断面2次モーメント I = 1012.92 (cm ⁴)
	断面欠損低減 = 0 (%)	断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm ³)	有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm ⁴)	

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)	
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9	
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41	
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)	

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	582		1463		4698	
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk	3.88	sfk	4.85
許容 N	29399		42762		53453	
検定値	0.02		0.03		0.09	
判定	OK		OK		OK	

2階管柱	と 9	lk = 2695 (mm)
杉	特 1 等	105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm ²)	断面係数 Z = 192.93 (cm ³)	断面2次モーメント I = 1012.92 (cm ⁴)
	断面欠損低減 = 0 (%)	断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm ³)	有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm ⁴)	

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)	
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 30.31 =	88.9	
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 88.9 =	0.41	
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.41 =	7.27 (N/mm ²)	

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	1153		3071		9495	
許容座屈応力 fk	Lfk	2.67	msfk	3.88	sfk	4.85
許容 N	29399		42762		53453	
検定値	0.04		0.07		0.18	
判定	OK		OK		OK	

1階通柱 い1 lk = 2900 (mm)
 檜 特1等 120x120 (mm)
 断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{17280000 / 14400}$	= 34.64 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2900 / 34.64	= 83.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 83.7	= 0.46
基準圧縮強度 Fc	=	20.77 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 20.77 x 0.46	= 9.61 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5340	7164	25664	25664
許容座屈応力 fk	Lfk	3.52	msfk 5.13	sfk 6.41	sfk 6.41
許容 N		50758	73830	92286	92286
検定値		0.11	0.10	0.28	0.28
判定		OK	OK	OK	OK

1階通柱 い1 lk = 2695 (mm)
 檜 特1等 120x120 (mm)
 断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{17280000 / 14400}$	= 34.64 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 34.64	= 77.8
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 77.8	= 0.52
基準圧縮強度 Fc	=	20.77 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 20.77 x 0.52	= 10.84 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		766	1976	9722	9722
許容座屈応力 fk	Lfk	3.98	msfk 5.78	sfk 7.23	sfk 7.23
許容 N		57247	83269	104086	104086
検定値		0.01	0.02	0.09	0.09
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ろ1 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5357	8470	17233	17233
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.19	0.21	0.34	0.34
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 に1 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5270	8193	17146	17146
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.19	0.20	0.34	0.34
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 105x105 (mm) $l_k = 2630$ (mm)
杉 杉 特1等
断面面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	$= \sqrt{I/A}$	$= \sqrt{10129200 / 11025}$	$= 30.31$ (mm)
細長比 λ	$= l_k/i$	$= 2630 / 30.31$	$= 86.8$
座屈低減係数 η	$= 1.3 - 0.01\lambda$	$= 1.3 - 0.01 \times 86.8$	$= 0.43$
基準圧縮強度 F_c	$= 17.7$ (N/mm ²)		
基準座屈応力度 F_k	$= F_c \times \eta$	$= 17.7 \times 0.43$	$= 7.65$ (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	7835		9802		18980	
許容座屈応力 f_k	Lfk	2.81	msfk	4.08	sfk	5.1
許容 N	30933		44994		56242	
検定値	0.25		0.22		0.34	
判定	OK		OK		OK	

1階管柱 $l_k = 2750$ (mm)
杉 杉 特1等
断面面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	$= \sqrt{I/A}$	$= \sqrt{10129200 / 11025}$	$= 30.31$ (mm)
細長比 λ	$= l_k/i$	$= 2750 / 30.31$	$= 90.7$
座屈低減係数 η	$= 1.3 - 0.01\lambda$	$= 1.3 - 0.01 \times 90.7$	$= 0.39$
基準圧縮強度 F_c	$= 17.7$ (N/mm ²)		
基準座屈応力度 F_k	$= F_c \times \eta$	$= 17.7 \times 0.39$	$= 6.95$ (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	5282		7172		26154	
許容座屈応力 f_k	Lfk	2.55	msfk	3.71	sfk	4.63
許容 N	28100		40874		51093	
検定値	0.19		0.18		0.51	
判定	OK		OK		OK	

1階管柱 ち 1 lk = 2750 (mm)
杉 特 1 等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2750 / 30.31$	= 90.7
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7$	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta = 17.7 \times 0.39$	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5238	7034	26111	26111
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.19	0.17	0.51	0.51
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 り 1 lk = 2660 (mm)
杉 特 1 等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2660 / 30.31$	= 87.8
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 87.8$	= 0.42
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta = 17.7 \times 0.42$	= 7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		7095	9393	36696	36696
許容座屈応力 fk	Lfk	2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N		30225	43964	54955	54955
検定値		0.23	0.21	0.67	0.67
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ2 lk = 2630 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2630 / 30.31	= 86.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 86.8	= 0.43
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.43	= 7.65 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	12721	15736	21024	21024	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.81	msfk 4.08	sfk 5.1	sfk 5.1	
許容 N	30933	44994	56242	56242	
検定値	0.41	0.35	0.37	0.37	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 り2 lk = 2660 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2660 / 30.31	= 87.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 87.8	= 0.42
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.42	= 7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	8938	11969	9227	9227	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98	
許容 N	30225	43964	54955	54955	
検定値	0.30	0.27	0.17	0.17	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 い3 lk = 2660 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	=	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2660 / 30.31 =		87.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 87.8 =		0.42
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.42 =		7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	9921		11195		9921	
許容座屈応力 fk	Lfk	2.74	msfk	3.99	sfk	4.98
許容 N	30225		43964		54955	
検定値	0.33		0.25		0.18	
判定	OK		OK		OK	

1階管柱 ほ4 lk = 2630 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	=	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2630 / 30.31 =		86.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 86.8 =		0.43
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.43 =		7.65 (N/mm ²)

●座屈に対する検討						
	G+P		G+P+S		G+P+W	
軸力 N	12911		15974		24056	
許容座屈応力 fk	Lfk	2.81	msfk	4.08	sfk	5.1
許容 N	30933		44994		56242	
検定値	0.42		0.36		0.43	
判定	OK		OK		OK	

1階管柱 り4 lk = 2660 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2660 / 30.31	= 87.8
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 87.8	= 0.42
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.42	= 7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		11940	16027	18821	18821
許容座屈応力 fk	Lfk	2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N		30225	43964	54955	54955
検定値		0.40	0.36	0.34	0.34
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 い5 lk = 2660 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2660 / 30.31	= 87.8
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 87.8	= 0.42
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.42	= 7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		6004	7545	21203	21203
許容座屈応力 fk	Lfk	2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N		30225	43964	54955	54955
検定値		0.20	0.17	0.39	0.39
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ろ5 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		4619	7385	7258	7258
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.16	0.18	0.14	0.14
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 は5 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5654	7987	19534	19534
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.20	0.20	0.38	0.38
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ6 $l_k = 2630$ (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	$= \sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	$= l_k/i = 2630 / 30.31 =$	86.8
座屈低減係数 η	$= 1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 86.8 =$	0.43
基準圧縮強度 F_c	$= 17.7$ (N/mm ²)	
基準座屈応力度 F_k	$= F_c \times \eta = 17.7 \times 0.43 =$	7.65 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		7462	8602	14217	14217
許容座屈応力 f_k	Lfk	2.81	msfk 4.08	sfk 5.1	sfk 5.1
許容 N		30933	44994	56242	56242
検定値		0.24	0.19	0.25	0.25
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 h6 $l_k = 2750$ (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	$= \sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	$= l_k/i = 2750 / 30.31 =$	90.7
座屈低減係数 η	$= 1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7 =$	0.39
基準圧縮強度 F_c	$= 17.7$ (N/mm ²)	
基準座屈応力度 F_k	$= F_c \times \eta = 17.7 \times 0.39 =$	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		5185	7547	14684	14684
許容座屈応力 f_k	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.18	0.18	0.29	0.29
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ち6 $l_k = 2750$ (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定

断面2次半径 $i = \sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} = 30.31$ (mm)
 細長比 $\lambda = l_k/i = 2750 / 30.31 = 90.7$
 座屈低減係数 $\eta = 1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7 = 0.39$
 基準圧縮強度 $F_c = 17.7$ (N/mm²)
 基準座屈応力度 $F_k = F_c \times \eta = 17.7 \times 0.39 = 6.95$ (N/mm²)

●座屈に対する検討

	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N	4870	7185	25737	25737
許容座屈応力 f_k	Lfk 2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N	28100	40874	51093	51093
検定値	0.17	0.18	0.50	0.50
判定	OK	OK	OK	OK

1階管柱 り6 $l_k = 2660$ (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定

断面2次半径 $i = \sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} = 30.31$ (mm)
 細長比 $\lambda = l_k/i = 2660 / 30.31 = 87.8$
 座屈低減係数 $\eta = 1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 87.8 = 0.42$
 基準圧縮強度 $F_c = 17.7$ (N/mm²)
 基準座屈応力度 $F_k = F_c \times \eta = 17.7 \times 0.42 = 7.48$ (N/mm²)

●座屈に対する検討

	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N	6283	8044	24406	24406
許容座屈応力 f_k	Lfk 2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N	30225	43964	54955	54955
検定値	0.21	0.18	0.44	0.44
判定	OK	OK	OK	OK

1階管柱 い7 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2750 / 30.31 =$	90.7
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 \times 90.7 =$	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $Fc \times \eta = 17.7 \times 0.39 =$	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	3854	5128	17881	17881	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk	4.63
許容 N	28100	40874	51093	51093	
検定値	0.14	0.13	0.35	0.35	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 ろ7 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	= $lk/i = 2750 / 30.31 =$	90.7
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 \times 90.7 =$	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $Fc \times \eta = 17.7 \times 0.39 =$	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	5818	7954	7137	7137	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk	4.63
許容 N	28100	40874	51093	51093	
検定値	0.21	0.19	0.14	0.14	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 又は7 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		3820	5435	16528	16528
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.14	0.13	0.32	0.32
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 に7 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1105	1105	1105	1105
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.04	0.03	0.02	0.02
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ7 lk = 2630 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2630 / 30.31 =	86.8
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 86.8 =	0.43
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.43 =	7.65 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		4404	7074	14723	14723
許容座屈応力 fk	Lfk	2.81	msfk 4.08	sfk 5.1	sfk 5.1
許容 N		30933	44994	56242	56242
検定値		0.14	0.16	0.26	0.26
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 へ7 lk = 2720 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2720 / 30.31 =	89.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 89.7 =	0.40
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.40 =	7.13 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		2935	2935	2935	2935
許容座屈応力 fk	Lfk	2.61	msfk 3.8	sfk 4.75	sfk 4.75
許容 N		28809	41903	52380	52380
検定値		0.10	0.07	0.06	0.06
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 り7 lk = 2660 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2660 / 30.31	= 87.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 87.8	= 0.42
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.42	= 7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		3847	3847	12487	12487
許容座屈応力 fk	Lfk	2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N		30225	43964	54955	54955
検定値		0.13	0.09	0.23	0.23
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 い8 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1401	1401	1401	1401
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.05	0.03	0.03	0.03
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱○ ろ 8 lk = 3900 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 3900 / 30.31	= 128.7
座屈低減係数 η	=	3000/λ ² = 3000 / 128.7 ²	= 0.18
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.18	= 3.21 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		235	235	235	235
許容座屈応力 fk	Lfk	1.18	msfk 1.71	sfk 2.14	sfk 2.14
許容 N		12966	18859	23574	23574
検定値		0.02	0.01	0.01	0.01
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は8 lk = 2795 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2795 / 30.31	= 92.2
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 92.2	= 0.38
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.38	= 6.69 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1596	1596	1596	1596
許容座屈応力 fk	Lfk	2.45	msfk 3.57	sfk 4.46	sfk 4.46
許容 N		27038	39329	49161	49161
検定値		0.06	0.04	0.03	0.03
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ 8 lk = 2630 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2630 / 30.31 =	86.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 86.8 =	0.43
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.43 =	7.65 (N/mm ²)

●座屈に対する検討				
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N	5097	5097	16465	16465
許容座屈応力 fk	Lfk 2.81	msfk 4.08	sfk 5.1	sfk 5.1
許容 N	30933	44994	56242	56242
検定値	0.16	0.11	0.29	0.29
判定	OK	OK	OK	OK

1階管柱 り 8 lk = 2660 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2660 / 30.31 =	87.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 87.8 =	0.42
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.42 =	7.48 (N/mm ²)

●座屈に対する検討				
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N	6690	9747	16566	16566
許容座屈応力 fk	Lfk 2.74	msfk 3.99	sfk 4.98	sfk 4.98
許容 N	30225	43964	54955	54955
検定値	0.22	0.22	0.30	0.30
判定	OK	OK	OK	OK

1階通柱 い9 lk = 2900 (mm)
 檜 特1等 120x120 (mm)
 断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定				
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(17280000 / 14400)}$	=	34.64 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2900 / 34.64 =		83.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 83.7 =		0.46
基準圧縮強度 Fc	=	20.77 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 20.77 x 0.46 =		9.61 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		3212	4816	21166	21166
許容座屈応力 fk	Lfk	3.52	msfk 5.13	sfk 6.41	sfk 6.41
許容 N		50758	73830	92286	92286
検定値		0.06	0.07	0.23	0.23
判定		OK	OK	OK	OK

1階通柱 い9 lk = 2695 (mm)
 檜 特1等 120x120 (mm)
 断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定				
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(17280000 / 14400)}$	=	34.64 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2695 / 34.64 =		77.8
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 77.8 =		0.52
基準圧縮強度 Fc	=	20.77 (N/mm ²)		
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 20.77 x 0.52 =		10.84 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1028	2632	7614	7614
許容座屈応力 fk	Lfk	3.98	msfk 5.78	sfk 7.23	sfk 7.23
許容 N		57247	83269	104086	104086
検定値		0.02	0.03	0.07	0.07
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ろ9 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ = 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31 = 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7 = 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39 = 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		4791	6351	11798	11798
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.17	0.16	0.23	0.23
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は9 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$	= $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ = 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i	= 2750 / 30.31 = 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ	= 1.3 - 0.01 x 90.7 = 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η	= 17.7 x 0.39 = 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		6038	8897	21522	21522
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.21	0.22	0.42	0.42
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ9 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	$lk/i = 2750 / 30.31$	= 90.7
座屈低減係数 η	=	$1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7$	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	$Fc \times \eta = 17.7 \times 0.39$	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		6863	10521	31922	31922
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.24	0.26	0.62	0.62
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 と9 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	$lk/i = 2750 / 30.31$	= 90.7
座屈低減係数 η	=	$1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7$	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	$Fc \times \eta = 17.7 \times 0.39$	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		4988	7730	9900	9900
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.18	0.19	0.19	0.19
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ち9 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{(I/A)}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01 λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	2338	2718	6601	6601	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63	
許容 N	28100	40874	51093	51093	
検定値	0.08	0.07	0.13	0.13	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階通柱 り9 lk = 2900 (mm)
檜 特1等 120x120 (mm)
断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{(I/A)}$ = $\sqrt{(17280000 / 14400)}$ =	34.64 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2900 / 34.64 =	83.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01 λ = 1.3 - 0.01 x 83.7 =	0.46
基準圧縮強度 Fc	= 20.77 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 20.77 x 0.46 =	9.61 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	3330	5512	13113	13113	
許容座屈応力 fk	Lfk 3.52	msfk 5.13	sfk 6.41	sfk 6.41	
許容 N	50758	73830	92286	92286	
検定値	0.07	0.07	0.14	0.14	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階通柱 り9 lk = 2695 (mm)
 檜 特1等 120x120 (mm)
 断面積 A = 144 (cm²) 断面係数 Z = 288 (cm³) 断面2次モーメント I = 1728 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 288 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1728 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{17280000 / 14400}$	= 34.64 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2695 / 34.64	= 77.8
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 77.8	= 0.52
基準圧縮強度 Fc	= 20.77 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 20.77 x 0.52	= 10.84 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	1041	2645	9998	9998	
許容座屈応力 fk	Lfk 3.98	msfk 5.78	sfk 7.23	sfk	7.23
許容 N	57247	83269	104086	104086	
検定値	0.02	0.03	0.10	0.10	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 又ほ10 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{10129200 / 11025}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
	G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
軸力 N	688	1434	688	688	
許容座屈応力 fk	Lfk 2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk	4.63
許容 N	28100	40874	51093	51093	
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	
判定	OK	OK	OK	OK	

1階管柱 と10 lk = 2795 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = $2795 / 30.31$ =	92.2
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda$ = $1.3 - 0.01 \times 92.2$ =	0.38
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta$ = 17.7×0.38 =	6.69 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		617	1299	617	617
許容座屈応力 fk	Lfk	2.45	msfk 3.57	sfk 4.46	sfk 4.46
許容 N		27038	39329	49161	49161
検定値		0.02	0.03	0.01	0.01
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 り10 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A}$ = $\sqrt{(10129200 / 11025)}$ =	30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = $2750 / 30.31$ =	90.7
座屈低減係数 η	= $1.3 - 0.01\lambda$ = $1.3 - 0.01 \times 90.7$ =	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= $F_c \times \eta$ = 17.7×0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		949	2375	2483	2483
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.03	0.06	0.05	0.05
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は又10 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1336	3223	2871	2871
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.05	0.08	0.06	0.06
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は11 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定		
断面2次半径 i	= $\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	= lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	= 1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	= 17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	= Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		895	2047	3574	3574
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.03	0.05	0.07	0.07
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 と11 lk = 2795 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2795 / 30.31 =	92.2
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 92.2 =	0.38
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.38 =	6.69 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		926	2238	926	926
許容座屈応力 fk	Lfk	2.45	msfk 3.57	sfk 4.46	sfk 4.46
許容 N		27038	39329	49161	49161
検定値		0.03	0.06	0.02	0.02
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 り11 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1339	3171	12707	12707
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.05	0.08	0.25	0.25
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は12 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		719	1796	9632	9632
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.03	0.04	0.19	0.19
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は12 lk = 2795 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2795 / 30.31	= 92.2
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 92.2	= 0.38
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.38	= 6.69 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		427	1036	427	427
許容座屈応力 fk	Lfk	2.45	msfk 3.57	sfk 4.46	sfk 4.46
許容 N		27038	39329	49161	49161
検定値		0.02	0.03	0.01	0.01
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 ほ12 lk = 2795 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2795 / 30.31	= 92.2
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 92.2	= 0.38
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.38	= 6.69 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		633	1431	7738	7738
許容座屈応力 fk	Lfk	2.45	msfk 3.57	sfk 4.46	sfk 4.46
許容 N		27038	39329	49161	49161
検定値		0.02	0.04	0.16	0.16
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又ほ12 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1309	3057	8414	8414
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.05	0.07	0.16	0.16
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は13 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1020	2792	12388	12388
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.04	0.07	0.24	0.24
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又は13 lk = 2750 (mm)
杉 特1等 105x105 (mm)
断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31	= 90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7	= 0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39	= 6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		693	1798	3148	3148
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.02	0.04	0.06	0.06
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 と13 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		740	1841	740	740
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.03	0.05	0.01	0.01
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 又と13 lk = 2750 (mm)
 杉 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)}$	= 30.31 (mm)
細長比 λ	=	lk/i = 2750 / 30.31 =	90.7
座屈低減係数 η	=	1.3 - 0.01λ = 1.3 - 0.01 x 90.7 =	0.39
基準圧縮強度 Fc	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 Fk	=	Fc x η = 17.7 x 0.39 =	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		540	1357	11908	11908
許容座屈応力 fk	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.02	0.03	0.23	0.23
判定		OK	OK	OK	OK

1階管柱 リ13 $l_k = 2750 \text{ (mm)}$
 杉 特1等 $105 \times 105 \text{ (mm)}$
 断面積 $A = 110.2 \text{ (cm}^2)$ 断面係数 $Z = 192.93 \text{ (cm}^3)$ 断面2次モーメント $I = 1012.92 \text{ (cm}^4)$
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)
 有効断面係数 $Z' = 192.93 \text{ (cm}^3)$ 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92 \text{ (cm}^4)$

●許容座屈耐力の算定			
断面2次半径 i	=	$\sqrt{I/A} = \sqrt{(10129200 / 11025)} =$	30.31 (mm)
細長比 λ	=	$l_k/i = 2750 / 30.31 =$	90.7
座屈低減係数 η	=	$1.3 - 0.01\lambda = 1.3 - 0.01 \times 90.7 =$	0.39
基準圧縮強度 F_c	=	17.7 (N/mm ²)	
基準座屈応力度 F_k	=	$F_c \times \eta = 17.7 \times 0.39 =$	6.95 (N/mm ²)

●座屈に対する検討					
		G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
軸力 N		1540	3891	19729	19729
許容座屈応力 f_k	Lfk	2.55	msfk 3.71	sfk 4.63	sfk 4.63
許容 N		28100	40874	51093	51093
検定値		0.05	0.10	0.39	0.39
判定		OK	OK	OK	OK

(3) めり込みの検討

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm ²)	間柱A (cm ²)	Ae (cm ²)	荷重条件	N	Ae × f _{cv}	検定値	判定
2	0 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	19.50	0.00	90.75	G+P	0	29947	0.00	OK
							G+P+S	0	43560	0.00	OK
							G+P+K	0	54450	0.00	OK
							G+P+W	0	54450	0.00	OK
2	0 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	19.50	0.00	90.75	G+P	0	29947	0.00	OK
							G+P+S	0	43560	0.00	OK
							G+P+K	0	54450	0.00	OK
							G+P+W	0	54450	0.00	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	2179	27769	0.08	OK
							G+P+S	5292	40392	0.13	OK
							G+P+K	9792	50490	0.19	OK
							G+P+W	9792	50490	0.19	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	2092	27769	0.08	OK
							G+P+S	5015	40392	0.12	OK
							G+P+K	9705	50490	0.19	OK
							G+P+W	9705	50490	0.19	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	621	27769	0.02	OK
							G+P+S	1502	40392	0.04	OK
							G+P+K	3260	50490	0.06	OK
							G+P+W	3260	50490	0.06	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	880	27769	0.03	OK
							G+P+S	2201	40392	0.05	OK
							G+P+K	9221	50490	0.18	OK
							G+P+W	9221	50490	0.18	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	836	27769	0.03	OK
							G+P+S	2062	40392	0.05	OK
							G+P+K	9178	50490	0.18	OK
							G+P+W	9178	50490	0.18	OK
2	1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	766	27769	0.03	OK
							G+P+S	1976	40392	0.05	OK
							G+P+K	9722	50490	0.19	OK
							G+P+W	9722	50490	0.19	OK
2	2 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	836	27769	0.03	OK
							G+P+S	2062	40392	0.05	OK
							G+P+K	8229	50490	0.16	OK
							G+P+W	8229	50490	0.16	OK
2	2 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	2144	27769	0.08	OK
							G+P+S	5159	40392	0.13	OK
							G+P+K	4783	50490	0.09	OK
							G+P+W	4783	50490	0.09	OK
2	2 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	2141	27769	0.08	OK
							G+P+S	5171	40392	0.13	OK
							G+P+K	9534	50490	0.19	OK
							G+P+W	9534	50490	0.19	OK
2	4 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	880	27769	0.03	OK
							G+P+S	2201	40392	0.05	OK
							G+P+K	5529	50490	0.11	OK
							G+P+W	5529	50490	0.11	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm2)	間柱A (cm2)	Ae (cm2)	荷重条件	N	Ae × fcv	検定値	判定
2	ほ 4 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	2334	27769	0.08	OK
							G+P+S	5396	40392	0.13	OK
							G+P+K	4973	50490	0.10	OK
							G+P+W	4973	50490	0.10	OK
2	り 4 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	2592	27769	0.09	OK
							G+P+S	6239	40392	0.15	OK
							G+P+K	9985	50490	0.20	OK
							G+P+W	9985	50490	0.20	OK
2	い 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	621	27769	0.02	OK
							G+P+S	1502	40392	0.04	OK
							G+P+K	7376	50490	0.15	OK
							G+P+W	7376	50490	0.15	OK
2	ろ 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1965	27769	0.07	OK
							G+P+S	4731	40392	0.12	OK
							G+P+K	4709	50490	0.09	OK
							G+P+W	4709	50490	0.09	OK
2	は 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	885	27769	0.03	OK
							G+P+S	2309	40392	0.06	OK
							G+P+K	5001	50490	0.10	OK
							G+P+W	5001	50490	0.10	OK
2	に 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1479	27769	0.05	OK
							G+P+S	3295	40392	0.08	OK
							G+P+K	4118	50490	0.08	OK
							G+P+W	4118	50490	0.08	OK
2	ほ 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	555	27769	0.02	OK
							G+P+S	1315	40392	0.03	OK
							G+P+K	2648	50490	0.05	OK
							G+P+W	2648	50490	0.05	OK
2	り 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	569	27769	0.02	OK
							G+P+S	1450	40392	0.04	OK
							G+P+K	569	50490	0.01	OK
							G+P+W	569	50490	0.01	OK
2	い 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	569	27769	0.02	OK
							G+P+S	1450	40392	0.04	OK
							G+P+K	7743	50490	0.15	OK
							G+P+W	7743	50490	0.15	OK
2	ろ 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	155	27769	0.01	OK
							G+P+S	155	40392	0.00	OK
							G+P+K	2794	50490	0.06	OK
							G+P+W	2794	50490	0.06	OK
2	は 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	207	27769	0.01	OK
							G+P+S	207	40392	0.01	OK
							G+P+K	2846	50490	0.06	OK
							G+P+W	2846	50490	0.06	OK
2	に 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	851	27769	0.03	OK
							G+P+S	2370	40392	0.06	OK
							G+P+K	3391	50490	0.07	OK
							G+P+W	3391	50490	0.07	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm ²)	間柱A (cm ²)	Ae (cm ²)	荷重条件	N	Ae × f _{cv}	検定値	判定
2	ほ 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	298	27769	0.01	OK
							G+P+S	298	40392	0.01	OK
							G+P+K	7053	50490	0.14	OK
							G+P+W	7053	50490	0.14	OK
2	へ 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1651	27769	0.06	OK
							G+P+S	4013	40392	0.10	OK
							G+P+K	11150	50490	0.22	OK
							G+P+W	11150	50490	0.22	OK
2	ち 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1629	27769	0.06	OK
							G+P+S	3944	40392	0.10	OK
							G+P+K	11128	50490	0.22	OK
							G+P+W	11128	50490	0.22	OK
2	り 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	957	27769	0.03	OK
							G+P+S	2278	40392	0.06	OK
							G+P+K	9299	50490	0.18	OK
							G+P+W	9299	50490	0.18	OK
2	い 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	884	27769	0.03	OK
							G+P+S	2157	40392	0.05	OK
							G+P+K	6575	50490	0.13	OK
							G+P+W	6575	50490	0.13	OK
2	ろ 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1401	27769	0.05	OK
							G+P+S	3537	40392	0.09	OK
							G+P+K	2721	50490	0.05	OK
							G+P+W	2721	50490	0.05	OK
2	又は 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1196	27769	0.04	OK
							G+P+S	2811	40392	0.07	OK
							G+P+K	1196	50490	0.02	OK
							G+P+W	1196	50490	0.02	OK
2	ほ 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x270	26.10	0.00	84.15	G+P	1857	27769	0.07	OK
							G+P+S	4527	40392	0.11	OK
							G+P+K	14978	50490	0.30	OK
							G+P+W	14978	50490	0.30	OK
2	り 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x240	26.10	0.00	84.15	G+P	2141	27769	0.08	OK
							G+P+S	5171	40392	0.13	OK
							G+P+K	10483	50490	0.21	OK
							G+P+W	10483	50490	0.21	OK
2	ろ 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1083	27769	0.04	OK
							G+P+S	2643	40392	0.07	OK
							G+P+K	3827	50490	0.08	OK
							G+P+W	3827	50490	0.08	OK
2	又は 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1294	27769	0.05	OK
							G+P+S	3153	40392	0.08	OK
							G+P+K	5410	50490	0.11	OK
							G+P+W	5410	50490	0.11	OK
2	ほ 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1690	27769	0.06	OK
							G+P+S	4037	40392	0.10	OK
							G+P+K	15380	50490	0.30	OK
							G+P+W	15380	50490	0.30	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm2)	間柱A (cm2)	Ae (cm2)	荷重条件	N	Ae × fcv	検定値	判定
2	ハ 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	582	27769	0.02	OK
							G+P+S	1463	40392	0.04	OK
							G+P+K	4698	50490	0.09	OK
							G+P+W	4698	50490	0.09	OK
2	ト 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	米松 特1等 105x150	26.10	0.00	84.15	G+P	1153	27769	0.04	OK
							G+P+S	3071	40392	0.08	OK
							G+P+K	9495	50490	0.19	OK
							G+P+W	9495	50490	0.19	OK
1	い 1 端部	檜 特1等 120x120 A=144.00	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	124.50	G+P	5340	48555	0.11	OK
							G+P+S	7164	64740	0.11	OK
							G+P+K	25664	64740	0.40	OK
							G+P+W	25664	64740	0.40	OK
1	ろ 1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5357	32818	0.16	OK
							G+P+S	8470	43758	0.19	OK
							G+P+K	17233	43758	0.39	OK
							G+P+W	17233	43758	0.39	OK
1	に 1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5270	32818	0.16	OK
							G+P+S	8193	43758	0.19	OK
							G+P+K	17146	43758	0.39	OK
							G+P+W	17146	43758	0.39	OK
1	ほ 1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	7835	32818	0.24	OK
							G+P+S	9802	43758	0.22	OK
							G+P+K	18980	43758	0.43	OK
							G+P+W	18980	43758	0.43	OK
1	ハ 1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5282	32818	0.16	OK
							G+P+S	7172	43758	0.16	OK
							G+P+K	26154	43758	0.60	OK
							G+P+W	26154	43758	0.60	OK
1	ち 1 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5238	32818	0.16	OK
							G+P+S	7034	43758	0.16	OK
							G+P+K	26111	43758	0.60	OK
							G+P+W	26111	43758	0.60	OK
1	り 1 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	7095	35392	0.20	OK
							G+P+S	9393	47190	0.20	OK
							G+P+K	36696	47190	0.78	OK
							G+P+W	36696	47190	0.78	OK
1	ほ 2 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	12721	32818	0.39	OK
							G+P+S	15736	43758	0.36	OK
							G+P+K	21024	43758	0.48	OK
							G+P+W	21024	43758	0.48	OK
1	り 2 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	8938	32818	0.27	OK
							G+P+S	11969	43758	0.27	OK
							G+P+K	9227	43758	0.21	OK
							G+P+W	9227	43758	0.21	OK
1	い 3 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	9921	32818	0.30	OK
							G+P+S	11195	43758	0.26	OK
							G+P+K	9921	43758	0.23	OK
							G+P+W	9921	43758	0.23	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm2)	間柱A (cm2)	Ae (cm2)	荷重条件	N	Ae × fcv	検定値	判定
1	ほ 4 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	12911	32818	0.39	OK
							G+P+S	15974	43758	0.37	OK
							G+P+K	24056	43758	0.55	OK
							G+P+W	24056	43758	0.55	OK
1	り 4 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	11940	32818	0.36	OK
							G+P+S	16027	43758	0.37	OK
							G+P+K	18821	43758	0.43	OK
							G+P+W	18821	43758	0.43	OK
1	い 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6004	32818	0.18	OK
							G+P+S	7545	43758	0.17	OK
							G+P+K	21203	43758	0.48	OK
							G+P+W	21203	43758	0.48	OK
1	ろ 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	4619	32818	0.14	OK
							G+P+S	7385	43758	0.17	OK
							G+P+K	7258	43758	0.17	OK
							G+P+W	7258	43758	0.17	OK
1	は 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5654	32818	0.17	OK
							G+P+S	7987	43758	0.18	OK
							G+P+K	19534	43758	0.45	OK
							G+P+W	19534	43758	0.45	OK
1	ほ 5 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	7867	32818	0.24	OK
							G+P+S	9535	43758	0.22	OK
							G+P+K	14354	43758	0.33	OK
							G+P+W	14354	43758	0.33	OK
1	い 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6720	32818	0.20	OK
							G+P+S	7981	43758	0.18	OK
							G+P+K	30730	43758	0.70	OK
							G+P+W	30730	43758	0.70	OK
1	ほ 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	7462	32818	0.23	OK
							G+P+S	8602	43758	0.20	OK
							G+P+K	14217	43758	0.32	OK
							G+P+W	14217	43758	0.32	OK
1	へ 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5185	32818	0.16	OK
							G+P+S	7547	43758	0.17	OK
							G+P+K	14684	43758	0.34	OK
							G+P+W	14684	43758	0.34	OK
1	ち 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	4870	32818	0.15	OK
							G+P+S	7185	43758	0.16	OK
							G+P+K	25737	43758	0.59	OK
							G+P+W	25737	43758	0.59	OK
1	り 6 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6283	32818	0.19	OK
							G+P+S	8044	43758	0.18	OK
							G+P+K	24406	43758	0.56	OK
							G+P+W	24406	43758	0.56	OK
1	い 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	3854	32818	0.12	OK
							G+P+S	5128	43758	0.12	OK
							G+P+K	17881	43758	0.41	OK
							G+P+W	17881	43758	0.41	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm2)	間柱A (cm2)	Ae (cm2)	荷重条件	N	Ae × fcv	検定値	判定
1	ろ 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5818	32818	0.18	OK
							G+P+S	7954	43758	0.18	OK
							G+P+K	7137	43758	0.16	OK
							G+P+W	7137	43758	0.16	OK
1	又は 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	3820	32818	0.12	OK
							G+P+S	5435	43758	0.12	OK
							G+P+K	16528	43758	0.38	OK
							G+P+W	16528	43758	0.38	OK
1	に 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1105	32818	0.03	OK
							G+P+S	1105	43758	0.03	OK
							G+P+K	1105	43758	0.03	OK
							G+P+W	1105	43758	0.03	OK
1	ほ 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	4404	32818	0.13	OK
							G+P+S	7074	43758	0.16	OK
							G+P+K	14723	43758	0.34	OK
							G+P+W	14723	43758	0.34	OK
1	ハ 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	2935	32818	0.09	OK
							G+P+S	2935	43758	0.07	OK
							G+P+K	2935	43758	0.07	OK
							G+P+W	2935	43758	0.07	OK
1	り 7 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	3847	32818	0.12	OK
							G+P+S	3847	43758	0.09	OK
							G+P+K	12487	43758	0.29	OK
							G+P+W	12487	43758	0.29	OK
1	い 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1401	32818	0.04	OK
							G+P+S	1401	43758	0.03	OK
							G+P+K	1401	43758	0.03	OK
							G+P+W	1401	43758	0.03	OK
1	ろ 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	235	32818	0.01	OK
							G+P+S	235	43758	0.01	OK
							G+P+K	235	43758	0.01	OK
							G+P+W	235	43758	0.01	OK
1	又は 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1596	32818	0.05	OK
							G+P+S	1596	43758	0.04	OK
							G+P+K	1596	43758	0.04	OK
							G+P+W	1596	43758	0.04	OK
1	ほ 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	5097	32818	0.16	OK
							G+P+S	5097	43758	0.12	OK
							G+P+K	16465	43758	0.38	OK
							G+P+W	16465	43758	0.38	OK
1	り 8 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6690	32818	0.20	OK
							G+P+S	9747	43758	0.22	OK
							G+P+K	16566	43758	0.38	OK
							G+P+W	16566	43758	0.38	OK
1	い 9 端部	檜 特1等 120x120 A=144.00	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	124.50	G+P	3212	48555	0.07	OK
							G+P+S	4816	64740	0.07	OK
							G+P+K	21166	64740	0.33	OK
							G+P+W	21166	64740	0.33	OK

階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm2)	間柱A (cm2)	Ae (cm2)	荷重条件	N	Ae × fcv	検定値	判定
1	ろ 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	4791	32818	0.15	OK
							G+P+S	6351	43758	0.15	OK
							G+P+K	11798	43758	0.27	OK
							G+P+W	11798	43758	0.27	OK
1	又は 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6038	32818	0.18	OK
							G+P+S	8897	43758	0.20	OK
							G+P+K	21522	43758	0.49	OK
							G+P+W	21522	43758	0.49	OK
1	ほ 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	6863	32818	0.21	OK
							G+P+S	10521	43758	0.24	OK
							G+P+K	31922	43758	0.73	OK
							G+P+W	31922	43758	0.73	OK
1	と 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	4988	32818	0.15	OK
							G+P+S	7730	43758	0.18	OK
							G+P+K	9900	43758	0.23	OK
							G+P+W	9900	43758	0.23	OK
1	ち 9 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	2338	32818	0.07	OK
							G+P+S	2718	43758	0.06	OK
							G+P+K	6601	43758	0.15	OK
							G+P+W	6601	43758	0.15	OK
1	り 9 途中	檜 特1等 120x120 A=144.00	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	117.90	G+P	3330	45981	0.07	OK
							G+P+S	5512	61308	0.09	OK
							G+P+K	13113	61308	0.21	OK
							G+P+W	13113	61308	0.21	OK
1	又は 10 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	688	32818	0.02	OK
							G+P+S	1434	43758	0.03	OK
							G+P+K	688	43758	0.02	OK
							G+P+W	688	43758	0.02	OK
1	と 10 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	617	32818	0.02	OK
							G+P+S	1299	43758	0.03	OK
							G+P+K	617	43758	0.01	OK
							G+P+W	617	43758	0.01	OK
1	り 10 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	949	32818	0.03	OK
							G+P+S	2375	43758	0.05	OK
							G+P+K	2483	43758	0.06	OK
							G+P+W	2483	43758	0.06	OK
1	又は 又10 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1336	32818	0.04	OK
							G+P+S	3223	43758	0.07	OK
							G+P+K	2871	43758	0.07	OK
							G+P+W	2871	43758	0.07	OK
1	又は 11 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	895	32818	0.03	OK
							G+P+S	2047	43758	0.05	OK
							G+P+K	3574	43758	0.08	OK
							G+P+W	3574	43758	0.08	OK
1	と 11 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	926	35392	0.03	OK
							G+P+S	2238	47190	0.05	OK
							G+P+K	926	47190	0.02	OK
							G+P+W	926	47190	0.02	OK

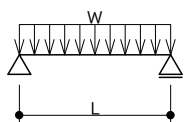
階	位置	柱樹種	横架材樹種	ほぞ (cm ²)	間柱A (cm ²)	Ae (cm ²)	荷重条件	N	Ae×fcv	検定値	判定
1	り 11 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1339	32818	0.04	OK
							G+P+S	3171	43758	0.07	OK
							G+P+K	12707	43758	0.29	OK
							G+P+W	12707	43758	0.29	OK
1	又は 12 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	719	32818	0.02	OK
							G+P+S	1796	43758	0.04	OK
							G+P+K	9632	43758	0.22	OK
							G+P+W	9632	43758	0.22	OK
1	又は 12 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	427	35392	0.01	OK
							G+P+S	1036	47190	0.02	OK
							G+P+K	427	47190	0.01	OK
							G+P+W	427	47190	0.01	OK
1	ほ 12 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	633	35392	0.02	OK
							G+P+S	1431	47190	0.03	OK
							G+P+K	7738	47190	0.16	OK
							G+P+W	7738	47190	0.16	OK
1	又ほ 12 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	1309	32818	0.04	OK
							G+P+S	3057	43758	0.07	OK
							G+P+K	8414	43758	0.19	OK
							G+P+W	8414	43758	0.19	OK
1	又は 13 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	1020	35392	0.03	OK
							G+P+S	2792	47190	0.06	OK
							G+P+K	12388	47190	0.26	OK
							G+P+W	12388	47190	0.26	OK
1	又ほ 13 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	693	35392	0.02	OK
							G+P+S	1798	47190	0.04	OK
							G+P+K	3148	47190	0.07	OK
							G+P+W	3148	47190	0.07	OK
1	と 13 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	740	32818	0.02	OK
							G+P+S	1841	43758	0.04	OK
							G+P+K	740	43758	0.02	OK
							G+P+W	740	43758	0.02	OK
1	又と 13 途中	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	26.10	0.00	84.15	G+P	540	32818	0.02	OK
							G+P+S	1357	43758	0.03	OK
							G+P+K	11908	43758	0.27	OK
							G+P+W	11908	43758	0.27	OK
1	り 13 端部	杉 特1等 105x105 A=110.25	檜 特1等 105x105	19.50	0.00	90.75	G+P	1540	35392	0.04	OK
							G+P+S	3891	47190	0.08	OK
							G+P+K	19729	47190	0.42	OK
							G+P+W	19729	47190	0.42	OK

3-3. 梁（小屋梁・床梁）の設計

●曲げモーメント・たわみの計算に使用する計算式

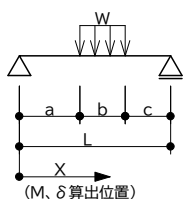
単純梁

等分布荷重



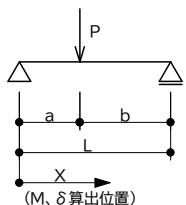
	条件	計算式
曲げ	$x = \frac{L}{2}$	$M_{\max} = \frac{wL^2}{8}$
たわみ	$x = \frac{L}{2}$	$\delta_{\max} = \frac{5wL^4}{384EI}$

部分等分布荷重



	条件	計算式
曲げ	$x < a$	$M_x = \frac{wb}{2L} (b+2c)x$
	$a \leq x \leq a+b$	$M_x = \frac{wb}{2L} (b+2c)x - \frac{w}{2} (x-a)^2$
	$a+b < x$	$M_x = \frac{wb}{2L} (b+2c)x - \frac{wb}{2} (2x-2a-b)$
たわみ	$x < a$	$\delta_x = \frac{wb}{48EIL} (x(b+2c)\{-4x^2+4L^2-(b+2c)^2-b^2\})$
	$a \leq x \leq a+b$	$\delta_x = \frac{wb}{48EIL} (\frac{2L(x-a)^4}{b} + x(b+2c)\{-4x^2+4L^2-(b+2c)^2-b^2\})$
	$a+b < x$	$\delta_x = \frac{wb}{48EIL} (x(b+2c)\{-4x^2+4L^2-(b+2c)^2\} + L(2x-2a-b)^3 + b^2(2a+b)(x-L))$

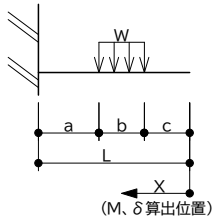
集中荷重



	条件	計算式
曲げ	$x < a$	$M_x = \frac{Pb}{L} x$
	$a \leq x$	$M_x = \frac{Pb}{L} x - P(x-a)$
たわみ	$x < a$	$\delta_x = \frac{Pb}{6EIL} x(L^2 - b^2 - x^2)$
	$a \leq x$	$\delta_x = \frac{Pb}{6EIL} (-x^3 + \frac{L}{b} (x-a)^3 - (b-L)(b+L)x)$

片持ち梁

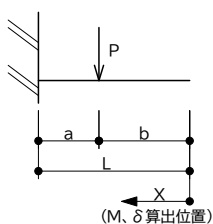
部分等分布荷重



	条件	計算式
曲げ	$x = L$	$M_{\max} = -wb(\frac{b}{2} + a)$
たわみ	$x = 0$	$\delta_{\max} = \frac{wb}{24EI} (3b^3 + 4b^2c + 8a^3 + 18a^2b + 12a^2c + 12ab^2 + 12abc)$

※Mmaxは固定端位置、 δ_{\max} は自由端位置になります。

集中荷重



	条件	計算式
曲げ	$x = L$	$M_{\max} = -Pa$
たわみ	$x = 0$	$\delta_{\max} = \frac{Pa^2}{6EI} (2a+3b)$

※Mmaxは固定端位置、 δ_{\max} は自由端位置になります。

(1) 検定一覧表

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	$\Sigma \delta$	許容 δ	検定値	
2階小屋	い1 ろ1	米松 特1等 105x105	G+P	52	1994	0.03	229	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	131	2901	0.05	574	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ろ1 に1	米松 特1等 105x105	G+P	271	1994	0.14	595	6468	0.09	0.10	0.60	0.17	OK
			G+P+S	672	2901	0.23	1476	9408	0.16	0.24	0.80	0.30	OK
			G+P+K	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
2階小屋	に1 ほ1	米松 特1等 105x105	G+P	62	1994	0.03	272	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	162	2901	0.06	712	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	62	3627	0.02	272	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	62	3627	0.02	272	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ1 ハ1	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ハ1 ち1	米松 特1等 105x105	G+P	271	1994	0.14	595	6468	0.09	0.10	0.60	0.17	OK
			G+P+S	672	2901	0.23	1476	9408	0.16	0.24	0.80	0.30	OK
			G+P+K	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
2階小屋	ち1 り1	米松 特1等 105x105	G+P	55	1994	0.03	242	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	134	2901	0.05	587	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	55	3627	0.02	242	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	55	3627	0.02	242	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ2 り2	米松 特1等 105x180	G+P	1512	4690	0.32	1318	11088	0.12	0.47	1.82	0.26	OK
			G+P+S	3629	6822	0.53	3122	16128	0.19	1.12	2.00	0.56	OK
			G+P+K	1512	8527	0.18	1318	20160	0.07	0.47	2.00	0.24	OK
			G+P+W	1512	8527	0.18	1318	20160	0.07	0.47	2.00	0.24	OK
2階小屋	ろ3 に3	米松 特1等 105x105	G+P	431	1994	0.22	577	6468	0.09	0.13	0.91	0.14	OK
			G+P+S	1165	2901	0.40	1384	9408	0.15	0.34	1.21	0.28	OK
			G+P+K	431	3627	0.12	577	11760	0.05	0.13	1.21	0.11	OK
			G+P+W	431	3627	0.12	577	11760	0.05	0.13	1.21	0.11	OK
2階小屋	ほ4 り4	米松 特1等 105x210	G+P	2032	6383	0.32	1724	12936	0.13	0.42	1.82	0.23	OK
			G+P+S	4927	9285	0.53	4074	18816	0.22	1.02	2.00	0.51	OK
			G+P+K	2032	11607	0.18	1724	23520	0.07	0.42	2.00	0.21	OK
			G+P+W	2032	11607	0.18	1724	23520	0.07	0.42	2.00	0.21	OK
2階小屋	い5 ろ5	米松 特1等 105x105	G+P	12	1994	0.01	52	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	12	2901	0.00	52	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ろ5 は5	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	は5 に5	米松 特1等 105x105	G+P	21	1994	0.01	91	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	21	2901	0.01	91	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	21	3627	0.01	91	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	21	3627	0.01	91	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階小屋	に5 ほ5	米松 特1等 105x105	G+P	15	1994	0.01	65	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	15	2901	0.01	65	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	は6 に6	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	に6 ほ6	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	ほ6 へ6	米松 特1等 105x105	G+P	18	1595	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2321	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	2901	0.01	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	2901	0.01	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	へ6 ち6	米松 特1等 105x105	G+P	540	1595	0.34	697	6468	0.11	0.20	0.91	0.22	OK
			G+P+S	1307	2321	0.56	1540	9408	0.16	0.47	1.21	0.39	OK
			G+P+K	540	2901	0.19	697	11760	0.06	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+W	540	2901	0.19	697	11760	0.06	0.20	1.21	0.17	OK
2階小屋	ち6 り6	米松 特1等 105x105	G+P	18	1595	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2321	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	2901	0.01	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	2901	0.01	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	い7 ろ7	米松 特1等 105x105	G+P	12	1595	0.01	52	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	12	2321	0.01	52	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	12	2901	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	12	2901	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ろ7 又は7	米松 特1等 105x105	G+P	274	1595	0.17	633	6468	0.10	0.06	0.45	0.13	OK
			G+P+S	763	2321	0.33	1710	9408	0.18	0.15	0.60	0.25	OK
			G+P+K	274	2901	0.09	633	11760	0.05	0.06	0.60	0.10	OK
			G+P+W	274	2901	0.09	633	11760	0.05	0.06	0.60	0.10	OK
2階小屋	又は7 ほ7	米松 特1等 105x105	G+P	42	1595	0.03	123	6468	0.02	0.02	0.45	0.04	OK
			G+P+S	42	2321	0.02	123	9408	0.01	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	42	2901	0.01	123	11760	0.01	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+W	42	2901	0.01	123	11760	0.01	0.02	0.60	0.03	OK
2階小屋	ほ8 り8	米松 特1等 105x180	G+P	1512	4690	0.32	1318	11088	0.12	0.47	1.82	0.26	OK
			G+P+S	3629	6822	0.53	3122	16128	0.19	1.12	2.00	0.56	OK
			G+P+K	1512	8527	0.18	1318	20160	0.07	0.47	2.00	0.24	OK
			G+P+W	1512	8527	0.18	1318	20160	0.07	0.47	2.00	0.24	OK
2階小屋	い9 ろ9	米松 特1等 105x105	G+P	52	1994	0.03	229	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	131	2901	0.05	574	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ろ9 又は9	米松 特1等 105x105	G+P	146	1994	0.07	427	6468	0.07	0.03	0.45	0.07	OK
			G+P+S	372	2901	0.13	1088	9408	0.12	0.08	0.60	0.13	OK
			G+P+K	146	3627	0.04	427	11760	0.04	0.03	0.60	0.05	OK
			G+P+W	146	3627	0.04	427	11760	0.04	0.03	0.60	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階小屋	又は9 ほ9	米松 特1等 105x105	G+P	146	1994	0.07	427	6468	0.07	0.03	0.45	0.07	OK
			G+P+S	372	2901	0.13	1088	9408	0.12	0.08	0.60	0.13	OK
			G+P+K	146	3627	0.04	427	11760	0.04	0.03	0.60	0.05	OK
			G+P+W	146	3627	0.04	427	11760	0.04	0.03	0.60	0.05	OK
2階小屋	ほ9 へ9	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	へ9 と9	米松 特1等 105x105	G+P	68	1994	0.03	298	6468	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	168	2901	0.06	738	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	68	3627	0.02	298	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	68	3627	0.02	298	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	と9 り9	米松 特1等 105x105	G+P	246	1994	0.12	561	6468	0.09	0.09	0.60	0.15	OK
			G+P+S	605	2901	0.21	1394	9408	0.15	0.21	0.80	0.26	OK
			G+P+K	246	3627	0.07	561	11760	0.05	0.09	0.80	0.11	OK
			G+P+W	246	3627	0.07	561	11760	0.05	0.09	0.80	0.11	OK
2階小屋	い1 い2	米松 特1等 105x105	G+P	55	1994	0.03	242	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	134	2901	0.05	587	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	55	3627	0.02	242	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	55	3627	0.02	242	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	い2 い4	米松 特1等 105x105	G+P	271	1994	0.14	595	6468	0.09	0.10	0.60	0.17	OK
			G+P+S	672	2901	0.23	1476	9408	0.16	0.24	0.80	0.30	OK
			G+P+K	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
2階小屋	い4 い5	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	い5 い6	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	い6 い7	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	い7 い9	米松 特1等 105x105	G+P	240	1994	0.12	548	6468	0.08	0.09	0.60	0.15	OK
			G+P+S	599	2901	0.21	1381	9408	0.15	0.21	0.80	0.26	OK
			G+P+K	240	3627	0.07	548	11760	0.05	0.09	0.80	0.11	OK
			G+P+W	240	3627	0.07	548	11760	0.05	0.09	0.80	0.11	OK
2階小屋	ろ1 ろ5	米松 特1等 105x210	G+P	1442	6383	0.23	1356	12936	0.10	0.31	1.82	0.17	OK
			G+P+S	3408	9285	0.37	3244	18816	0.17	0.73	2.00	0.37	OK
			G+P+K	1442	11607	0.12	1356	23520	0.06	0.31	2.00	0.16	OK
			G+P+W	1442	11607	0.12	1356	23520	0.06	0.31	2.00	0.16	OK
2階小屋	ろ5 ろ6	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階小屋	ろ6 ろ7	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	ろ7 ろ9	米松 特1等 105x105	G+P	311	1994	0.16	429	6468	0.07	0.10	0.91	0.11	OK
			G+P+S	815	2901	0.28	983	9408	0.10	0.24	1.21	0.20	OK
			G+P+K	311	3627	0.09	429	11760	0.04	0.10	1.21	0.08	OK
			G+P+W	311	3627	0.09	429	11760	0.04	0.10	1.21	0.08	OK
2階小屋	は5 は6	米松 特1等 105x105	G+P	15	1994	0.01	65	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	15	2901	0.01	65	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	は6 は7	米松 特1等 105x105	G+P	15	1994	0.01	65	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	15	2901	0.01	65	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階小屋	又は7 又は9	米松 特1等 105x105	G+P	313	1994	0.16	441	6468	0.07	0.10	0.91	0.11	OK
			G+P+S	803	2901	0.28	979	9408	0.10	0.23	1.21	0.19	OK
			G+P+K	313	3627	0.09	441	11760	0.04	0.10	1.21	0.08	OK
			G+P+W	313	3627	0.09	441	11760	0.04	0.10	1.21	0.08	OK
2階小屋	に1 に5	米松 特1等 105x210	G+P	1422	6383	0.22	1324	12936	0.10	0.30	1.82	0.16	OK
			G+P+S	3345	9285	0.36	3140	18816	0.17	0.71	2.00	0.36	OK
			G+P+K	1422	11607	0.12	1324	23520	0.06	0.30	2.00	0.15	OK
			G+P+W	1422	11607	0.12	1324	23520	0.06	0.30	2.00	0.15	OK
2階小屋	ほ1 ほ2	米松 特1等 105x105	G+P	15	1994	0.01	65	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	15	2901	0.01	65	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	15	3627	0.00	65	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ2 ほ4	米松 特1等 105x105	G+P	391	1994	0.20	534	6468	0.08	0.12	0.60	0.20	OK
			G+P+S	1040	2901	0.36	1246	9408	0.13	0.30	0.80	0.38	OK
			G+P+K	391	3627	0.11	534	11760	0.05	0.12	0.80	0.15	OK
			G+P+W	391	3627	0.11	534	11760	0.05	0.12	0.80	0.15	OK
2階小屋	ほ4 ほ5	米松 特1等 105x105	G+P	18	1994	0.01	78	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	18	2901	0.01	78	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	18	3627	0.00	78	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ5 ほ6	米松 特1等 105x180	G+P	15	4690	0.00	65	11088	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	15	6822	0.00	65	16128	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	15	8527	0.00	65	20160	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	15	8527	0.00	65	20160	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ6 ほ7	米松 特1等 105x180	G+P	18	4690	0.00	78	11088	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	18	6822	0.00	78	16128	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	18	8527	0.00	78	20160	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	18	8527	0.00	78	20160	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	ほ7 ほ9	米松 特1等 105x180	G+P	823	4690	0.18	1005	11088	0.09	0.06	0.60	0.10	OK
			G+P+S	1957	6822	0.29	2251	16128	0.14	0.14	0.80	0.18	OK
			G+P+K	823	8527	0.10	1005	20160	0.05	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+W	823	8527	0.10	1005	20160	0.05	0.06	0.80	0.08	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階小屋	ハ4 ハ6	米松 特1等 105x105	G+P	83	1994	0.04	182	6468	0.03	0.03	0.91	0.03	OK
			G+P+S	83	2901	0.03	182	9408	0.02	0.03	1.21	0.02	OK
			G+P+K	83	3627	0.02	182	11760	0.02	0.03	1.21	0.02	OK
			G+P+W	83	3627	0.02	182	11760	0.02	0.03	1.21	0.02	OK
2階小屋	と2 と4	米松 特1等 105x105	G+P	362	1994	0.18	501	6468	0.08	0.11	0.91	0.12	OK
			G+P+S	945	2901	0.33	1142	9408	0.12	0.27	1.21	0.22	OK
			G+P+K	362	3627	0.10	501	11760	0.04	0.11	1.21	0.09	OK
			G+P+W	362	3627	0.10	501	11760	0.04	0.11	1.21	0.09	OK
2階小屋	と6 と8	米松 特1等 105x105	G+P	362	1994	0.18	501	6468	0.08	0.11	0.91	0.12	OK
			G+P+S	945	2901	0.33	1142	9408	0.12	0.27	1.21	0.22	OK
			G+P+K	362	3627	0.10	501	11760	0.04	0.11	1.21	0.09	OK
			G+P+W	362	3627	0.10	501	11760	0.04	0.11	1.21	0.09	OK
2階小屋	ち4 ち6	米松 特1等 105x105	G+P	241	1994	0.12	356	6468	0.06	0.08	0.91	0.09	OK
			G+P+S	587	2901	0.20	735	9408	0.08	0.17	1.21	0.14	OK
			G+P+K	241	3627	0.07	356	11760	0.03	0.08	1.21	0.07	OK
			G+P+W	241	3627	0.07	356	11760	0.03	0.08	1.21	0.07	OK
2階小屋	り1 り2	米松 特1等 105x105	G+P	52	1994	0.03	229	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	131	2901	0.05	574	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	り2 り4	米松 特1等 105x105	G+P	271	1994	0.14	595	6468	0.09	0.10	0.60	0.17	OK
			G+P+S	672	2901	0.23	1476	9408	0.16	0.24	0.80	0.30	OK
			G+P+K	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
2階小屋	り4 り5	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	り5 り6	米松 特1等 105x105	G+P	65	1994	0.03	285	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	165	2901	0.06	725	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	65	3627	0.02	285	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階小屋	り6 り8	米松 特1等 105x105	G+P	271	1994	0.14	595	6468	0.09	0.10	0.60	0.17	OK
			G+P+S	672	2901	0.23	1476	9408	0.16	0.24	0.80	0.30	OK
			G+P+K	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	271	3627	0.07	595	11760	0.05	0.10	0.80	0.13	OK
2階小屋	り8 り9	米松 特1等 105x105	G+P	52	1994	0.03	229	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	131	2901	0.05	574	9408	0.06	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	52	3627	0.01	229	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ0 り0	米松 特1等 105x210	G+P	2693	7979	0.34	2960	12936	0.23	0.78	1.00	0.78	OK
			G+P+S	3353	11607	0.29	3684	18816	0.20	0.51	1.00	0.51	OK
			G+P+K	2693	14508	0.19	2960	23520	0.13	0.39	1.00	0.39	OK
			G+P+W	2693	14508	0.19	2960	23520	0.13	0.39	1.00	0.39	OK
2階床	い1 ろ1	米松 特1等 105x150	G+P	227	4071	0.06	995	9240	0.11	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	227	5922	0.04	995	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	227	7402	0.03	995	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	227	7402	0.03	995	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	ろ1 に1	米松 特1等 105x150	G+P	994	4071	0.24	2184	9240	0.24	0.21	0.60	0.35	OK
			G+P+S	994	5922	0.17	2184	13440	0.16	0.11	0.80	0.14	OK
			G+P+K	994	7402	0.13	2184	16800	0.13	0.11	0.80	0.14	OK
			G+P+W	994	7402	0.13	2184	16800	0.13	0.11	0.80	0.14	OK
2階床	に1 ほ1	米松 特1等 105x150	G+P	227	4071	0.06	995	9240	0.11	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	227	5922	0.04	995	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	227	7402	0.03	995	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	227	7402	0.03	995	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ1 へ1	米松 特1等 105x150	G+P	303	4071	0.07	1328	9240	0.14	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	338	5922	0.06	1484	13440	0.11	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	303	7402	0.04	1328	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	303	7402	0.04	1328	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	へ1 ち1	米松 特1等 105x150	G+P	1399	4071	0.34	3075	9240	0.33	0.28	0.60	0.47	OK
			G+P+S	1588	5922	0.27	3489	13440	0.26	0.16	0.80	0.20	OK
			G+P+K	1399	7402	0.19	3075	16800	0.18	0.14	0.80	0.18	OK
			G+P+W	1399	7402	0.19	3075	16800	0.18	0.14	0.80	0.18	OK
2階床	ち1 り1	米松 特1等 105x150	G+P	303	4071	0.07	1328	9240	0.14	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	338	5922	0.06	1484	13440	0.11	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	303	7402	0.04	1328	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	303	7402	0.04	1328	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	い2 ほ2	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	ほ2 り2	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	い3 ほ3	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	ほ3 り3	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	い4 ほ4	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	ほ4 り4	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	い5 ろ5	米松 特1等 105x150	G+P	202	3257	0.06	885	9240	0.10	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	202	4737	0.04	885	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	202	5922	0.03	885	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	202	5922	0.03	885	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	ろ5 は5	米松 特1等 105x150	G+P	224	3257	0.07	983	9240	0.11	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	224	4737	0.05	983	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	224	5922	0.04	983	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	224	5922	0.04	983	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	は5 ほ5	米松 特1等 105x150	G+P	1881	3257	0.58	3000	9240	0.32	0.43	0.60	0.72	OK
			G+P+S	2707	4737	0.57	3908	13440	0.29	0.32	0.80	0.40	OK
			G+P+K	3082	5922	0.52	4320	16800	0.26	0.36	0.80	0.45	OK
			G+P+W	3082	5922	0.52	4320	16800	0.26	0.36	0.80	0.45	OK
2階床	ほ5 り5	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	い6 ほ6	米松 特1等 105x270	G+P	4846	7914	0.61	4707	16632	0.28	0.89	1.00	0.89	OK
			G+P+S	5554	11512	0.48	5846	24192	0.24	0.54	1.00	0.54	OK
			G+P+K	9604	14390	0.67	8591	30240	0.28	0.97	1.00	0.97	OK
			G+P+W	9604	14390	0.67	8591	30240	0.28	0.97	1.00	0.97	OK
2階床	ほ6 へ6	米松 特1等 105x150	G+P	202	4071	0.05	885	9240	0.10	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	202	5922	0.03	885	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	202	7402	0.03	885	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	202	7402	0.03	885	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	へ6 ち6	米松 特1等 105x150	G+P	1028	4071	0.25	2259	9240	0.24	0.19	0.60	0.32	OK
			G+P+S	1028	5922	0.17	2259	13440	0.17	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+K	1028	7402	0.14	2259	16800	0.13	0.10	0.80	0.13	OK
			G+P+W	1028	7402	0.14	2259	16800	0.13	0.10	0.80	0.13	OK
2階床	ち6 り6	米松 特1等 105x150	G+P	224	4071	0.06	983	9240	0.11	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	224	5922	0.04	983	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	224	7402	0.03	983	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	224	7402	0.03	983	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	い7 ろ7	米松 特1等 105x150	G+P	313	3257	0.10	1374	9240	0.15	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	313	4737	0.07	1374	13440	0.10	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	313	5922	0.05	1374	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	313	5922	0.05	1374	16800	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ろ7 又は7	米松 特1等 105x150	G+P	770	3257	0.24	2257	9240	0.24	0.10	0.45	0.22	OK
			G+P+S	770	4737	0.16	2257	13440	0.17	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+K	770	5922	0.13	2257	16800	0.13	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+W	770	5922	0.13	2257	16800	0.13	0.05	0.60	0.08	OK
2階床	又は7 に7	米松 特1等 105x150	G+P	35	3257	0.01	368	9240	0.04	0.01	0.15	0.07	OK
			G+P+S	35	4737	0.01	368	13440	0.03	0.01	0.20	0.05	OK
			G+P+K	35	5922	0.01	368	16800	0.02	0.01	0.20	0.05	OK
			G+P+W	35	5922	0.01	368	16800	0.02	0.01	0.20	0.05	OK
2階床	に7 ほ7	米松 特1等 105x150	G+P	111	3257	0.03	484	9240	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	111	4737	0.02	484	13440	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	111	5922	0.02	484	16800	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	111	5922	0.02	484	16800	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ7 へ7	米松 特1等 105x180	G+P	112	5862	0.02	490	11088	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	112	8527	0.01	490	16128	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	112	10659	0.01	490	20160	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	112	10659	0.01	490	20160	0.02	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	ハ7 リ7	米松 特1等 105x180	G+P	1402	5862	0.24	2055	11088	0.19	0.28	0.91	0.31	OK
			G+P+S	1402	8527	0.16	2055	16128	0.13	0.14	1.00	0.14	OK
			G+P+K	1402	10659	0.13	2055	20160	0.10	0.14	1.00	0.14	OK
			G+P+W	1402	10659	0.13	2055	20160	0.10	0.14	1.00	0.14	OK
2階床	ろ8 又は8	米松 特1等 105x105	G+P	81	1595	0.05	236	6468	0.04	0.02	0.45	0.04	OK
			G+P+S	81	2321	0.03	236	9408	0.03	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	81	2901	0.03	236	11760	0.02	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+W	81	2901	0.03	236	11760	0.02	0.02	0.60	0.03	OK
2階床	又は8 ほ8	米松 特1等 105x105	G+P	274	1595	0.17	977	6468	0.15	0.09	0.45	0.20	OK
			G+P+S	274	2321	0.12	977	9408	0.10	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+K	274	2901	0.09	977	11760	0.08	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+W	274	2901	0.09	977	11760	0.08	0.05	0.60	0.08	OK
2階床	ほ8 り8	米松 特1等 105x240	G+P	2493	10422	0.24	2739	14784	0.19	0.37	1.00	0.37	OK
			G+P+S	2493	15160	0.16	2739	21504	0.13	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+K	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
			G+P+W	2493	18950	0.13	2739	26880	0.10	0.19	1.00	0.19	OK
2階床	い9 ろ9	米松 特1等 105x150	G+P	338	3664	0.09	1484	9240	0.16	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	338	5329	0.06	1484	13440	0.11	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	338	6662	0.05	1484	16800	0.09	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	338	6662	0.05	1484	16800	0.09	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ろ9 又は9	米松 特1等 105x150	G+P	760	3664	0.21	2225	9240	0.24	0.10	0.45	0.22	OK
			G+P+S	760	5329	0.14	2225	13440	0.17	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+K	760	6662	0.11	2225	16800	0.13	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+W	760	6662	0.11	2225	16800	0.13	0.05	0.60	0.08	OK
2階床	又は9 ほ9	米松 特1等 105x150	G+P	555	3257	0.17	1623	9240	0.18	0.09	0.45	0.20	OK
			G+P+S	648	4737	0.14	1877	13440	0.14	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+K	555	5922	0.09	1623	16800	0.10	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+W	555	5922	0.09	1623	16800	0.10	0.05	0.60	0.08	OK
2階床	ほ9 と9	米松 特1等 105x150	G+P	1392	3257	0.43	2764	9240	0.30	0.37	0.60	0.62	OK
			G+P+S	2061	4737	0.44	3821	13440	0.28	0.28	0.80	0.35	OK
			G+P+K	3265	5922	0.55	4822	16800	0.29	0.41	0.80	0.51	OK
			G+P+W	3265	5922	0.55	4822	16800	0.29	0.41	0.80	0.51	OK
2階床	と9 ち9	米松 特1等 105x150	G+P	258	3257	0.08	1131	9240	0.12	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	258	4737	0.05	1131	13440	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	258	5922	0.04	1131	16800	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	258	5922	0.04	1131	16800	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ち9 り9	米松 特1等 105x150	G+P	236	3257	0.07	1033	9240	0.11	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	236	4737	0.05	1033	13440	0.08	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	236	5922	0.04	1033	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	236	5922	0.04	1033	16800	0.06	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又は10 又はほ10	米松 特1等 105x105	G+P	371	1994	0.19	489	6468	0.08	0.16	0.72	0.22	OK
			G+P+S	950	2901	0.33	1126	9408	0.12	0.39	0.97	0.40	OK
			G+P+K	371	3627	0.10	489	11760	0.04	0.16	0.97	0.16	OK
			G+P+W	371	3627	0.10	489	11760	0.04	0.16	0.97	0.16	OK
2階床	と10 り10	米松 特1等 105x105	G+P	299	1994	0.15	406	6468	0.06	0.09	0.91	0.10	OK
			G+P+S	796	2901	0.27	952	9408	0.10	0.23	1.21	0.19	OK
			G+P+K	299	3627	0.08	406	11760	0.03	0.09	1.21	0.07	OK
			G+P+W	299	3627	0.08	406	11760	0.03	0.09	1.21	0.07	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	又ほ又10 と又10	米松 特1等 105x105	G+P	70	1994	0.04	238	6468	0.04	0.01	0.33	0.03	OK
			G+P+S	193	2901	0.07	627	9408	0.07	0.02	0.44	0.05	OK
			G+P+K	70	3627	0.02	238	11760	0.02	0.01	0.44	0.02	OK
			G+P+W	70	3627	0.02	238	11760	0.02	0.01	0.44	0.02	OK
2階床	又は11 又ほ11	米松 特1等 105x105	G+P	240	1994	0.12	680	6468	0.11	0.12	1.09	0.11	OK
			G+P+S	622	2901	0.21	1735	9408	0.18	0.26	1.45	0.18	OK
			G+P+K	240	3627	0.07	680	11760	0.06	0.12	1.45	0.08	OK
			G+P+W	240	3627	0.07	680	11760	0.06	0.12	1.45	0.08	OK
2階床	又ほ11 と11	米松 特1等 105x105	G+P	15	1994	0.01	60	6468	0.01	0.01	0.33	0.03	OK
			G+P+S	15	2901	0.01	60	9408	0.01	0.01	0.44	0.02	OK
			G+P+K	15	3627	0.00	60	11760	0.01	0.01	0.44	0.02	OK
			G+P+W	15	3627	0.00	60	11760	0.01	0.01	0.44	0.02	OK
2階床	と11 り11	米松 特1等 105x105	G+P	71	1994	0.04	156	6468	0.02	0.03	0.60	0.05	OK
			G+P+S	71	2901	0.02	156	9408	0.02	0.03	0.80	0.04	OK
			G+P+K	71	3627	0.02	156	11760	0.01	0.03	0.80	0.04	OK
			G+P+W	71	3627	0.02	156	11760	0.01	0.03	0.80	0.04	OK
2階床	又は12 又は12	米松 特1等 105x105	G+P	1	1994	0.00	12	6468	0.00	0.01	0.10	0.10	OK
			G+P+S	1	2901	0.00	12	9408	0.00	0.01	0.14	0.07	OK
			G+P+K	1	3627	0.00	12	11760	0.00	0.01	0.14	0.07	OK
			G+P+W	1	3627	0.00	12	11760	0.00	0.01	0.14	0.07	OK
2階床	又は12 ほ12	米松 特1等 105x105	G+P	204	1994	0.10	518	6468	0.08	0.02	0.35	0.06	OK
			G+P+S	567	2901	0.20	1315	9408	0.14	0.06	0.46	0.13	OK
			G+P+K	204	3627	0.06	518	11760	0.04	0.02	0.46	0.04	OK
			G+P+W	204	3627	0.06	518	11760	0.04	0.02	0.46	0.04	OK
2階床	ほ12 又ほ12	米松 特1等 105x105	G+P	24	1994	0.01	116	6468	0.02	0.01	0.27	0.04	OK
			G+P+S	24	2901	0.01	116	9408	0.01	0.01	0.36	0.03	OK
			G+P+K	24	3627	0.01	116	11760	0.01	0.01	0.36	0.03	OK
			G+P+W	24	3627	0.01	116	11760	0.01	0.01	0.36	0.03	OK
2階床	又ほ12 り12	米松 特1等 105x150	G+P	640	2442	0.26	781	9240	0.08	0.24	1.41	0.17	OK
			G+P+S	1657	3553	0.47	1898	13440	0.14	0.56	1.88	0.30	OK
			G+P+K	640	4441	0.14	781	16800	0.05	0.24	1.88	0.13	OK
			G+P+W	640	4441	0.14	781	16800	0.05	0.24	1.88	0.13	OK
2階床	又は13 又ほ13	米松 特1等 105x150	G+P	303	3257	0.09	572	9240	0.06	0.07	0.72	0.10	OK
			G+P+S	838	4737	0.18	1590	13440	0.12	0.18	0.97	0.19	OK
			G+P+K	303	5922	0.05	572	16800	0.03	0.07	0.97	0.07	OK
			G+P+W	303	5922	0.05	572	16800	0.03	0.07	0.97	0.07	OK
2階床	又ほ13 へ13	米松 特1等 105x150	G+P	-3	3257	0.00	50	9240	0.01	0.01	0.03	0.33	OK
			G+P+S	-7	4737	0.00	137	13440	0.01	0.01	0.04	0.25	OK
			G+P+K	-3	5922	0.00	50	16800	0.00	0.01	0.04	0.25	OK
			G+P+W	-3	5922	0.00	50	16800	0.00	0.01	0.04	0.25	OK
2階床	へ13 と13	米松 特1等 105x150	G+P	-252	3257	0.08	553	9240	0.06	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	-653	4737	0.14	1434	13440	0.11	0.06	0.40	0.15	OK
			G+P+K	-252	5922	0.04	553	16800	0.03	0.03	0.40	0.08	OK
			G+P+W	-252	5922	0.04	553	16800	0.03	0.03	0.40	0.08	OK
2階床	と13 又と13	米松 特1等 105x150	G+P	16	3257	0.00	136	9240	0.01	0.01	0.15	0.07	OK
			G+P+S	41	4737	0.01	356	13440	0.03	0.01	0.20	0.05	OK
			G+P+K	16	5922	0.00	136	16800	0.01	0.01	0.20	0.05	OK
			G+P+W	16	5922	0.00	136	16800	0.01	0.01	0.20	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	又と13 り13	米松 特1等 105x150	G+P	131	3257	0.04	405	9240	0.04	0.02	0.45	0.04	OK
			G+P+S	319	4737	0.07	1002	13440	0.07	0.03	0.60	0.05	OK
			G+P+K	131	5922	0.02	405	16800	0.02	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+W	131	5922	0.02	405	16800	0.02	0.02	0.60	0.03	OK
2階床	い1 い3	米松 特1等 105x240	G+P	2443	8338	0.29	3581	14784	0.24	0.13	0.60	0.22	OK
			G+P+S	3001	12128	0.25	4194	21504	0.20	0.08	0.80	0.10	OK
			G+P+K	5807	15160	0.38	7277	26880	0.27	0.16	0.80	0.20	OK
			G+P+W	5807	15160	0.38	7277	26880	0.27	0.16	0.80	0.20	OK
2階床	い3 い5	米松 特1等 105x240	G+P	2463	8338	0.30	3602	14784	0.24	0.13	0.60	0.22	OK
			G+P+S	3064	12128	0.25	4263	21504	0.20	0.08	0.80	0.10	OK
			G+P+K	4578	15160	0.30	5927	26880	0.22	0.13	0.80	0.16	OK
			G+P+W	4578	15160	0.30	5927	26880	0.22	0.13	0.80	0.16	OK
2階床	い5 い6	米松 特1等 105x150	G+P	204	4071	0.05	897	9240	0.10	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	204	5922	0.03	897	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	204	7402	0.03	897	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	204	7402	0.03	897	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	い6 い7	米松 特1等 105x150	G+P	204	4071	0.05	897	9240	0.10	0.02	0.30	0.07	OK
			G+P+S	204	5922	0.03	897	13440	0.07	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	204	7402	0.03	897	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	204	7402	0.03	897	16800	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	い7 い8	米松 特1等 105x150	G+P	160	4071	0.04	701	9240	0.08	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	160	5922	0.03	701	13440	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	160	7402	0.02	701	16800	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	160	7402	0.02	701	16800	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	い8 い9	米松 特1等 105x150	G+P	160	4071	0.04	701	9240	0.08	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	160	5922	0.03	701	13440	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	160	7402	0.02	701	16800	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	160	7402	0.02	701	16800	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ろ5 ろ6	米松 特1等 105x105	G+P	180	1994	0.09	787	6468	0.12	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	180	2901	0.06	787	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
2階床	ろ6 ろ7	米松 特1等 105x105	G+P	180	1994	0.09	787	6468	0.12	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	180	2901	0.06	787	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
2階床	は5 は6	米松 特1等 105x105	G+P	180	1994	0.09	787	6468	0.12	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	180	2901	0.06	787	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
2階床	又は8 又は9	米松 特1等 105x150	G+P	88	4071	0.02	385	9240	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	88	5922	0.01	385	13440	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	88	7402	0.01	385	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	88	7402	0.01	385	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又は9 又は又10	米松 特1等 105x150	G+P	272	3257	0.08	734	9240	0.08	0.03	0.45	0.07	OK
			G+P+S	666	4737	0.14	1819	13440	0.14	0.06	0.60	0.10	OK
			G+P+K	272	5922	0.05	734	16800	0.04	0.03	0.60	0.05	OK
			G+P+W	272	5922	0.05	734	16800	0.04	0.03	0.60	0.05	OK

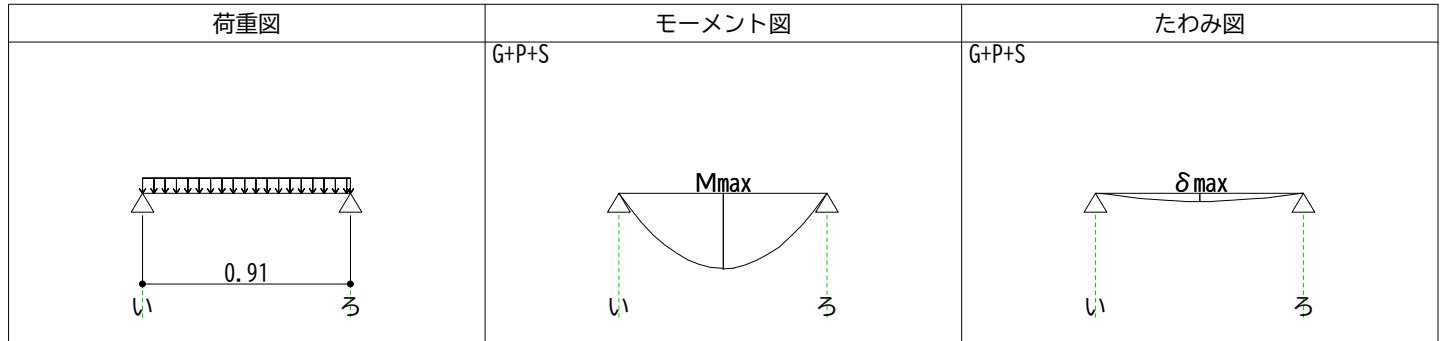
階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	又は又10 又は12	米松 特1等 105x150	G+P	214	3257	0.07	604	9240	0.07	0.02	0.45	0.04	OK
			G+P+S	489	4737	0.10	1405	13440	0.10	0.05	0.60	0.08	OK
			G+P+K	214	5922	0.04	604	16800	0.04	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+W	214	5922	0.04	604	16800	0.04	0.02	0.60	0.03	OK
2階床	又は12 又は13	米松 特1等 105x150	G+P	47	3257	0.01	203	9240	0.02	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	125	4737	0.03	548	13440	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	47	5922	0.01	203	16800	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	47	5922	0.01	203	16800	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又は7 又は8	米松 特1等 105x105	G+P	55	1994	0.03	239	6468	0.04	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	55	2901	0.02	239	9408	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	55	3627	0.02	239	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	55	3627	0.02	239	11760	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	に5 に6	米松 特1等 105x105	G+P	180	1994	0.09	787	6468	0.12	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	180	2901	0.06	787	9408	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	180	3627	0.05	787	11760	0.07	0.02	0.40	0.05	OK
2階床	に6 に7	米松 特1等 105x105	G+P	90	1994	0.05	392	6468	0.06	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	90	2901	0.03	392	9408	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	90	3627	0.02	392	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	90	3627	0.02	392	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ0 ほ1	米松 特1等 105x270	G+P	-3215	7914	0.41	4106	16632	0.25	0.13	0.30	0.43	OK
			G+P+S	-3968	11512	0.34	5037	24192	0.21	0.08	0.40	0.20	OK
			G+P+K	-3215	14390	0.22	4106	30240	0.14	0.07	0.40	0.18	OK
			G+P+W	-3215	14390	0.22	4106	30240	0.14	0.07	0.40	0.18	OK
2階床	ほ1 ほ2	米松 特1等 105x270	G+P	180	7914	0.02	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	11512	0.02	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	14390	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	14390	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ2 ほ4	米松 特1等 105x270	G+P	3209	7914	0.41	4313	16632	0.26	0.11	0.60	0.18	OK
			G+P+S	3209	11512	0.28	4313	24192	0.18	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+K	3209	14390	0.22	4313	30240	0.14	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+W	3209	14390	0.22	4313	30240	0.14	0.06	0.80	0.08	OK
2階床	ほ4 ほ5	米松 特1等 105x270	G+P	180	7914	0.02	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	11512	0.02	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	14390	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	14390	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ5 ほ6	米松 特1等 105x270	G+P	180	13191	0.01	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	19187	0.01	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ6 ほ7	米松 特1等 105x270	G+P	180	13191	0.01	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	19187	0.01	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	ほ7 ほ8	米松 特1等 105x270	G+P	180	13191	0.01	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	19187	0.01	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	ほ8 ほ9	米松 特1等 105x270	G+P	180	13191	0.01	787	16632	0.05	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	180	19187	0.01	787	24192	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	180	23984	0.01	787	30240	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又ほ9 又ほ10	米松 特1等 105x150	G+P	15	3257	0.00	63	9240	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	15	4737	0.00	63	13440	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	15	5922	0.00	63	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	15	5922	0.00	63	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又ほ10 又ほ11	米松 特1等 105x150	G+P	48	3257	0.01	221	9240	0.02	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	115	4737	0.02	513	13440	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	48	5922	0.01	221	16800	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	48	5922	0.01	221	16800	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又ほ11 又ほ12	米松 特1等 105x150	G+P	12	3257	0.00	52	9240	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	12	4737	0.00	52	13440	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	12	5922	0.00	52	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	12	5922	0.00	52	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	又ほ12 又ほ13	米松 特1等 105x150	G+P	17	3257	0.01	72	9240	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	17	4737	0.00	72	13440	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	17	5922	0.00	72	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	17	5922	0.00	72	16800	0.00	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	へ6 へ7	米松 特1等 105x105	G+P	90	1994	0.05	392	6468	0.06	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	90	2901	0.03	392	9408	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	90	3627	0.02	392	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	90	3627	0.02	392	11760	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	と9 と10	米松 特1等 105x105	G+P	15	1595	0.01	63	6468	0.01	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	15	2321	0.01	63	9408	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	15	2901	0.01	63	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	15	2901	0.01	63	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	と10 と11	米松 特1等 105x105	G+P	32	1595	0.02	150	6468	0.02	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	63	2321	0.03	285	9408	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	32	2901	0.01	150	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	32	2901	0.01	150	11760	0.01	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	と11 と12	米松 特1等 105x105	G+P	12	1994	0.01	52	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	12	2901	0.00	52	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.60	0.02	OK
2階床	と12 と13	米松 特1等 105x105	G+P	12	1994	0.01	52	6468	0.01	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	12	2901	0.00	52	9408	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+K	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	12	3627	0.00	52	11760	0.00	0.01	0.60	0.02	OK
2階床	り0 り1	米松 特1等 105x240	G+P	-3215	8338	0.39	4106	14784	0.28	0.15	0.30	0.50	OK
			G+P+S	-3968	12128	0.33	5037	21504	0.23	0.10	0.40	0.25	OK
			G+P+K	-3215	15160	0.21	4106	26880	0.15	0.08	0.40	0.20	OK
			G+P+W	-3215	15160	0.21	4106	26880	0.15	0.08	0.40	0.20	OK
2階床	り1 り2	米松 特1等 105x240	G+P	204	8338	0.02	897	14784	0.06	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	204	12128	0.02	897	21504	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階床	り2 り4	米松 特1等 105x240	G+P	2062	8338	0.25	3163	14784	0.21	0.11	0.60	0.18	OK
			G+P+S	2062	12128	0.17	3163	21504	0.15	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+K	2062	15160	0.14	3163	26880	0.12	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+W	2062	15160	0.14	3163	26880	0.12	0.06	0.80	0.08	OK
2階床	り4 り6	米松 特1等 105x240	G+P	2321	8338	0.28	3447	14784	0.23	0.12	0.60	0.20	OK
			G+P+S	2722	12128	0.22	3888	21504	0.18	0.07	0.80	0.09	OK
			G+P+K	2321	15160	0.15	3447	26880	0.13	0.06	0.80	0.08	OK
			G+P+W	2321	15160	0.15	3447	26880	0.13	0.06	0.80	0.08	OK
2階床	り6 り7	米松 特1等 105x240	G+P	204	8338	0.02	897	14784	0.06	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	204	12128	0.02	897	21504	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	り7 り8	米松 特1等 105x240	G+P	204	8338	0.02	897	14784	0.06	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	204	12128	0.02	897	21504	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	204	15160	0.01	897	26880	0.03	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	り8 り9	米松 特1等 105x240	G+P	212	8338	0.03	984	14784	0.07	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	225	12128	0.02	1122	21504	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	212	15160	0.01	984	26880	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	212	15160	0.01	984	26880	0.04	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	り9 り10	米松 特1等 105x150	G+P	62	3257	0.02	272	9240	0.03	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	162	4737	0.03	712	13440	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	62	5922	0.01	272	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	62	5922	0.01	272	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	り10 り11	米松 特1等 105x150	G+P	62	3257	0.02	272	9240	0.03	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+S	162	4737	0.03	712	13440	0.05	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+K	62	5922	0.01	272	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
			G+P+W	62	5922	0.01	272	16800	0.02	0.01	0.40	0.03	OK
2階床	り11 り13	米松 特1等 105x150	G+P	583	3257	0.18	912	9240	0.10	0.08	0.60	0.13	OK
			G+P+S	1449	4737	0.31	2304	13440	0.17	0.20	0.80	0.25	OK
			G+P+K	583	5922	0.10	912	16800	0.05	0.08	0.80	0.10	OK
			G+P+W	583	5922	0.10	912	16800	0.05	0.08	0.80	0.10	OK

(2) 荷重の検討

2階小屋梁	い1～ろ1	L = 910 (mm)	
米松	特1等	105x105 (mm)	
断面積 A = 110.2 (cm ²)	断面係数 Z = 192.93 (cm ³)	断面2次モーメント I = 1012.92 (cm ⁴)	寸法調整係数 Kz = 1.00
	断面欠損低減 = 0 (%)	断面欠損低減 = 0 (%)	ヤング係数 E = 9800 (N/mm ²)
有効断面係数 Z' = 192.93 (cm ³)	有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm ⁴)		



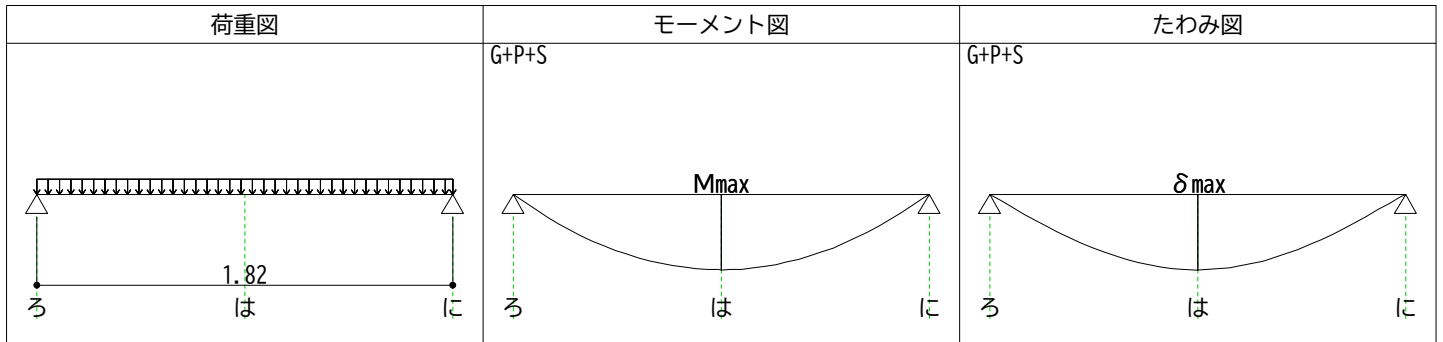
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	51.9	130.48	51.9	51.9	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.04	0.01	0.01	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	228.13	228.13	573.52	573.52	228.13	228.13	228.13	228.13	228.13
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ1～に1 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



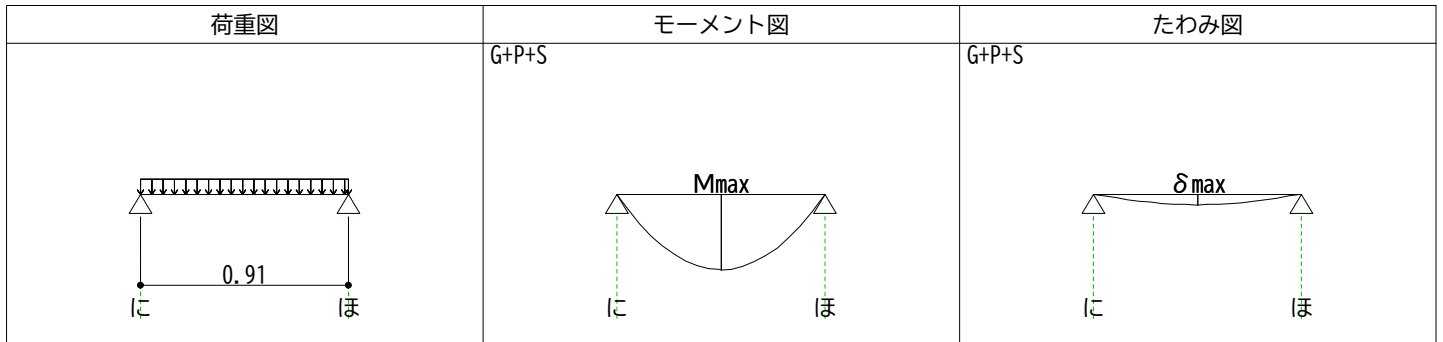
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2 2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0
w4 2階軒先	0.000	1.820	0.000	581.6	1.092	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	1.092	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	47.1	47.1	47.1	47.1	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	79.13	79.13	79.13	79.13	δw2	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw3	0	172.82	0	0	δw3	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw4	144.49	144.49	144.49	144.49	δw4	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw5	0	227.89	0	0	δw5	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	270.72	671.43	270.72	270.72	Σδ	0.09	0.23	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.14	0.23	0.07	0.07	検定値	0.16	0.29	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51
w2	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w3	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
w4	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w5	0	0	500.86	500.86	0	0	0	0
ΣQ	594.98	594.98	1475.66	1475.66	594.98	594.98	594.98	594.98
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.09	0.09	0.16	0.16	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 1に～ほ1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



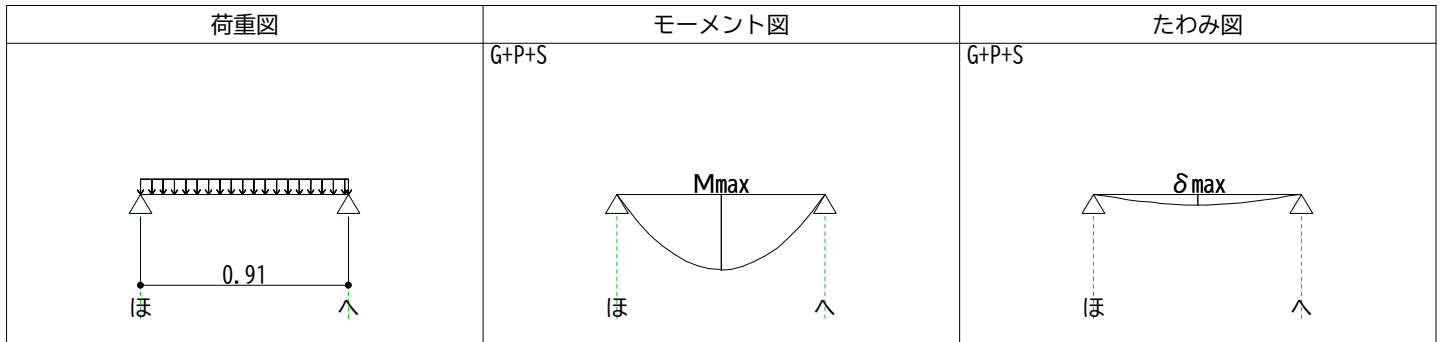
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2 2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4 2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	61.79	161.97	61.79	61.79	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	271.61	271.61	711.95	711.95	271.61	271.61	271.61	271.61	271.61
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ1～へ1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



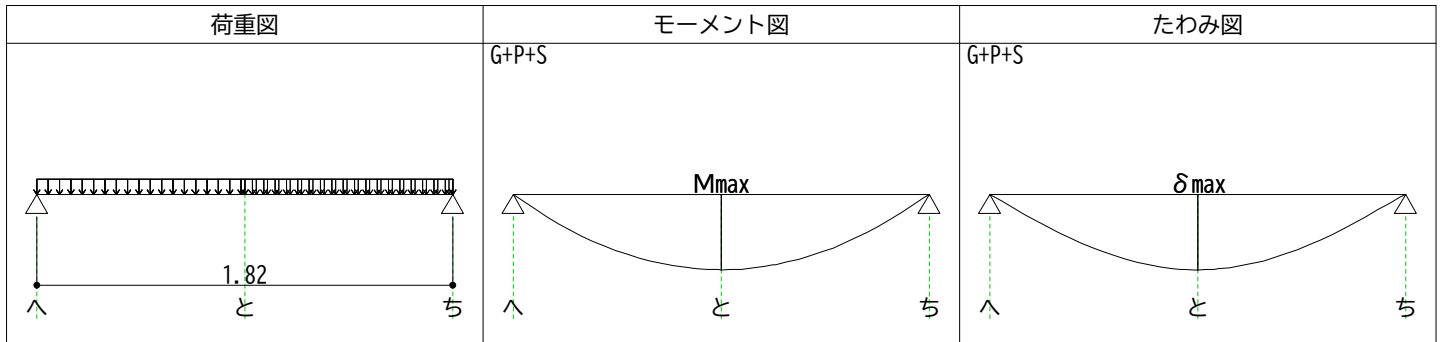
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	64.74	164.91	64.74	64.74	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 へ1～ち1 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面積 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



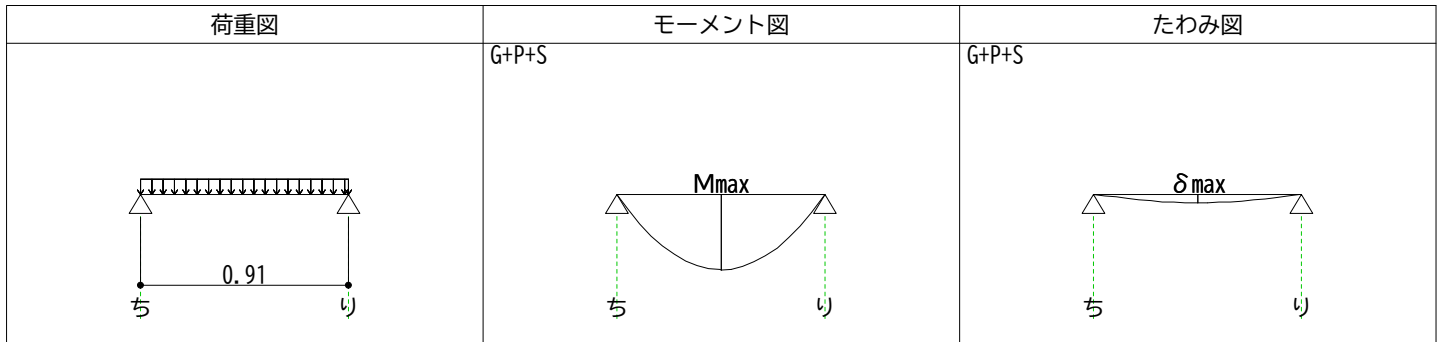
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w5	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w6	2階軒先	0.000	1.820	0.000	581.6	1.092	348.96	348.96	348.96	348.96
w7	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	1.092	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	47.1	47.1	47.1	47.1	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	39.57	39.57	39.57	39.57	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0	86.41	0	0	δw3	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw4	39.57	39.57	39.57	39.57	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw5	0	86.41	0	0	δw5	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw6	144.49	144.49	144.49	144.49	δw6	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw7	0	227.89	0	0	δw7	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	270.72	671.43	270.72	270.72	Σδ	0.09	0.23	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.14	0.23	0.07	0.07	検定値	0.16	0.29	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51
w2	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w3	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w4	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w5	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0
w6	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w7	0	0	500.86	500.86	0	0	0	0
ΣQ	594.98	594.98	1475.66	1475.66	594.98	594.98	594.98	594.98
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.09	0.09	0.16	0.16	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ち1～り1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



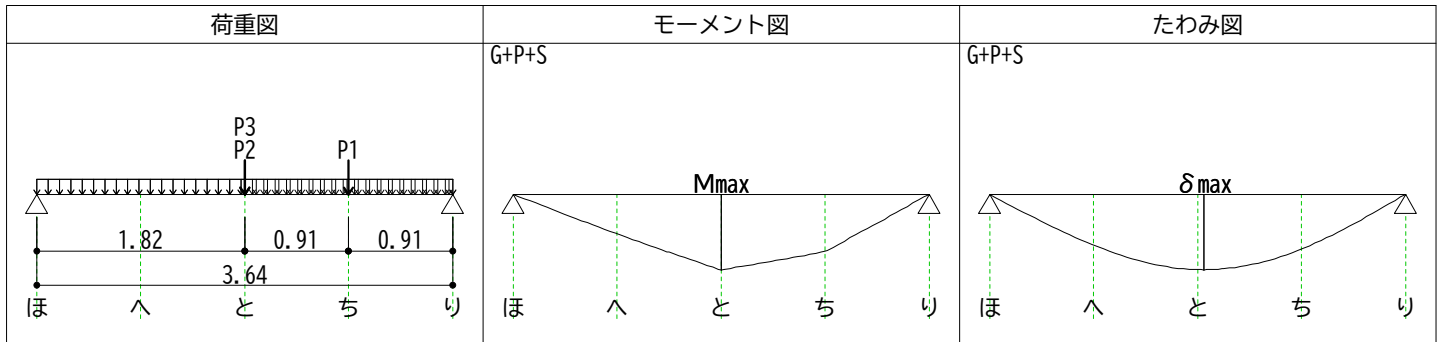
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2 2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4 2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	54.84	133.42	54.84	54.84	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.05	0.02	0.02	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	241.07	241.07	586.46	586.46	241.07	241.07	241.07	241.07
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ2〜り2 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x180 (mm)
 断面積 A = 189 (cm²) 断面係数 Z = 567 (cm³) 断面2次モーメント I = 5103 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 453.6 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 4082.4 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	1.820	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階天井	0.000	1.820	1.820	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w3	2階天井	0.000	3.640	0.000	250	1.4492	99.53	99.53	99.53	99.53
P1	2階小屋束	2.730	0.910				586.98	1868.87	586.98	586.98
P2	2階小屋梁	1.820	1.820				500.51	1141.46	500.51	500.51
P3	2階小屋束	1.820	1.820				478.28	1522.78	478.28	478.28

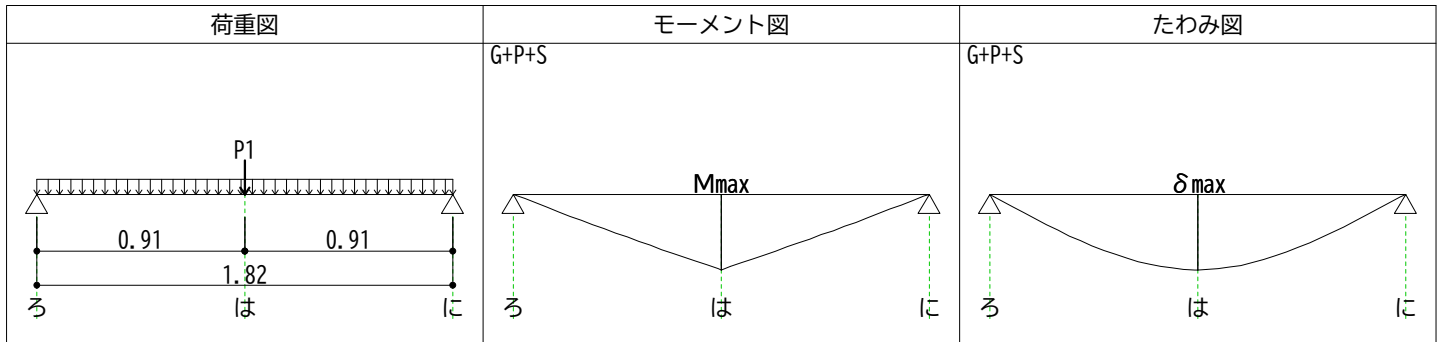
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.864	1.874	1.864	1.864
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	94.2	94.2	94.2	94.2	δw2	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw3	164.84	164.84	164.84	164.84	δw3	0.06	0.06	0.06	0.06
MP1	267.07	850.33	267.07	267.07	δP1	0.10	0.32	0.10	0.10
MP2	455.47	1038.73	455.47	455.47	δP2	0.13	0.29	0.13	0.13
MP3	435.23	1385.73	435.23	435.23	δP3	0.12	0.38	0.12	0.12
ΣM	1511.01	3628.03	1511.01	1511.01	Σδ	0.47	1.11	0.47	0.47
許容M	4690	6822	8527	8527	許容δ	1.82	2.00	2.00	2.00
検定値	0.32	0.53	0.18	0.18	検定値	0.26	0.56	0.23	0.23
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27
w2	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76
w3	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
P1	146.74	440.23	467.22	1401.65	146.74	440.23	146.74	440.23
P2	250.26	250.26	570.73	570.73	250.26	250.26	250.26	250.26
P3	239.14	239.14	761.39	761.39	239.14	239.14	239.14	239.14
ΣQ	1024.31	1317.8	2187.51	3121.94	1024.31	1317.8	1024.31	1317.8
許容Q	11088	11088	16128	16128	20160	20160	20160	20160
検定値	0.09	0.12	0.14	0.19	0.05	0.07	0.05	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ3～に3 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



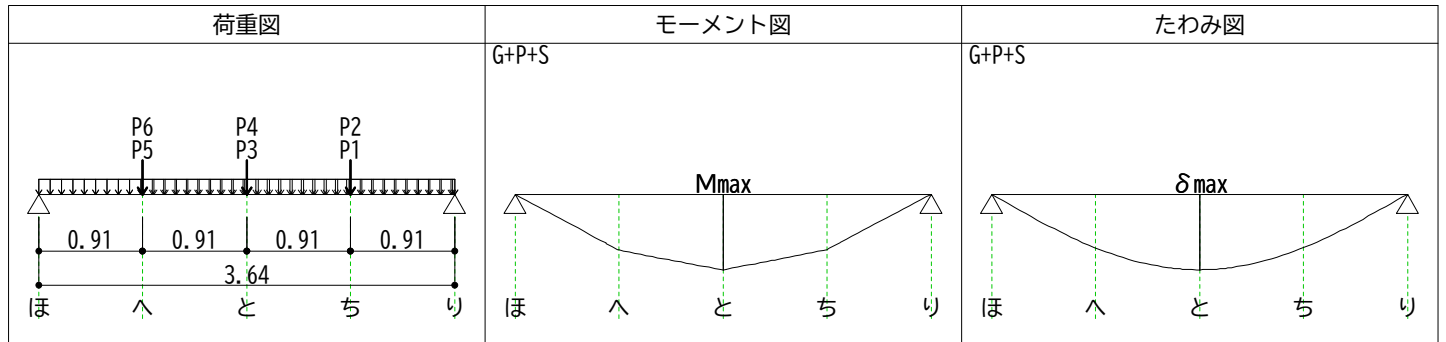
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.6562	227.5	227.5	227.5	227.5
P1	2階小屋束	0.910	0.910				739.15	2353.39	739.15	739.15

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
MP1	336.32	1070.79	336.32	336.32	δP1	0.09	0.30	0.09	0.09
ΣM	430.51	1164.99	430.51	430.51	Σδ	0.13	0.33	0.13	0.13
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.22	0.40	0.12	0.12	検定値	0.14	0.27	0.10	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03
P1	369.58	369.58	1176.69	1176.69	369.58	369.58	369.58	369.58
ΣQ	576.6	576.6	1383.72	1383.72	576.6	576.6	576.6	576.6
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.09	0.09	0.15	0.15	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほか～り4 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x210 (mm)
 断面積 A = 220.5 (cm²) 断面係数 Z = 771.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 8103.37 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 617.4 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 6482.7 (cm⁴)



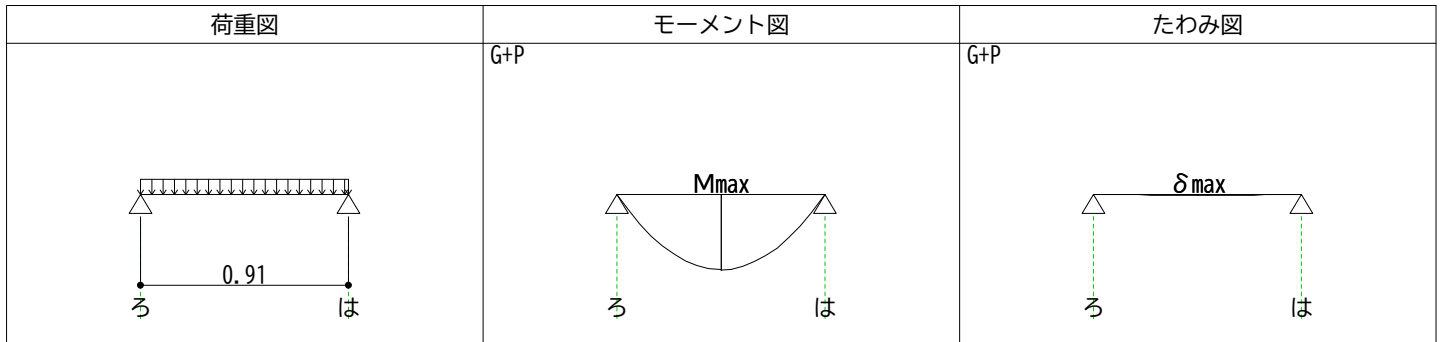
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)				
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	
w1	2階天井	1.820	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階天井	0.000	1.820	1.820	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w3	2階天井	2.730	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w4	2階天井	0.910	1.820	0.910	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w5	2階天井	0.000	0.910	2.730	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
P1	2階小屋束	2.730	0.910				500.02	1592	500.02	500.02
P2	2階小屋梁	2.730	0.910				355.07	734.89	355.07	355.07
P3	2階小屋梁	1.820	1.820				500.51	1141.46	500.51	500.51
P4	2階小屋束	1.820	1.820				478.28	1522.78	478.28	478.28
P5	2階小屋束	0.910	2.730				695.67	2214.95	695.67	695.67
P6	2階小屋梁	0.910	2.730				181.15	181.15	181.15	181.15

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.820	1.820	1.820	1.820
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	delta w1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	94.2	94.2	94.2	94.2	delta w2	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw3	11.77	11.77	11.77	11.77	delta w3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	141.29	141.29	141.29	141.29	delta w4	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw5	11.77	11.77	11.77	11.77	delta w5	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	227.51	724.36	227.51	227.51	delta P1	0.05	0.17	0.05	0.05
MP2	161.55	334.37	161.55	161.55	delta P2	0.04	0.08	0.04	0.04
MP3	455.47	1038.73	455.47	455.47	delta P3	0.08	0.18	0.08	0.08
MP4	435.23	1385.73	435.23	435.23	delta P4	0.08	0.24	0.08	0.08
MP5	316.53	1007.8	316.53	316.53	delta P5	0.08	0.24	0.08	0.08
MP6	82.42	82.42	82.42	82.42	delta P6	0.02	0.02	0.02	0.02
ΣM	2031.95	4926.65	2031.95	2031.95	Σ delta	0.42	1.01	0.42	0.42
許容M	6383	9285	11607	11607	許容delta	1.82	2.00	2.00	2.00
検定値	0.32	0.53	0.18	0.18	検定値	0.23	0.51	0.21	0.21
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27
w2	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76
w3	6.47	45.29	6.47	45.29	6.47	45.29	6.47	45.29
w4	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51
w5	45.29	6.47	45.29	6.47	45.29	6.47	45.29	6.47
P1	125	375.01	398	1194	125	375.01	125	375.01
P2	88.77	266.3	183.72	551.16	88.77	266.3	88.77	266.3
P3	250.26	250.26	570.73	570.73	250.26	250.26	250.26	250.26
P4	239.14	239.14	761.39	761.39	239.14	239.14	239.14	239.14
P5	521.76	173.92	1661.22	553.74	521.76	173.92	521.76	173.92
P6	135.86	45.29	135.86	45.29	135.86	45.29	135.86	45.29
ΣQ	1723.08	1712.21	4073.21	4038.6	1723.08	1712.21	1723.08	1712.21
許容Q	12936	12936	18816	18816	23520	23520	23520	23520
検定値	0.13	0.13	0.22	0.21	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ5～は5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



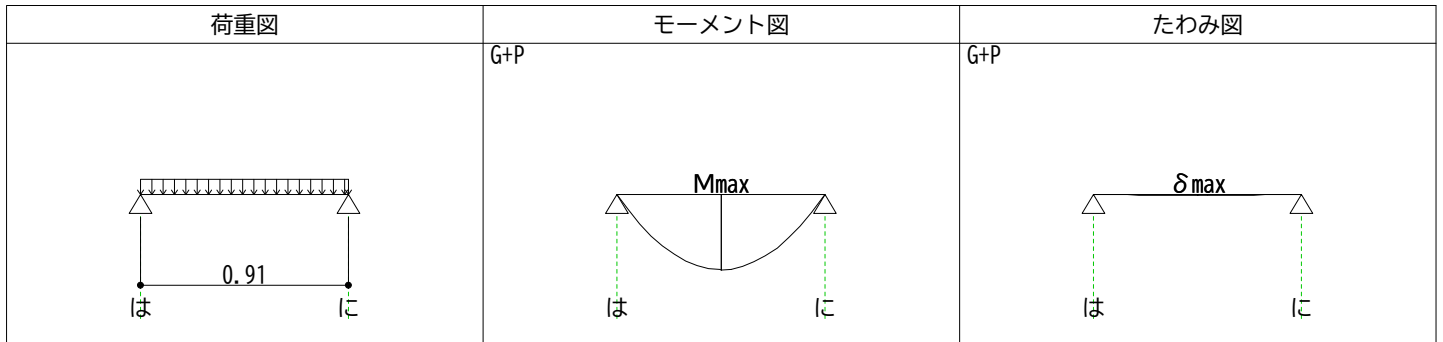
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 は5～に5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



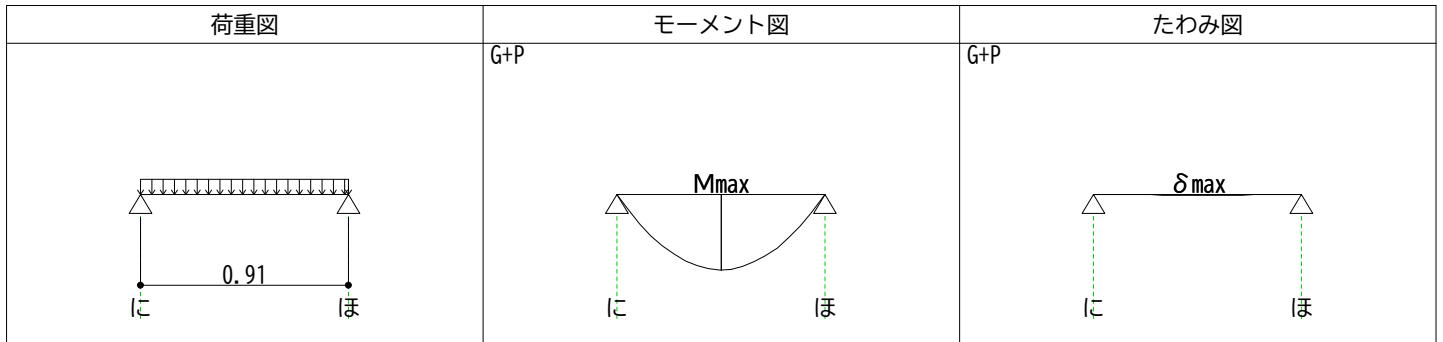
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.7246	199.06	199.06	199.06	199.06

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	20.61	20.61	20.61	20.61	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	20.61	20.61	20.61	20.61	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57
ΣQ	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 5~ほ5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



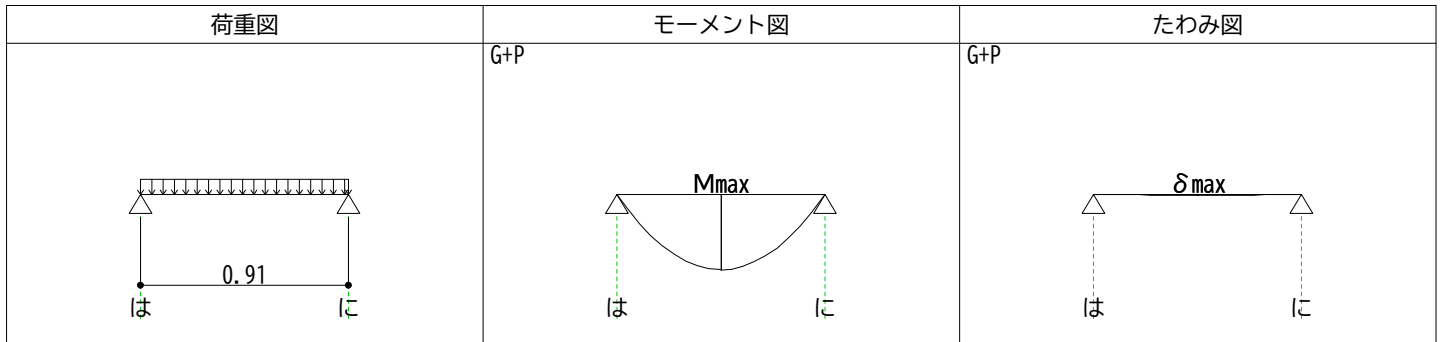
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.5176	142.19	142.19	142.19	142.19

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.72	14.72	14.72	14.72	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.72	14.72	14.72	14.72	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
ΣQ	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 は6～に6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



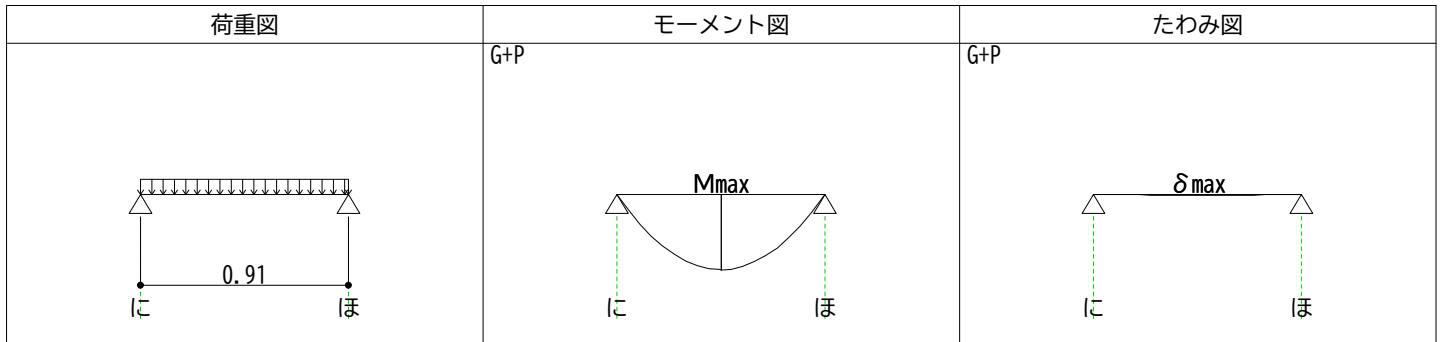
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 6~ほ6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



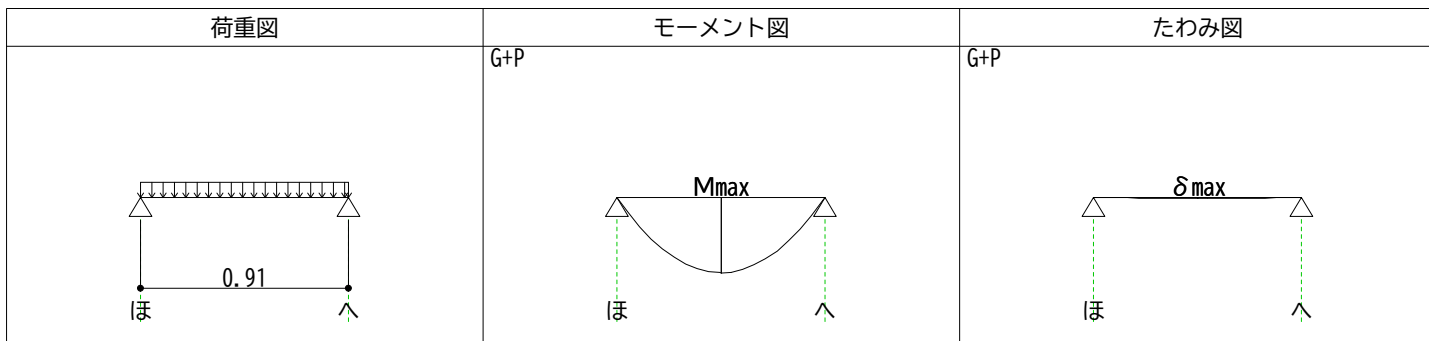
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ6～ハ6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



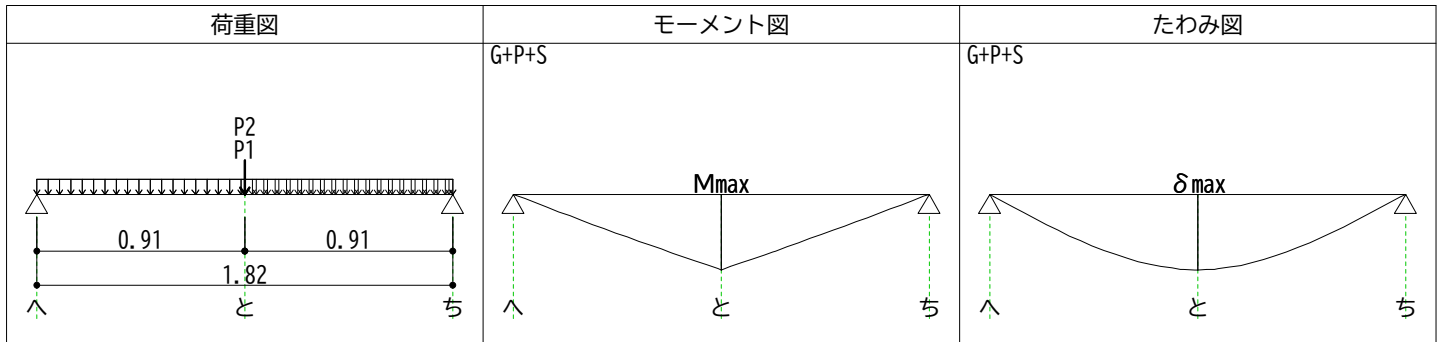
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 へ6〜ち6 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



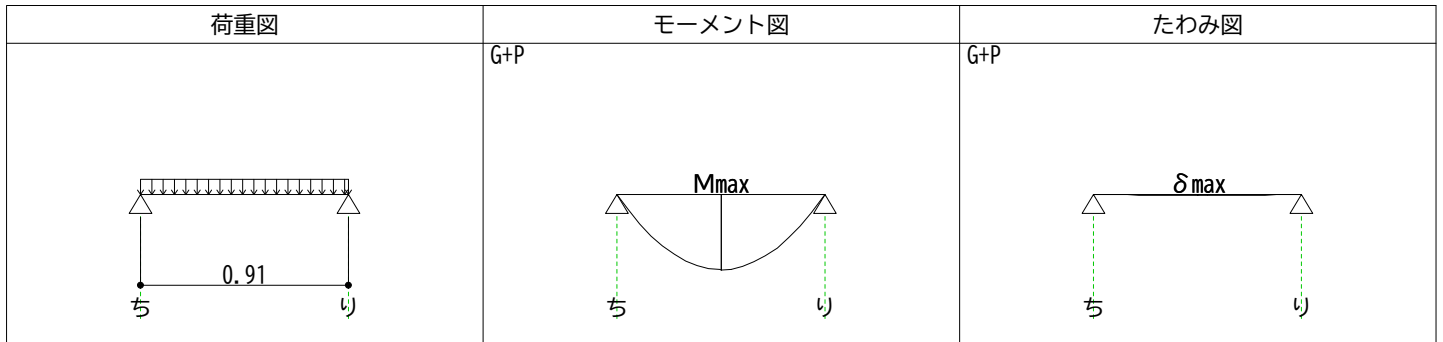
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.910	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w3	2階天井	0.910	0.910	0.000	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75
P1	2階小屋梁	0.910	0.910				500.51	1141.46	500.51	500.51
P2	2階小屋束	0.910	0.910				478.28	1522.78	478.28	478.28

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	23.55	23.55	23.55	23.55	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	47.1	47.1	47.1	47.1	δw2	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw3	23.55	23.55	23.55	23.55	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
MP1	227.73	519.36	227.73	227.73	δP1	0.08	0.18	0.08	0.08
MP2	217.62	692.87	217.62	217.62	δP2	0.08	0.24	0.08	0.08
ΣM	539.55	1306.43	539.55	539.55	Σδ	0.20	0.46	0.20	0.20
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.34	0.56	0.19	0.19	検定値	0.22	0.38	0.16	0.16
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88	
w2	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	
w3	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	
P1	250.26	250.26	570.73	570.73	250.26	250.26	250.26	250.26	
P2	239.14	239.14	761.39	761.39	239.14	239.14	239.14	239.14	
ΣQ	696.42	696.42	1539.14	1539.14	696.42	696.42	696.42	696.42	
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	
検定値	0.11	0.11	0.16	0.16	0.06	0.06	0.06	0.06	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階小屋梁 ち6~り6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



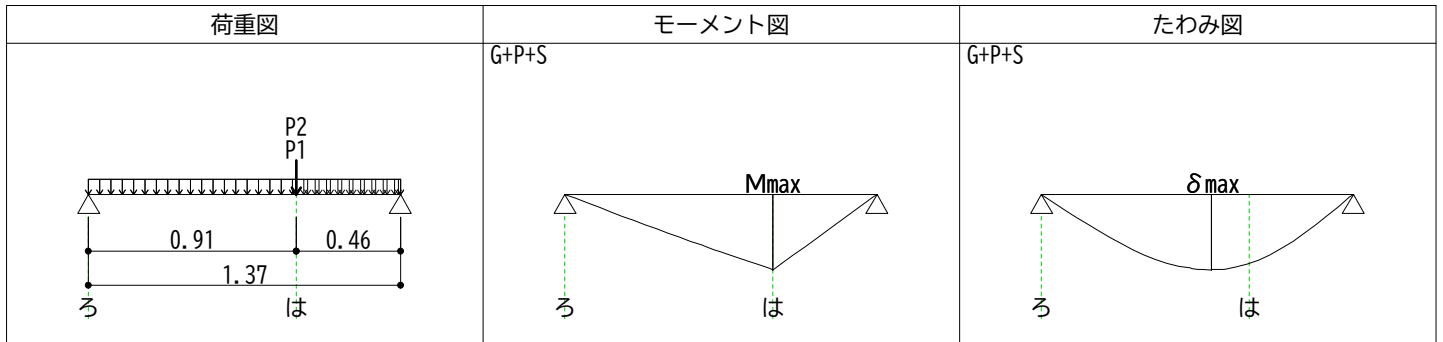
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ7～又は7 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



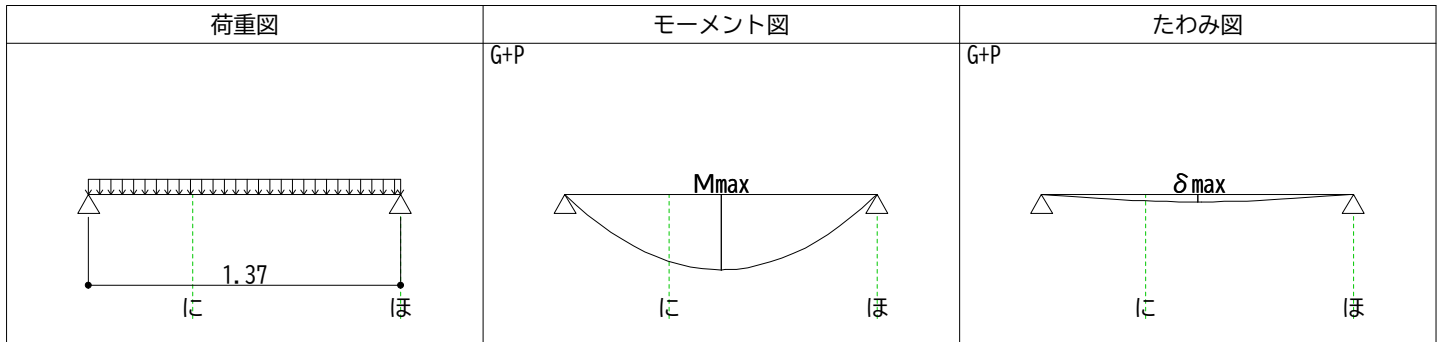
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.910	0.455	0.000	250	0.1035	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	2階天井	0.000	0.910	0.455	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w3	2階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.4658	85.31	85.31	85.31	85.31
P1	2階小屋束	0.910	0.455				739.15	2353.39	739.15	739.15
P2	2階小屋梁	0.910	0.455				64.7	64.7	64.7	64.7

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.743	0.743	0.743	0.743
Mw1	3.92	3.92	3.92	3.92	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	7.85	7.85	7.85	7.85	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	17.66	17.66	17.66	17.66	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	224.21	713.86	224.21	224.21	δP1	0.04	0.14	0.04	0.04
MP2	19.62	19.62	19.62	19.62	δP2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	273.27	762.92	273.27	273.27	Σδ	0.05	0.15	0.05	0.05
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.17	0.33	0.09	0.09	検定値	0.12	0.24	0.09	0.09
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57	
w2	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25	
w3	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	
P1	246.38	492.77	784.46	1568.93	246.38	492.77	246.38	492.77	
P2	21.57	43.13	21.57	43.13	21.57	43.13	21.57	43.13	
ΣQ	364.99	632.94	903.07	1709.1	364.99	632.94	364.99	632.94	
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	
検定値	0.06	0.10	0.10	0.18	0.03	0.05	0.03	0.05	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階小屋梁 又は7~ほ7 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



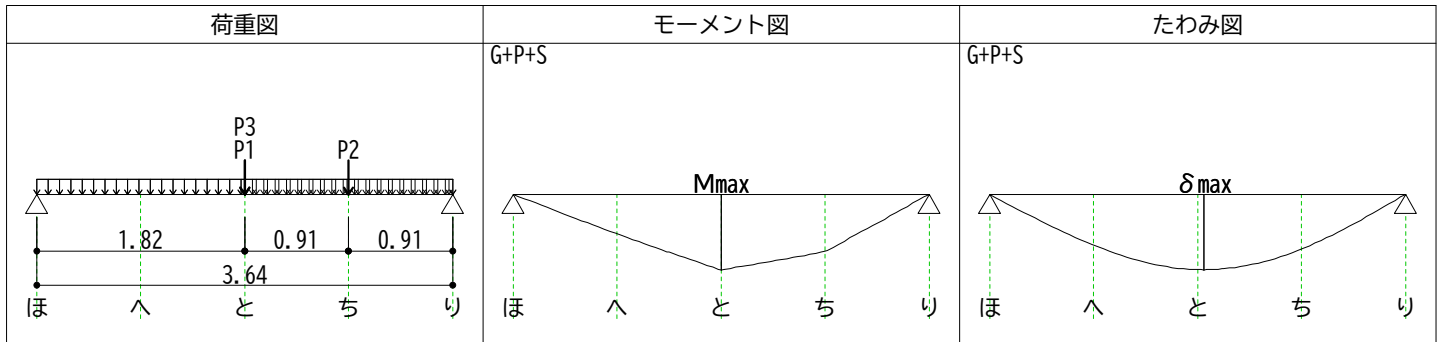
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.9834	180.1	180.1	180.1	180.1

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	41.95	41.95	41.95	41.95	delta_w1	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	41.95	41.95	41.95	41.95	Σ delta	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1595	2321	2901	2901	許容 delta	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.03	0.02	0.01	0.01	検定値	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92
ΣQ	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92	122.92
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.02	0.02	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ8～り8 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x180 (mm)
 断面積 A = 189 (cm²) 断面係数 Z = 567 (cm³) 断面2次モーメント I = 5103 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 453.6 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 4082.4 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	1.820	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階天井	0.000	3.640	0.000	250	1.4492	99.53	99.53	99.53	99.53
w3	2階天井	1.820	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
P1	2階小屋梁	1.820	1.820				500.51	1141.46	500.51	500.51
P2	2階小屋束	2.730	0.910				586.98	1868.87	586.98	586.98
P3	2階小屋束	1.820	1.820				478.28	1522.78	478.28	478.28

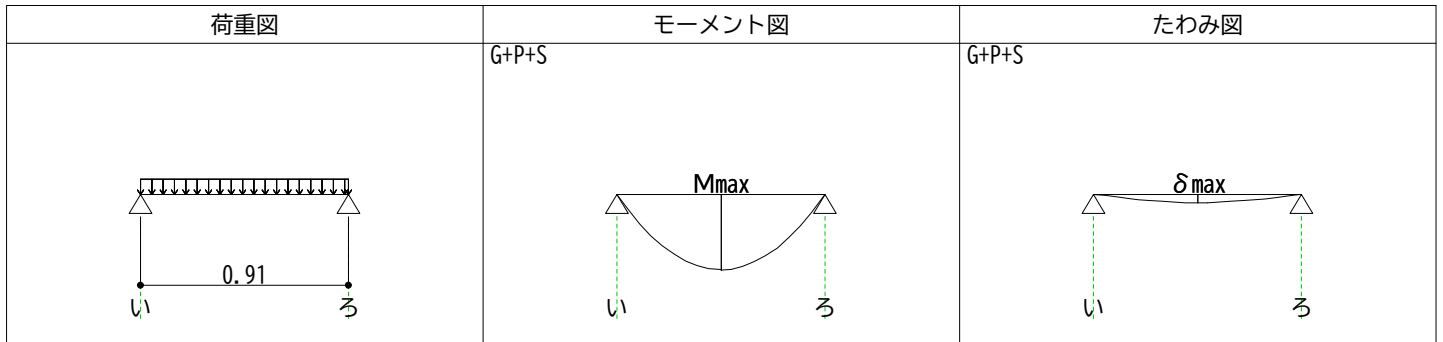
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.864	1.874	1.864	1.864
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	164.84	164.84	164.84	164.84	δw2	0.06	0.06	0.06	0.06
Mw3	94.2	94.2	94.2	94.2	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
MP1	455.47	1038.73	455.47	455.47	δP1	0.13	0.29	0.13	0.13
MP2	267.07	850.33	267.07	267.07	δP2	0.10	0.32	0.10	0.10
MP3	435.23	1385.73	435.23	435.23	δP3	0.12	0.38	0.12	0.12
ΣM	1511.01	3628.03	1511.01	1511.01	Σδ	0.47	1.11	0.47	0.47
許容M	4690	6822	8527	8527	許容δ	1.82	2.00	2.00	2.00
検定値	0.32	0.53	0.18	0.18	検定値	0.26	0.56	0.23	0.23
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76
w2	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
w3	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27
P1	250.26	250.26	570.73	570.73	250.26	250.26	250.26	250.26
P2	146.74	440.23	467.22	1401.65	146.74	440.23	146.74	440.23
P3	239.14	239.14	761.39	761.39	239.14	239.14	239.14	239.14
ΣQ	1024.31	1317.8	2187.51	3121.94	1024.31	1317.8	1024.31	1317.8
許容Q	11088	11088	16128	16128	20160	20160	20160	20160
検定値	0.09	0.12	0.14	0.19	0.05	0.07	0.05	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 い9～ろ9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



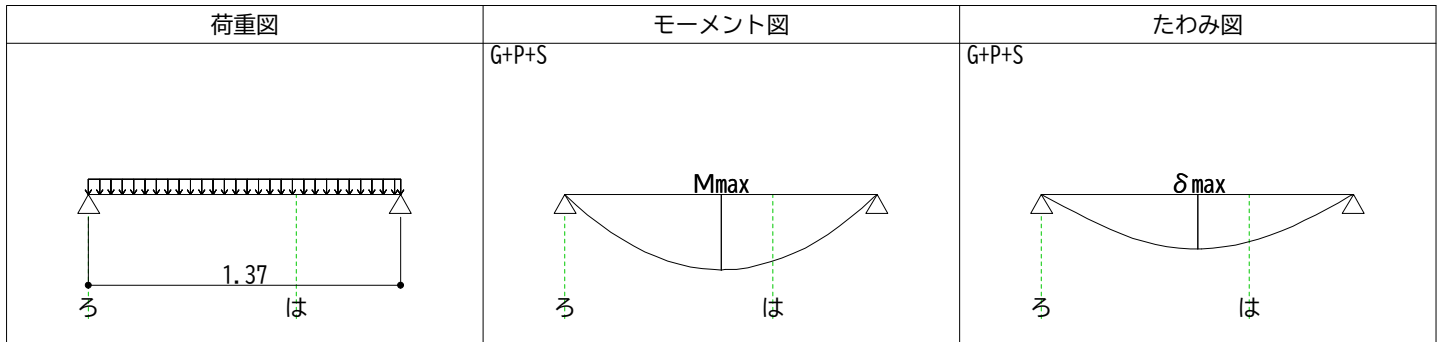
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	51.9	130.48	51.9	51.9	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.04	0.01	0.01	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	228.13	228.13	573.52	573.52	228.13	228.13	228.13	228.13
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ9~又は9 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



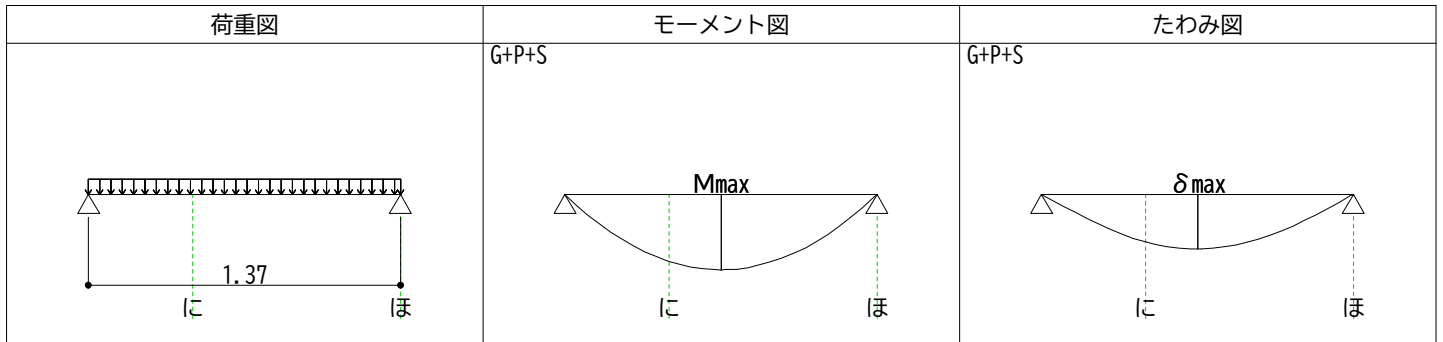
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.4658	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	1.365	0.000	581.6	0.819	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.819	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	19.87	19.87	19.87	19.87	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	44.51	44.51	44.51	44.51	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0	97.21	0	0	δw3	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw4	81.27	81.27	81.27	81.27	δw4	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw5	0	128.19	0	0	δw5	0.00	0.03	0.00	0.00
ΣM	145.66	371.05	145.66	145.66	Σδ	0.03	0.07	0.03	0.03
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.07	0.13	0.04	0.04	検定値	0.06	0.12	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23
w2	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w3	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0
w4	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16
w5	0	0	375.65	375.65	0	0	0	0
ΣQ	426.83	426.83	1087.34	1087.34	426.83	426.83	426.83	426.83
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.07	0.07	0.12	0.12	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 又は9～ほ9 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



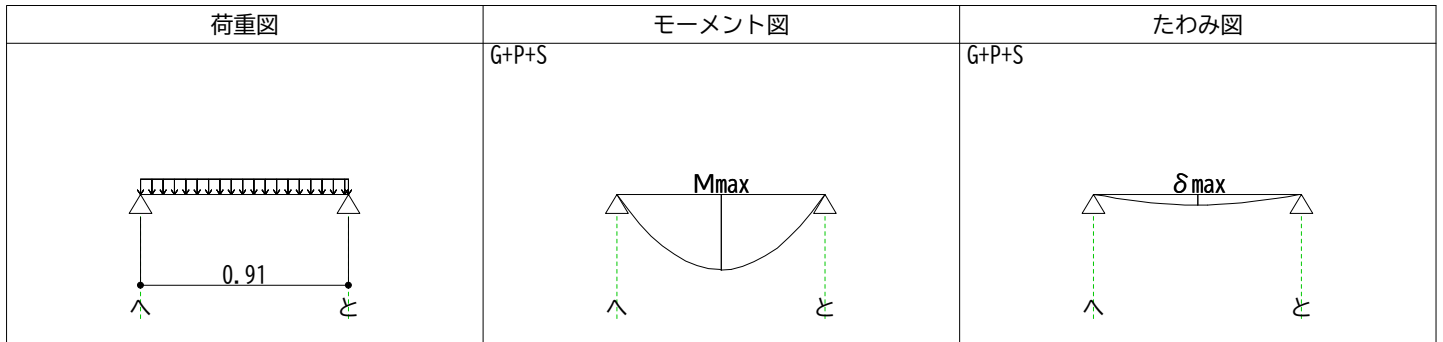
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.4658	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	1.365	0.000	581.6	0.819	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.819	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	19.87	19.87	19.87	19.87	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	44.51	44.51	44.51	44.51	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0	97.21	0	0	δw3	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw4	81.27	81.27	81.27	81.27	δw4	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw5	0	128.19	0	0	δw5	0.00	0.03	0.00	0.00
ΣM	145.66	371.05	145.66	145.66	Σδ	0.03	0.07	0.03	0.03
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.07	0.13	0.04	0.04	検定値	0.06	0.12	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23	58.23
w2	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w3	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0
w4	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16
w5	0	0	375.65	375.65	0	0	0	0
ΣQ	426.83	426.83	1087.34	1087.34	426.83	426.83	426.83	426.83
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.07	0.07	0.12	0.12	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 へ9～と9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



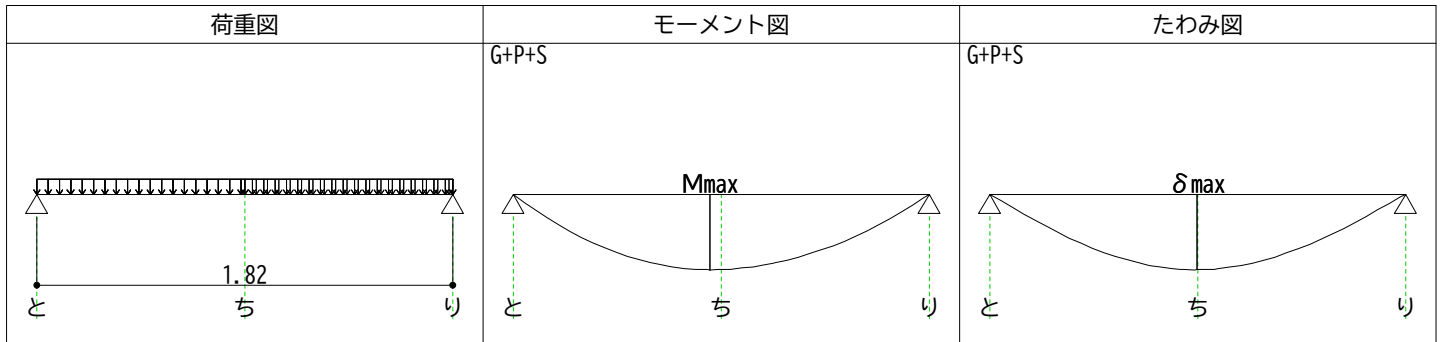
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	11.77	11.77	11.77	11.77	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	67.68	167.86	67.68	67.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	297.49	297.49	737.83	737.83	297.49	297.49	297.49	297.49
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.05	0.05	0.08	0.08	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 と9~り9 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



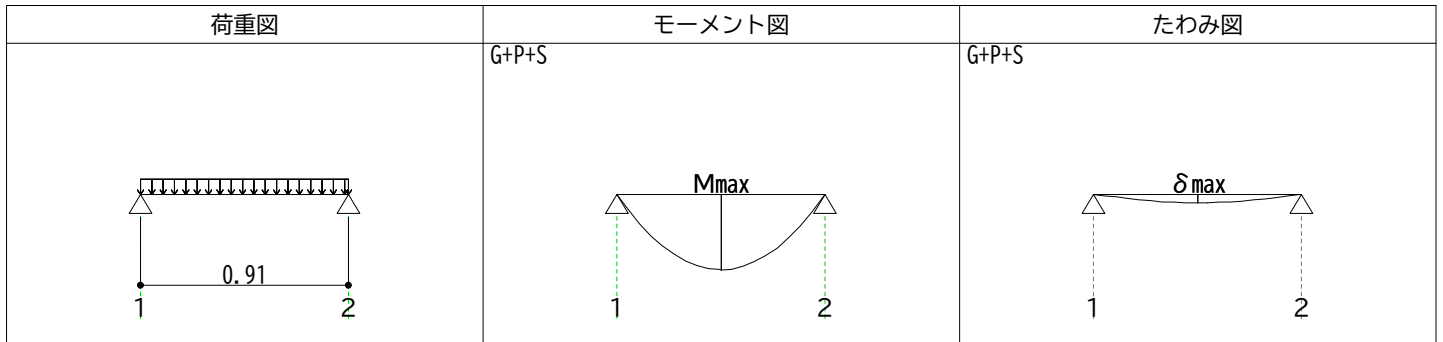
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.7246	99.53	99.53	99.53	99.53
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w5	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w6	2階軒先	0.000	1.820	0.000	581.6	1.092	348.96	348.96	348.96	348.96
w7	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	1.092	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.873	0.863	0.873	0.873	X位置	0.907	0.907	0.907	0.907
Mw1	41.14	41.1	41.14	41.14	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	41.06	41.42	41.06	41.06	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0	90.45	0	0	δw3	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw4	18.97	18.75	18.97	18.97	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw5	0	40.95	0	0	δw5	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw6	144.24	144.09	144.24	144.24	δw6	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw7	0	227.27	0	0	δw7	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	245.41	604.03	245.41	245.41	Σδ	0.09	0.21	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.12	0.21	0.07	0.07	検定値	0.14	0.26	0.11	0.11
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57	90.57
w2	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w3	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w4	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w5	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0
w6	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w7	0	0	500.86	500.86	0	0	0	0
ΣQ	560.3	516.83	1393.51	1255.07	560.3	516.83	560.3	516.83
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.09	0.08	0.15	0.13	0.05	0.04	0.05	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 い1～い2 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



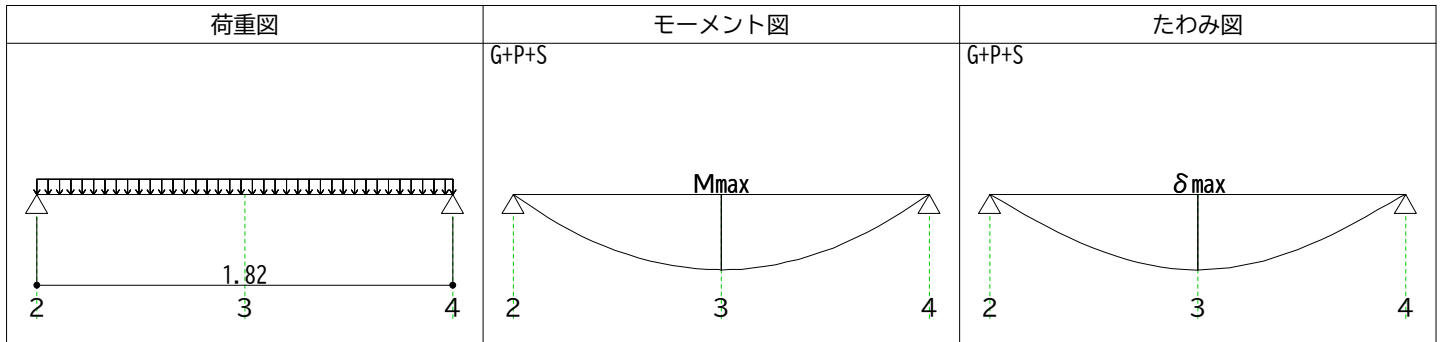
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2 2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4 2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	54.84	133.42	54.84	54.84	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.05	0.02	0.02	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	241.07	241.07	586.46	586.46	241.07	241.07	241.07	241.07	241.07
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 い2～い4 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



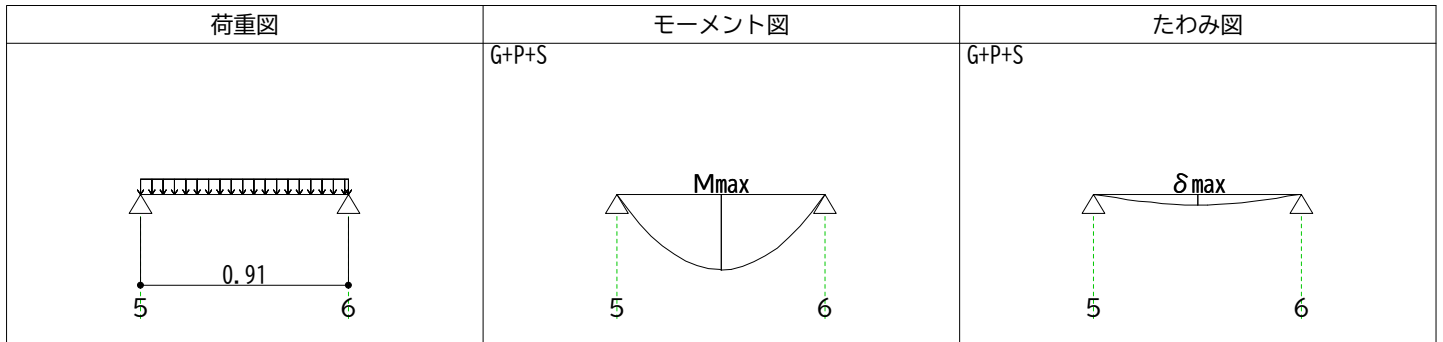
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2 2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0
w4 2階軒先	0.000	1.820	0.000	581.6	1.092	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	1.092	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	47.1	47.1	47.1	47.1	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	79.13	79.13	79.13	79.13	δw2	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw3	0	172.82	0	0	δw3	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw4	144.49	144.49	144.49	144.49	δw4	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw5	0	227.89	0	0	δw5	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	270.72	671.43	270.72	270.72	Σδ	0.09	0.23	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.14	0.23	0.07	0.07	検定値	0.16	0.29	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51	103.51
w2	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w3	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	0
w4	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w5	0	0	500.86	500.86	0	0	0	0	0
ΣQ	594.98	594.98	1475.66	1475.66	594.98	594.98	594.98	594.98	594.98
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.09	0.09	0.16	0.16	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 い5～い6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



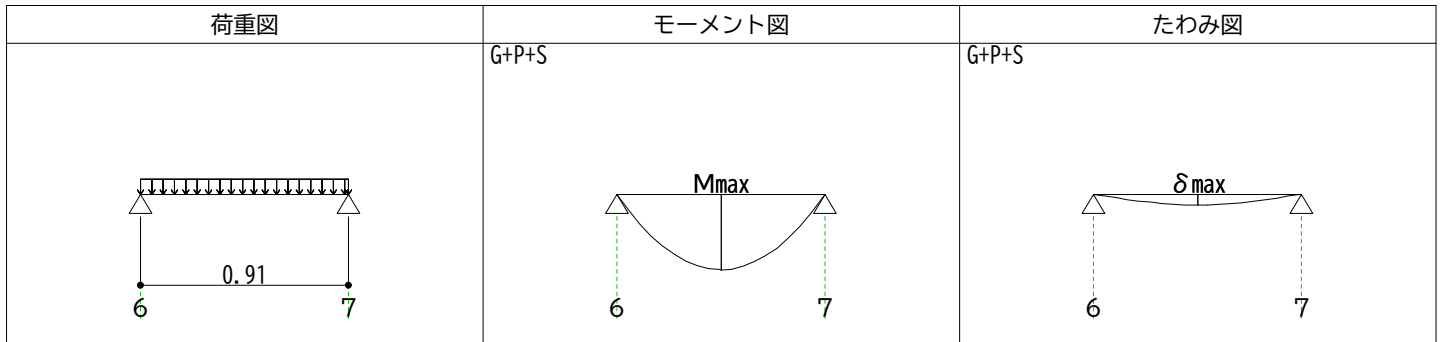
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	64.74	164.91	64.74	64.74	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



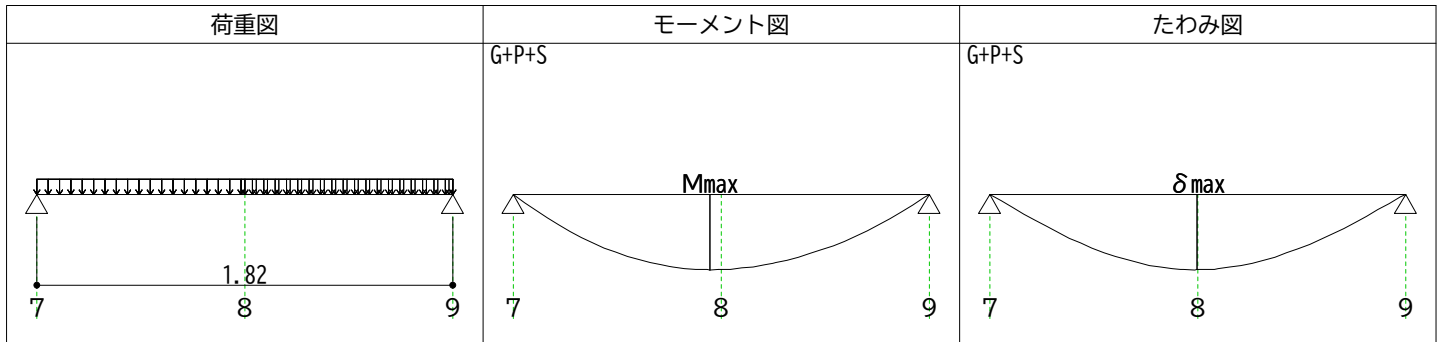
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2 2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4 2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	64.74	164.91	64.74	64.74	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 い7～い9 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



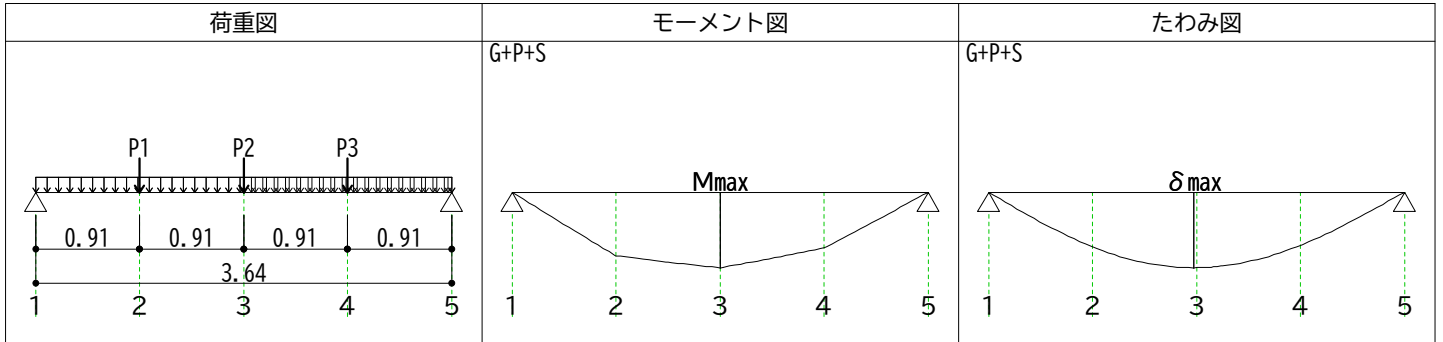
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.6211	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w5	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w6	2階軒先	0.000	1.820	0.000	581.6	1.092	348.96	348.96	348.96	348.96
w7	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	1.092	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.873	0.863	0.873	0.873	X位置	0.907	0.907	0.907	0.907
Mw1	35.26	35.23	35.26	35.26	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	41.06	41.42	41.06	41.06	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0	90.45	0	0	δw3	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw4	18.97	18.75	18.97	18.97	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw5	0	40.95	0	0	δw5	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw6	144.24	144.09	144.24	144.24	δw6	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw7	0	227.27	0	0	δw7	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	239.54	598.16	239.54	239.54	Σδ	0.08	0.21	0.08	0.08
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.12	0.21	0.07	0.07	検定値	0.14	0.26	0.10	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★	G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2		Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63		77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
w2	130.44	43.48		130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w3	0	0		284.86	94.95	0	0	0	0
w4	21.74	65.22		21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w5	0	0		47.48	142.43	0	0	0	0
w6	317.55	317.55		317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w7	0	0		500.86	500.86	0	0	0	0
ΣQ	547.37	503.89		1380.57	1242.13	547.37	503.89	547.37	503.89
許容Q	6468	6468		9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.08	0.08		0.15	0.13	0.05	0.04	0.05	0.04
判定	OK	OK		OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ1～ろ5 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x210 (mm)
 断面積 A = 220.5 (cm²) 断面係数 Z = 771.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 8103.37 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 617.4 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 6482.7 (cm⁴)



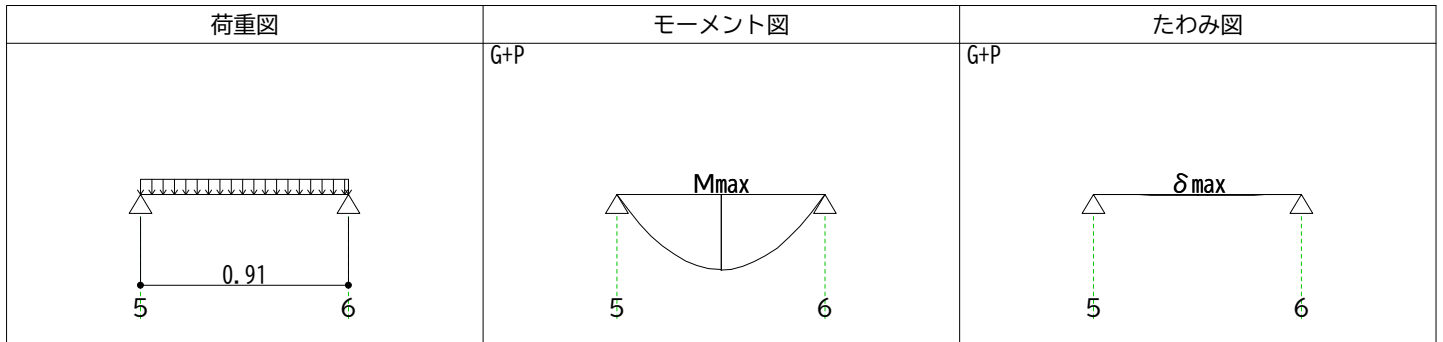
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	1.820	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2 2階天井	1.820	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w3 2階天井	0.000	3.640	0.000	250	1.4492	99.53	99.53	99.53	99.53
P1 2階小屋束	0.910	2.730				739.15	2353.39	739.15	739.15
P2 2階小屋梁	1.820	1.820				576.6	1383.72	576.6	576.6
P3 2階小屋束	2.730	0.910				500.02	1592	500.02	500.02

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.804	1.794	1.804	1.804
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	delta_w1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	94.2	94.2	94.2	94.2	delta_w2	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw3	164.84	164.84	164.84	164.84	delta_w3	0.04	0.04	0.04	0.04
MP1	336.32	1070.79	336.32	336.32	delta_P1	0.08	0.26	0.08	0.08
MP2	524.71	1259.18	524.71	524.71	delta_P2	0.09	0.22	0.09	0.09
MP3	227.51	724.36	227.51	227.51	delta_P3	0.05	0.17	0.05	0.05
ΣM	1441.77	3407.57	1441.77	1441.77	Σ delta	0.30	0.72	0.30	0.30
許容M	6383	9285	11607	11607	許容 delta	1.82	2.00	2.00	2.00
検定値	0.23	0.37	0.12	0.12	検定値	0.17	0.36	0.15	0.15
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	
w2	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	
w3	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	
P1	554.37	184.79	1765.04	588.35	554.37	184.79	554.37	184.79	
P2	288.3	288.3	691.86	691.86	288.3	288.3	288.3	288.3	
P3	125	375.01	398	1194	125	375.01	125	375.01	
ΣQ	1355.84	1236.27	3243.07	2862.38	1355.84	1236.27	1355.84	1236.27	
許容Q	12936	12936	18816	18816	23520	23520	23520	23520	
検定値	0.10	0.10	0.17	0.15	0.06	0.05	0.06	0.05	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階小屋梁 ろ5～ろ6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



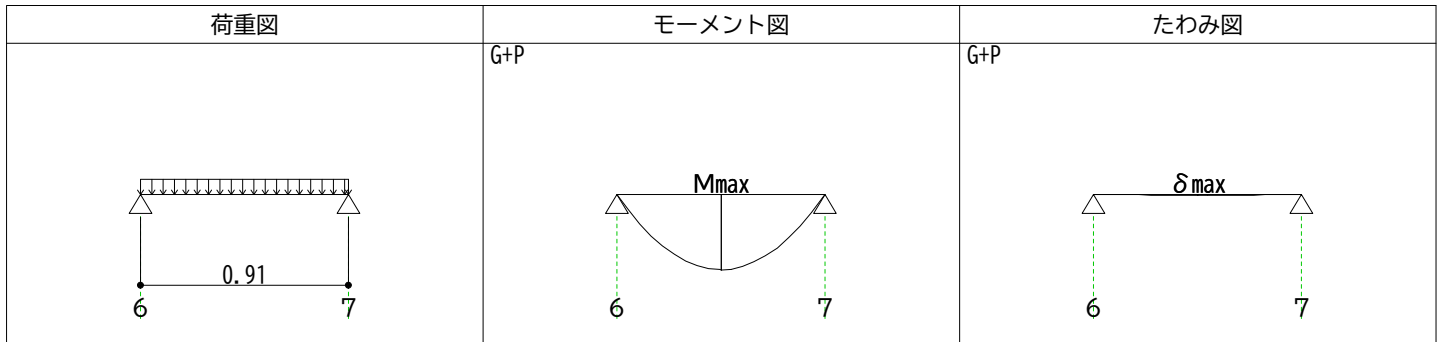
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ6～ろ7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



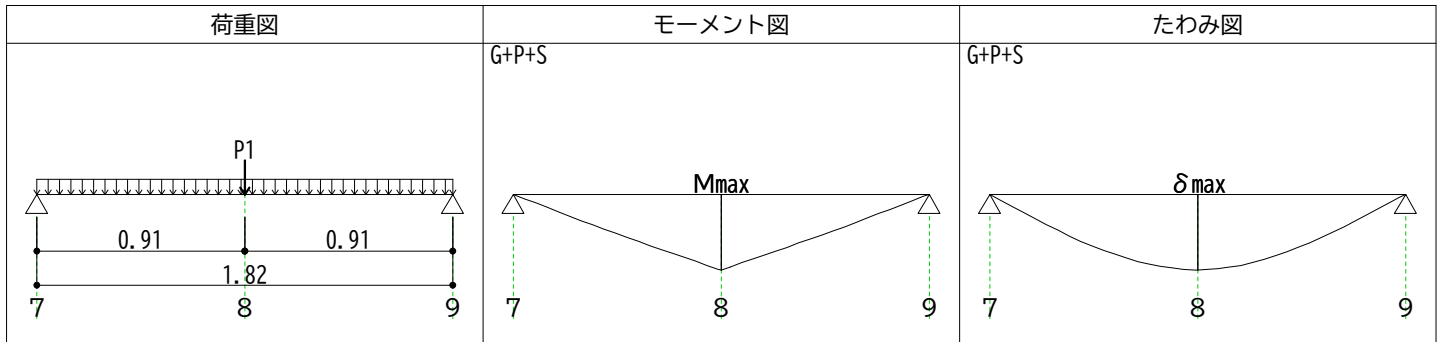
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ろ7~ろ9 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



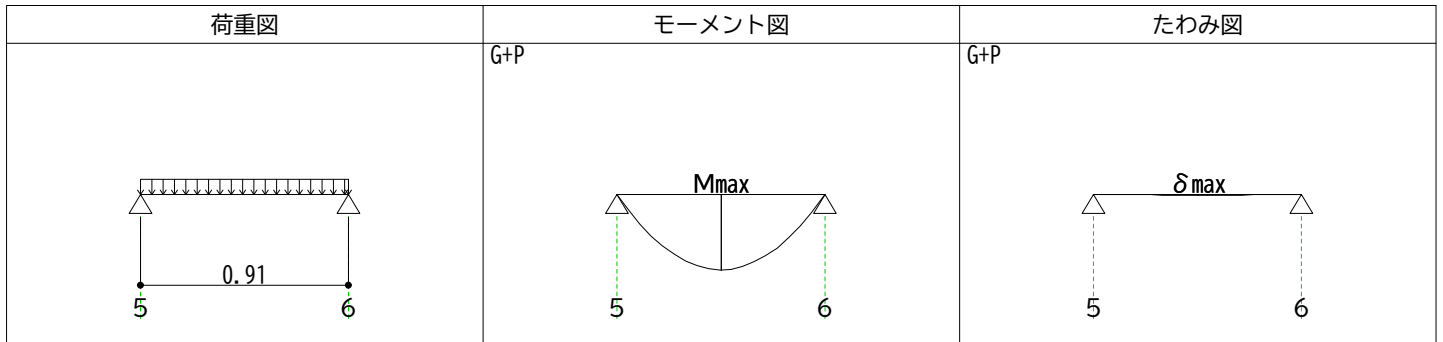
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.3974	191.95	191.95	191.95	191.95
P1 2階小屋束	0.910	0.910				507.26	1615.07	507.26	507.26

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	79.48	79.48	79.48	79.48	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
MP1	230.8	734.86	230.8	230.8	δP1	0.06	0.20	0.06	0.06
ΣM	310.28	814.34	310.28	310.28	Σδ	0.09	0.23	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.16	0.28	0.09	0.09	検定値	0.10	0.19	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	174.68	174.68	174.68	174.68	174.68	174.68	174.68	174.68
P1	253.63	253.63	807.54	807.54	253.63	253.63	253.63	253.63
ΣQ	428.31	428.31	982.21	982.21	428.31	428.31	428.31	428.31
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.07	0.07	0.10	0.10	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 は5～は6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



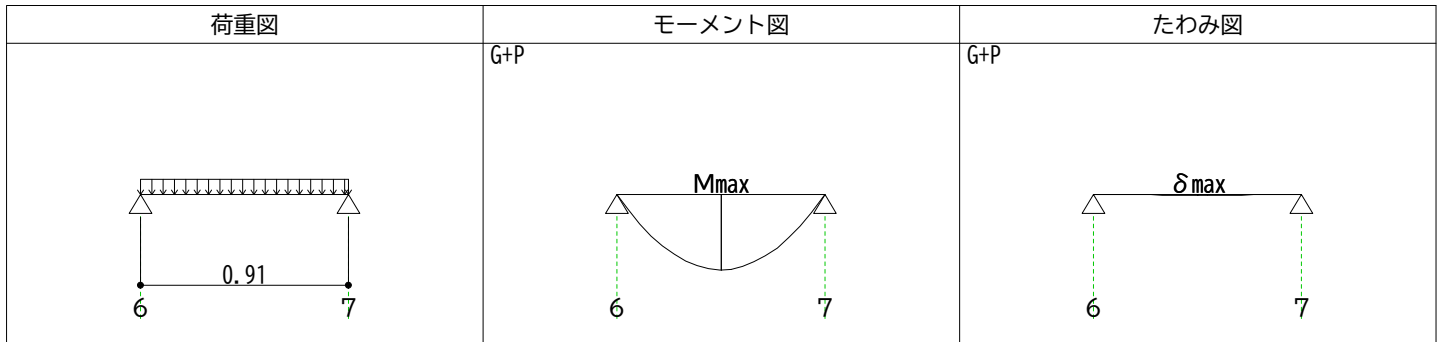
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.5176	142.19	142.19	142.19	142.19

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.72	14.72	14.72	14.72	δw1	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.72	14.72	14.72	14.72	Σδ	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
ΣQ	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 は6～は7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



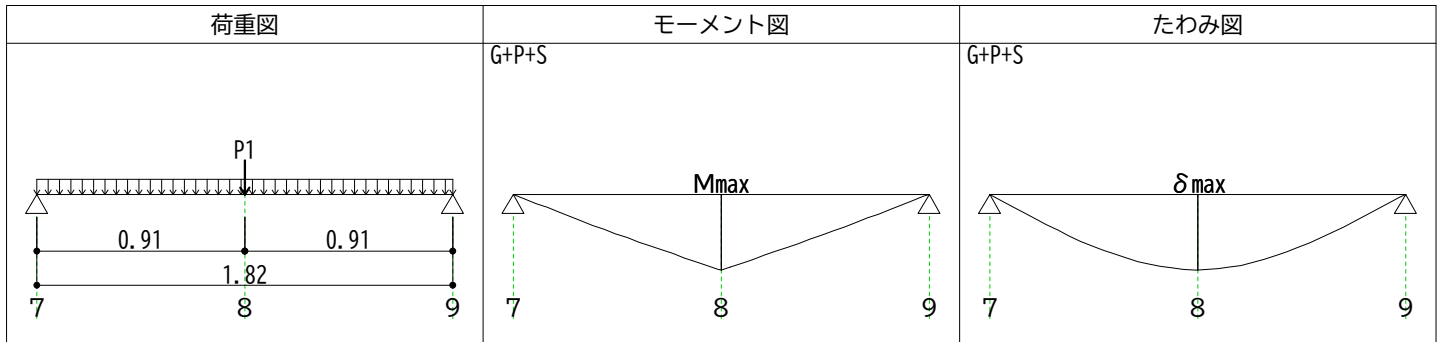
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.5176	142.19	142.19	142.19	142.19

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.72	14.72	14.72	14.72	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.72	14.72	14.72	14.72	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
ΣQ	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 又は7～又は9 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



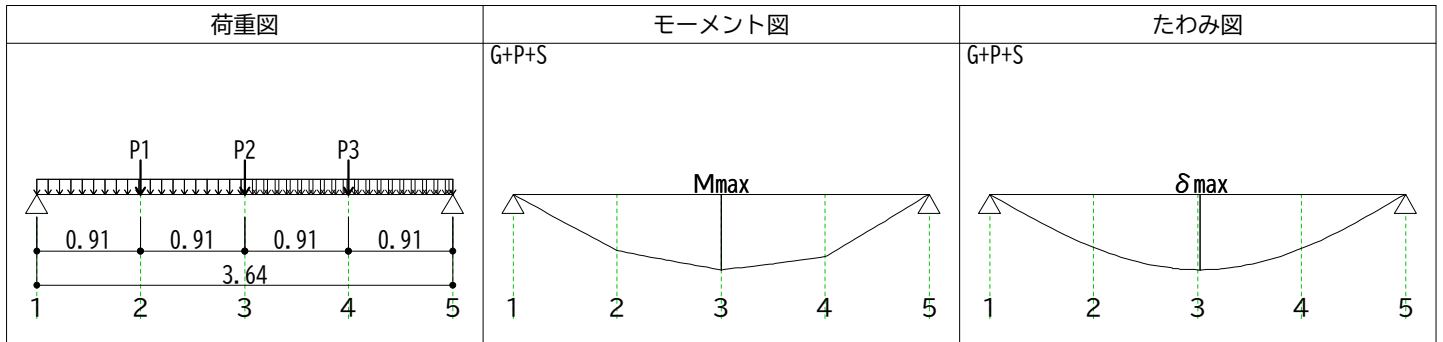
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.5527	213.28	213.28	213.28	213.28
P1 2階小屋束	0.910	0.910				492.77	1568.93	492.77	492.77

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910
Mw1	88.31	88.31	88.31	88.31	δw1	0.03	0.03	0.03
MP1	224.21	713.86	224.21	224.21	δP1	0.06	0.20	0.06
ΣM	312.52	802.17	312.52	312.52	Σδ	0.09	0.23	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21
検定値	0.16	0.28	0.09	0.09	検定値	0.10	0.19	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	194.09	194.09	194.09	194.09	194.09	194.09	194.09	194.09
P1	246.38	246.38	784.46	784.46	246.38	246.38	246.38	246.38
ΣQ	440.47	440.47	978.55	978.55	440.47	440.47	440.47	440.47
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.07	0.07	0.10	0.10	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 1に1に5 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x210 (mm)
 断面積 A = 220.5 (cm²) 断面係数 Z = 771.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 8103.37 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 617.4 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 6482.7 (cm⁴)



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	1.820	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w2 2階天井	1.820	1.820	0.000	250	0.8281	113.75	113.75	113.75	113.75
w3 2階天井	0.000	3.640	0.000	250	1.4492	99.53	99.53	99.53	99.53
P1 2階小屋束	0.910	2.730				500.02	1592	500.02	500.02
P2 2階小屋梁	1.820	1.820				576.6	1383.72	576.6	576.6
P3 2階小屋束	2.730	0.910				695.67	2214.95	695.67	695.67

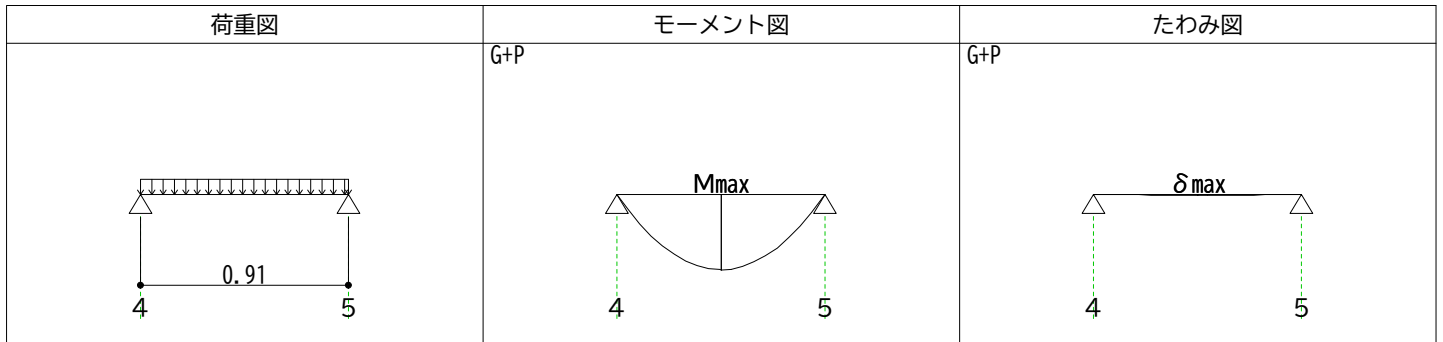
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.834	1.844	1.834	1.834
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	94.2	94.2	94.2	94.2	δw2	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw3	164.84	164.84	164.84	164.84	δw3	0.04	0.04	0.04	0.04
MP1	227.51	724.36	227.51	227.51	δP1	0.05	0.17	0.05	0.05
MP2	524.71	1259.18	524.71	524.71	δP2	0.09	0.22	0.09	0.09
MP3	316.53	1007.8	316.53	316.53	δP3	0.08	0.24	0.08	0.08
ΣM	1421.98	3344.58	1421.98	1421.98	Σδ	0.30	0.71	0.30	0.30
許容M	6383	9285	11607	11607	許容δ	1.82	2.00	2.00	2.00
検定値	0.22	0.36	0.12	0.12	検定値	0.16	0.35	0.15	0.15
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76
w2	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27	51.76	155.27
w3	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
P1	375.01	125	1194	398	375.01	125	375.01	125
P2	288.3	288.3	691.86	691.86	288.3	288.3	288.3	288.3
P3	173.92	521.76	553.74	1661.22	173.92	521.76	173.92	521.76
ΣQ	1225.4	1323.23	2827.77	3139.25	1225.4	1323.23	1225.4	1323.23
許容Q	12936	12936	18816	18816	23520	23520	23520	23520
検定値	0.09	0.10	0.15	0.17	0.05	0.06	0.05	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ4～ほ5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



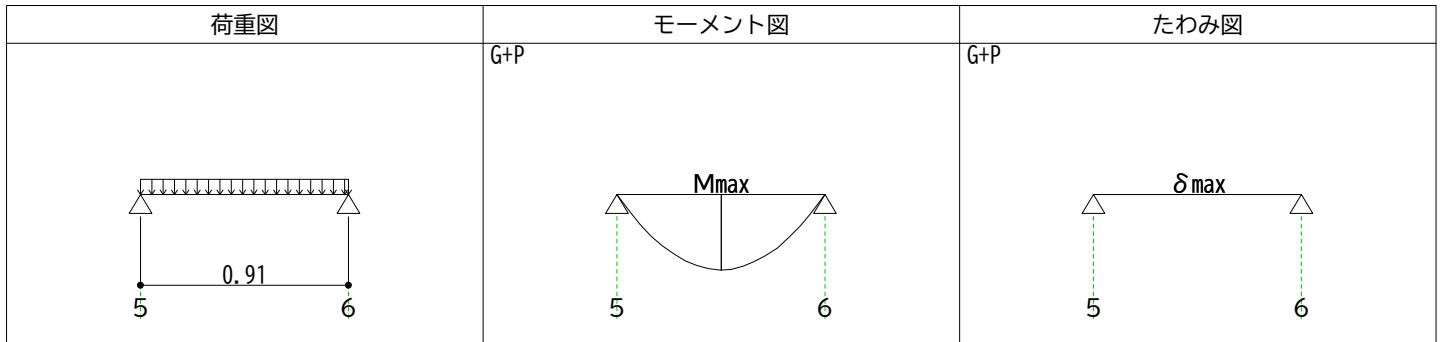
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ5～ほ6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x180 (mm)
 断面積 A = 189 (cm²) 断面係数 Z = 567 (cm³) 断面2次モーメント I = 5103 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 453.6 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 4082.4 (cm⁴)



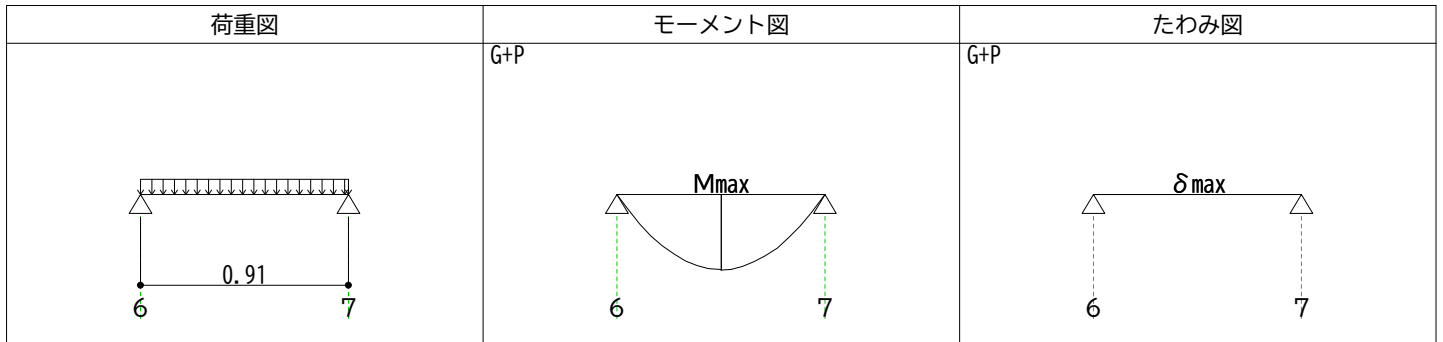
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.5176	142.19	142.19	142.19	142.19

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.72	14.72	14.72	14.72	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.72	14.72	14.72	14.72	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	4690	6822	8527	8527	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
ΣQ	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
許容Q	11088	11088	16128	16128	20160	20160	20160	20160
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ほ6～ほ7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x180 (mm)
 断面積 A = 189 (cm²) 断面係数 Z = 567 (cm³) 断面2次モーメント I = 5103 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 453.6 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 4082.4 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.6211	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	17.66	17.66	17.66	17.66	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	17.66	17.66	17.66	17.66	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	4690	6822	8527	8527	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
ΣQ	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63	77.63
許容Q	11088	11088	16128	16128	20160	20160	20160	20160
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁

ほ7～ほ9

L = 1820 (mm)

米松

特1等

105x180 (mm)

断面積 A = 189 (cm²)

断面係数 Z = 567 (cm³)

断面2次モーメント I = 5103 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00

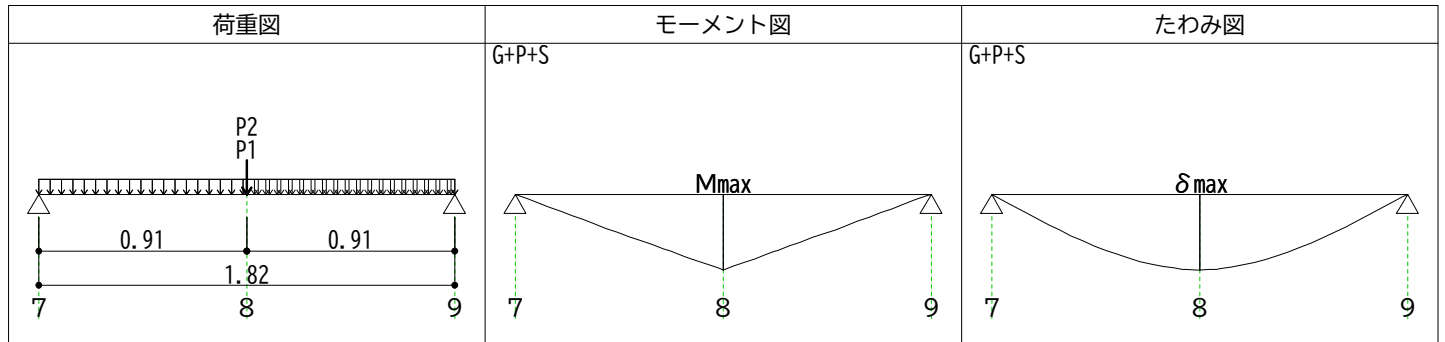
断面欠損低減 = 20 (%)

断面欠損低減 = 20 (%)

ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 453.6 (cm³)

有効断面2次モーメント I' = 4082.4 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.910	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75
w2	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	0.7763	106.64	106.64	106.64	106.64
w3	2階天井	0.910	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
P1	2階小屋束	0.910	0.910				608.72	1938.08	608.72	608.72
P2	2階小屋梁	0.910	0.910				1024.31	2187.51	1024.31	1024.31

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	23.55	23.55	23.55	23.55	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	44.15	44.15	44.15	44.15	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	11.77	11.77	11.77	11.77	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	276.97	881.83	276.97	276.97	δP1	0.02	0.06	0.02	0.02
MP2	466.06	995.32	466.06	466.06	δP2	0.03	0.07	0.03	0.03
ΣM	822.51	1956.62	822.51	822.51	Σδ	0.06	0.14	0.06	0.06
許容M	4690	6822	8527	8527	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.18	0.29	0.10	0.10	検定値	0.10	0.17	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88	77.63	25.88
w2	97.04	97.04	97.04	97.04	97.04	97.04	97.04	97.04
w3	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82
P1	304.36	304.36	969.04	969.04	304.36	304.36	304.36	304.36
P2	512.16	512.16	1093.75	1093.75	512.16	512.16	512.16	512.16
ΣQ	1004.13	978.25	2250.41	2224.53	1004.13	978.25	1004.13	978.25
許容Q	11088	11088	16128	16128	20160	20160	20160	20160
検定値	0.09	0.09	0.14	0.14	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁

ハ4~ハ6

L = 1820 (mm)

米松

特1等

105x105 (mm)

断面積 A = 110.2 (cm²)

断面係数 Z = 192.93 (cm³)

断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00

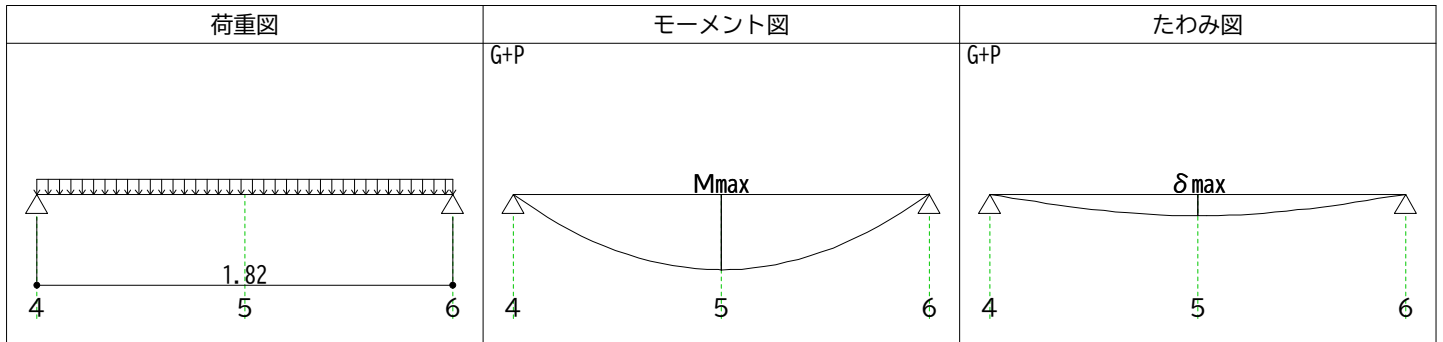
断面欠損低減 = 0 (%)

断面欠損低減 = 0 (%)

ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³)

有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



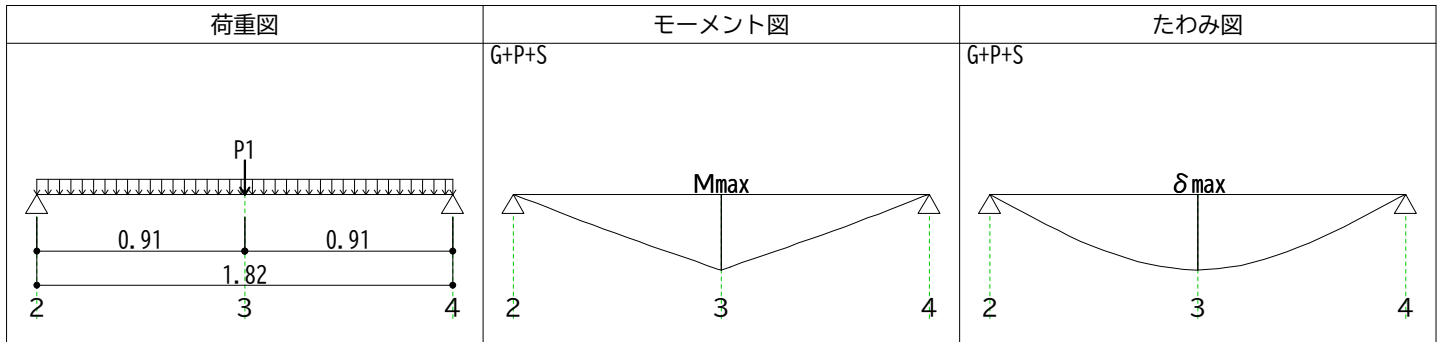
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.4492	199.06	199.06	199.06	199.06

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910
Mw1	82.42	82.42	82.42	82.42	delta_w1	0.03	0.03	0.03
ΣM	82.42	82.42	82.42	82.42	Σ delta	0.03	0.03	0.03
許容M	1994	2901	3627	3627	許容 delta	0.91	1.21	1.21
検定値	0.04	0.03	0.02	0.02	検定値	0.03	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
ΣQ	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.03	0.03	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 と2~と4 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



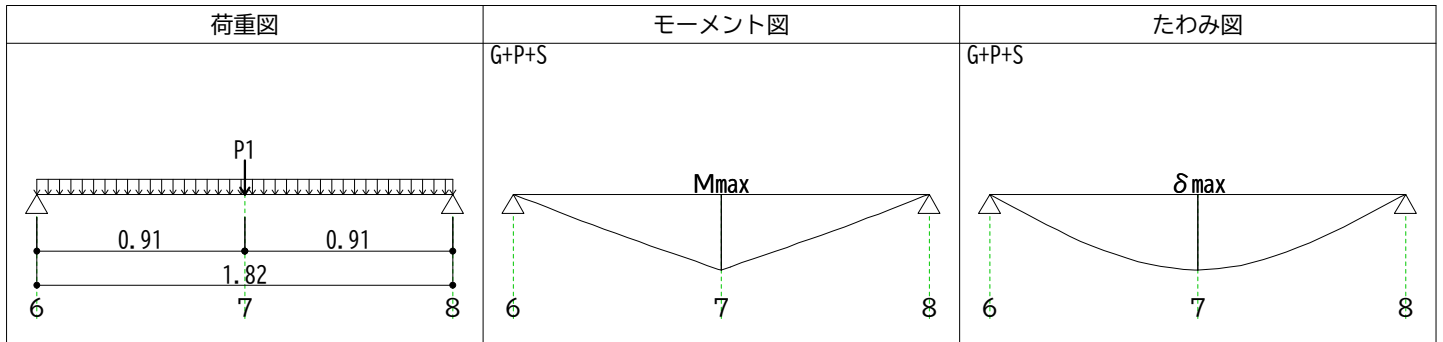
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.6562	227.5	227.5	227.5	227.5
P1 2階小屋束	0.910	0.910				586.98	1868.87	586.98	586.98

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.03	0.03	0.03
MP1	267.07	850.33	267.07	267.07	δP1	0.07	0.24	0.07
ΣM	361.27	944.53	361.27	361.27	Σδ	0.11	0.27	0.11
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21
検定値	0.18	0.33	0.10	0.10	検定値	0.12	0.22	0.09
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03
P1	293.49	293.49	934.43	934.43	293.49	293.49	293.49	293.49
ΣQ	500.51	500.51	1141.46	1141.46	500.51	500.51	500.51	500.51
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.08	0.08	0.12	0.12	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 と6~と8 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



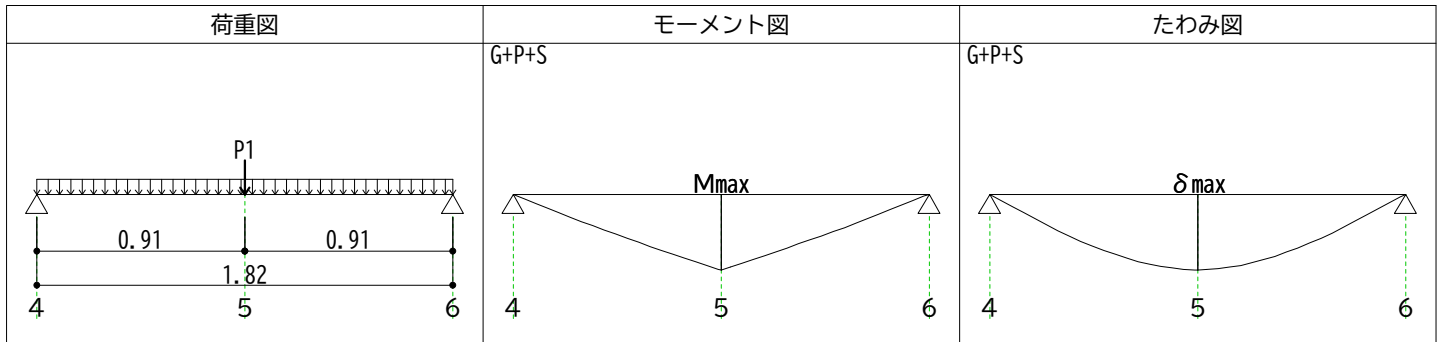
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.6562	227.5	227.5	227.5	227.5
P1 2階小屋束	0.910	0.910				586.98	1868.87	586.98	586.98

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910
Mw1	94.2	94.2	94.2	94.2	δw1	0.03	0.03	0.03
MP1	267.07	850.33	267.07	267.07	δP1	0.07	0.24	0.07
ΣM	361.27	944.53	361.27	361.27	Σδ	0.11	0.27	0.11
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21
検定値	0.18	0.33	0.10	0.10	検定値	0.12	0.22	0.09
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03	207.03
P1	293.49	293.49	934.43	934.43	293.49	293.49	293.49	293.49
ΣQ	500.51	500.51	1141.46	1141.46	500.51	500.51	500.51	500.51
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.08	0.08	0.12	0.12	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 ち4～ち6 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



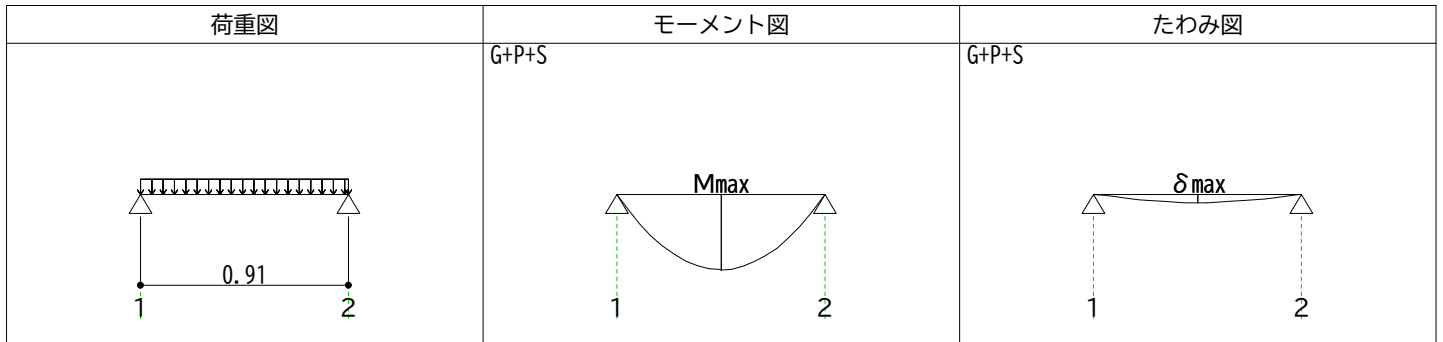
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.4492	199.06	199.06	199.06	199.06
P1 2階小屋束	0.910	0.910				347.84	1107.48	347.84	347.84

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	82.42	82.42	82.42	82.42	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
MP1	158.27	503.9	158.27	158.27	δP1	0.04	0.14	0.04	0.04
ΣM	240.69	586.32	240.69	240.69	Σδ	0.07	0.17	0.07	0.07
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.12	0.20	0.07	0.07	検定値	0.08	0.14	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15	181.15
P1	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92
ΣQ	355.07	355.07	734.89	734.89	355.07	355.07	355.07	355.07
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.05	0.05	0.08	0.08	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 り1～り2 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



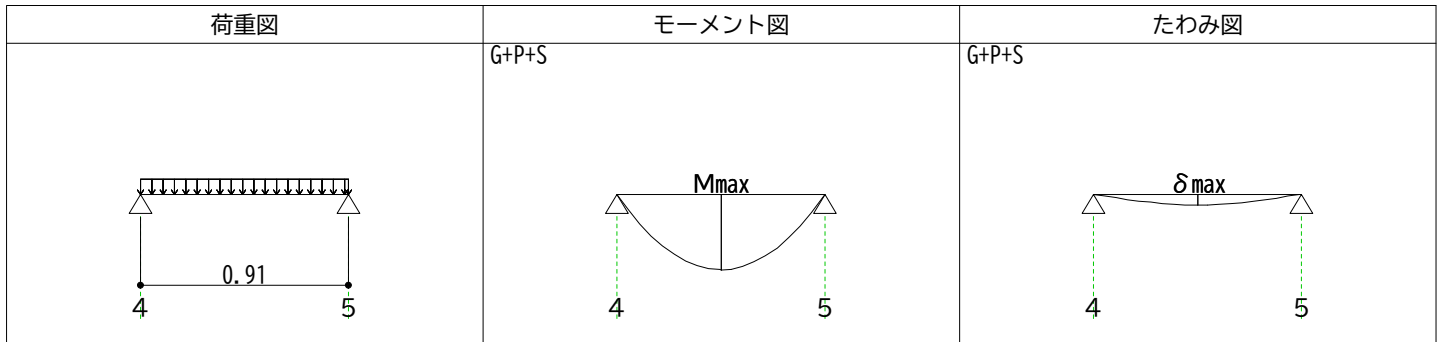
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	51.9	130.48	51.9	51.9	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.04	0.01	0.01	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	228.13	228.13	573.52	573.52	228.13	228.13	228.13	228.13	228.13
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 り4～り5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



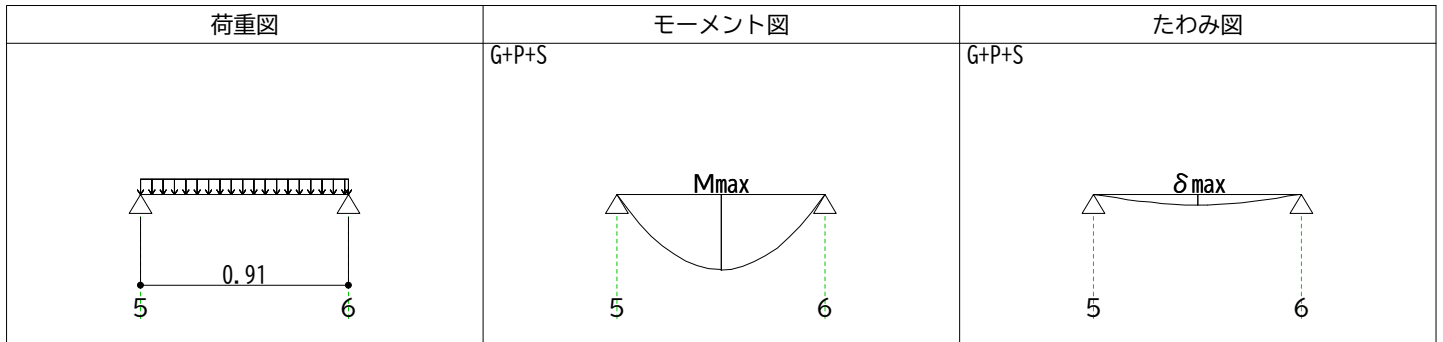
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	64.74	164.91	64.74	64.74	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55	284.55
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 り5～り6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



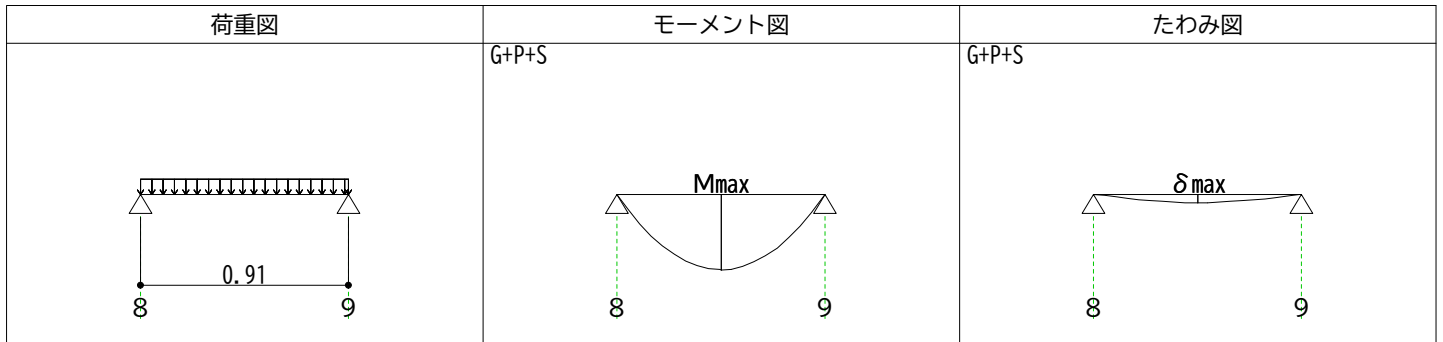
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	8.83	8.83	8.83	8.83	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	19.78	19.78	19.78	19.78	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	43.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	64.74	164.91	64.74	64.74	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.06	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w2	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96	86.96
w3	0	0	189.91	189.91	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0
ΣQ	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.08	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階小屋梁 り8～り9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



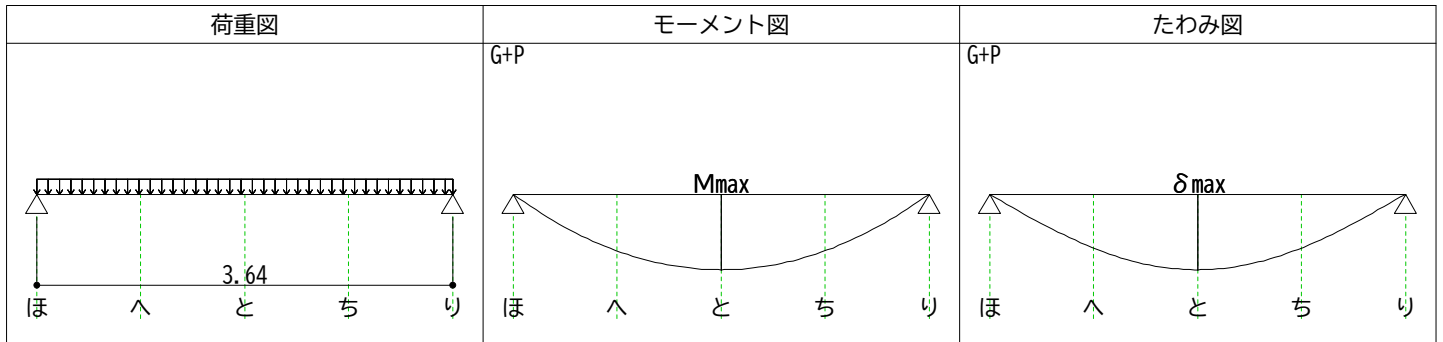
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w4	2階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w5	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	9.89	9.89	9.89	9.89	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	21.6	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	36.12	36.12	36.12	36.12	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	56.97	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	51.9	130.48	51.9	51.9	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.04	0.01	0.01	検定値	0.02	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0	0
w4	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w5	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	228.13	228.13	573.52	573.52	228.13	228.13	228.13	228.13	228.13
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 2階積載 (たわみ用) 2階積雪 2階外壁 1階外壁
 米松 断面係数 Z = 771.75 (cm³) 断面欠損低減 = 0 (%)
 L = 3640 (mm) 105x210 (mm) 断面2次モーメント I = 8103.37 (cm⁴) 断面欠損低減 = 0 (%)
 寸法調整係数 Kz = 1.00 ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 771.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 8103.37 (cm⁴)



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	3.640	0.000	850	1.4492	338.41	338.41	338.41	338.41
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	3.640	0.000	1300	1.4492	517.56	517.56	517.56	517.56
				600	238.88	238.88	238.88	238.88	
w3 2階積雪	0.000	3.640	0.000	1000	1.4492	0	398.13	0	0
w4 2階外壁	0.000	3.640	0.000	550	3.64	550	550	550	550
w5 1階外壁	0.000	3.640	0.000	550	1.456	220	220	220	220

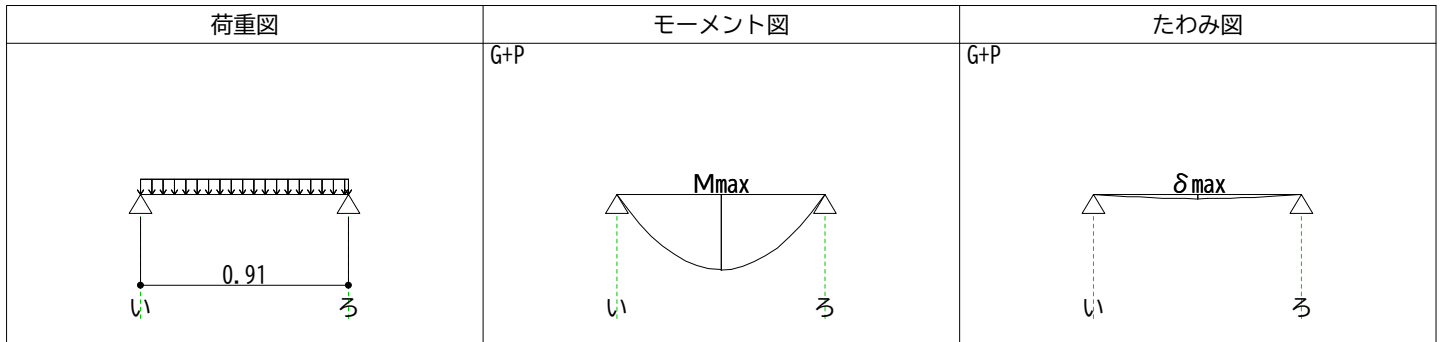
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.820	1.820	1.820	1.820
Mw1	560.47	560.47	560.47	560.47	δw1	0.10	0.10	0.10	0.10
Mw2	857.19	857.19	857.19	857.19	δw2	0.07	0.07	0.07	0.07
Mw3	0	659.37	0	0	δw3	0.00	0.11	0.00	0.00
Mw4	910.91	910.91	910.91	910.91	δw4	0.16	0.16	0.16	0.16
Mw5	364.36	364.36	364.36	364.36	δw5	0.06	0.06	0.06	0.06
ΣM	2692.93	3352.3	2692.93	2692.93	Σδ	0.39	0.50	0.39	0.39
					2xΣδ	0.78	—	—	—
許容M	7979	11607	14508	14508	許容δ	1.00	1.00	1.00	1.00
検定値	0.34	0.29	0.19	0.19	検定値	0.78	0.50	0.39	0.39
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	615.9	615.9	615.9	615.9	615.9	615.9	615.9	615.9
w2	941.96	941.96	941.96	941.96	941.96	941.96	941.96	941.96
w3	0	0	724.59	724.59	0	0	0	0
w4	1001	1001	1001	1001	1001	1001	1001	1001
w5	400.4	400.4	400.4	400.4	400.4	400.4	400.4	400.4
ΣQ	2959.26	2959.26	3683.85	3683.85	2959.26	2959.26	2959.26	2959.26
許容Q	12936	12936	18816	18816	23520	23520	23520	23520
検定値	0.23	0.23	0.20	0.20	0.13	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 い1～ろ1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



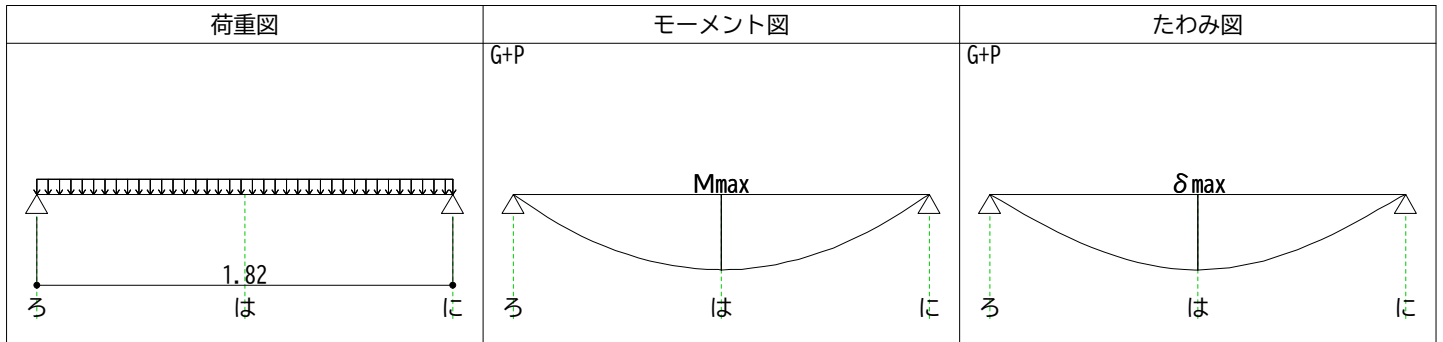
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.3105	201.34	201.34	201.34	201.34
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w3	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	20.84	20.84	20.84	20.84	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	45.92	45.92	45.92	45.92	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	159.41	159.41	159.41	159.41	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	226.17	226.17	226.17	226.17	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.06	0.04	0.03	0.03	検定値	0.04	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61
w2	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w3	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.11	0.11	0.07	0.07	0.06	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ1～に1 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



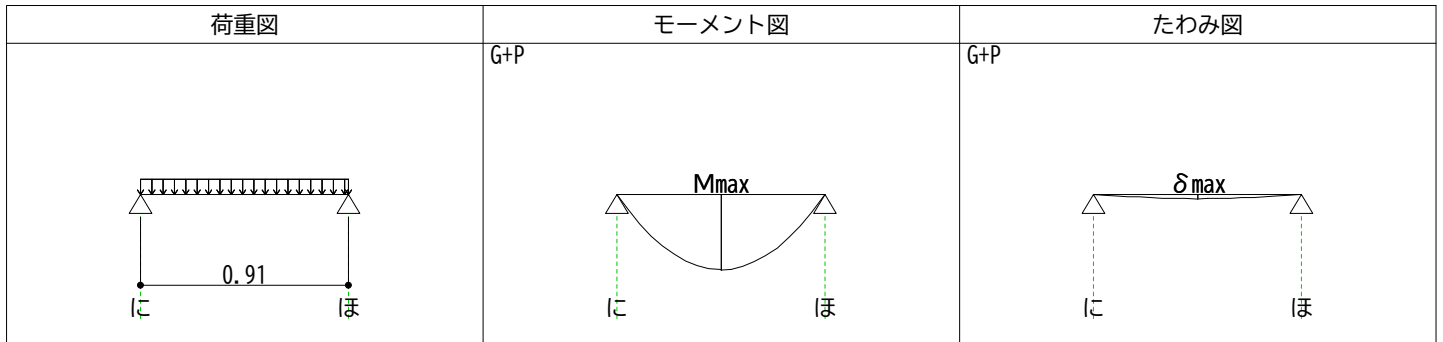
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	1.820	0.000	590	0.8281	268.45	268.45	268.45	268.45
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	1.820	0.000	1300	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
				600		273	273	273	273
w3 2階外壁	0.000	1.820	0.000	550	5.096	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	111.15	111.15	111.15	111.15	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	244.91	244.91	244.91	244.91	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	637.64	637.64	637.64	637.64	δw3	0.08	0.08	0.08	0.08
ΣM	993.7	993.7	993.7	993.7	Σδ	0.10	0.10	0.10	0.10
					2xΣδ	0.21	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.24	0.17	0.13	0.13	検定値	0.34	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
w3	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
ΣQ	2183.95	2183.95	2183.95	2183.95	2183.95	2183.95	2183.95	2183.95
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.24	0.24	0.16	0.16	0.13	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 1に1 ~ ほ1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



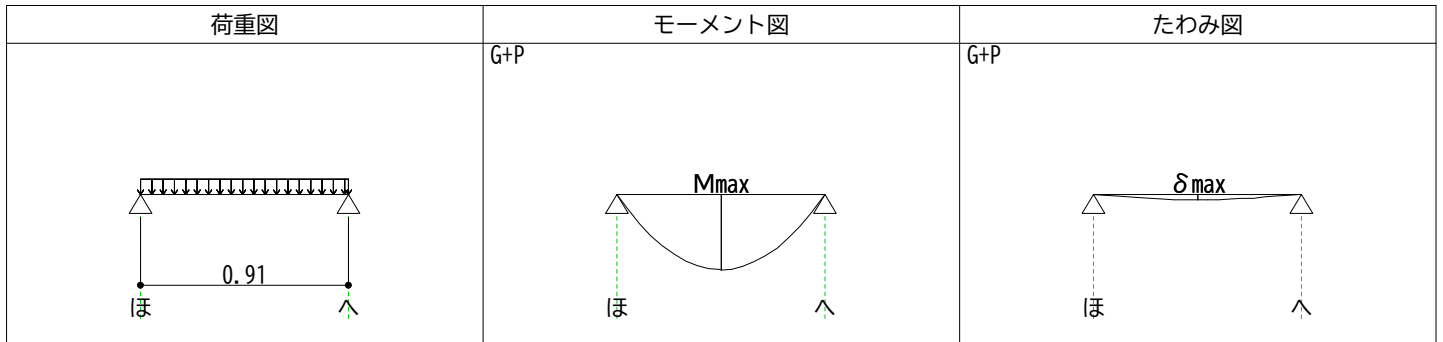
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.3105	201.34	201.34	201.34	201.34
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w3	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	20.84	20.84	20.84	20.84	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	45.92	45.92	45.92	45.92	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	159.41	159.41	159.41	159.41	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	226.17	226.17	226.17	226.17	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.06	0.04	0.03	0.03	検定値	0.04	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61
w2	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w3	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16	994.16
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.11	0.11	0.07	0.07	0.06	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ぼ1～ハ1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	850	0.3105	290.06	290.06	290.06	290.06
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	1000	0.3105	0	341.25	0	0
w4	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.3105	201.34	201.34	201.34	201.34
w5	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w6	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

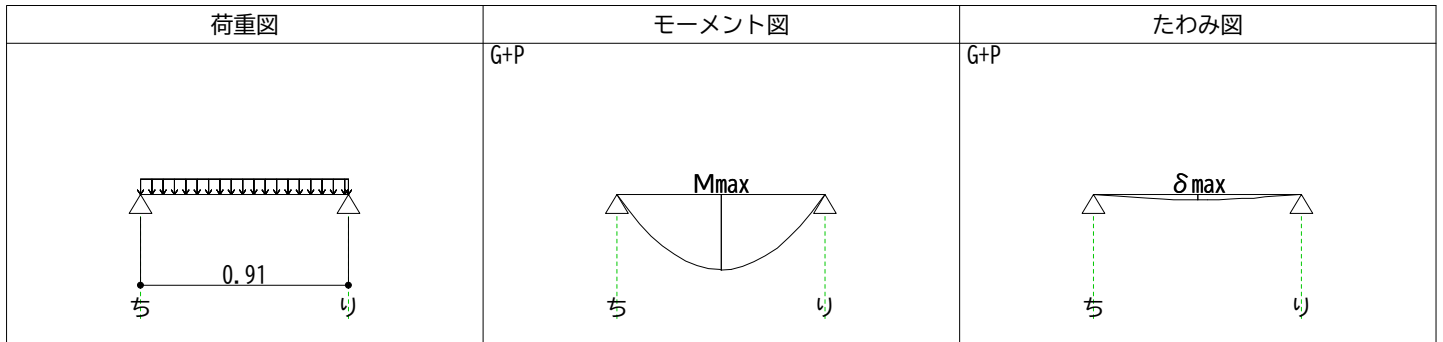
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	30.03	30.03	30.03	30.03	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	45.92	45.92	45.92	45.92	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	35.32	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	20.84	20.84	20.84	20.84	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	45.92	45.92	45.92	45.92	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	159.41	159.41	159.41	159.41	δw6	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	302.12	337.44	302.12	302.12	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.02	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.07	0.06	0.04	0.04	検定値	0.05	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98
w2	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w3	0	0	155.27	155.27	0	0	0	0
w4	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61
w5	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w6	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	1327.99	1327.99	1483.25	1483.25	1327.99	1327.99	1327.99	1327.99
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.14	0.14	0.11	0.11	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	351.94	351.94	351.94	351.94	351.94	351.94	351.94	351.94
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
w3	0	0	414.05	414.05	0	0	0	0
w4	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w5	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
w6	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
ΣQ	3074.16	3074.16	3488.21	3488.21	3074.16	3074.16	3074.16	3074.16
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.33	0.33	0.26	0.26	0.18	0.18	0.18	0.18
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ち1～り1 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



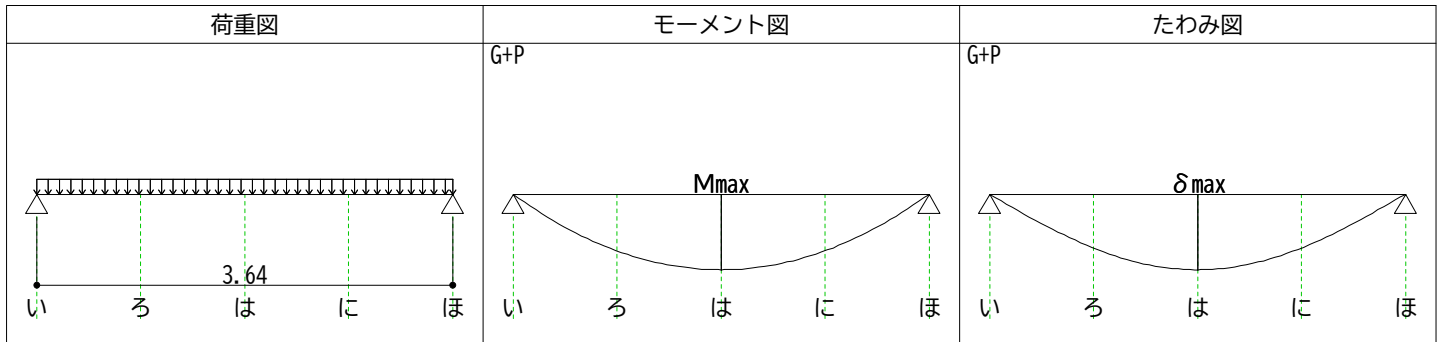
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	850	0.3105	290.06	290.06	290.06	290.06
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w3	2階積雪	0.000	0.910	0.000	1000	0.3105	0	341.25	0	0
w4	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.3105	201.34	201.34	201.34	201.34
w5	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
					600		204.75	204.75	204.75	204.75
w6	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	30.03	30.03	30.03	30.03	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	45.92	45.92	45.92	45.92	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	35.32	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	20.84	20.84	20.84	20.84	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	45.92	45.92	45.92	45.92	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	159.41	159.41	159.41	159.41	δw6	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	302.12	337.44	302.12	302.12	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.02	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.07	0.06	0.04	0.04	検定値	0.05	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98	131.98
w2	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w3	0	0	155.27	155.27	0	0	0	0
w4	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61
w5	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w6	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	1327.99	1327.99	1483.25	1483.25	1327.99	1327.99	1327.99	1327.99
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.14	0.14	0.11	0.11	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 い4～ほ4 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x240 (mm)
 断面積 A = 252 (cm²) 断面係数 Z = 1008 (cm³) 断面2次モーメント I = 12096 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 1008 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 12096 (cm⁴)



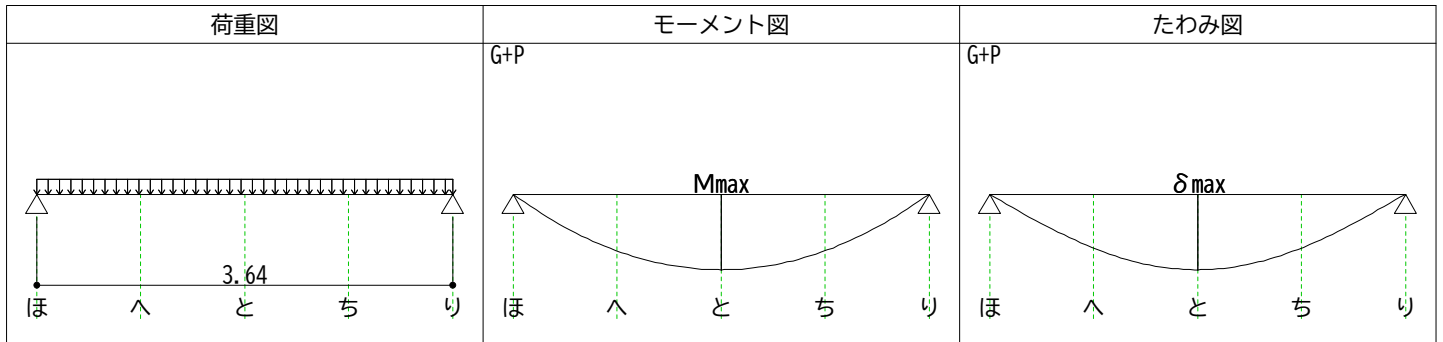
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	3.640	0.000	590	2.8984	469.79	469.79	469.79	469.79
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	3.640	0.000	1300	2.8984	1035.13	1035.13	1035.13	1035.13
					600		477.75	477.75	477.75	477.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.820	1.820	1.820	1.820
Mw1	778.06	778.06	778.06	778.06	δw1	0.09	0.09	0.09	0.09
Mw2	1714.37	1714.37	1714.37	1714.37	δw2	0.09	0.09	0.09	0.09
ΣM	2492.44	2492.44	2492.44	2492.44	Σδ	0.18	0.18	0.18	0.18
					2xΣδ	0.37	—	—	—
許容M	10422	15160	18950	18950	許容δ	1.00	1.00	1.00	1.00
検定値	0.24	0.16	0.13	0.13	検定値	0.37	0.18	0.18	0.18
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01
w2	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93
ΣQ	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.19	0.19	0.13	0.13	0.10	0.10	0.10	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ほか〜り4 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x240 (mm)
 断面積 A = 252 (cm²) 断面係数 Z = 1008 (cm³) 断面2次モーメント I = 12096 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 1008 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 12096 (cm⁴)



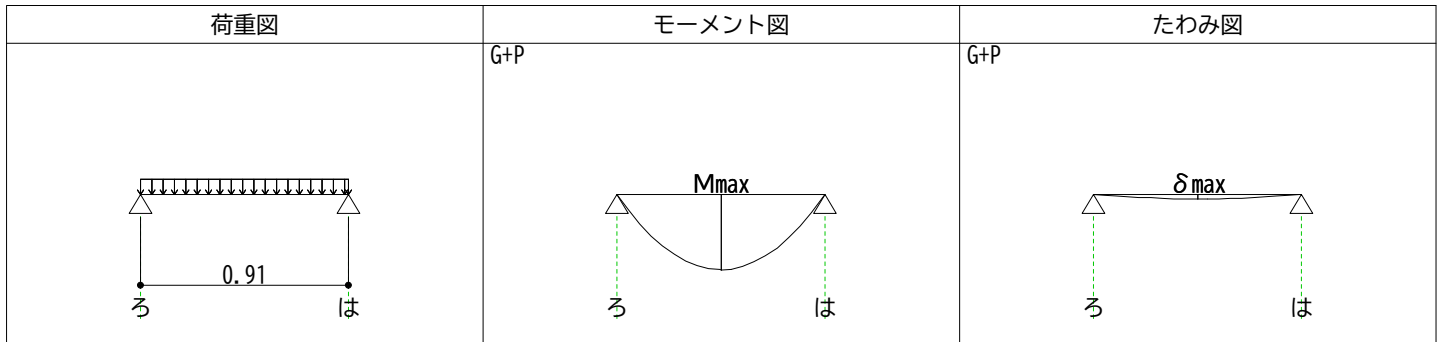
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	3.640	0.000	590	2.8984	469.79	469.79	469.79	469.79
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	3.640	0.000	1300	2.8984	1035.13	1035.13	1035.13	1035.13
					600		477.75	477.75	477.75	477.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.820	1.820	1.820	1.820
Mw1	778.06	778.06	778.06	778.06	δw1	0.09	0.09	0.09	0.09
Mw2	1714.37	1714.37	1714.37	1714.37	δw2	0.09	0.09	0.09	0.09
ΣM	2492.44	2492.44	2492.44	2492.44	Σδ	0.18	0.18	0.18	0.18
					2xΣδ	0.37	—	—	—
許容M	10422	15160	18950	18950	許容δ	1.00	1.00	1.00	1.00
検定値	0.24	0.16	0.13	0.13	検定値	0.37	0.18	0.18	0.18
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01
w2	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93
ΣQ	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.19	0.19	0.13	0.13	0.10	0.10	0.10	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ5～は5 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



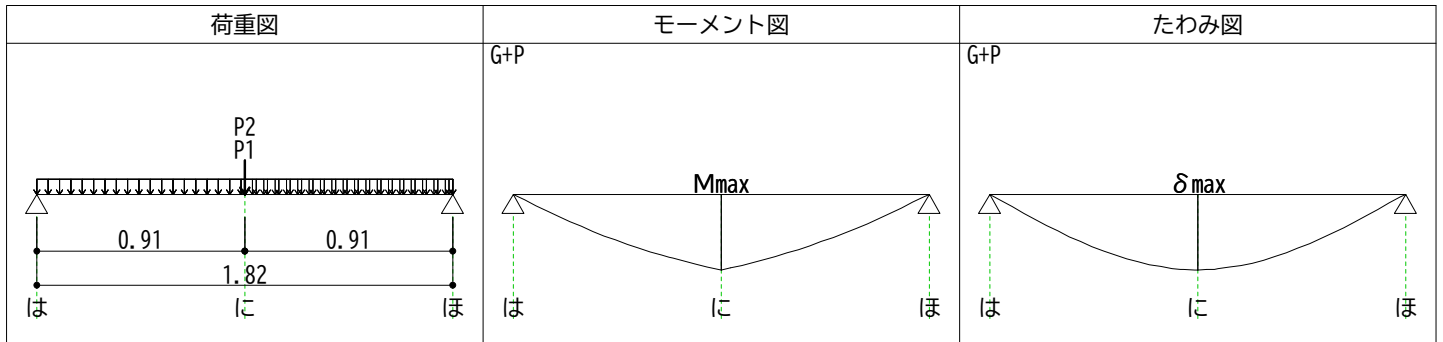
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.6211	402.68	402.68	402.68	402.68
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.6211	887.25	887.25	887.25	887.25
					600		409.5	409.5	409.5	409.5
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	41.68	41.68	41.68	41.68	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	91.84	91.84	91.84	91.84	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	223.52	223.52	223.52	223.52	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.07	0.05	0.04	0.04	検定値	0.04	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22
w2	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.11	0.11	0.07	0.07	0.06	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 は5〜ほ5 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



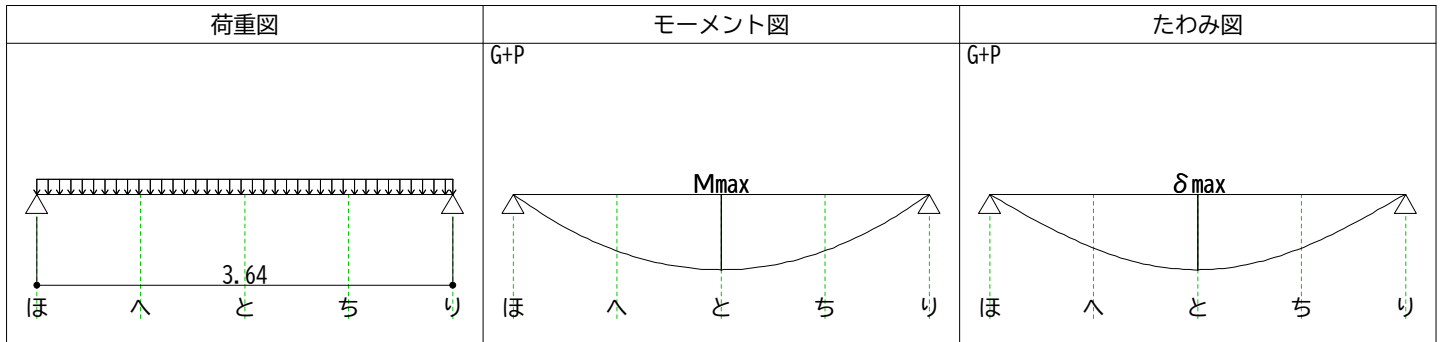
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	1.820	0.000	590	0.7246	234.89	234.89	234.89	234.89
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	1.820	0.000	1300 600	0.7246	517.56 238.88	517.56 238.88	517.56 238.88	517.56 238.88
w3 2階床	0.910	0.910	0.000	590	0.207	134.23	134.23	134.23	134.23
w4 2階積載 (たわみ用)	0.910	0.910	0.000	1300 600	0.207	295.75 136.5	295.75 136.5	295.75 136.5	295.75 136.5
w5 2階床	0.000	0.910	0.910	590	0.207	134.23	134.23	134.23	134.23
w6 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.910	1300 600	0.207	295.75 136.5	295.75 136.5	295.75 136.5	295.75 136.5
w7 2階内壁	0.910	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4
w8 2階内壁	0.000	0.910	0.910	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4
P1 2階梁 (たわみ用)	0.910	0.910				786.85 641.94	786.85 641.94	786.85 641.94	786.85 641.94
P2 2階管柱	0.910	0.910				1478.5	3294.52	4117.63	4117.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	97.26	97.26	97.26	97.26	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	214.3	214.3	214.3	214.3	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	27.79	27.79	27.79	27.79	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	61.23	61.23	61.23	61.23	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	27.79	27.79	27.79	27.79	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	61.23	61.23	61.23	61.23	δw6	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw7	179.99	179.99	179.99	179.99	δw7	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw8	179.99	179.99	179.99	179.99	δw8	0.03	0.03	0.03	0.03
MP1	358.02	358.02	358.02	358.02	δP1	0.03	0.03	0.03	0.03
MP2	672.72	1499	1873.52	1873.52	δP2	0.08	0.18	0.22	0.22
ΣM	1880.3	2706.58	3081.1	3081.1	Σδ	0.21	0.31	0.36	0.36
					2xΣδ	0.43	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.58	0.57	0.52	0.52	検定値	0.72	0.39	0.45	0.45
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75
w2	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98
w3	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61
w4	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85
w5	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54
w6	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28
w7	197.79	593.37	197.79	593.37	197.79	593.37	197.79	593.37
w8	593.37	197.79	593.37	197.79	593.37	197.79	593.37	197.79
P1	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43
P2	739.25	739.25	1647.26	1647.26	2058.81	2058.81	2058.81	2058.81
ΣQ	2999.84	2999.84	3907.85	3907.85	4319.41	4319.41	4319.41	4319.41
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.32	0.32	0.29	0.29	0.26	0.26	0.26	0.26
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ほ5〜り5 L = 3640 (mm)
 米松 特1等 105x240 (mm)
 断面積 A = 252 (cm²) 断面係数 Z = 1008 (cm³) 断面2次モーメント I = 12096 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 1008 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 12096 (cm⁴)



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	3.640	0.000	590	2.8984	469.79	469.79	469.79	469.79
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	3.640	0.000	1300	2.8984	1035.13	1035.13	1035.13	1035.13
				600		477.75	477.75	477.75	477.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.820	1.820	1.820	X位置	1.820	1.820	1.820	1.820
Mw1	778.06	778.06	778.06	778.06	δw1	0.09	0.09	0.09	0.09
Mw2	1714.37	1714.37	1714.37	1714.37	δw2	0.09	0.09	0.09	0.09
ΣM	2492.44	2492.44	2492.44	2492.44	Σδ	0.18	0.18	0.18	0.18
					2xΣδ	0.37	—	—	—
許容M	10422	15160	18950	18950	許容δ	1.00	1.00	1.00	1.00
検定値	0.24	0.16	0.13	0.13	検定値	0.37	0.18	0.18	0.18
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01	855.01
w2	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93	1883.93
ΣQ	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94	2738.94
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.19	0.19	0.13	0.13	0.10	0.10	0.10	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	G+P+S	★ G+P+K	G+P+W		G+P	G+P+S	★ G+P+K	G+P+W
X位置	1.820	1.949	1.820	1.820	X位置	1.839	1.880	1.829	1.829
Mw1	55.58	59.51	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	131.12	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	83.36	88.15	83.36	83.36	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	183.68	194.23	183.68	183.68	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw5	83.36	77.47	83.36	83.36	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	183.68	170.69	183.68	183.68	δw6	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw7	250.09	248.42	250.09	250.09	δw7	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw8	551.05	547.37	551.05	551.05	δw8	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw9	55.58	51.64	55.58	55.58	δw9	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw10	122.46	113.79	122.46	122.46	δw10	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw11	539.96	570.95	539.96	539.96	δw11	0.06	0.06	0.06	0.06
MP1	358.02	332.69	358.02	358.02	δP1	0.04	0.04	0.04	0.04
MP2	358.02	332.69	358.02	358.02	δP2	0.04	0.04	0.04	0.04
MP3	716.04	665.38	716.04	716.04	δP3	0.05	0.05	0.05	0.05
MP4	358.02	383.35	358.02	358.02	δP4	0.04	0.04	0.04	0.04
MP5	178.03	190.63	178.03	178.03	δP5	0.01	0.01	0.01	0.01
MP6	387.18	1154.74	1542.95	1542.95	δP6	0.05	0.14	0.20	0.20
MP7	70.65	65.65	1271.45	1271.45	δP7	0.01	0.01	0.16	0.16
MP8	188.39	175.07	2590	2590	δP8	0.02	0.02	0.24	0.24
ΣM	4845.6	5553.54	9603.78	9603.78	Σδ	0.44	0.53	0.97	0.97
					2xΣδ	0.88	—	—	—
許容M	7914	11512	14390	14390	許容δ	1.00	1.00	1.00	1.00
検定値	0.61	0.48	0.67	0.67	検定値	0.88	0.53	0.97	0.97
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

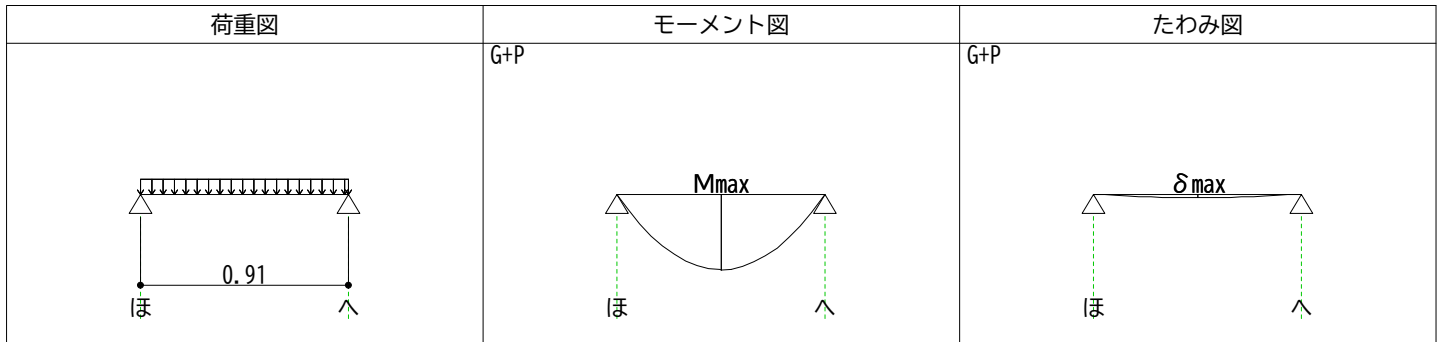
●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	30.54	213.75	30.54	213.75	30.54	213.75	30.54	213.75
w2	67.28	470.98	67.28	470.98	67.28	470.98	67.28	470.98
w3	45.8	76.34	45.8	76.34	45.8	76.34	45.8	76.34
w4	100.92	168.21	100.92	168.21	100.92	168.21	100.92	168.21
w5	76.34	45.8	76.34	45.8	76.34	45.8	76.34	45.8
w6	168.21	100.92	168.21	100.92	168.21	100.92	168.21	100.92
w7	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22
w8	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7
w9	213.75	30.54	213.75	30.54	213.75	30.54	213.75	30.54
w10	470.98	67.28	470.98	67.28	470.98	67.28	470.98	67.28
w11	296.68	494.47	296.68	494.47	296.68	494.47	296.68	494.47
P1	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71
P2	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71
P3	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43	393.43
P4	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14	196.71	590.14
P5	97.82	293.46	97.82	293.46	97.82	293.46	97.82	293.46
P6	212.74	638.21	592.56	1777.67	847.78	2543.33	847.78	2543.33
P7	116.45	38.82	116.45	38.82	2095.8	698.6	2095.8	698.6
P8	103.51	103.51	103.51	103.51	1423.08	1423.08	1423.08	1423.08
ΣQ	4358.37	4706.21	4738.19	5845.67	8292.32	8590.67	8292.32	8590.67
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.26	0.28	0.20	0.24	0.27	0.28	0.27	0.28
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 断面 A = 157.5 (cm²) 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³)

ほ6~ほ8 特1等 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面欠損低減 = 0 (%) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)

L = 910 (mm) 105x150 (mm) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 断面欠損低減 = 0 (%)

寸法調整係数 Kz = 1.00 ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)



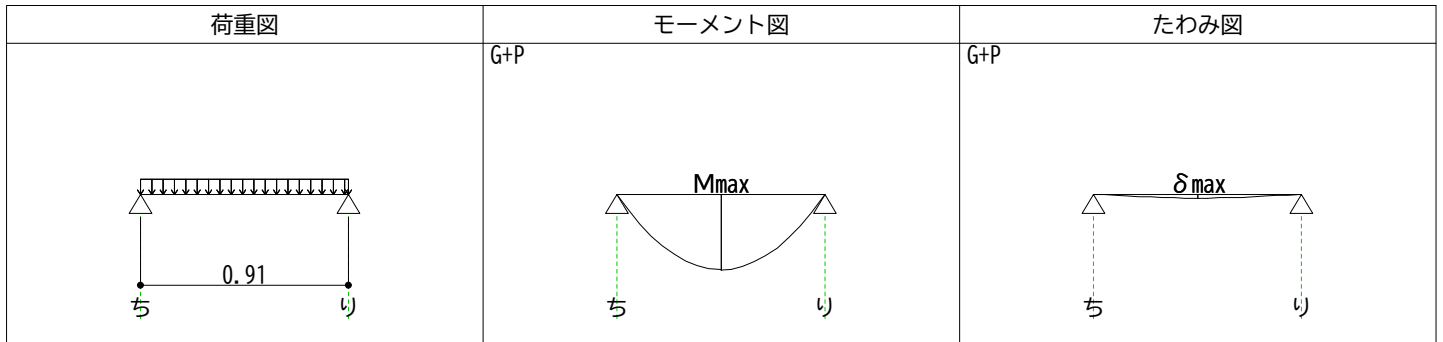
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.5176	335.56	335.56	335.56	335.56
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.5176	739.38	739.38	739.38	739.38
				600		341.25	341.25	341.25	341.25
w3 2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	34.73	34.73	34.73	34.73	delta_w1	0.00	0.00	0.00
Mw2	76.53	76.53	76.53	76.53	delta_w2	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	delta_w3	0.00	0.00	0.00
ΣM	201.26	201.26	201.26	201.26	Σ delta	0.00	0.00	0.00
					2xΣ delta	0.01	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容 delta	0.30	0.40	0.40
検定値	0.05	0.03	0.03	0.03	検定値	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68
w2	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	884.67	884.67	884.67	884.67	884.67	884.67	884.67	884.67
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.10	0.10	0.07	0.07	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ち6~り6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



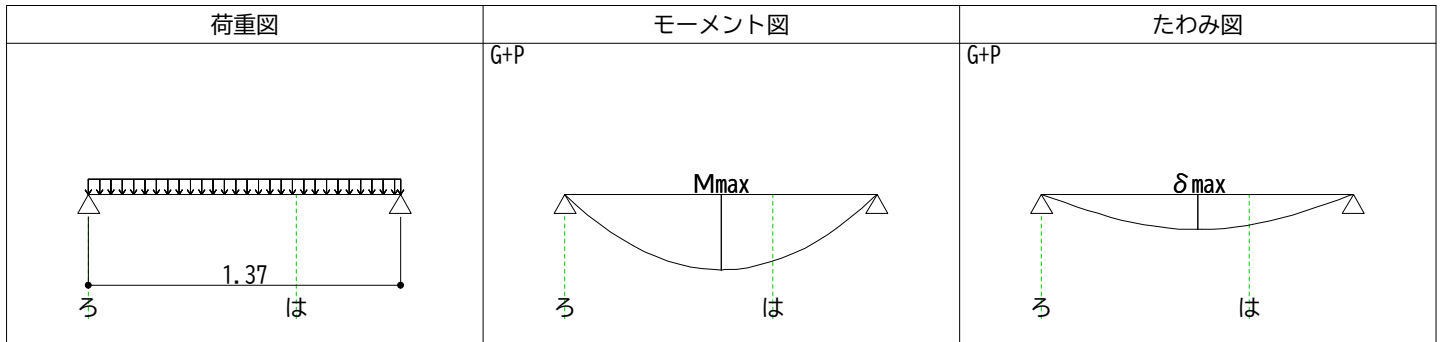
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.6211	402.68	402.68	402.68	402.68
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.6211	887.25	887.25	887.25	887.25
					600		409.5	409.5	409.5	409.5
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	41.68	41.68	41.68	41.68	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	91.84	91.84	91.84	91.84	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	223.52	223.52	223.52	223.52	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.05	0.04	0.03	0.03	検定値	0.03	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22	183.22
w2	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7	403.7
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49	982.49
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.11	0.11	0.07	0.07	0.06	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ7~又は7 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	1.365	0.000	590	1.2422	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	2階積載	0.000	1.365	0.000	1300	1.2422	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546
w3	2階床	0.000	1.365	0.000	590	0.5176	223.71	223.71	223.71	223.71
w4	2階積載	0.000	1.365	0.000	1300	0.5176	492.92	492.92	492.92	492.92
	(たわみ用)				600		227.5	227.5	227.5	227.5
w5	2階内壁	0.000	1.365	0.000	350	3.3907	869.4	869.4	869.4	869.4

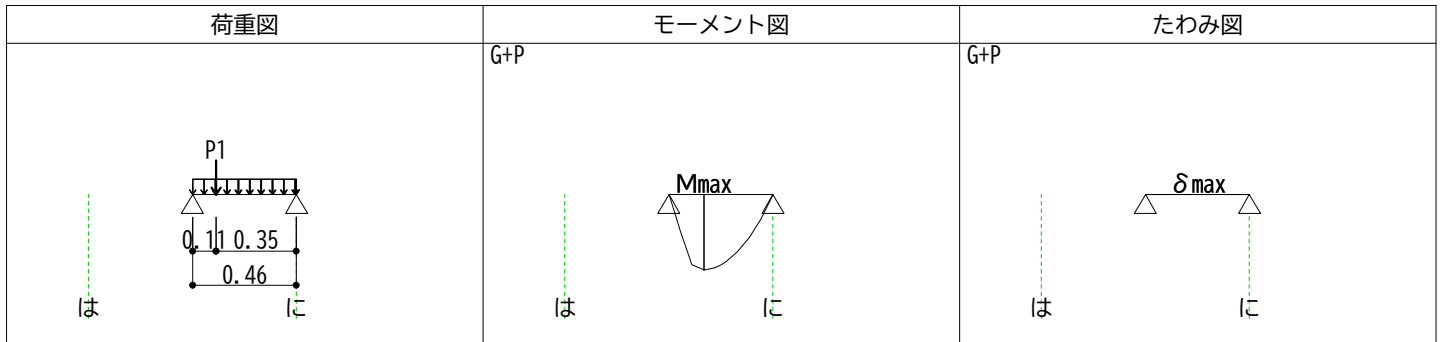
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683
Mw1	125.05	125.05	125.05	125.05	δw1	0.01	0.01	0.01
Mw2	275.52	275.52	275.52	275.52	δw2	0.01	0.01	0.01
Mw3	52.1	52.1	52.1	52.1	δw3	0.00	0.00	0.00
Mw4	114.8	114.8	114.8	114.8	δw4	0.00	0.00	0.00
Mw5	202.49	202.49	202.49	202.49	δw5	0.02	0.02	0.02
ΣM	769.96	769.96	769.96	769.96	Σδ	0.05	0.05	0.05
					2xΣδ	0.09	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.24	0.16	0.13	0.13	検定値	0.21	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43
w2	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
w3	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68	152.68
w4	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42	336.42
w5	593.37	593.37	593.37	593.37	593.37	593.37	593.37	593.37
ΣQ	2256.29	2256.29	2256.29	2256.29	2256.29	2256.29	2256.29	2256.29
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.24	0.24	0.17	0.17	0.13	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は7～に7 L = 455 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



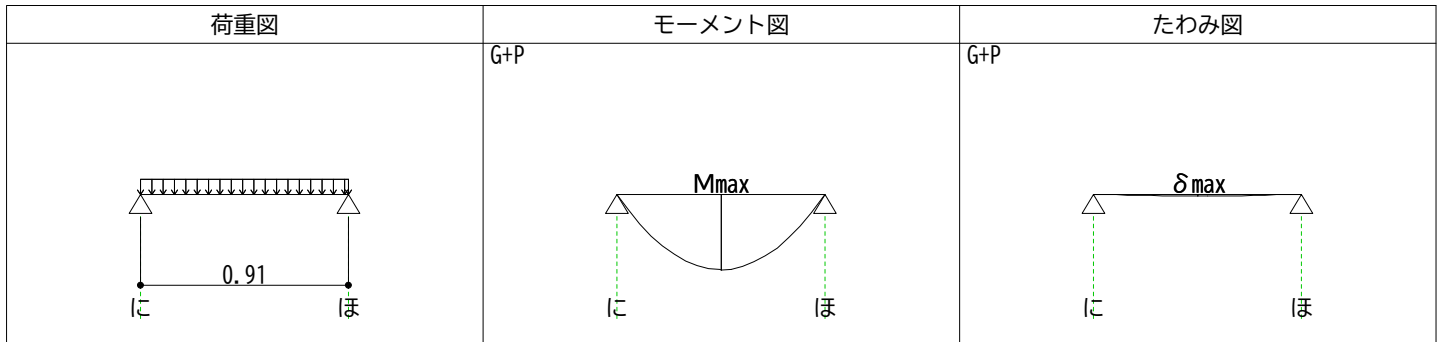
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.455	0.000	590	0.1035	134.23	134.23	134.23	134.23
w2	2階積載	0.000	0.455	0.000	1300	0.1035	295.75	295.75	295.75	295.75
	(たわみ用)				600		136.5	136.5	136.5	136.5
w3	2階床	0.105	0.350	0.000	590	0.0613	103.25	103.25	103.25	103.25
w4	2階積載	0.105	0.350	0.000	1300	0.0613	227.5	227.5	227.5	227.5
	(たわみ用)				600		105	105	105	105
w5	2階床	0.000	0.105	0.350	590	0.0253	141.97	141.97	141.97	141.97
w6	2階積載	0.000	0.105	0.350	1300	0.0253	312.81	312.81	312.81	312.81
	(たわみ用)				600		144.38	144.38	144.38	144.38
P1	2階梁	0.105	0.350				238.18	238.18	238.18	238.18
	(たわみ用)						149.97	149.97	149.97	149.97

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.153	0.153	0.153	0.153	X位置	0.228	0.228	0.228	0.228
Mw1	3.1	3.1	3.1	3.1	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	6.83	6.83	6.83	6.83	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	2.01	2.01	2.01	2.01	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	4.42	4.42	4.42	4.42	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0.52	0.52	0.52	0.52	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	1.14	1.14	1.14	1.14	δw6	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	16.61	16.61	16.61	16.61	δP1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	34.63	34.63	34.63	34.63	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.15	0.20	0.20	0.20
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	30.54	30.54	30.54	30.54	30.54	30.54	30.54	30.54
w2	67.28	67.28	67.28	67.28	67.28	67.28	67.28	67.28
w3	13.9	22.24	13.9	22.24	13.9	22.24	13.9	22.24
w4	30.63	49	30.63	49	30.63	49	30.63	49
w5	13.19	1.72	13.19	1.72	13.19	1.72	13.19	1.72
w6	29.06	3.79	29.06	3.79	29.06	3.79	29.06	3.79
P1	183.22	54.96	183.22	54.96	183.22	54.96	183.22	54.96
ΣQ	367.8	229.53	367.8	229.53	367.8	229.53	367.8	229.53
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.04	0.02	0.03	0.02	0.02	0.01	0.02	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 7~ほ7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



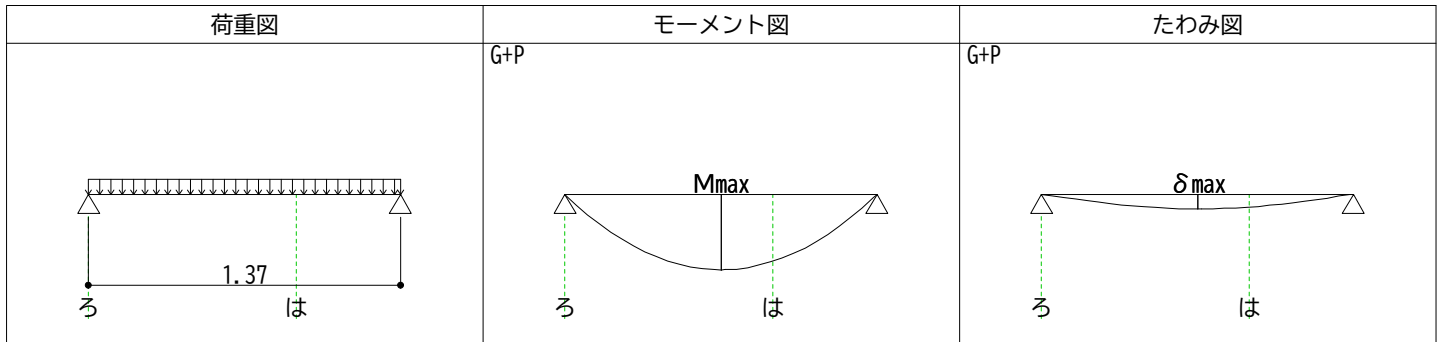
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.5121	331.99	331.99	331.99	331.99
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.5121	731.5	731.5	731.5	731.5
					600		337.62	337.62	337.62	337.62

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	34.36	34.36	34.36	34.36	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	75.72	75.72	75.72	75.72	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	110.08	110.08	110.08	110.08	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.02	0.02	0.02	検定値	0.02	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	151.05	151.05	151.05	151.05	151.05	151.05	151.05	151.05
w2	332.83	332.83	332.83	332.83	332.83	332.83	332.83	332.83
ΣQ	483.89	483.89	483.89	483.89	483.89	483.89	483.89	483.89
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.05	0.05	0.04	0.04	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ8~又は8 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



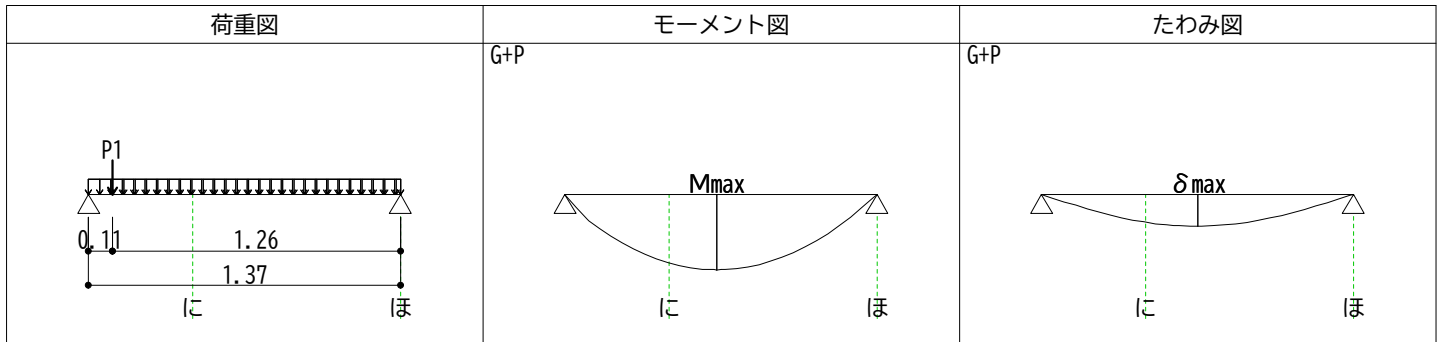
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階内壁	0.000	1.365	0.000	350	1.3432	344.4	344.4	344.4	344.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683
Mw1	80.21	80.21	80.21	80.21	delta_w1	0.02	0.02	0.02
ΣM	80.21	80.21	80.21	80.21	Σ delta	0.02	0.02	0.02
許容M	1595	2321	2901	2901	許容 delta	0.45	0.60	0.60
検定値	0.05	0.03	0.03	0.03	検定値	0.04	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05
ΣQ	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05	235.05
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は8～ほ8 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面積 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



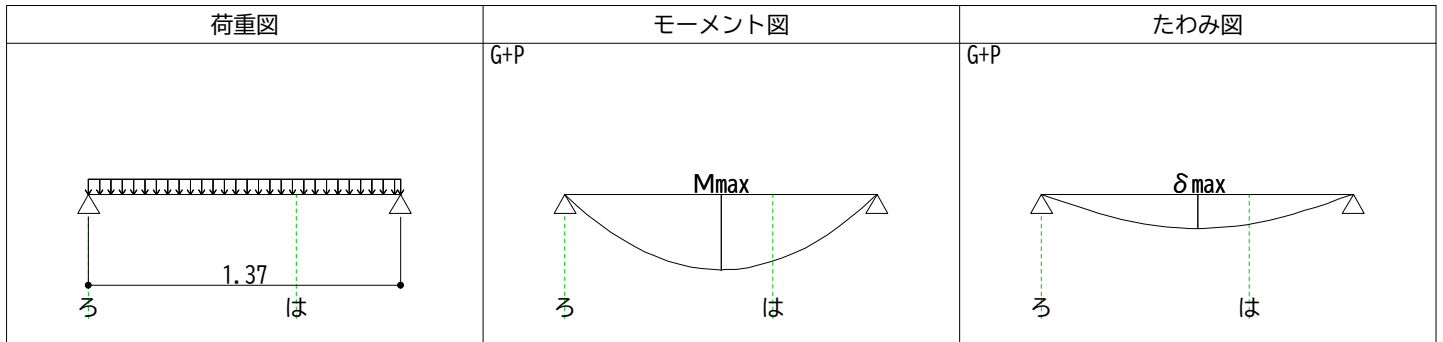
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.105	1.260	0.000	590	0.3663	171.51	171.51	171.51	171.51
w2 2階積載 (たわみ用)	0.105	1.260	0.000	1300	0.3663	377.9	377.9	377.9	377.9
				600		174.42	174.42	174.42	174.42
w3 2階床	0.000	0.105	1.260	590	0.0253	141.97	141.97	141.97	141.97
w4 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.105	1.260	1300	0.0253	312.81	312.81	312.81	312.81
				600		144.38	144.38	144.38	144.38
w5 2階床	0.000	1.365	0.000	590	0.4141	178.97	178.97	178.97	178.97
w6 2階積載 (たわみ用)	0.000	1.365	0.000	1300	0.4141	394.33	394.33	394.33	394.33
				600		182	182	182	182
P1 2階梁 (たわみ用)	0.105	1.260				238.18	238.18	238.18	238.18
						149.97	149.97	149.97	149.97

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.665	0.665	0.665	0.665	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	39.43	39.43	39.43	39.43	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	86.89	86.89	86.89	86.89	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	0.4	0.4	0.4	0.4	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0.88	0.88	0.88	0.88	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	41.65	41.65	41.65	41.65	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	91.78	91.78	91.78	91.78	δw6	0.01	0.01	0.01	0.01
MP1	12.83	12.83	12.83	12.83	δP1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	273.87	273.87	273.87	273.87	Σδ	0.04	0.04	0.04	0.04
					2xΣδ	0.08	—	—	—
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.17	0.12	0.09	0.09	検定値	0.19	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	99.74	116.36	99.74	116.36	99.74	116.36	99.74	116.36
w2	219.77	256.39	219.77	256.39	219.77	256.39	219.77	256.39
w3	14.33	0.57	14.33	0.57	14.33	0.57	14.33	0.57
w4	31.58	1.26	31.58	1.26	31.58	1.26	31.58	1.26
w5	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w6	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
P1	219.86	18.32	219.86	18.32	219.86	18.32	219.86	18.32
ΣQ	976.56	784.19	976.56	784.19	976.56	784.19	976.56	784.19
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.15	0.12	0.10	0.08	0.08	0.07	0.08	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ9~又は9 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 10 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 354.37 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2657.81 (cm⁴)



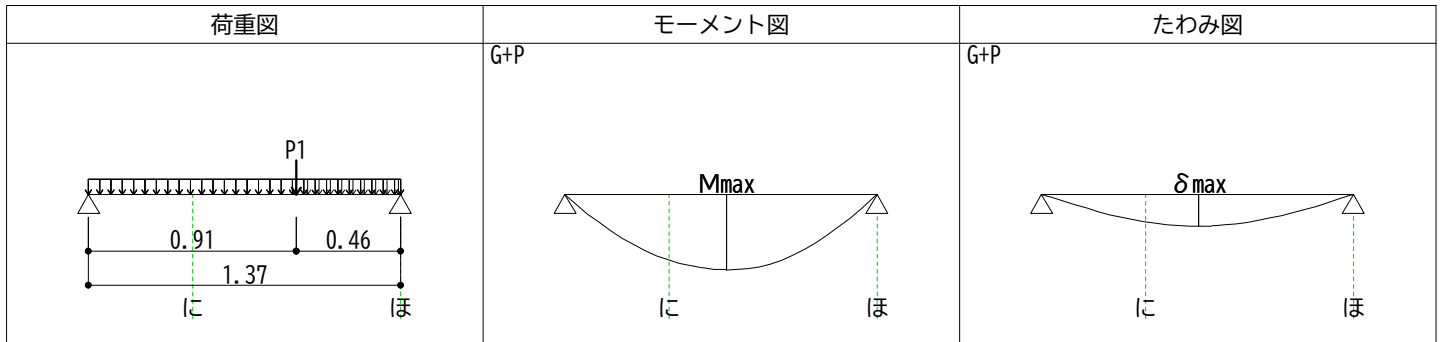
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	1.365	0.000	590	1.2422	536.9	536.9	536.9	536.9
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	1.365	0.000	1300	1.2422	1183	1183	1183	1183
				600	546	546	546	546	
w3 2階外壁	0.000	1.365	0.000	550	3.822	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	125.05	125.05	125.05	125.05	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	275.52	275.52	275.52	275.52	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	358.67	358.67	358.67	358.67	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
ΣM	759.24	759.24	759.24	759.24	Σδ	0.05	0.05	0.05	0.05
					2xΣδ	0.09	—	—	—
許容M	3664	5329	6662	6662	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.21	0.14	0.11	0.11	検定値	0.20	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43	366.43
w2	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
w3	1051.05	1051.05	1051.05	1051.05	1051.05	1051.05	1051.05	1051.05
ΣQ	2224.88	2224.88	2224.88	2224.88	2224.88	2224.88	2224.88	2224.88
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.24	0.24	0.17	0.17	0.13	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は9～ほ9 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	1.365	0.000	590	0.4141	178.97	178.97	178.97	178.97
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	1.365	0.000	1300	0.4141	394.33	394.33	394.33	394.33
					600		182	182	182	182
w3	1階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.5176	94.79	94.79	94.79	94.79
w4	2階外壁	0.910	0.455	0.000	550	1.274	1540	1540	1540	1540
w5	2階外壁	0.000	0.910	0.455	550	2.548	1540	1540	1540	1540
P1	1階小屋束	0.910	0.455				173.92	553.74	173.92	173.92

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.707	0.767	0.707	0.707	X位置	0.687	0.697	0.687	0.687
Mw1	41.63	41.05	41.63	41.63	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	91.73	90.44	91.73	91.73	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	22.05	21.74	22.05	22.05	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	82.53	89.53	82.53	82.53	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw5	275.69	263.68	275.69	275.69	δw5	0.02	0.02	0.02	0.02
MP1	40.97	141.51	40.97	40.97	δP1	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	554.59	647.96	554.59	554.59	Σδ	0.04	0.05	0.04	0.04
					2xΣδ	0.08	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.17	0.14	0.09	0.09	検定値	0.19	0.08	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

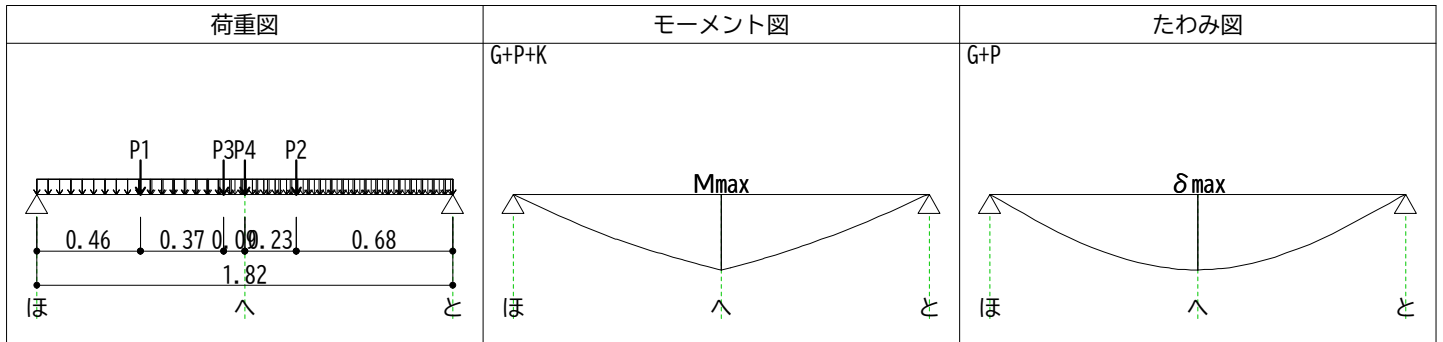
●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
w4	116.78	583.92	116.78	583.92	116.78	583.92	116.78	583.92
w5	934.27	467.13	934.27	467.13	934.27	467.13	934.27	467.13
P1	57.97	115.95	184.58	369.16	57.97	115.95	57.97	115.95
ΣQ	1565	1622.97	1691.6	1876.18	1565	1622.97	1565	1622.97
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.17	0.18	0.13	0.14	0.09	0.10	0.09	0.10
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 断面 A = 157.5 (cm²) 有効断面係数 Z' = 315 (cm³)

米松 特1等 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面欠損低減 = 20 (%)

L = 1820 (mm) 105x150 (mm) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00 ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)



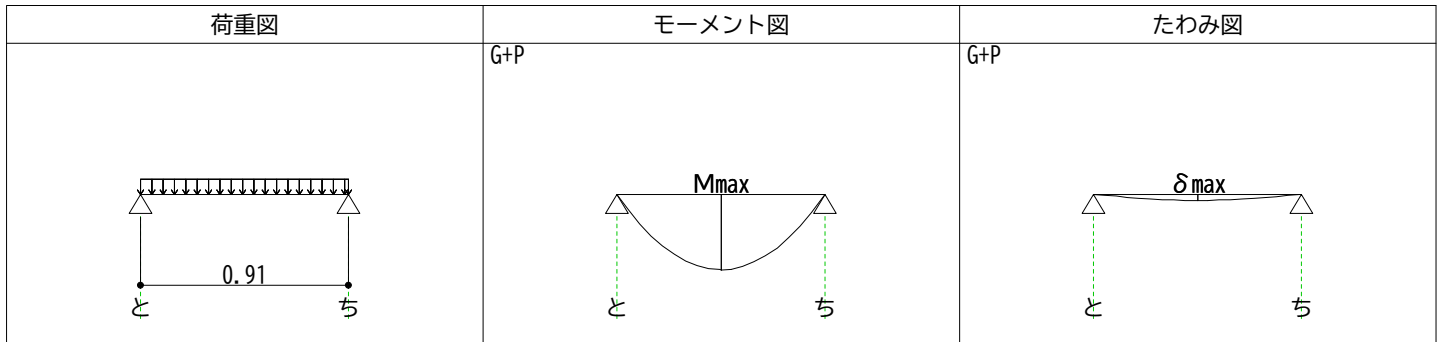
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	1.820	0.000	590	0.7246	234.89	234.89	234.89	234.89
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	1.820	0.000	1300	0.7246	517.56	517.56	517.56	517.56
				600		238.88	238.88	238.88	238.88
w3 1階天井	0.000	0.820	1.000	250	0.2696	82.19	82.19	82.19	82.19
w4 1階天井	0.820	1.000	0.000	250	0.25	62.5	62.5	62.5	62.5
w5 2階外壁	1.138	0.683	0.000	550	1.911	1540	1540	1540	1540
w6 2階外壁	0.910	0.228	0.683	550	0.637	1540	1540	1540	1540
w7 2階外壁	0.455	0.455	0.910	550	1.274	1540	1540	1540	1540
w8 2階外壁	0.000	0.455	1.365	550	1.274	1540	1540	1540	1540
P1 1階小屋束	0.455	1.365				295.19	939.84	295.19	295.19
P2 1階小屋束	1.138	0.683				163.05	519.13	163.05	163.05
P3 2階梁	0.820	1.000				62.49	62.49	62.49	62.49
P4 2階管柱	0.910	0.910				582.04	1462.73	4698.04	4698.04

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	G+P+S	★ G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.902	0.910
Mw1	97.26	97.26	97.26	97.26	δw1	0.01	0.01	0.01
Mw2	214.3	214.3	214.3	214.3	δw2	0.01	0.01	0.01
Mw3	13.82	13.82	13.82	13.82	δw3	0.00	0.00	0.00
Mw4	15.37	15.37	15.37	15.37	δw4	0.00	0.00	0.00
Mw5	179.34	179.34	179.34	179.34	δw5	0.03	0.03	0.03
Mw6	139.48	139.48	139.48	139.48	δw6	0.02	0.02	0.02
Mw7	239.11	239.11	239.11	239.11	δw7	0.03	0.03	0.03
Mw8	79.7	79.7	79.7	79.7	δw8	0.01	0.01	0.01
MP1	67.15	213.81	67.15	67.15	δP1	0.01	0.04	0.01
MP2	55.64	177.15	55.64	55.64	δP2	0.01	0.03	0.01
MP3	25.62	25.62	25.62	25.62	δP3	0.00	0.00	0.00
MP4	264.83	665.54	2137.61	2137.61	δP4	0.03	0.08	0.25
ΣM	1391.63	2060.51	3264.41	3264.41	Σδ	0.18	0.27	0.41
					2xΣδ	0.37	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.60	0.80	0.80
検定値	0.43	0.43	0.55	0.55	検定値	0.61	0.34	0.51
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75	213.75
w2	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98	470.98
w3	52.21	15.18	52.21	15.18	52.21	15.18	52.21	15.18
w4	17.17	45.33	17.17	45.33	17.17	45.33	17.17	45.33
w5	197.07	853.98	197.07	853.98	197.07	853.98	197.07	853.98
w6	153.28	197.07	153.28	197.07	153.28	197.07	153.28	197.07
w7	437.94	262.76	437.94	262.76	437.94	262.76	437.94	262.76
w8	613.11	87.59	613.11	87.59	613.11	87.59	613.11	87.59
P1	221.39	73.8	704.88	234.96	221.39	73.8	221.39	73.8
P2	61.14	101.91	194.67	324.46	61.14	101.91	61.14	101.91
P3	34.33	28.15	34.33	28.15	34.33	28.15	34.33	28.15
P4	291.02	291.02	731.36	731.36	2349.02	2349.02	2349.02	2349.02
ΣQ	2763.41	2641.53	3820.77	3465.58	4821.41	4699.53	4821.41	4699.53
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.30	0.29	0.28	0.26	0.29	0.28	0.29	0.28
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と9~ち9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



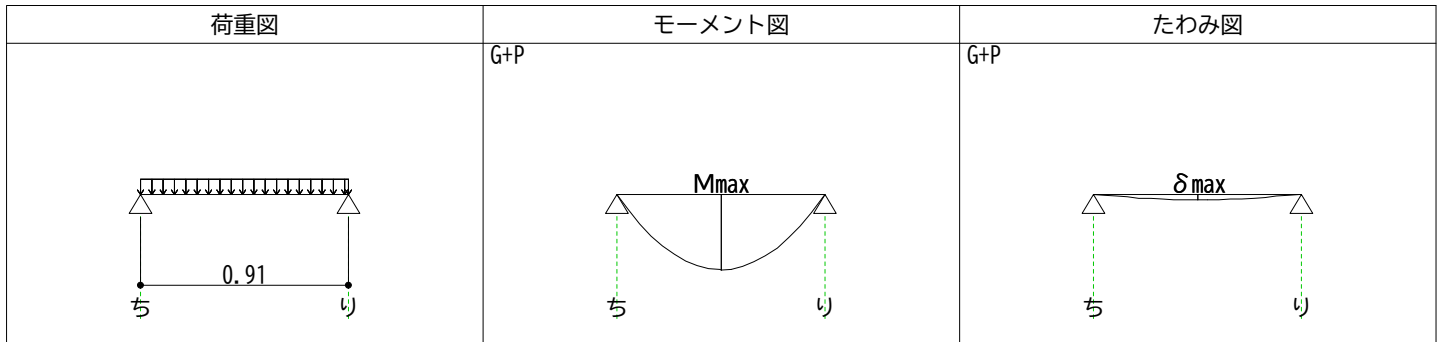
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w4	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	8.83	8.83	8.83	8.83	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	159.41	159.41	159.41	159.41	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	257.26	257.26	257.26	257.26	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.02	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.08	0.05	0.04	0.04	検定値	0.06	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w4	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	1130.79	1130.79	1130.79	1130.79	1130.79	1130.79	1130.79	1130.79
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.12	0.12	0.08	0.08	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ち9~り9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



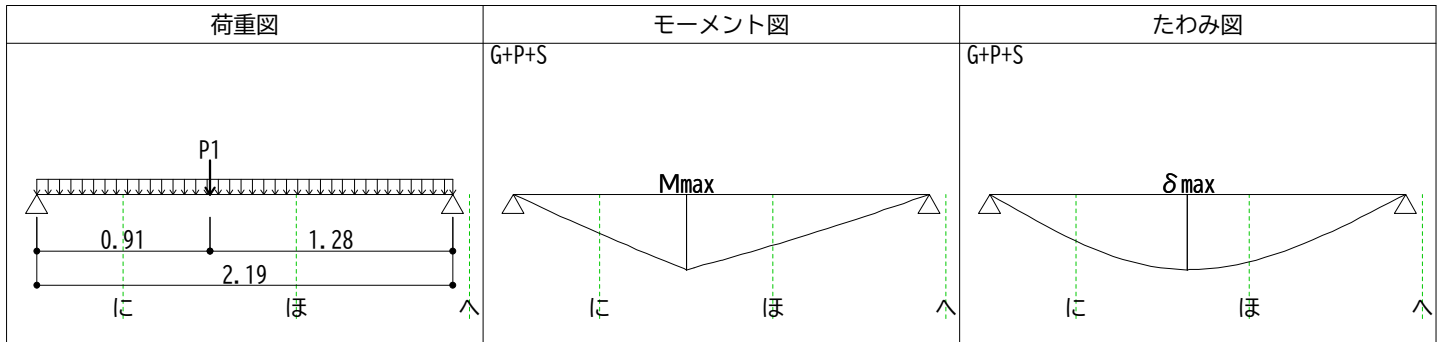
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.3105	201.34	201.34	201.34	201.34
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.3105	443.63	443.63	443.63	443.63
				600		204.75	204.75	204.75	204.75
w3 1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.3105	85.31	85.31	85.31	85.31
w4 2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	20.84	20.84	20.84	20.84	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	45.92	45.92	45.92	45.92	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	8.83	8.83	8.83	8.83	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	159.41	159.41	159.41	159.41	δw4	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	235	235	235	235	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.02	—	—	—
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.07	0.05	0.04	0.04	検定値	0.05	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61	91.61
w2	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85	201.85
w3	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82	38.82
w4	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	1032.98	1032.98	1032.98	1032.98	1032.98	1032.98	1032.98	1032.98
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.11	0.11	0.08	0.08	0.06	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は10~又は10 L = 2185 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



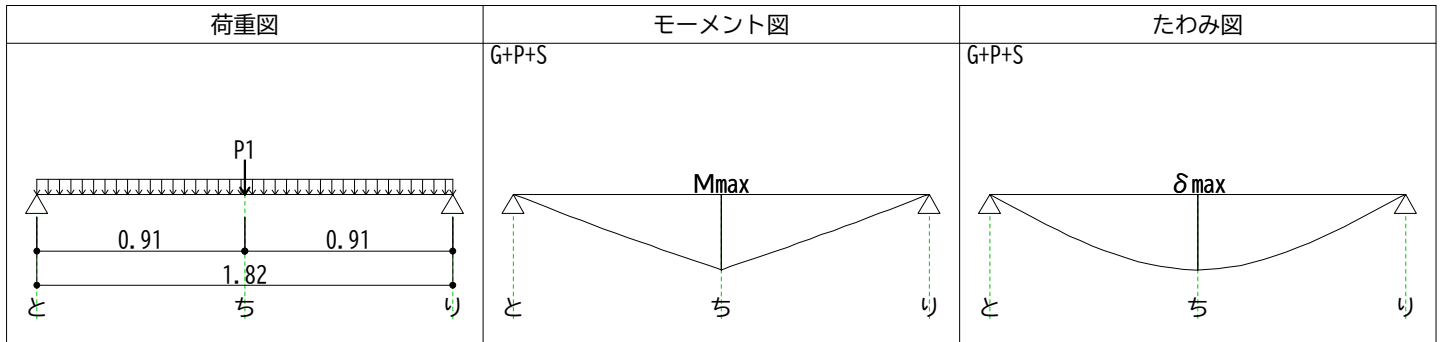
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	2.185	0.000	250	1.5743	180.13	180.13	180.13	180.13
P1 1階小屋束	0.910	1.275				500.02	1592	500.02	500.02

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	1.058	1.040	1.058
Mw1	104.5	104.5	104.5	104.5	δw1	0.05	0.05	0.05
MP1	265.51	845.36	265.51	265.51	δP1	0.11	0.34	0.11
ΣM	370.01	949.86	370.01	370.01	Σδ	0.16	0.39	0.16
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.72	0.97	0.97
検定値	0.19	0.33	0.10	0.10	検定値	0.22	0.40	0.16
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79
P1	291.77	208.24	928.97	663.03	291.77	208.24	291.77	208.24
ΣQ	488.56	405.03	1125.76	859.82	488.56	405.03	488.56	405.03
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.08	0.06	0.12	0.09	0.04	0.03	0.04	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と10~り10 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



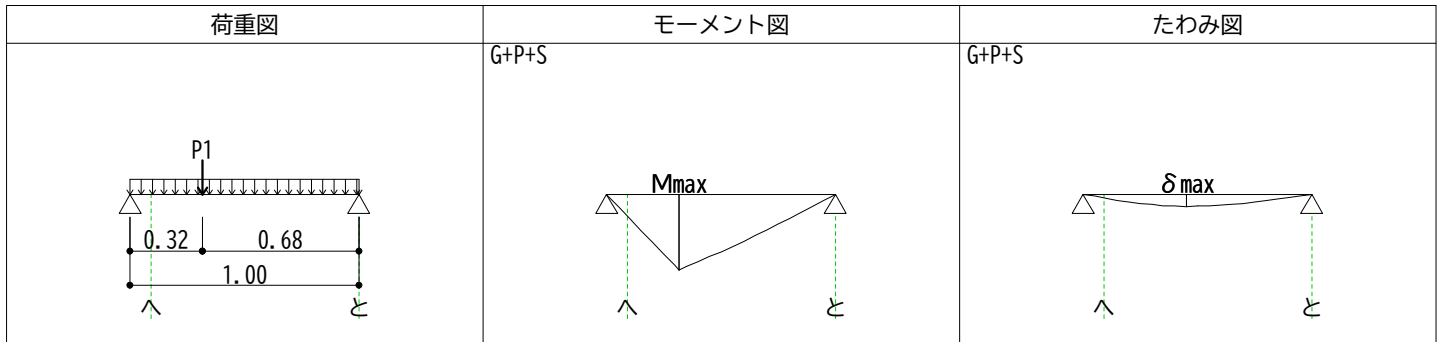
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.2422	170.63	170.63	170.63	170.63
P1	1階小屋束	0.910	0.910				500.02	1592	500.02	500.02

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	70.65	70.65	70.65	70.65	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
MP1	227.51	724.36	227.51	227.51	δP1	0.06	0.20	0.06	0.06
ΣM	298.15	795.01	298.15	298.15	Σδ	0.09	0.23	0.09	0.09
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.15	0.27	0.08	0.08	検定値	0.10	0.19	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27
P1	250.01	250.01	796	796	250.01	250.01	250.01	250.01	250.01
ΣQ	405.28	405.28	951.27	951.27	405.28	405.28	405.28	405.28	405.28
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.06	0.06	0.10	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又ほ又10~と又10 L = 1000 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



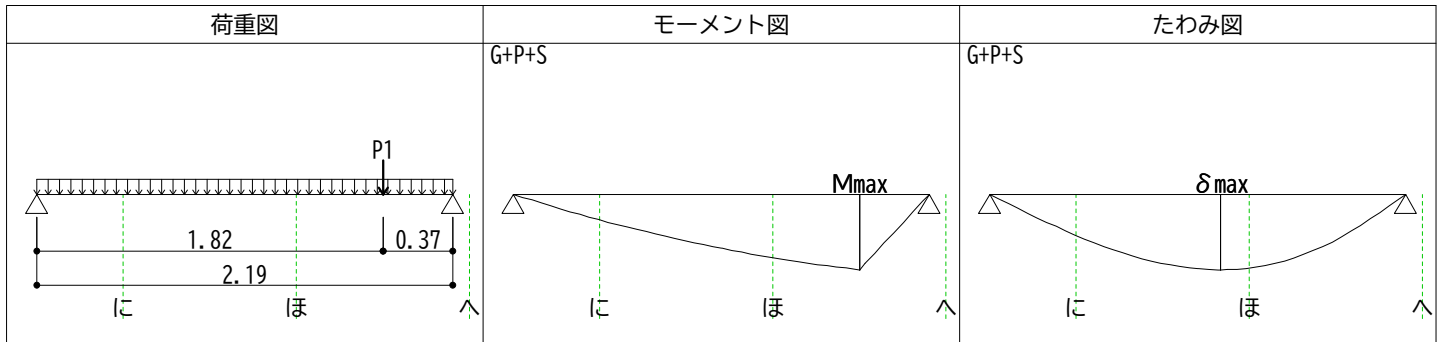
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	1.000	0.000	250	0.4748	118.7	118.7	118.7	118.7
P1 1階小屋束	0.318	0.683				260.88	830.61	260.88	260.88

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.318	0.318	0.318	0.318	X位置	0.463	0.453	0.463	0.463
Mw1	12.86	12.86	12.86	12.86	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	56.53	179.99	56.53	56.53	δP1	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	69.39	192.85	69.39	69.39	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.33	0.44	0.44	0.44
検定値	0.03	0.07	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	59.35	59.35	59.35	59.35	59.35	59.35	59.35	59.35
P1	178.05	82.83	566.89	263.72	178.05	82.83	178.05	82.83
ΣQ	237.4	142.18	626.24	323.07	237.4	142.18	237.4	142.18
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.02	0.07	0.03	0.02	0.01	0.02	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は11~又ほ11 L = 2185 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



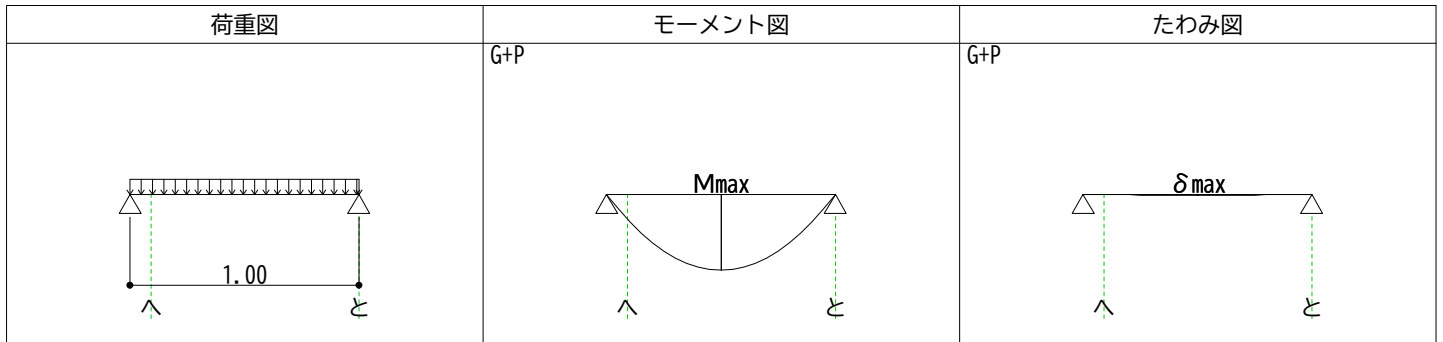
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	2.185	0.000	250	1.5743	180.13	180.13	180.13	180.13
P1 1階小屋束	1.820	0.365				579.84	1846.16	579.84	579.84

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.633	1.820	1.633	1.633	X位置	1.170	1.213	1.170	1.170
Mw1	81.23	59.83	81.23	81.23	δw1	0.05	0.05	0.05	0.05
MP1	158.13	561.28	158.13	158.13	δP1	0.06	0.20	0.06	0.06
ΣM	239.36	621.11	239.36	239.36	Σδ	0.12	0.25	0.12	0.12
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	1.09	1.45	1.45	1.45
検定値	0.12	0.21	0.07	0.07	検定値	0.11	0.17	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79	196.79
P1	96.86	482.98	308.4	1537.76	96.86	482.98	96.86	482.98
ΣQ	293.65	679.77	505.18	1734.55	293.65	679.77	293.65	679.77
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.05	0.11	0.05	0.18	0.02	0.06	0.02	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又ほ11~と11 L = 1000 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



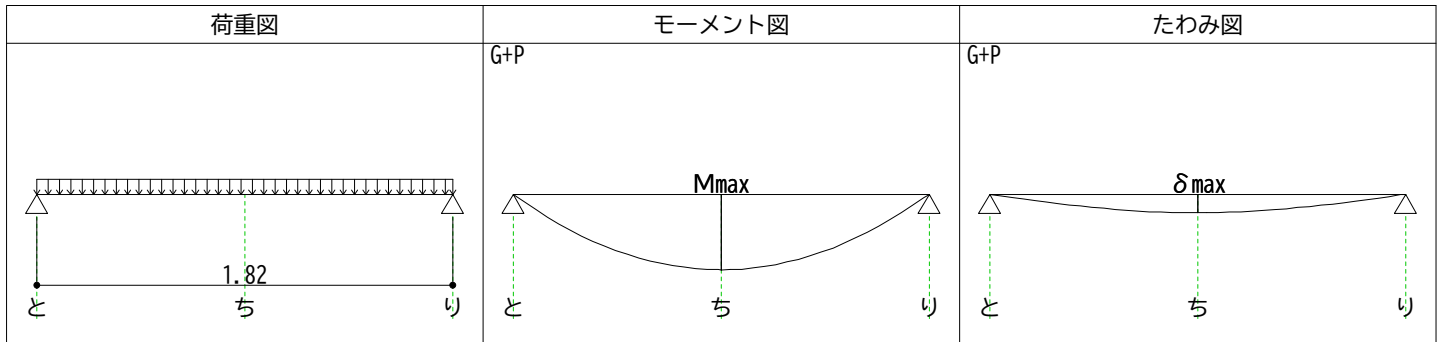
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	1.000	0.000	250	0.4728	118.19	118.19	118.19	118.19

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.500	0.500	0.500	0.500	X位置	0.500	0.500	0.500	0.500
Mw1	14.77	14.77	14.77	14.77	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.77	14.77	14.77	14.77	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.33	0.44	0.44	0.44
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1
ΣQ	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1	59.1
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と11~り11 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



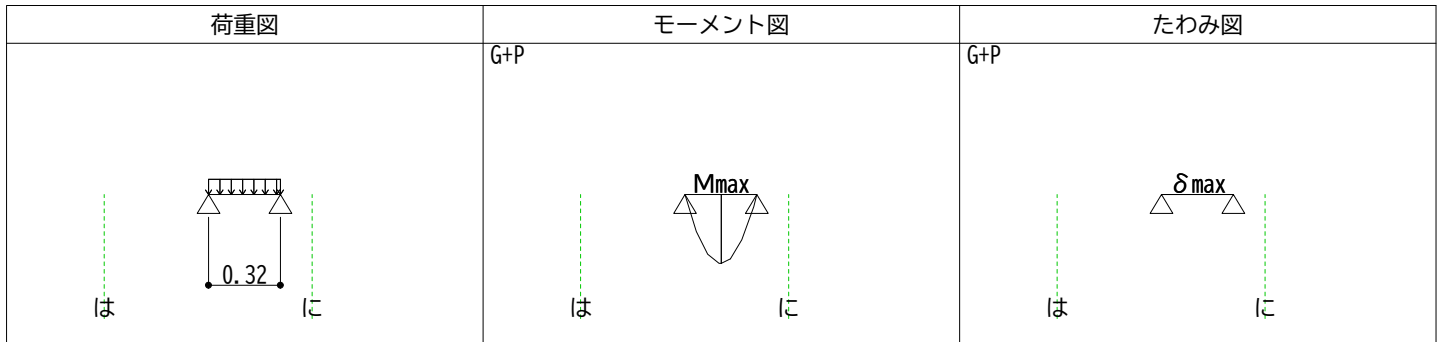
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	1.820	0.000	250	1.2422	170.63	170.63	170.63	170.63

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	70.65	70.65	70.65	70.65	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
ΣM	70.65	70.65	70.65	70.65	Σδ	0.02	0.02	0.02	0.02
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.04	0.02	0.02	0.02	検定値	0.04	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27
ΣQ	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27	155.27
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.02	0.02	0.02	0.02	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は12~又は12 L = 315 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



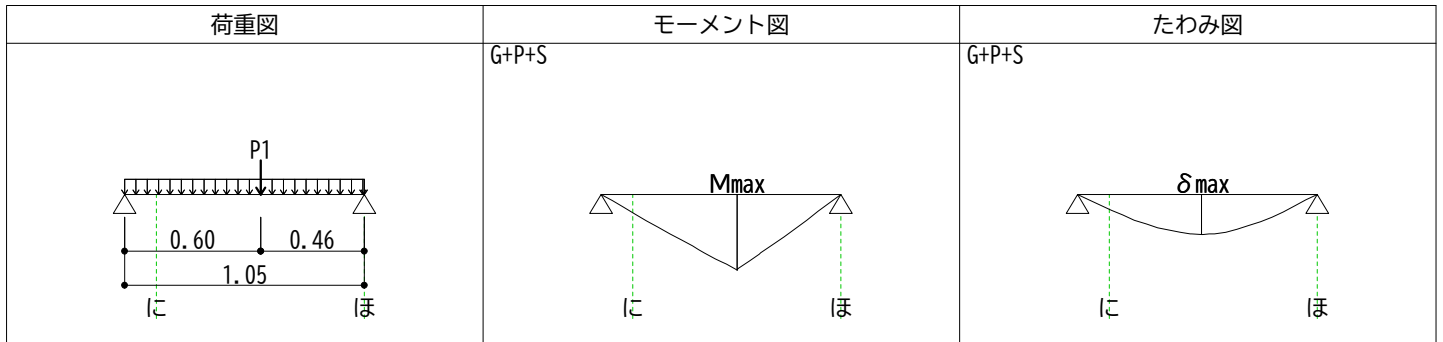
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.315	0.000	250	0.0496	39.38	39.38	39.38	39.38
w2	1階外壁	0.000	0.315	0.000	550	0.0198	34.65	34.65	34.65	34.65

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.158	0.158	0.158	0.158	X位置	0.158	0.158	0.158	0.158
Mw1	0.49	0.49	0.49	0.49	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0.43	0.43	0.43	0.43	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	0.92	0.92	0.92	0.92	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.10	0.14	0.14	0.14
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	6.2	6.2	6.2	6.2	6.2	6.2	6.2	6.2	6.2
w2	5.46	5.46	5.46	5.46	5.46	5.46	5.46	5.46	5.46
ΣQ	11.66	11.66	11.66	11.66	11.66	11.66	11.66	11.66	11.66
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760	11760
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は12~ほ12 L = 1050 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



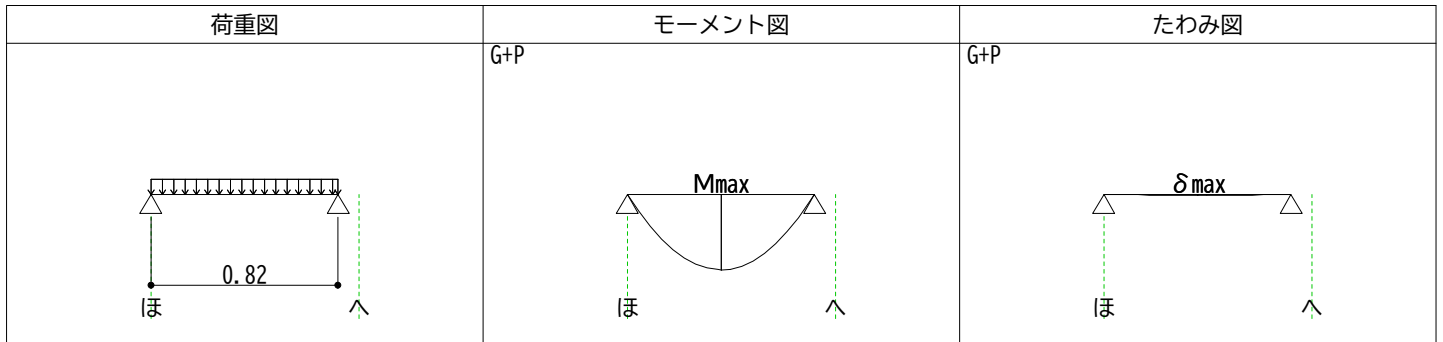
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	1.050	0.000	250	0.468	111.42	111.42	111.42	111.42
w2	1階外壁	0.000	0.595	0.455	550	0.1458	134.75	134.75	134.75	134.75
w3	1階外壁	0.595	0.455	0.000	550	0.1656	200.2	200.2	200.2	200.2
P1	1階小屋束	0.595	0.455				644.29	2051.34	644.29	644.29

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.595	0.595	0.595	0.595	X位置	0.543	0.543	0.543	0.543
Mw1	15.08	15.08	15.08	15.08	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	10.34	10.34	10.34	10.34	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	11.74	11.74	11.74	11.74	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	166.12	528.9	166.12	166.12	δP1	0.02	0.05	0.02	0.02
ΣM	203.28	566.06	203.28	203.28	Σδ	0.02	0.05	0.02	0.02
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.35	0.46	0.46	0.46
検定値	0.10	0.20	0.06	0.06	検定値	0.06	0.12	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	58.49	58.49	58.49	58.49	58.49	58.49	58.49	58.49
w2	57.46	22.72	57.46	22.72	57.46	22.72	57.46	22.72
w3	19.74	71.35	19.74	71.35	19.74	71.35	19.74	71.35
P1	279.19	365.1	888.91	1162.43	279.19	365.1	279.19	365.1
ΣQ	414.88	517.66	1024.6	1314.99	414.88	517.66	414.88	517.66
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.06	0.08	0.11	0.14	0.04	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階梁 2階梁 L = 820 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



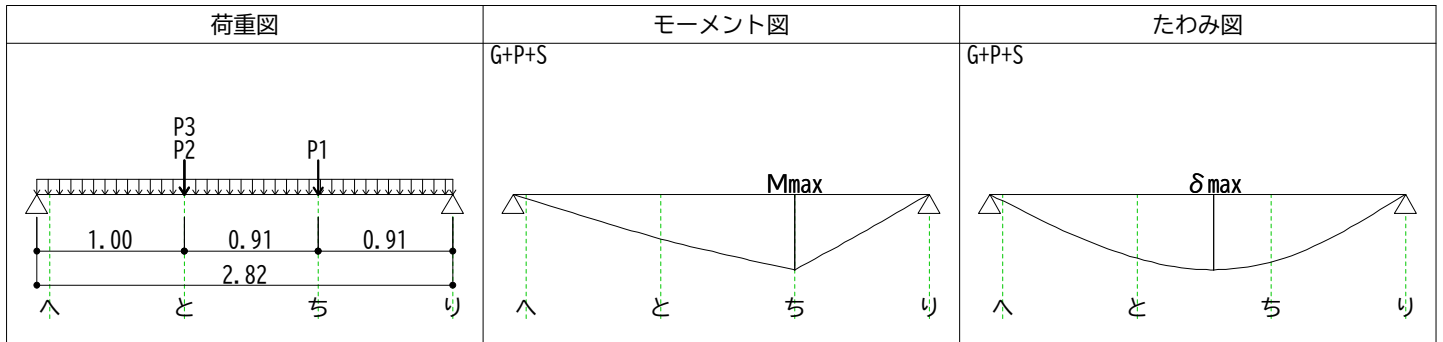
w	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.820	0.000	250	0.2696	82.19	82.19	82.19	82.19
w2	1階外壁	0.000	0.820	0.000	550	0.2985	200.2	200.2	200.2	200.2

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.410	0.410	0.410	0.410	X位置	0.410	0.410	0.410	0.410
Mw1	6.91	6.91	6.91	6.91	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	16.83	16.83	16.83	16.83	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	23.73	23.73	23.73	23.73	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.27	0.36	0.36	0.36
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	33.7	33.7	33.7	33.7	33.7	33.7	33.7	33.7
w2	82.08	82.08	82.08	82.08	82.08	82.08	82.08	82.08
ΣQ	115.78	115.78	115.78	115.78	115.78	115.78	115.78	115.78
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.02	0.02	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は12〜り12 L = 2820 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 40 (%) 断面欠損低減 = 30 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 236.25 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2067.18 (cm⁴)



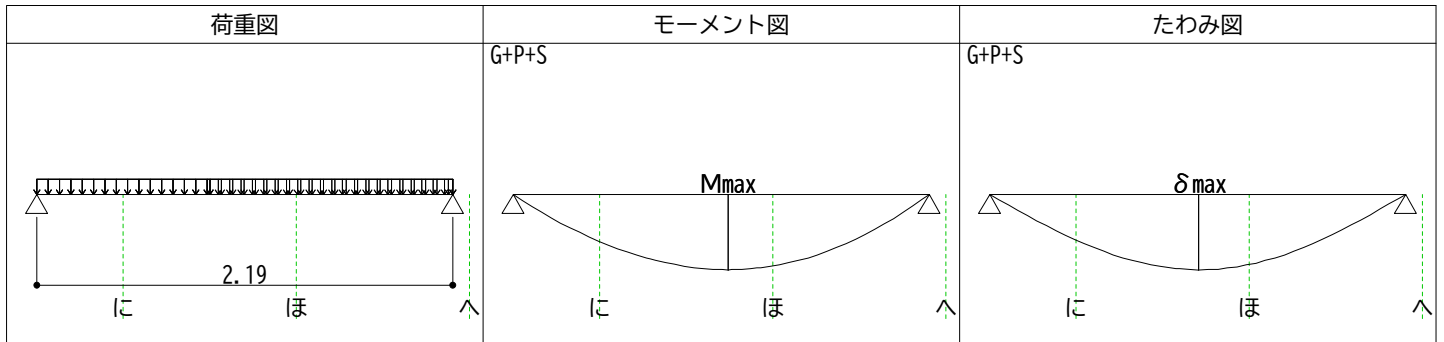
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	1.000	1.820	0.000	250	1.2422	170.63	170.63	170.63	170.63
w2 1階天井	0.000	1.000	1.820	250	0.496	123.99	123.99	123.99	123.99
P1 1階小屋束	1.910	0.910				755.33	2404.89	755.33	755.33
P2 2階梁	1.000	1.820				51.76	51.76	51.76	51.76
P3 2階梁	1.000	1.820				51.76	51.76	51.76	51.76

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.910	1.910	1.910	1.910	X位置	1.488	1.519	1.488	1.488
Mw1	120.75	120.75	120.75	120.75	δw1	0.05	0.05	0.05	0.05
Mw2	20.01	20.01	20.01	20.01	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
MP1	465.55	1482.25	465.55	465.55	δP1	0.15	0.47	0.15	0.15
MP2	16.7	16.7	16.7	16.7	δP2	0.01	0.01	0.01	0.01
MP3	16.7	16.7	16.7	16.7	δP3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	639.71	1656.41	639.71	639.71	Σδ	0.23	0.55	0.23	0.23
許容M	2442	3553	4441	4441	許容δ	1.41	1.88	1.88	1.88
検定値	0.26	0.47	0.14	0.14	検定値	0.16	0.29	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	100.21	210.33	100.21	210.33	100.21	210.33	100.21	210.33	
w2	102	21.98	102	21.98	102	21.98	102	21.98	
P1	243.74	511.59	776.05	1628.85	243.74	511.59	243.74	511.59	
P2	33.4	18.35	33.4	18.35	33.4	18.35	33.4	18.35	
P3	33.4	18.35	33.4	18.35	33.4	18.35	33.4	18.35	
ΣQ	512.76	780.61	1045.07	1897.86	512.76	780.61	512.76	780.61	
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800	
検定値	0.06	0.08	0.08	0.14	0.03	0.05	0.03	0.05	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階梁 又は13~又は13 L = 2185 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



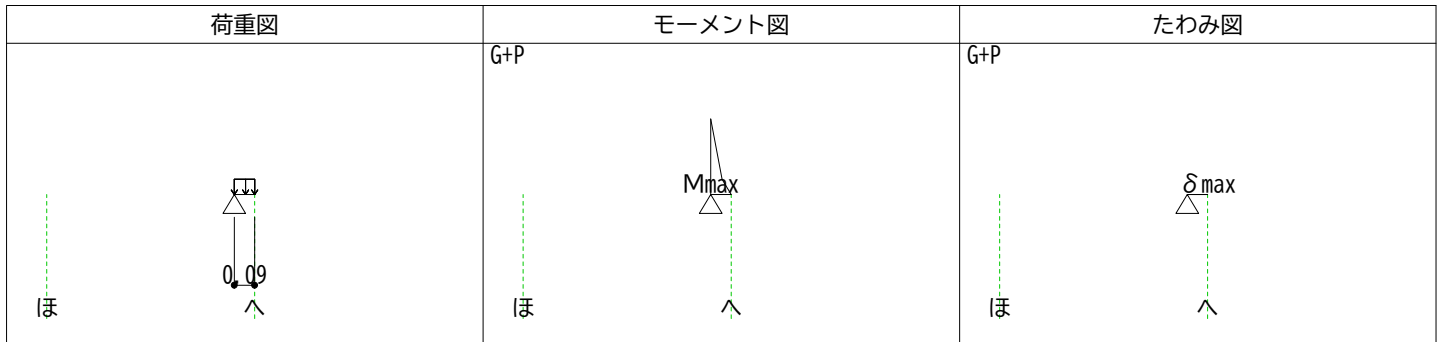
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.910	1.275	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w2	1階積雪	0.000	0.910	1.275	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w3	1階屋根	0.910	1.275	0.000	420.04	0.5801	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	1階積雪	0.910	1.275	0.000	917.33	0.5801	0	417.38	0	0
w5	1階軒先	0.000	2.185	0.000	581.6	1.311	348.96	348.96	348.96	348.96
w6	1階積雪	0.000	2.185	0.000	917.33	1.311	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	1.131	1.131	1.131	1.131	X位置	1.103	1.099	1.103	1.103
Mw1	19.1	19.1	19.1	19.1	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	41.7	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	75.73	75.73	75.73	75.73	δw3	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw4	0	165.38	0	0	δw4	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw5	208	208	208	208	δw5	0.04	0.04	0.04	0.04
Mw6	0	328.07	0	0	δw6	0.00	0.07	0.00	0.00
ΣM	302.82	837.97	302.82	302.82	Σδ	0.06	0.18	0.06	0.06
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.72	0.97	0.97	0.97
検定値	0.09	0.18	0.05	0.05	検定値	0.09	0.18	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	68.85	18.11	68.85	18.11	68.85	18.11	68.85	18.11	
w2	0	0	150.36	39.55	0	0	0	0	
w3	71.1	172.58	71.1	172.58	71.1	172.58	71.1	172.58	
w4	0	0	155.27	376.9	0	0	0	0	
w5	381.24	381.24	381.24	381.24	381.24	381.24	381.24	381.24	
w6	0	0	601.31	601.31	0	0	0	0	
ΣQ	521.18	571.93	1428.12	1589.68	521.18	571.93	521.18	571.93	
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800	
検定値	0.06	0.06	0.11	0.12	0.03	0.03	0.03	0.03	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階梁 又ほ13~ハ13 L = 90 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



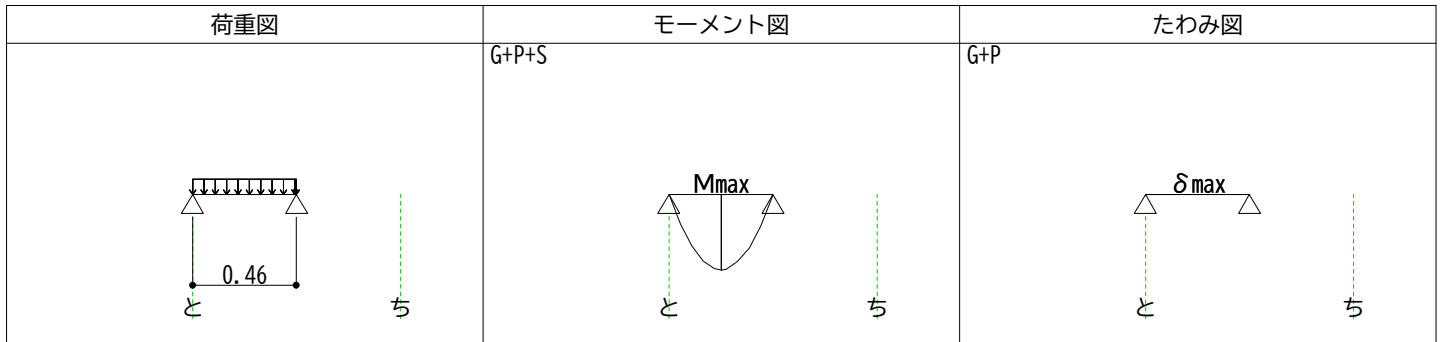
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	0.090	0.000	250	0.0041	11.25	11.25	11.25	11.25
w2 1階屋根	0.000	0.090	0.000	420.04	0.041	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 1階積雪	0.000	0.090	0.000	917.33	0.041	0	417.38	0	0
w4 1階軒先	0.000	0.090	0.000	581.6	0.054	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 1階積雪	0.000	0.090	0.000	917.33	0.054	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.000	0.000	0.000	0.000	X位置	0.090	0.090	0.090	0.090
Mw1	-0.05	-0.05	-0.05	-0.05	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	-0.77	-0.77	-0.77	-0.77	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	-1.69	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	-1.41	-1.41	-1.41	-1.41	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	-2.23	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	-2.23	-6.15	-2.23	-2.23	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.03	0.04	0.04	0.04
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	1.01	0	1.01	0	1.01	0	1.01	0
w2	17.2	0	17.2	0	17.2	0	17.2	0
w3	0	0	37.56	0	0	0	0	0
w4	31.41	0	31.41	0	31.41	0	31.41	0
w5	0	0	49.54	0	0	0	0	0
ΣQ	49.62	0	136.72	0	49.62	0	49.62	0
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と13~又と13 L = 455 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



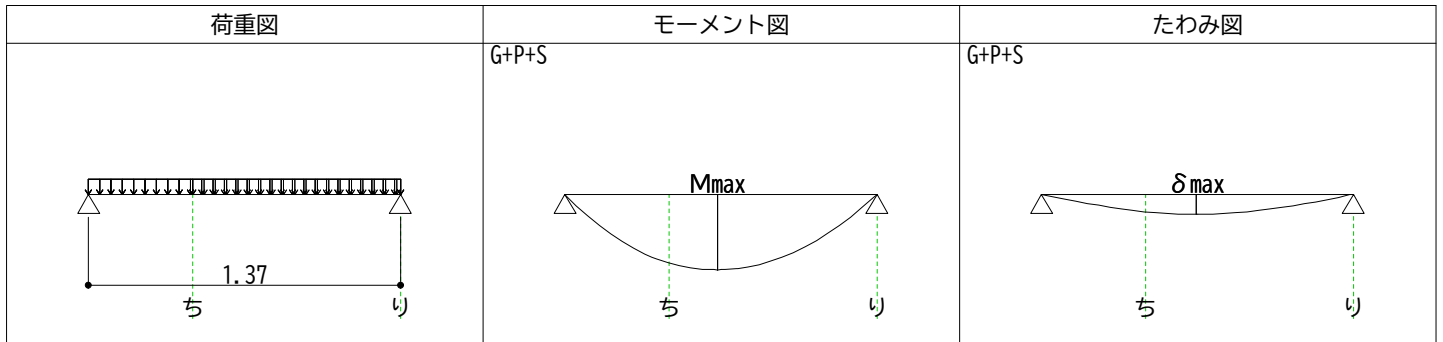
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	0.455	0.000	250	0.1035	56.88	56.88	56.88	56.88
w2 1階屋根	0.000	0.455	0.000	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w3 1階積雪	0.000	0.455	0.000	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w4 1階軒先	0.000	0.455	0.000	581.6	0.273	348.96	348.96	348.96	348.96
w5 1階積雪	0.000	0.455	0.000	917.33	0.273	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.228	0.228	0.228	0.228	X位置	0.228	0.228	0.228	0.228
Mw1	1.47	1.47	1.47	1.47	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	4.95	4.95	4.95	4.95	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	10.8	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	9.03	9.03	9.03	9.03	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	14.24	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	15.45	40.49	15.45	15.45	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.15	0.20	0.20	0.20
検定値	0.00	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	12.94	12.94	12.94	12.94	12.94	12.94	12.94	12.94
w2	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w3	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0
w4	79.39	79.39	79.39	79.39	79.39	79.39	79.39	79.39
w5	0	0	125.22	125.22	0	0	0	0
ΣQ	135.81	135.81	355.98	355.98	135.81	135.81	135.81	135.81
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又と13~り13 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	1.365	0.000	250	0.5176	94.79	94.79	94.79	94.79
w2	1階屋根	0.000	0.455	0.910	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w3	1階積雪	0.000	0.455	0.910	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w4	1階屋根	0.455	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w5	1階積雪	0.455	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w6	1階軒先	0.000	1.365	0.000	581.6	0.819	348.96	348.96	348.96	348.96
w7	1階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.819	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.679	0.679	0.679	0.679
Mw1	22.07	22.07	22.07	22.07	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	10.08	10.08	10.08	10.08	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	22.02	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	17.21	17.21	17.21	17.21	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	0	37.57	0	0	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	81.24	81.24	81.24	81.24	δw6	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw7	0	128.14	0	0	δw7	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	130.6	318.34	130.6	130.6	Σδ	0.01	0.03	0.01	0.01
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.04	0.07	0.02	0.02	検定値	0.02	0.04	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

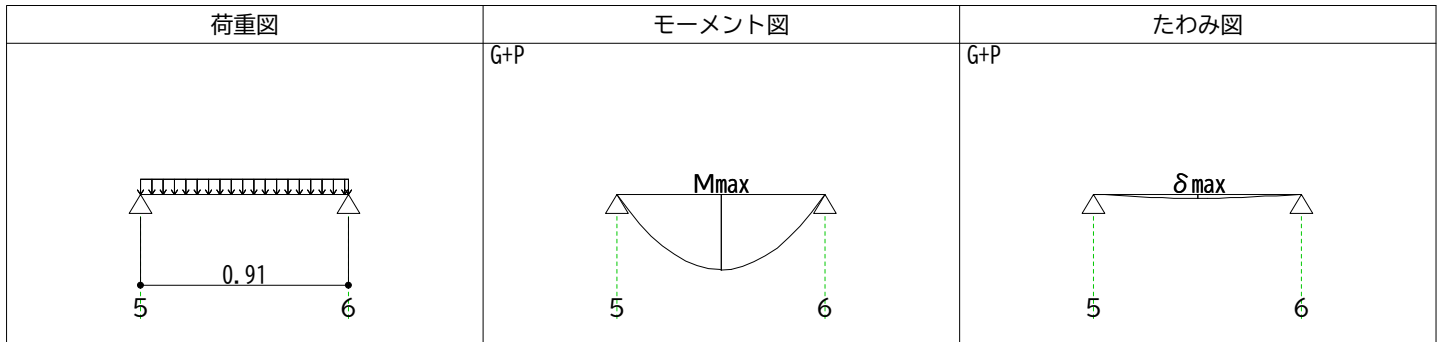
●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7	64.7
w2	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49
w3	0	0	158.26	31.65	0	0	0	0
w4	28.99	57.97	28.99	57.97	28.99	57.97	28.99	57.97
w5	0	0	63.3	126.61	0	0	0	0
w6	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16
w7	0	0	375.65	375.65	0	0	0	0
ΣQ	404.31	375.33	1001.52	909.23	404.31	375.33	404.31	375.33
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.04	0.04	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		G+P+S		★ G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61
w2	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85
w3	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54
w4	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28
w5	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
P1	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
P2	418.03	418.03	1031.06	1031.06	4114.69	4114.69	4114.69	4114.69
ΣQ	3580.18	3580.18	4193.21	4193.21	7276.84	7276.84	7276.84	7276.84
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.24	0.24	0.19	0.19	0.27	0.27	0.27	0.27
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54
w2	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28
w3	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61
w4	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85
w5	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
P1	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
P2	439.77	439.77	1100.28	1100.28	2764.43	2764.43	2764.43	2764.43
ΣQ	3601.92	3601.92	4262.43	4262.43	5926.58	5926.58	5926.58	5926.58
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.24	0.24	0.20	0.20	0.22	0.22	0.22	0.22
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 い5～い6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



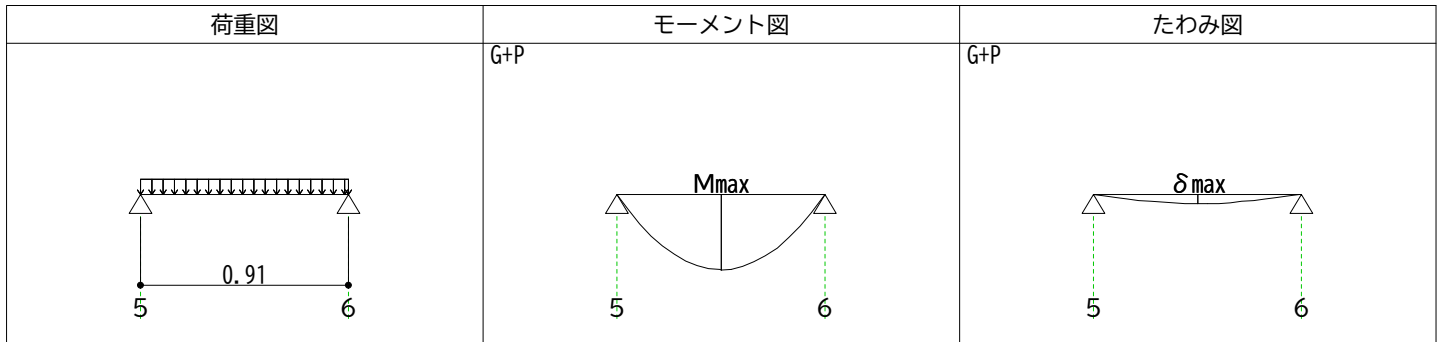
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.207	134.23	134.23	134.23	134.23
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.207	295.75	295.75	295.75	295.75
					600	136.5	136.5	136.5	136.5	
w3	2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	2.548	1540	1540	1540	1540

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	13.89	13.89	13.89	13.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	30.61	30.61	30.61	30.61	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	159.41	159.41	159.41	159.41	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	203.92	203.92	203.92	203.92	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.05	0.03	0.03	0.03	検定値	0.04	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07
w2	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57
w3	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7	700.7
ΣQ	896.34	896.34	896.34	896.34	896.34	896.34	896.34	896.34
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.10	0.10	0.07	0.07	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ5～ろ6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



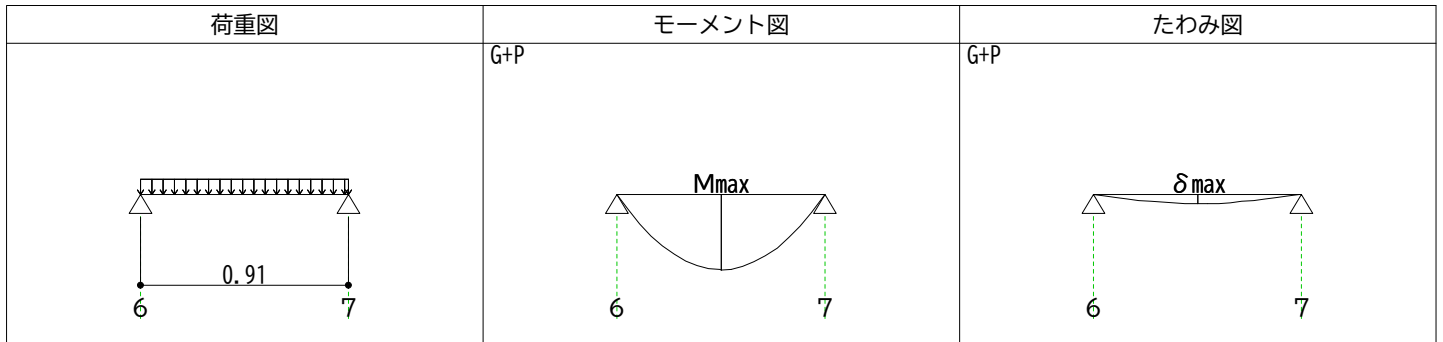
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.09	0.06	0.05	0.05	検定値	0.08	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.12	0.12	0.08	0.08	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ろ6～ろ7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



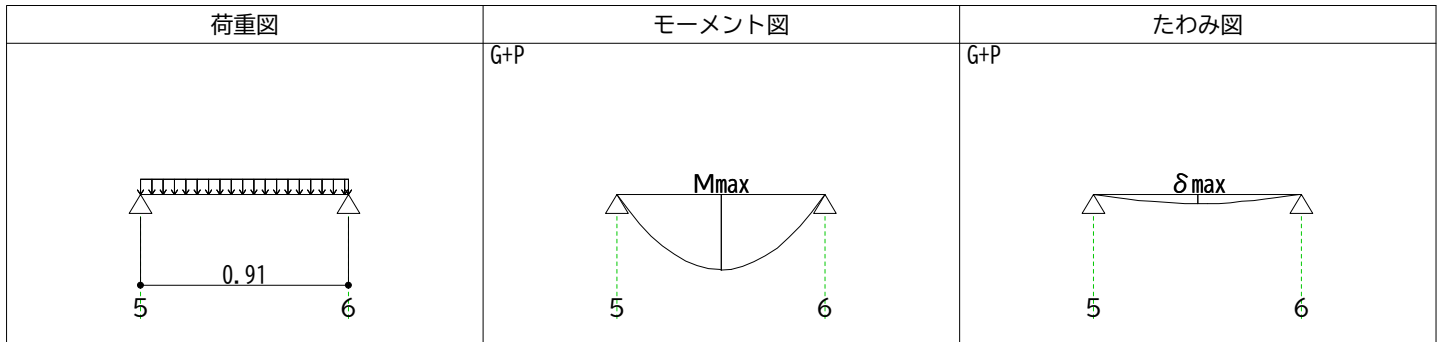
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.09	0.06	0.05	0.05	検定値	0.08	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.12	0.12	0.08	0.08	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 は5～は6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



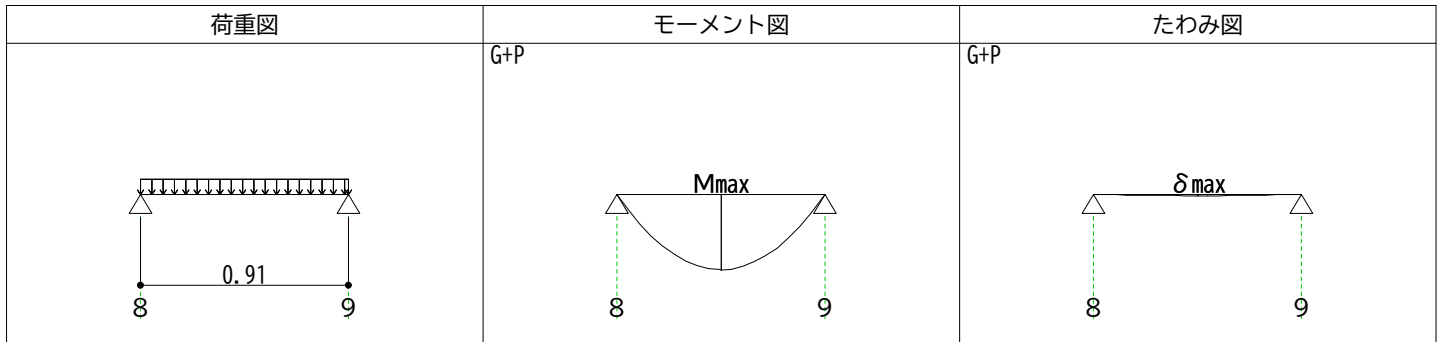
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.09	0.06	0.05	0.05	検定値	0.08	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.12	0.12	0.08	0.08	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は8～又は9 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 393.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2953.12 (cm⁴)



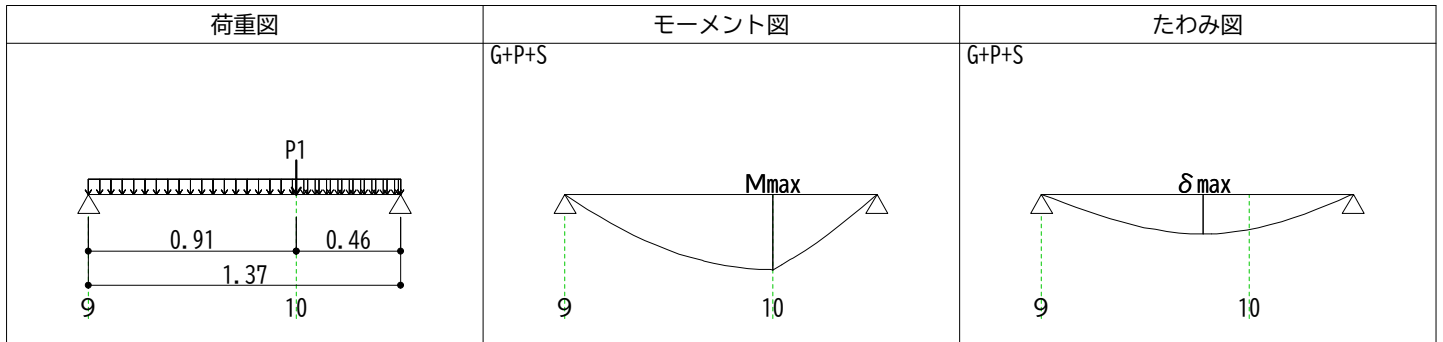
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.207	134.23	134.23	134.23	134.23
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.207	295.75	295.75	295.75	295.75
					600		136.5	136.5	136.5	136.5
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	1.0774	414.4	414.4	414.4	414.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	13.89	13.89	13.89	13.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	30.61	30.61	30.61	30.61	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	42.9	42.9	42.9	42.9	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	87.4	87.4	87.4	87.4	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—	—
許容M	4071	5922	7402	7402	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.02	0.01	0.01	0.01	検定値	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07	61.07
w2	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57	134.57
w3	188.55	188.55	188.55	188.55	188.55	188.55	188.55	188.55
ΣQ	384.19	384.19	384.19	384.19	384.19	384.19	384.19	384.19
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.04	0.04	0.03	0.03	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は9～又は又10 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



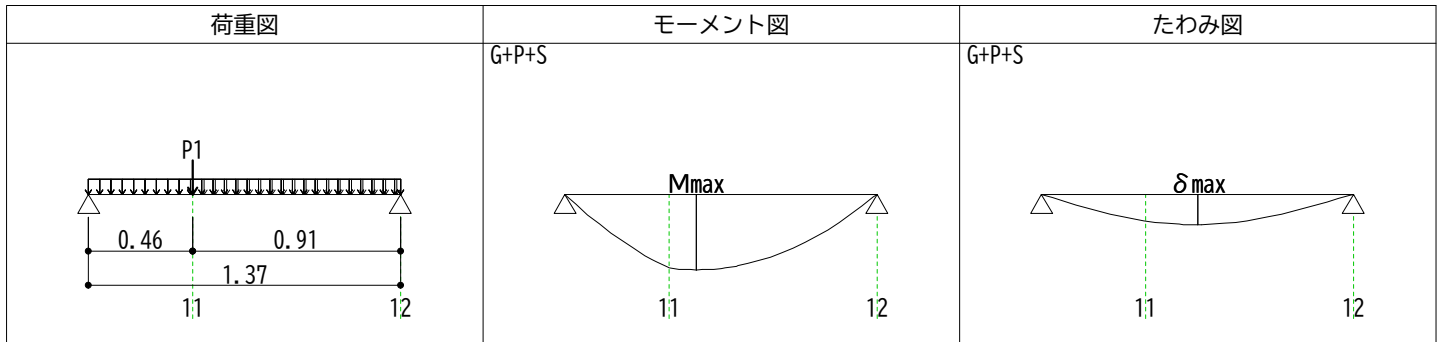
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.910	0.455	0.000	250	0.1035	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	1階天井	0.000	0.910	0.455	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w3	1階屋根	0.910	0.455	0.000	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	1階積雪	0.910	0.455	0.000	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w5	1階屋根	0.000	0.910	0.455	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	1階積雪	0.000	0.910	0.455	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w7	1階軒先	0.000	1.365	0.000	581.6	0.819	348.96	348.96	348.96	348.96
w8	1階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.819	0	550.4	0	0
P1	2階梁	0.910	0.455				488.56	1125.76	488.56	488.56

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.683	0.707	0.683	0.683
Mw1	3.92	3.92	3.92	3.92	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	7.85	7.85	7.85	7.85	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	13.19	13.19	13.19	13.19	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	28.8	0	0	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	26.38	26.38	26.38	26.38	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	0	57.61	0	0	δw6	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw7	72.24	72.24	72.24	72.24	δw7	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw8	0	113.95	0	0	δw8	0.00	0.01	0.00	0.00
MP1	148.2	341.48	148.2	148.2	δP1	0.01	0.02	0.01	0.01
ΣM	271.78	665.42	271.78	271.78	Σδ	0.02	0.05	0.02	0.02
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.08	0.14	0.05	0.05	検定値	0.05	0.09	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57
w2	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25
w3	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47
w4	0	0	31.65	158.26	0	0	0	0
w5	115.95	57.97	115.95	57.97	115.95	57.97	115.95	57.97
w6	0	0	253.21	126.61	0	0	0	0
w7	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16
w8	0	0	375.65	375.65	0	0	0	0
P1	162.85	325.71	375.25	750.5	162.85	325.71	162.85	325.71
ΣQ	570.27	733.13	1443.18	1818.44	570.27	733.13	570.27	733.13
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.06	0.08	0.11	0.14	0.03	0.04	0.03	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は又10~又は12 L = 1365 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.455	0.910	250	0.1035	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	1階天井	0.455	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w3	1階屋根	0.000	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	1階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0
w5	1階軒先	0.000	1.365	0.000	581.6	0.819	348.96	348.96	348.96	348.96
w6	1階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.819	0	550.4	0	0
P1	2階梁	0.455	0.910				293.65	505.18	293.65	293.65

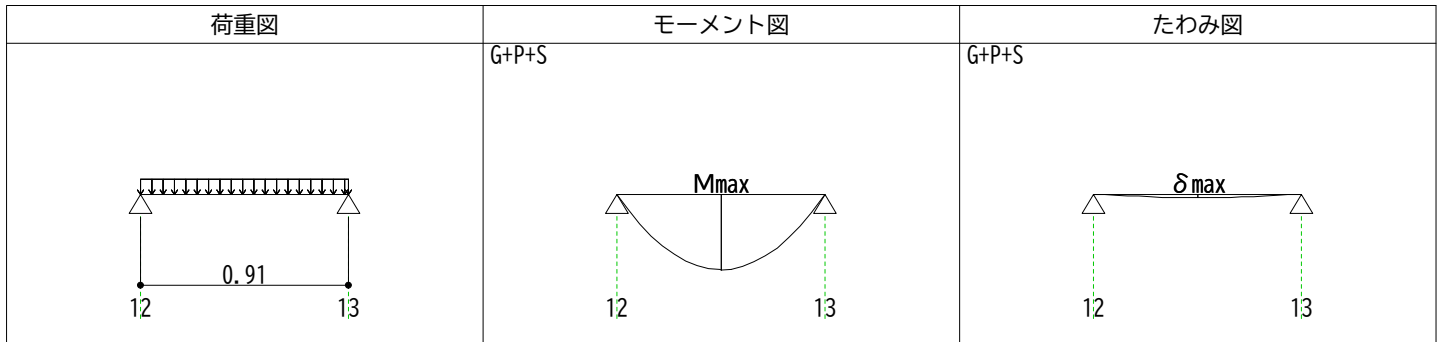
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.519	0.575	0.519	0.519	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	3.65	3.41	3.65	3.65	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	8.84	9.51	8.84	8.84	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	41.96	43.41	41.96	41.96	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	94.8	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	76.62	79.26	76.62	76.62	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	125.01	0	0	δw6	0.00	0.01	0.00	0.00
MP1	82.79	133.03	82.79	82.79	δP1	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	213.86	488.42	213.86	213.86	Σδ	0.02	0.04	0.02	0.02
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.07	0.10	0.04	0.04	検定値	0.04	0.07	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31	21.57	4.31
w2	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5	17.25	34.5
w3	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w4	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0
w5	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16	238.16
w6	0	0	375.65	375.65	0	0	0	0
P1	195.77	97.88	336.79	168.39	195.77	97.88	195.77	97.88
ΣQ	603.19	505.3	1404.72	1236.33	603.19	505.3	603.19	505.3
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.07	0.05	0.10	0.09	0.04	0.03	0.04	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は12~又は13 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



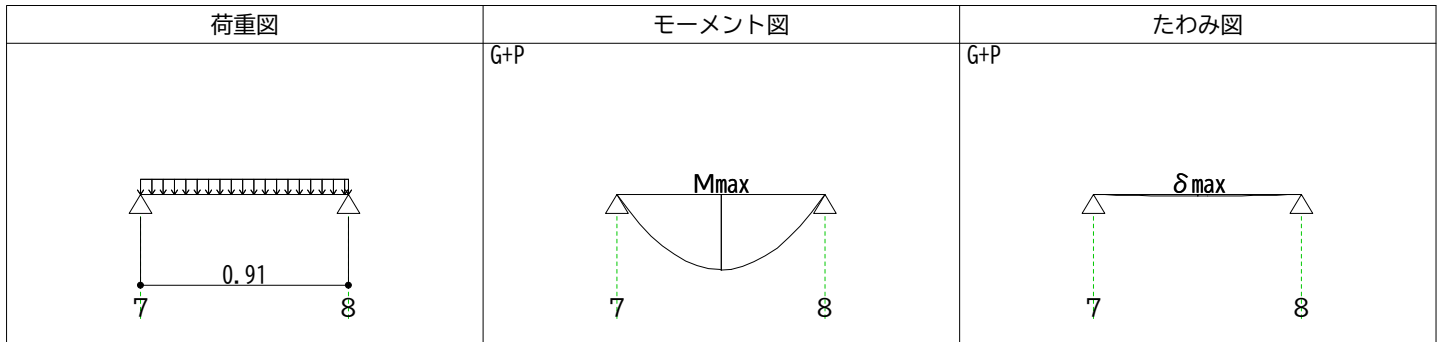
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w2	1階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w3	1階軒先	0.000	0.910	0.000	581.6	0.546	348.96	348.96	348.96	348.96
w4	1階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.546	0	550.4	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	9.89	9.89	9.89	9.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	21.6	0	0	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	36.12	36.12	36.12	36.12	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	56.97	0	0	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	46.01	124.59	46.01	46.01	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.01	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48	43.48
w2	0	0	94.95	94.95	0	0	0	0	0
w3	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78	158.78
w4	0	0	250.43	250.43	0	0	0	0	0
ΣQ	202.26	202.26	547.64	547.64	202.26	202.26	202.26	202.26	202.26
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800	16800
検定値	0.02	0.02	0.04	0.04	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又は7~又は8 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



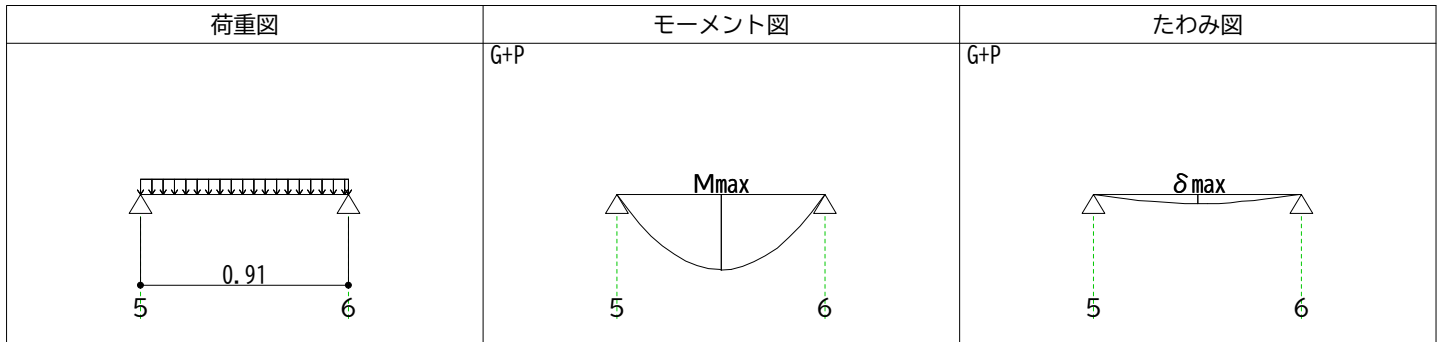
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.252	163.41	163.41	163.41	163.41
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.252	360.06	360.06	360.06	360.06
					600		166.18	166.18	166.18	166.18

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	16.92	16.92	16.92	16.92	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	37.27	37.27	37.27	37.27	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	54.19	54.19	54.19	54.19	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.03	0.02	0.01	0.01	検定値	0.02	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	74.35	74.35	74.35	74.35	74.35	74.35	74.35	74.35
w2	163.83	163.83	163.83	163.83	163.83	163.83	163.83	163.83
ΣQ	238.18	238.18	238.18	238.18	238.18	238.18	238.18	238.18
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.04	0.04	0.03	0.03	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 5～6 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



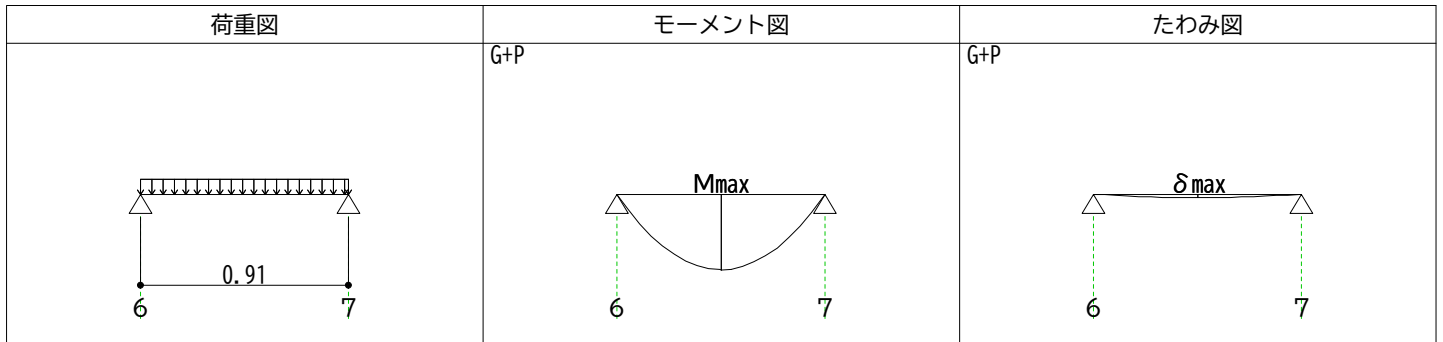
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.09	0.06	0.05	0.05	検定値	0.08	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.12	0.12	0.08	0.08	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 6～7 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



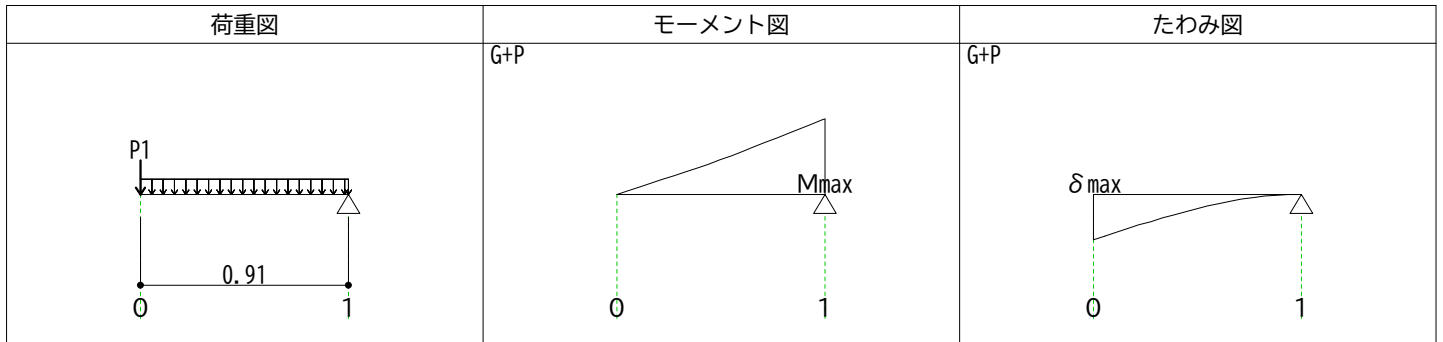
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600	273	273	273	273	

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	89.02	89.02	89.02	89.02	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.04	0.03	0.02	0.02	検定値	0.03	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
ΣQ	391.28	391.28	391.28	391.28	391.28	391.28	391.28	391.28
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.06	0.06	0.04	0.04	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 断面積 $A = 283.5 \text{ (cm}^2\text{)}$ 有効断面係数 $Z' = 765.45 \text{ (cm}^3\text{)}$
 米松 特1等 断面係数 $Z = 1275.75 \text{ (cm}^3\text{)}$ 有効断面2次モーメント $I' = 12055.83 \text{ (cm}^4\text{)}$
 $L = 910 \text{ (mm)}$ 断面2次モーメント $I = 17222.62 \text{ (cm}^4\text{)}$ 断面欠損低減 = 40 (%) 有効断面2次モーメント $I' = 12055.83 \text{ (cm}^4\text{)}$
 寸法調整係数 $K_z = 1.00$ ヤング係数 $E = 9800 \text{ (N/mm}^2\text{)}$



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	850	0.207	193.38	193.38	193.38	193.38
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.207	295.75	295.75	295.75	295.75
				600		136.5	136.5	136.5	136.5
w3 2階積雪	0.000	0.910	0.000	1000	0.207	0	227.5	0	0
w4 2階外壁	0.000	0.910	0.000	550	0.91	550	550	550	550
w5 1階外壁	0.000	0.910	0.000	550	0.364	220	220	220	220
P1 2階梁 (たわみ用)	0.000	0.910				2959.26	3683.85	2959.26	2959.26
						2452.05	3176.64	2452.05	2452.05

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-80.07	-80.07	-80.07	-80.07	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	-122.46	-122.46	-122.46	-122.46	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	0	-94.2	0	0	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	-227.73	-227.73	-227.73	-227.73	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	-91.09	-91.09	-91.09	-91.09	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	-2692.93	-3352.3	-2692.93	-2692.93	δP1	0.05	0.07	0.05	0.05
ΣM	-3214.27	-3967.84	-3214.27	-3214.27	Σδ	0.06	0.08	0.06	0.06
					2xΣδ	0.12	—	—	—
許容M	7914	11512	14390	14390	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.41	0.34	0.22	0.22	検定値	0.40	0.19	0.15	0.15
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	175.97	0	175.97	0	175.97	0	175.97
w2	0	269.13	0	269.13	0	269.13	0	269.13
w3	0	0	0	207.03	0	0	0	0
w4	0	500.5	0	500.5	0	500.5	0	500.5
w5	0	200.2	0	200.2	0	200.2	0	200.2
P1	2959.26	2959.26	3683.85	3683.85	2959.26	2959.26	2959.26	2959.26
ΣQ	2959.26	4105.07	3683.85	5036.68	2959.26	4105.07	2959.26	4105.07
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.18	0.25	0.15	0.21	0.10	0.14	0.10	0.14
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 2階積載 (たわみ用) 2階内壁

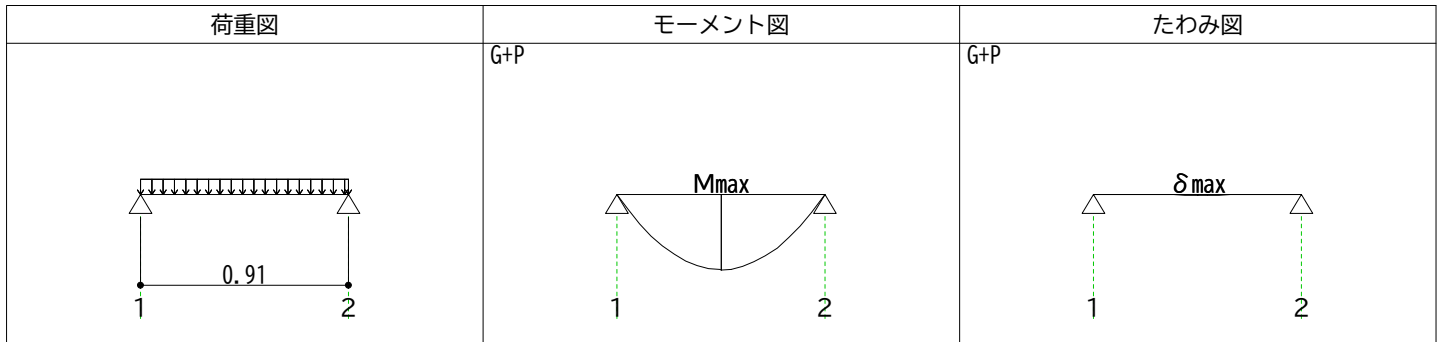
ほ1~ほ2 特1等

L = 910 (mm)
105x270 (mm)

断面積 A = 283.5 (cm²)
断面係数 Z = 1275.75 (cm³)
断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴)
断面欠損低減 = 40 (%)
有効断面係数 Z' = 765.45 (cm³)

有効断面2次モーメント I' = 12055.83 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00
ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)



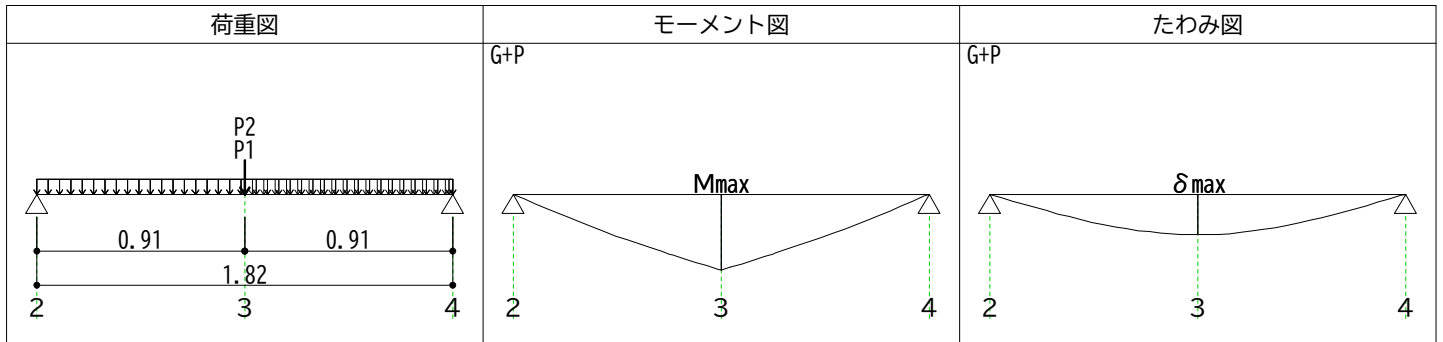
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
				600		273	273	273	273
w3 2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—	—
許容M	7914	11512	14390	14390	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.02	0.02	0.01	0.01	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.05	0.05	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ぼ2～ぼ4 L = 1820 (mm)
 米松 特1等 105x270 (mm)
 断面積 A = 283.5 (cm²) 断面係数 Z = 1275.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 40 (%) 断面欠損低減 = 30 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 765.45 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 12055.83 (cm⁴)



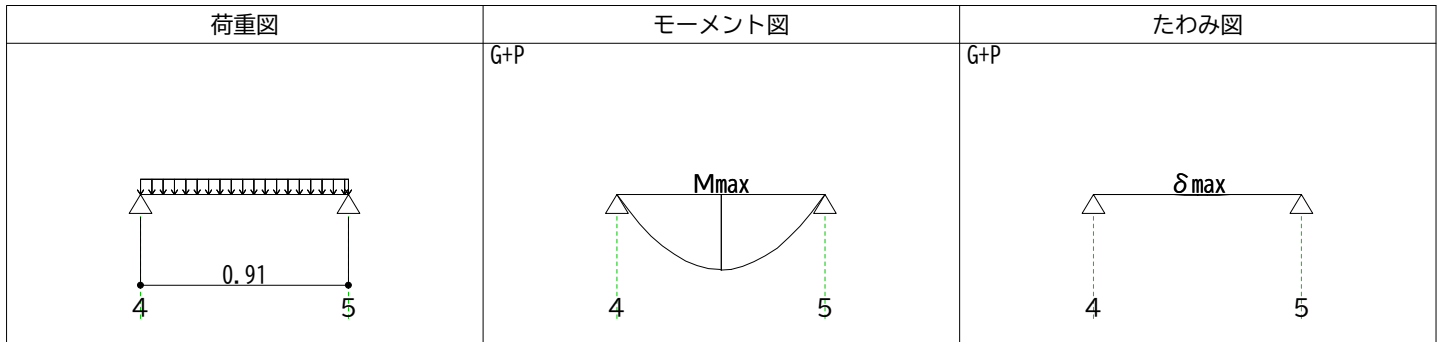
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.910	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.910	1300 600	0.4141	591.5 273	591.5 273	591.5 273	591.5 273
w3 2階床	0.910	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w4 2階積載 (たわみ用)	0.910	0.910	0.000	1300 600	0.4141	591.5 273	591.5 273	591.5 273	591.5 273
w5 2階内壁	0.000	1.820	0.000	350	4.5209	869.4	869.4	869.4	869.4
P1 2階梁 (たわみ用)	0.910	0.910				2738.94 1724.52	2738.94 1724.52	2738.94 1724.52	2738.94 1724.52
P2 2階梁 (たわみ用)	0.910	0.910				2738.94 1724.52	2738.94 1724.52	2738.94 1724.52	2738.94 1724.52

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	55.58	55.58	55.58	55.58	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	122.46	122.46	122.46	122.46	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	359.98	359.98	359.98	359.98	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
MP1	1246.22	1246.22	1246.22	1246.22	δP1	0.02	0.02	0.02	0.02
MP2	1246.22	1246.22	1246.22	1246.22	δP2	0.02	0.02	0.02	0.02
ΣM	3208.47	3208.47	3208.47	3208.47	Σδ	0.05	0.05	0.05	0.05
					2xΣδ	0.11	—	—	—
許容M	7914	11512	14390	14390	許容δ	0.60	0.80	0.80	0.80
検定値	0.41	0.28	0.22	0.22	検定値	0.18	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	183.22	61.07	183.22	61.07	183.22	61.07	183.22	61.07
w2	403.7	134.57	403.7	134.57	403.7	134.57	403.7	134.57
w3	61.07	183.22	61.07	183.22	61.07	183.22	61.07	183.22
w4	134.57	403.7	134.57	403.7	134.57	403.7	134.57	403.7
w5	791.15	791.15	791.15	791.15	791.15	791.15	791.15	791.15
P1	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
P2	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
ΣQ	4312.65	4312.65	4312.65	4312.65	4312.65	4312.65	4312.65	4312.65
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.26	0.26	0.18	0.18	0.14	0.14	0.14	0.14
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 ほか～ほか L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x270 (mm)
 断面積 A = 283.5 (cm²) 断面係数 Z = 1275.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 40 (%) 断面欠損低減 = 30 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 765.45 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 12055.83 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—	—
許容M	7914	11512	14390	14390	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.02	0.02	0.01	0.01	検定値	0.01	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.05	0.05	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

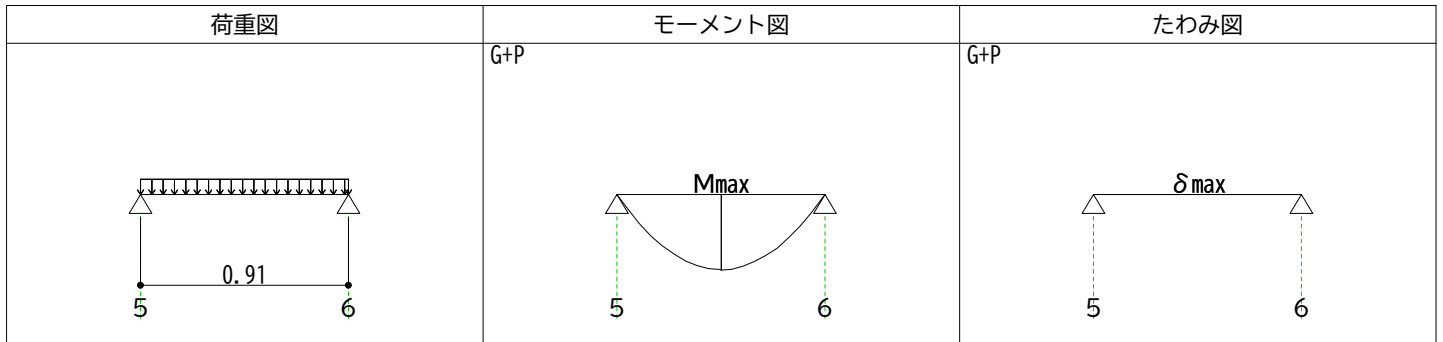
2階梁 2階床 2階積載 (たわみ用) 2階内壁

ほ5～ほ6 特1等

L = 910 (mm)
105x270 (mm)

断面積 A = 283.5 (cm²)
断面係数 Z = 1275.75 (cm³)
断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 1275.75 (cm³)
有効断面2次モーメント I' = 17222.62 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00
ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
				600		273	273	273	273
w3 2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	delta w1	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	delta w2	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	delta w3	0.00	0.00	0.00
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σ delta	0.00	0.00	0.00
					2xΣ delta	0.00	—	—
許容M	13191	19187	23984	23984	許容 delta	0.30	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.05	0.05	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 2階床 2階積載 (たわみ用) 2階内壁

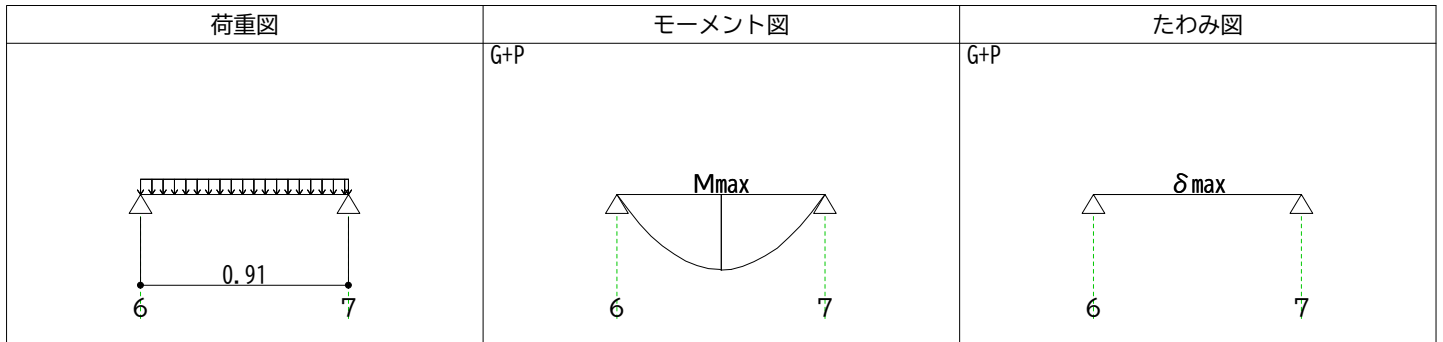
ほ6～ほ7 特1等

L = 910 (mm) 105x270 (mm)

断面積 A = 283.5 (cm²) 断面係数 Z = 1275.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 1275.75 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 17222.62 (cm⁴)



部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2 2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
				600		273	273	273	273
w3 2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—
許容M	13191	19187	23984	23984	許容δ	0.30	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.05	0.05	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

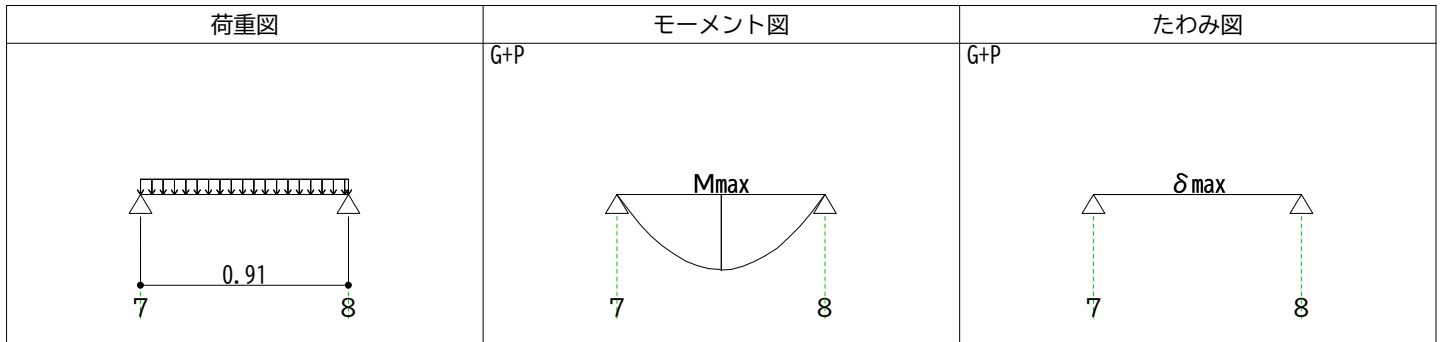
2階梁 2階床 2階積載 (たわみ用) 2階内壁

ほ7~ほ8 特1等

L = 910 (mm)
105x270 (mm)

断面積 A = 283.5 (cm²)
断面係数 Z = 1275.75 (cm³)
断面2次モーメント I = 17222.62 (cm⁴)
断面欠損低減 = 0 (%)
有効断面係数 Z' = 1275.75 (cm³)
有効断面2次モーメント I' = 17222.62 (cm⁴)

寸法調整係数 Kz = 1.00
ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)



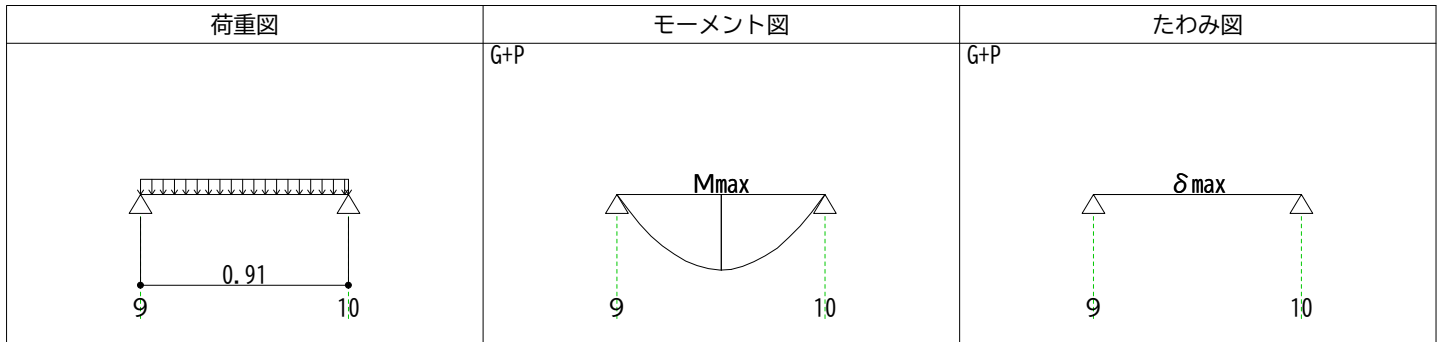
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階床	0.000	0.910	0.000	590	0.4141	268.45	268.45	268.45	268.45
w2	2階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.4141	591.5	591.5	591.5	591.5
					600		273	273	273	273
w3	2階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	27.79	27.79	27.79	27.79	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	61.23	61.23	61.23	61.23	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	179.01	179.01	179.01	179.01	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
					2xΣδ	0.00	—	—	—
許容M	13191	19187	23984	23984	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14	122.14
w2	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85	786.85
許容Q	16632	16632	24192	24192	30240	30240	30240	30240
検定値	0.05	0.05	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又ほ9～又ほ10 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



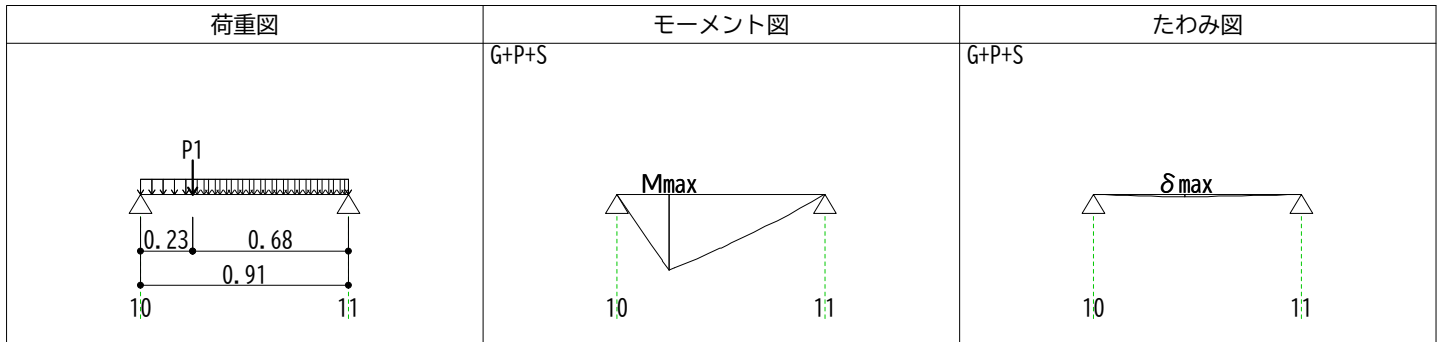
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4999	137.33	137.33	137.33	137.33

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.22	14.22	14.22	14.22	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.22	14.22	14.22	14.22	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49
ΣQ	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又ほ10～又ほ11 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



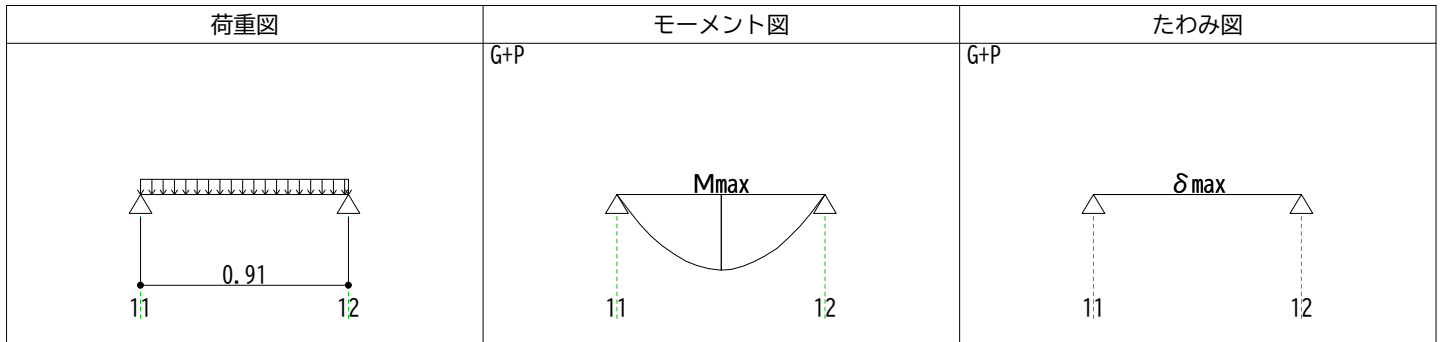
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.228	0.683	250	0.0259	28.44	28.44	28.44	28.44
w2	1階天井	0.228	0.683	0.000	250	0.1165	42.66	42.66	42.66	42.66
w3	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
P1	2階梁	0.228	0.683				237.4	626.24	237.4	237.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.228	0.228	0.228	0.228	X位置	0.400	0.400	0.400	0.400
Mw1	0.55	0.55	0.55	0.55	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	2.48	2.48	2.48	2.48	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	4.42	4.42	4.42	4.42	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	40.51	106.85	40.51	40.51	δP1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	47.96	114.3	47.96	47.96	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.01	0.02	0.01	0.01	検定値	0.00	0.01	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	5.66	0.81	5.66	0.81	5.66	0.81	5.66	0.81	
w2	10.92	18.2	10.92	18.2	10.92	18.2	10.92	18.2	
w3	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	
P1	178.05	59.35	469.68	156.56	178.05	59.35	178.05	59.35	
ΣQ	220.51	104.23	512.14	201.44	220.51	104.23	220.51	104.23	
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800	
検定値	0.02	0.01	0.04	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階梁 又ほ11~又ほ12 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



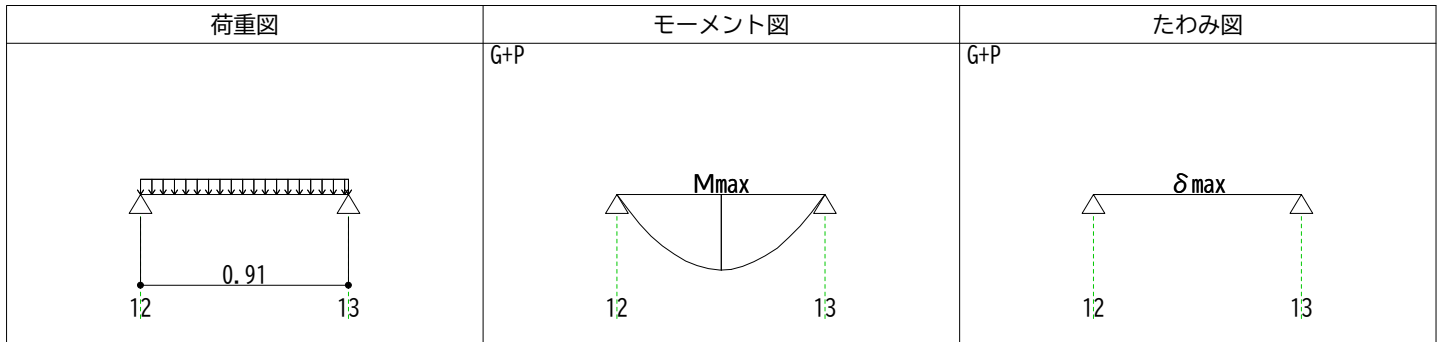
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	11.77	11.77	11.77	11.77	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	11.77	11.77	11.77	11.77	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
ΣQ	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 又ほ12~又ほ13 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x150 (mm)
 断面積 A = 157.5 (cm²) 断面係数 Z = 393.75 (cm³) 断面2次モーメント I = 2953.12 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 315 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 2362.5 (cm⁴)



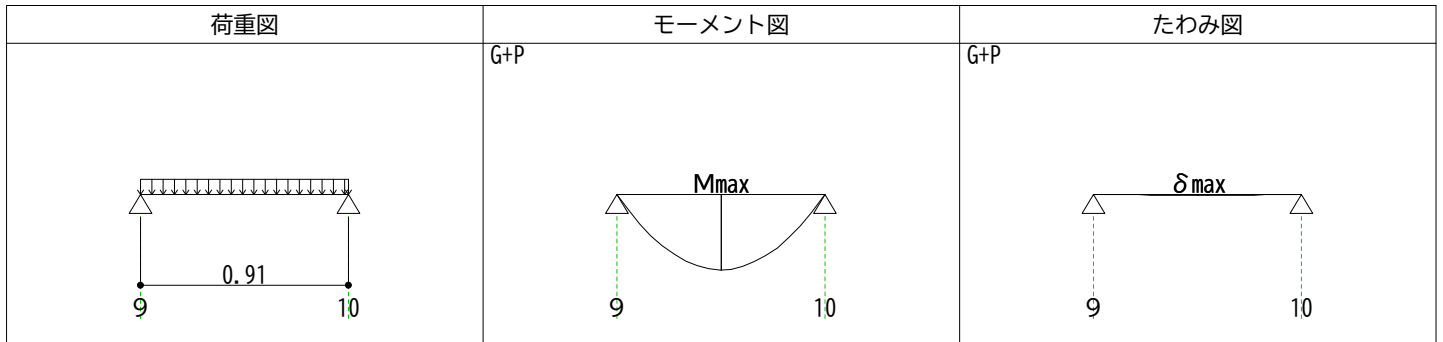
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w2	1階外壁	0.000	0.910	0.000	550	0.1656	100.1	100.1	100.1	100.1

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	5.89	5.89	5.89	5.89	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	10.36	10.36	10.36	10.36	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	16.25	16.25	16.25	16.25	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	3257	4737	5922	5922	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.00	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w2	45.55	45.55	45.55	45.55	45.55	45.55	45.55	45.55
ΣQ	71.42	71.42	71.42	71.42	71.42	71.42	71.42	71.42
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と9~と10 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



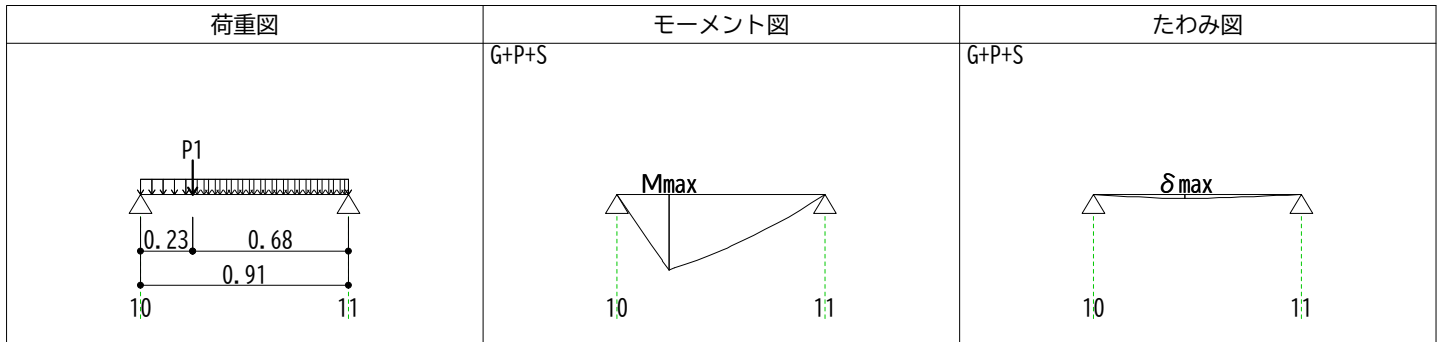
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4999	137.33	137.33	137.33	137.33

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	14.22	14.22	14.22	14.22	delta w1	0.00	0.00	0.00
ΣM	14.22	14.22	14.22	14.22	Σ delta	0.00	0.00	0.00
許容M	1595	2321	2901	2901	許容 delta	0.30	0.40	0.40
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.01	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49
ΣQ	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49	62.49
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と10~と11 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 20 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 810.33 (cm⁴)



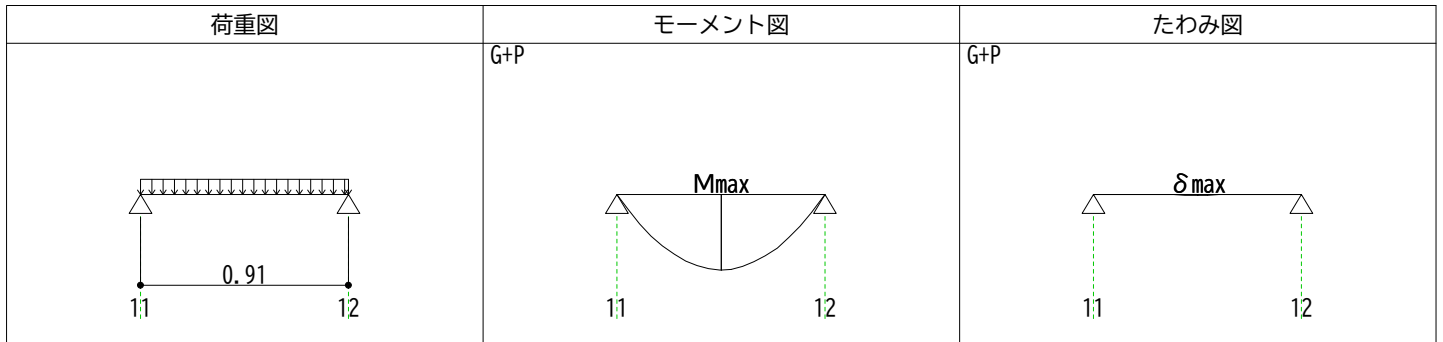
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.228	0.683	250	0.0259	28.44	28.44	28.44	28.44
w2	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.207	56.88	56.88	56.88	56.88
w3	1階天井	0.228	0.683	0.000	250	0.1165	42.66	42.66	42.66	42.66
P1	2階梁	0.228	0.683				142.18	323.07	142.18	142.18

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.228	0.228	0.228	0.228	X位置	0.400	0.400	0.400	0.400
Mw1	0.55	0.55	0.55	0.55	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	4.42	4.42	4.42	4.42	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	2.48	2.48	2.48	2.48	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
MP1	24.26	55.12	24.26	24.26	δP1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	31.71	62.57	31.71	31.71	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1595	2321	2901	2901	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	5.66	0.81	5.66	0.81	5.66	0.81	5.66	0.81
w2	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88	25.88
w3	10.92	18.2	10.92	18.2	10.92	18.2	10.92	18.2
P1	106.63	35.54	242.3	80.77	106.63	35.54	106.63	35.54
ΣQ	149.09	80.43	284.76	125.65	149.09	80.43	149.09	80.43
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.02	0.01	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と11~と12 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



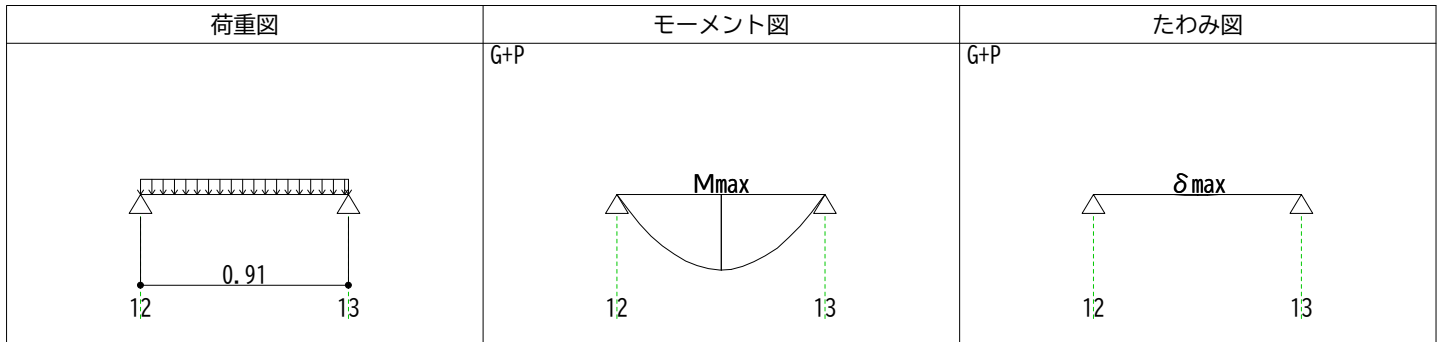
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	11.77	11.77	11.77	11.77	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	11.77	11.77	11.77	11.77	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
ΣQ	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階梁 と12~と13 L = 910 (mm)
 米松 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 9800 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階天井	0.000	0.910	0.000	250	0.4141	113.75	113.75	113.75	113.75

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	11.77	11.77	11.77	11.77	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	11.77	11.77	11.77	11.77	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1994	2901	3627	3627	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.01	0.00	0.00	0.00	検定値	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
ΣQ	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76	51.76
許容Q	6468	6468	9408	9408	11760	11760	11760	11760
検定値	0.01	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	175.97	0	175.97	0	175.97	0	175.97
w2	0	269.13	0	269.13	0	269.13	0	269.13
w3	0	0	0	207.03	0	0	0	0
w4	0	500.5	0	500.5	0	500.5	0	500.5
w5	0	200.2	0	200.2	0	200.2	0	200.2
P1	2959.26	2959.26	3683.85	3683.85	2959.26	2959.26	2959.26	2959.26
ΣQ	2959.26	4105.07	3683.85	5036.68	2959.26	4105.07	2959.26	4105.07
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.20	0.28	0.17	0.23	0.11	0.15	0.11	0.15
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54
w2	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28
w3	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61
w4	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85
w5	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
P1	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
ΣQ	3162.15	3162.15	3162.15	3162.15	3162.15	3162.15	3162.15	3162.15
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.21	0.21	0.15	0.15	0.12	0.12	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61
w2	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85
w3	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54	91.61	30.54
w4	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28	201.85	67.28
w5	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4	1401.4
P1	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47	1369.47
P2	284.55	284.55	724.89	724.89	284.55	284.55	284.55	284.55
ΣQ	3446.7	3446.7	3887.04	3887.04	3446.7	3446.7	3446.7	3446.7
許容Q	14784	14784	21504	21504	26880	26880	26880	26880
検定値	0.23	0.23	0.18	0.18	0.13	0.13	0.13	0.13
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82
w2	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94	38.82	12.94
w3	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w4	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w5	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w6	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0
w7	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55	317.55
w8	0	0	500.86	500.86	0	0	0	0
P1	390.3	390.3	948.93	948.93	390.3	390.3	390.3	390.3
ΣQ	911.79	868.31	2303.62	2165.19	911.79	868.31	911.79	868.31
許容Q	9240	9240	13440	13440	16800	16800	16800	16800
検定値	0.10	0.09	0.17	0.16	0.05	0.05	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

3-4. 母屋の設計

(1) 検定一覧表

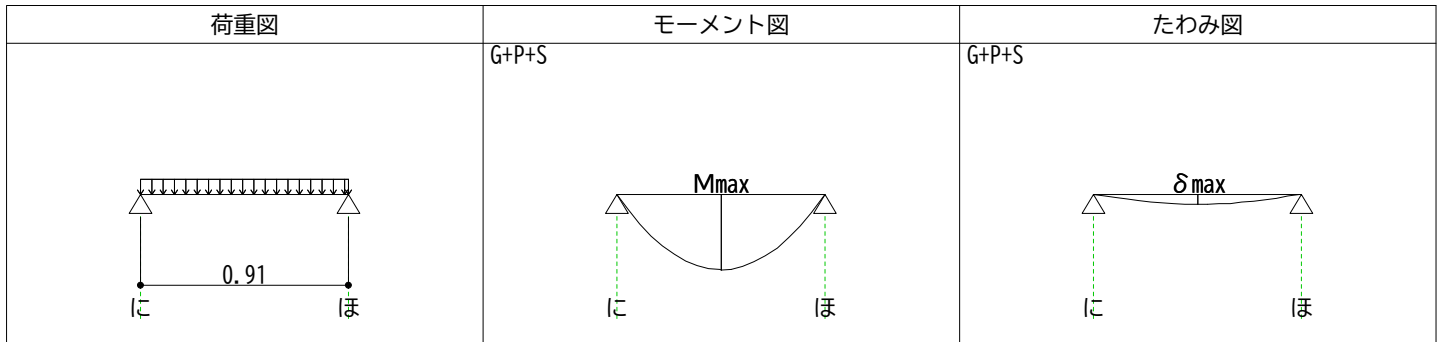
階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階母屋	ろ2 に2	米母 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	に2 ほ2	米母 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ほ2 と2	米母 特1等 105x105	G+P	159	1782	0.09	348	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	504	2592	0.19	1108	8232	0.13	0.22	1.21	0.18	OK
			G+P+K	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	と2 ち2	米母 特1等 105x105	G+P	30	1782	0.02	131	5659	0.02	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	95	2592	0.04	416	8232	0.05	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	は3 ほ3	米母 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ほ3 と3	米母 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	に4 へ4	米母 特1等 105x105	G+P	119	1782	0.07	261	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	378	2592	0.15	831	8232	0.10	0.17	1.21	0.14	OK
			G+P+K	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
2階母屋	に6 へ6	米母 特1等 105x105	G+P	119	1782	0.07	261	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	378	2592	0.15	831	8232	0.10	0.17	1.21	0.14	OK
			G+P+K	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
2階母屋	は7 ほ7	米母 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ほ7 と7	米母 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ろ8 又は8	米母 特1等 105x105	G+P	72	1782	0.04	232	5659	0.04	0.02	0.68	0.03	OK
			G+P+S	229	2592	0.09	739	8232	0.09	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+K	72	3241	0.02	232	10290	0.02	0.02	0.91	0.02	OK
			G+P+W	72	3241	0.02	232	10290	0.02	0.02	0.91	0.02	OK
2階母屋	又は8 ほ8	米母 特1等 105x105	G+P	90	1782	0.05	261	5659	0.05	0.03	0.68	0.04	OK
			G+P+S	284	2592	0.11	831	8232	0.10	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+K	90	3241	0.03	261	10290	0.03	0.03	0.91	0.03	OK
			G+P+W	90	3241	0.03	261	10290	0.03	0.03	0.91	0.03	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階母屋	ほ8 と8	米栴 特1等 105x105	G+P	159	1782	0.09	348	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	504	2592	0.19	1108	8232	0.13	0.22	1.21	0.18	OK
			G+P+K	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	と8 ち8	米栴 特1等 105x105	G+P	30	1782	0.02	131	5659	0.02	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	95	2592	0.04	416	8232	0.05	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ろ2 ろ4	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ろ4 ろ5	米栴 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ろ5 ろ7	米栴 特1等 105x105	G+P	159	1782	0.09	348	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	504	2592	0.19	1108	8232	0.13	0.22	1.21	0.18	OK
			G+P+K	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ろ7 ろ8	米栴 特1等 105x105	G+P	30	1782	0.02	131	5659	0.02	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	95	2592	0.04	416	8232	0.05	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	は3 は5	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	は5 は7	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	に4 に6	米栴 特1等 105x105	G+P	119	1782	0.07	261	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	378	2592	0.15	831	8232	0.10	0.17	1.21	0.14	OK
			G+P+K	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
2階母屋	へ4 へ6	米栴 特1等 105x105	G+P	119	1782	0.07	261	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	378	2592	0.15	831	8232	0.10	0.17	1.21	0.14	OK
			G+P+K	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	119	3241	0.04	261	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
2階母屋	と3 と4	米栴 特1等 105x105	G+P	30	1782	0.02	131	5659	0.02	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	95	2592	0.04	416	8232	0.05	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	と4 と6	米栴 特1等 105x105	G+P	159	1782	0.09	348	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	504	2592	0.19	1108	8232	0.13	0.22	1.21	0.18	OK
			G+P+K	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	159	3241	0.05	348	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階母屋	と6 と7	米栴 特1等 105x105	G+P	30	1782	0.02	131	5659	0.02	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	95	2592	0.04	416	8232	0.05	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	30	3241	0.01	131	10290	0.01	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ち2 ち4	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
2階母屋	ち4 ち5	米栴 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ち5 ち6	米栴 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
2階母屋	ち6 ち8	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
1階母屋	又ほ11 と11	米栴 特1等 105x105	G+P	62	1782	0.03	180	5659	0.03	0.02	0.68	0.03	OK
			G+P+S	195	2592	0.08	572	8232	0.07	0.05	0.91	0.05	OK
			G+P+K	62	3241	0.02	180	10290	0.02	0.02	0.91	0.02	OK
			G+P+W	62	3241	0.02	180	10290	0.02	0.02	0.91	0.02	OK
1階母屋	又ほ12 又ほ12	米栴 特1等 105x105	G+P	62	1782	0.03	213	5659	0.04	0.02	0.63	0.03	OK
			G+P+S	196	2592	0.08	678	8232	0.08	0.05	0.85	0.06	OK
			G+P+K	62	3241	0.02	213	10290	0.02	0.02	0.85	0.02	OK
			G+P+W	62	3241	0.02	213	10290	0.02	0.02	0.85	0.02	OK
1階母屋	又ほ12 ち12	米栴 特1等 105x105	G+P	156	1782	0.09	345	5659	0.06	0.08	0.95	0.08	OK
			G+P+S	494	2592	0.19	1097	8232	0.13	0.24	1.27	0.19	OK
			G+P+K	156	3241	0.05	345	10290	0.03	0.08	1.27	0.06	OK
			G+P+W	156	3241	0.05	345	10290	0.03	0.08	1.27	0.06	OK
1階母屋	又ほ9 又ほ10	米栴 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
1階母屋	又ほ10 又ほ12	米栴 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
1階母屋	又ほ9 又ほ11	米栴 特1等 105x105	G+P	131	1782	0.07	296	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	415	2592	0.16	940	8232	0.11	0.18	1.21	0.15	OK
			G+P+K	131	3241	0.04	296	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	131	3241	0.04	296	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
1階母屋	又ほ9 又ほ又10	米栴 特1等 105x105	G+P	47	1782	0.03	164	5659	0.03	0.01	0.56	0.02	OK
			G+P+S	148	2592	0.06	520	8232	0.06	0.03	0.75	0.04	OK
			G+P+K	47	3241	0.01	164	10290	0.02	0.01	0.75	0.01	OK
			G+P+W	47	3241	0.01	164	10290	0.02	0.01	0.75	0.01	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
1階母屋	と9 と11	米楯 特1等 105x105	G+P	131	1782	0.07	296	5659	0.05	0.06	0.91	0.07	OK
			G+P+S	415	2592	0.16	940	8232	0.11	0.18	1.21	0.15	OK
			G+P+K	131	3241	0.04	296	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
			G+P+W	131	3241	0.04	296	10290	0.03	0.06	1.21	0.05	OK
1階母屋	ち9 ち10	米楯 特1等 105x105	G+P	40	1782	0.02	174	5659	0.03	0.01	0.45	0.02	OK
			G+P+S	126	2592	0.05	554	8232	0.07	0.02	0.60	0.03	OK
			G+P+K	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
			G+P+W	40	3241	0.01	174	10290	0.02	0.01	0.60	0.02	OK
1階母屋	ち10 ち12	米楯 特1等 105x105	G+P	140	1782	0.08	327	5659	0.06	0.07	0.91	0.08	OK
			G+P+S	443	2592	0.17	1039	8232	0.13	0.20	1.21	0.17	OK
			G+P+K	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK
			G+P+W	140	3241	0.04	327	10290	0.03	0.07	1.21	0.06	OK

2階母屋 2階 2階 2階 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



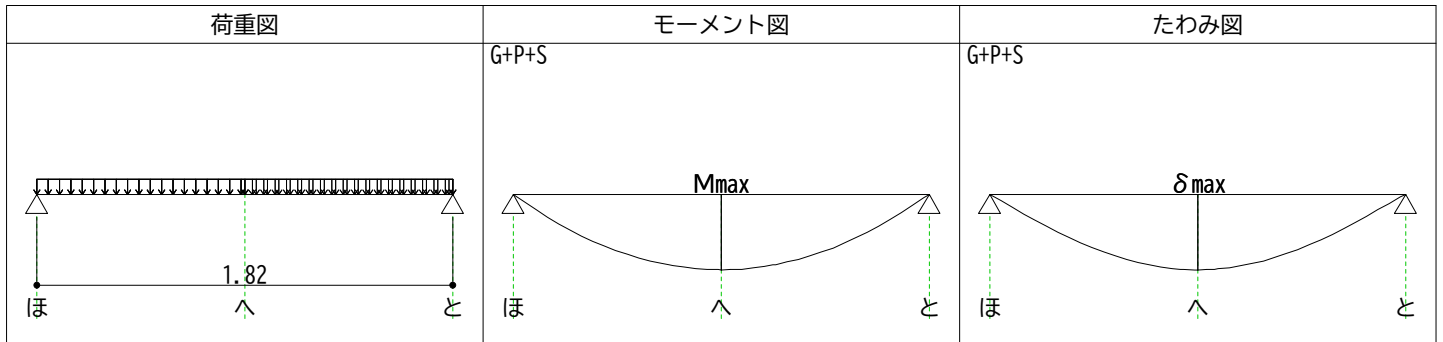
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ぼ2～と2 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



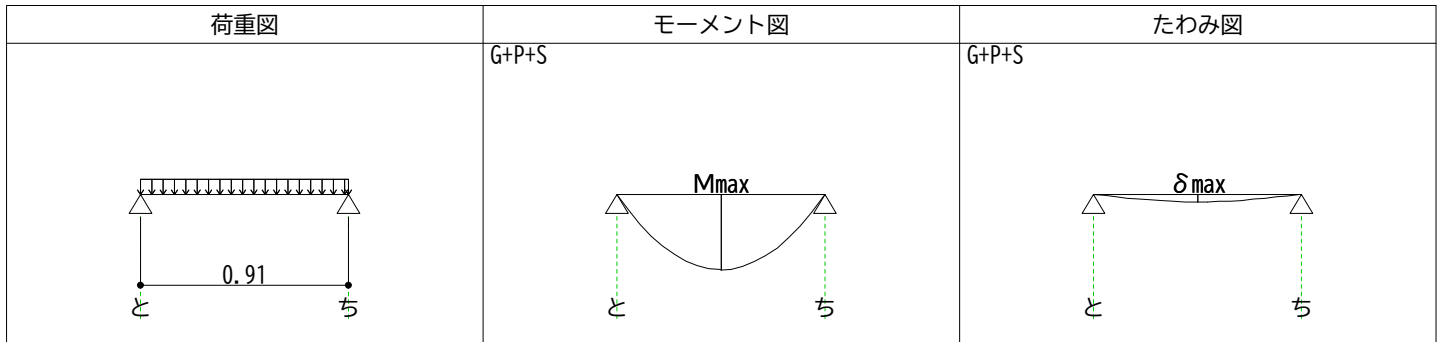
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	39.57	39.57	39.57	39.57	δw3	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw4	0	86.41	0	0	δw4	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw5	79.13	79.13	79.13	79.13	δw5	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw6	0	172.82	0	0	δw6	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	158.27	503.9	158.27	158.27	Σδ	0.07	0.22	0.07	0.07
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.09	0.19	0.05	0.05	検定値	0.08	0.18	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w2	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0
w3	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w4	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w5	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w6	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
ΣQ	347.84	347.84	1107.48	1107.48	347.84	347.84	347.84	347.84
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.06	0.13	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 と2~ち2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



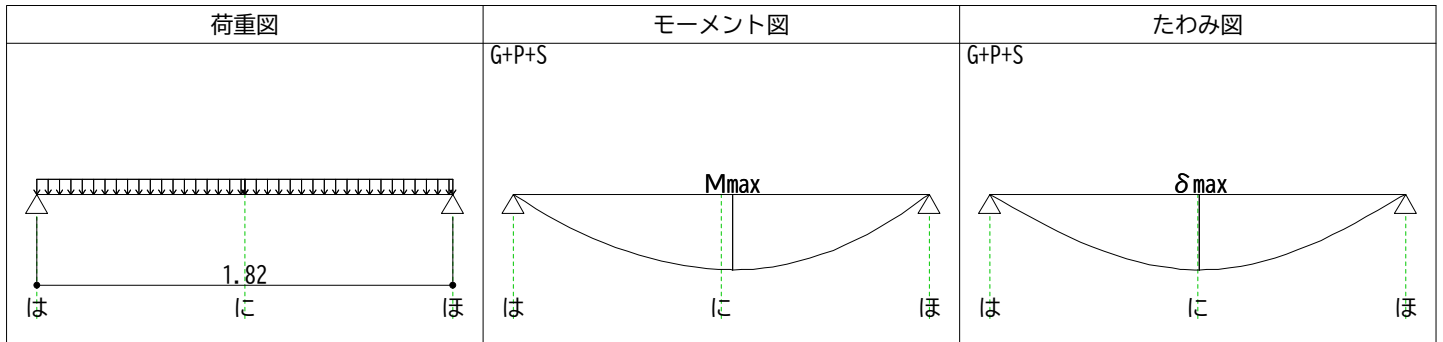
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	29.67	29.67	29.67	29.67	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	64.81	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	29.67	94.48	29.67	29.67	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w2	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0	0
ΣQ	130.44	130.44	415.3	415.3	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.02	0.02	0.05	0.05	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 は3〜ほ3 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



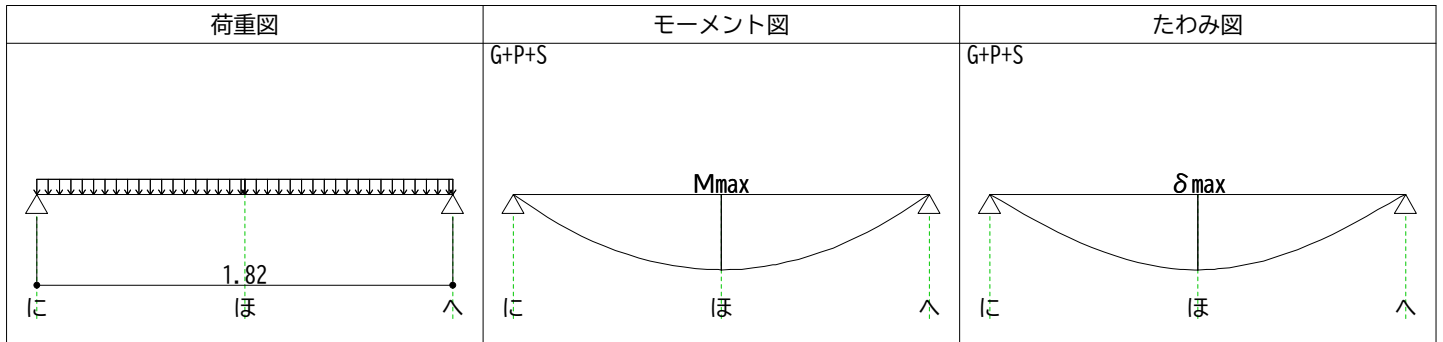
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0
w3	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.963	0.963	0.963	0.963	X位置	0.917	0.917	0.917	0.917
Mw1	83.17	83.17	83.17	83.17	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	181.64	0	0	δw2	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw3	55.93	55.93	55.93	55.93	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	122.14	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.87	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88
w2	0	0	189.91	569.73	0	0	0	0
w3	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22
w4	0	0	427.3	142.43	0	0	0	0
ΣQ	282.62	326.1	899.82	1038.26	282.62	326.1	282.62	326.1
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.06	0.11	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 米栂 断面積 A = 110.2 (cm²) 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³)
 に4~ハ4 特1等 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)
 L = 1820 (mm) 105x105 (mm) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴)
 寸法調整係数 Kz = 1.00
 ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%)



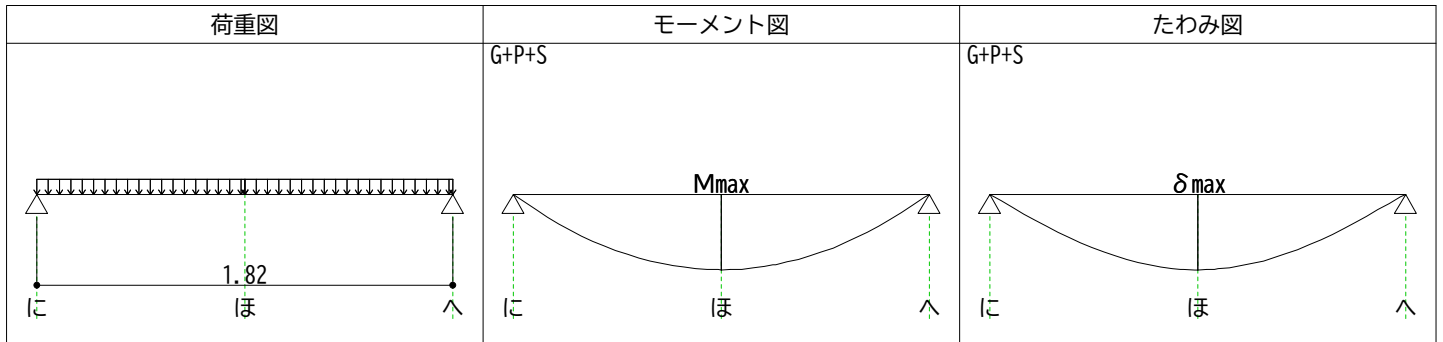
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2 2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0
w3 2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4 2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	59.35	59.35	59.35	59.35	delta_w1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	129.61	0	0	delta_w2	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw3	59.35	59.35	59.35	59.35	delta_w3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	129.61	0	0	delta_w4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	118.7	377.93	118.7	118.7	Σ delta	0.05	0.16	0.05	0.05
許容M	1782	2592	3241	3241	許容 delta	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.07	0.15	0.04	0.04	検定値	0.06	0.14	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66
w2	0	0	142.43	427.3	0	0	0	0
w3	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22
w4	0	0	427.3	142.43	0	0	0	0
ΣQ	260.88	260.88	830.61	830.61	260.88	260.88	260.88	260.88
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.10	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 6~8 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



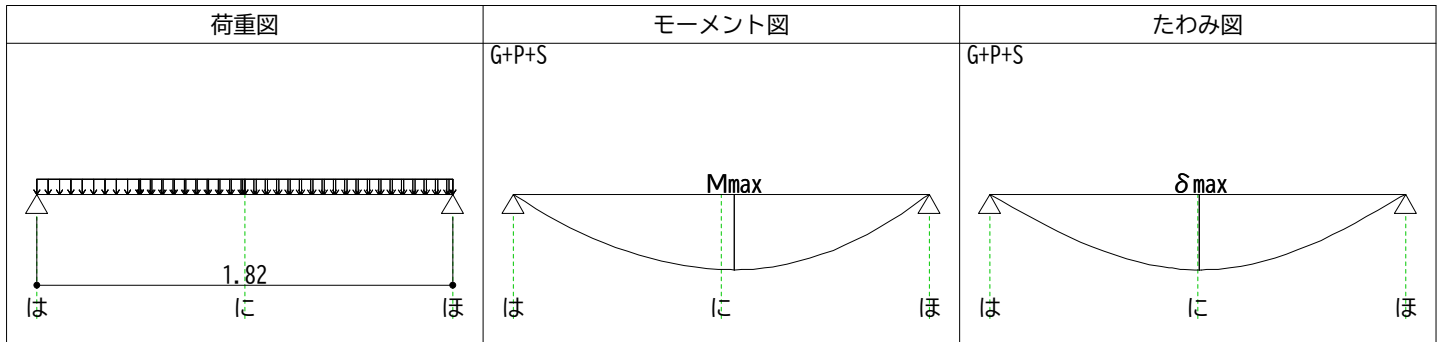
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2 2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0
w3 2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4 2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	59.35	59.35	59.35	59.35	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	129.61	0	0	δw2	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw3	59.35	59.35	59.35	59.35	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	129.61	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	118.7	377.93	118.7	118.7	Σδ	0.05	0.16	0.05	0.05
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.07	0.15	0.04	0.04	検定値	0.06	0.14	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66
w2	0	0	142.43	427.3	0	0	0	0
w3	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22
w4	0	0	427.3	142.43	0	0	0	0
ΣQ	260.88	260.88	830.61	830.61	260.88	260.88	260.88	260.88
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.10	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 は7~ほ7 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



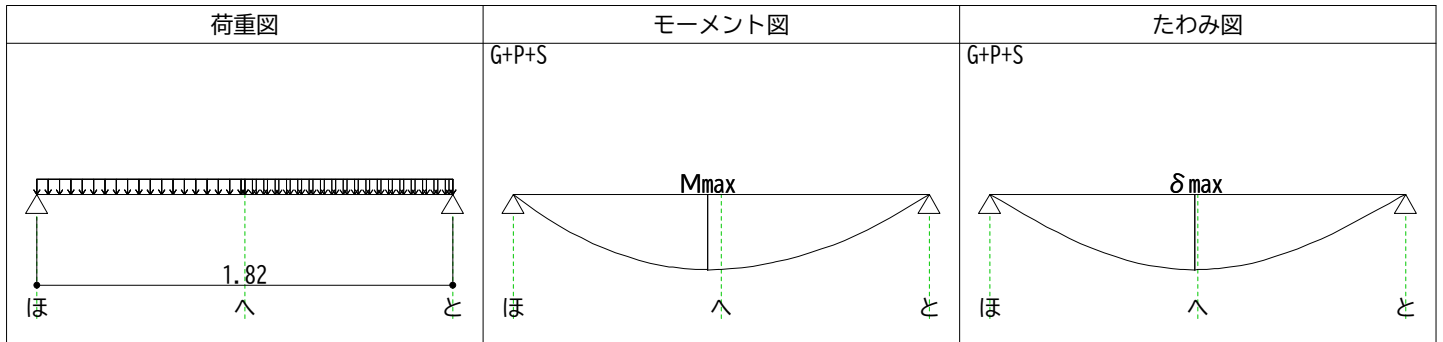
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.455	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.455	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w6	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w7	2階屋根	0.000	0.455	1.365	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w8	2階積雪	0.000	0.455	1.365	917.33	0.207	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.967	0.967	0.967	0.967	X位置	0.917	0.917	0.917	0.917
Mw1	69.55	69.55	69.55	69.55	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	151.89	0	0	δw2	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw3	41.73	41.73	41.73	41.73	δw3	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw4	0	91.13	0	0	δw4	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw5	18.55	18.55	18.55	18.55	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	40.5	0	0	δw6	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw7	9.27	9.27	9.27	9.27	δw7	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw8	0	20.25	0	0	δw8	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★	G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2		Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	97.83	163.05		97.83	163.05	97.83	163.05	97.83	163.05
w2	0	0		213.65	356.08	0	0	0	0
w3	43.48	130.44		43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w4	0	0		94.95	284.86	0	0	0	0
w5	65.22	21.74		65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74
w6	0	0		142.43	47.48	0	0	0	0
w7	76.09	10.87		76.09	10.87	76.09	10.87	76.09	10.87
w8	0	0		166.17	23.74	0	0	0	0
ΣQ	282.62	326.1		899.82	1038.26	282.62	326.1	282.62	326.1
許容Q	5659	5659		8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.06		0.11	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK		OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 2階母屋 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w4	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w5	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0

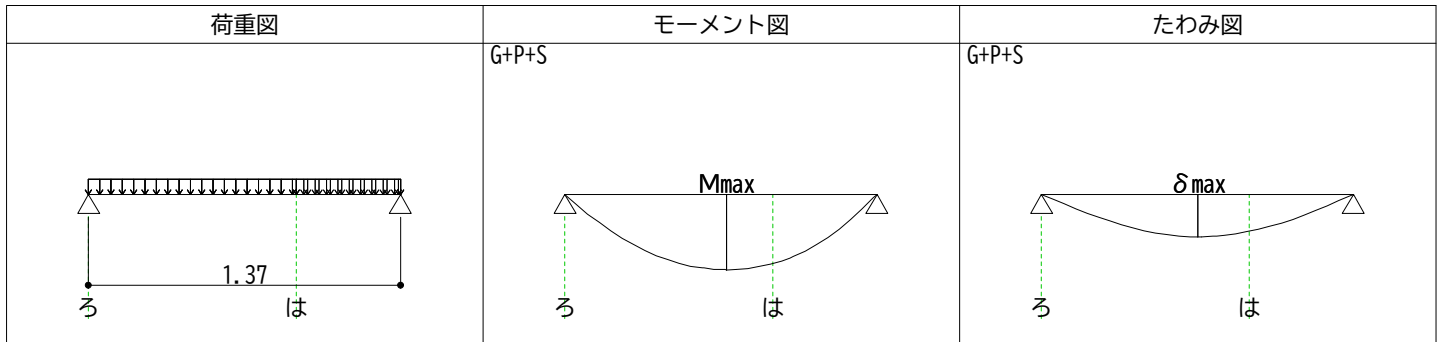
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.853	0.853	0.853	0.853	X位置	0.897	0.897	0.897	0.897
Mw1	41.75	41.75	41.75	41.75	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	91.18	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	18.53	18.53	18.53	18.53	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	40.47	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw5	78.82	78.82	78.82	78.82	δw5	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw6	0	172.13	0	0	δw6	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w2	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w3	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w4	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0
w5	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w6	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
ΣQ	326.1	282.62	1038.26	899.82	326.1	282.62	326.1	282.62
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.05	0.13	0.11	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ろ8~又は8 L = 1365 (mm)
 米栴 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



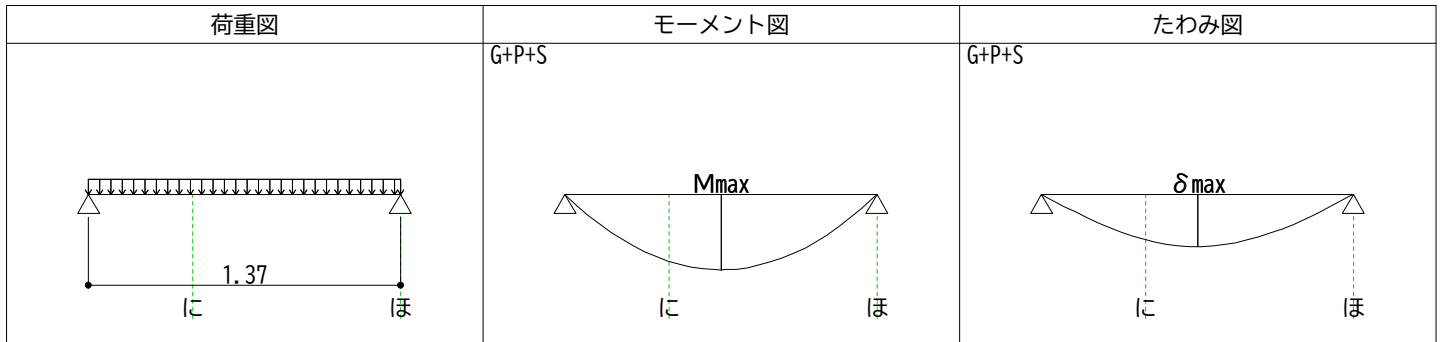
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.455	0.000	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.910	0.455	0.000	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.000	0.910	0.455	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w4	2階積雪	0.000	0.910	0.455	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w5	2階屋根	0.000	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.707	0.707	0.707	0.707	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	10.24	10.24	10.24	10.24	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	22.37	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	17.11	17.11	17.11	17.11	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	37.36	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	44.46	44.46	44.46	44.46	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	97.09	0	0	δw6	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	71.81	228.62	71.81	71.81	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.68	0.91	0.91	0.91
検定値	0.04	0.09	0.02	0.02	検定値	0.03	0.06	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47	14.49	72.47	
w2	0	0	31.65	158.26	0	0	0	0	
w3	57.97	28.99	57.97	28.99	57.97	28.99	57.97	28.99	
w4	0	0	126.61	63.3	0	0	0	0	
w5	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	
w6	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0	
ΣQ	202.91	231.89	646.03	738.32	202.91	231.89	202.91	231.89	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.04	0.04	0.08	0.09	0.02	0.02	0.02	0.02	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階母屋 又は8～ほ8 L = 1365 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



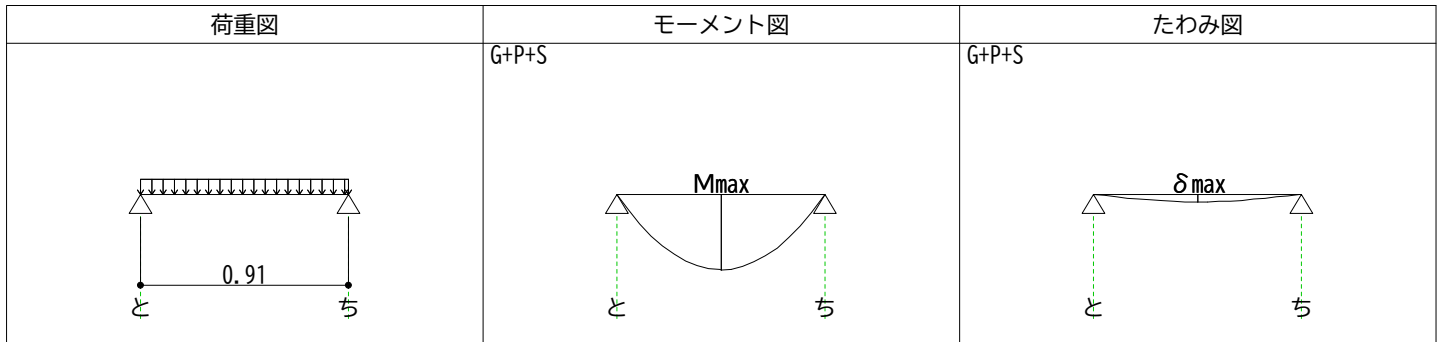
部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
						G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1 2階屋根	0.000	1.365	0.000	420.04	1.2422	382.24	382.24	382.24	382.24
w2 2階積雪	0.000	1.365	0.000	917.33	1.2422	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	89.02	89.02	89.02	89.02	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	194.42	0	0	δw2	0.00	0.05	0.00	0.00
ΣM	89.02	283.44	89.02	89.02	Σδ	0.02	0.07	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.68	0.91	0.91	0.91
検定値	0.05	0.11	0.03	0.03	検定値	0.03	0.08	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88
w2	0	0	569.73	569.73	0	0	0	0	0
ΣQ	260.88	260.88	830.61	830.61	260.88	260.88	260.88	260.88	260.88
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.10	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 と8~ち8 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



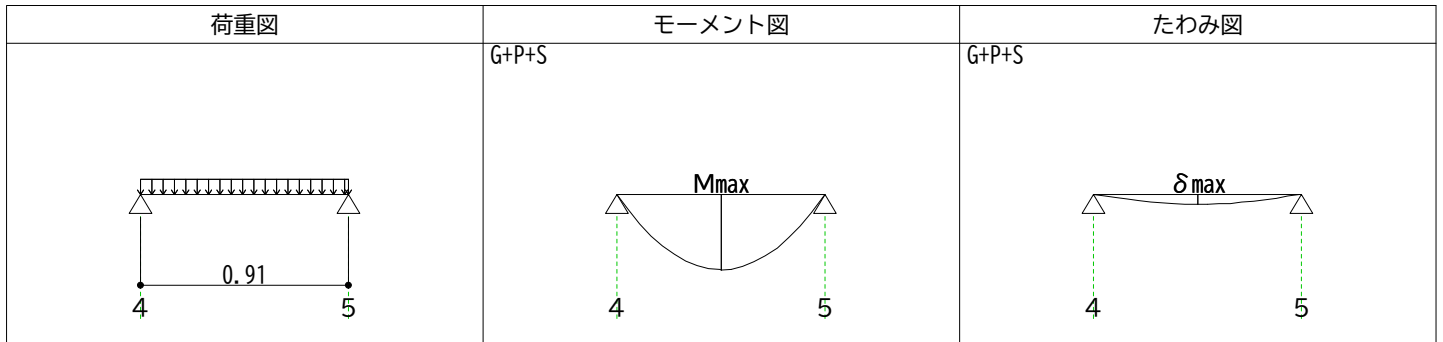
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	29.67	29.67	29.67	29.67	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	64.81	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	29.67	94.48	29.67	29.67	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w2	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0	0
ΣQ	130.44	130.44	415.3	415.3	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.02	0.02	0.05	0.05	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ろ4～ろ5 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



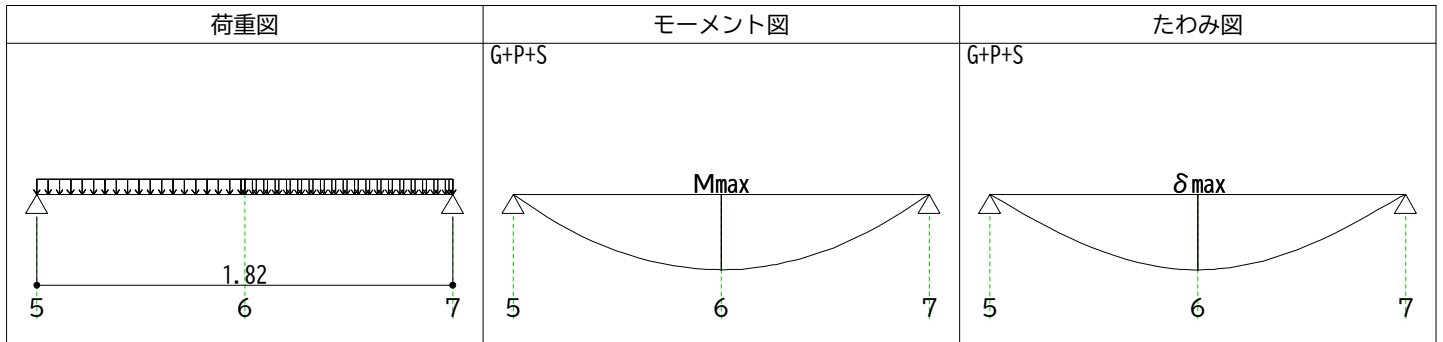
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ろ5～ろ7 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



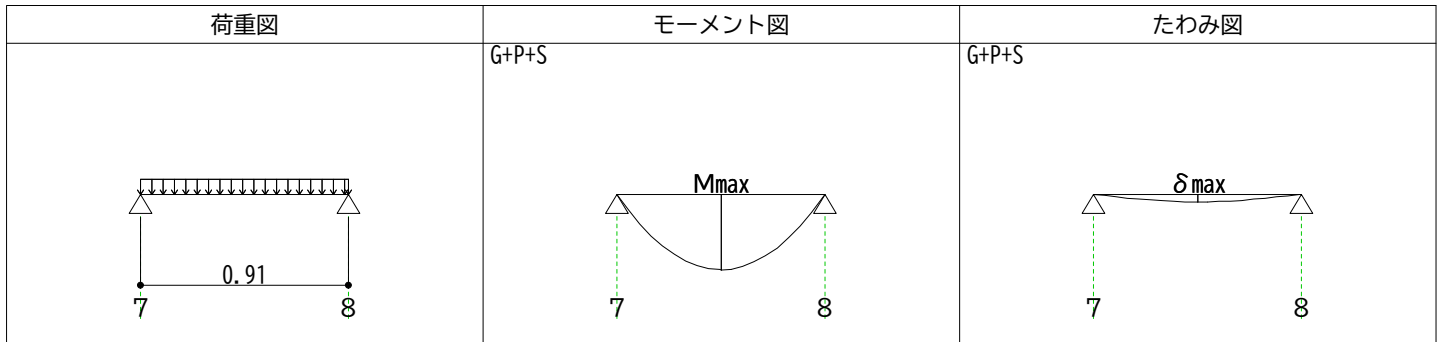
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	79.13	79.13	79.13	79.13	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	172.82	0	0	δw4	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw5	39.57	39.57	39.57	39.57	δw5	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw6	0	86.41	0	0	δw6	0.00	0.04	0.00	0.00
ΣM	158.27	503.9	158.27	158.27	Σδ	0.07	0.22	0.07	0.07
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.09	0.19	0.05	0.05	検定値	0.08	0.18	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	
w2	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0	
w3	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	
w4	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	
w5	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	
w6	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0	
ΣQ	347.84	347.84	1107.48	1107.48	347.84	347.84	347.84	347.84	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.06	0.06	0.13	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階母屋 ろ7～ろ8 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



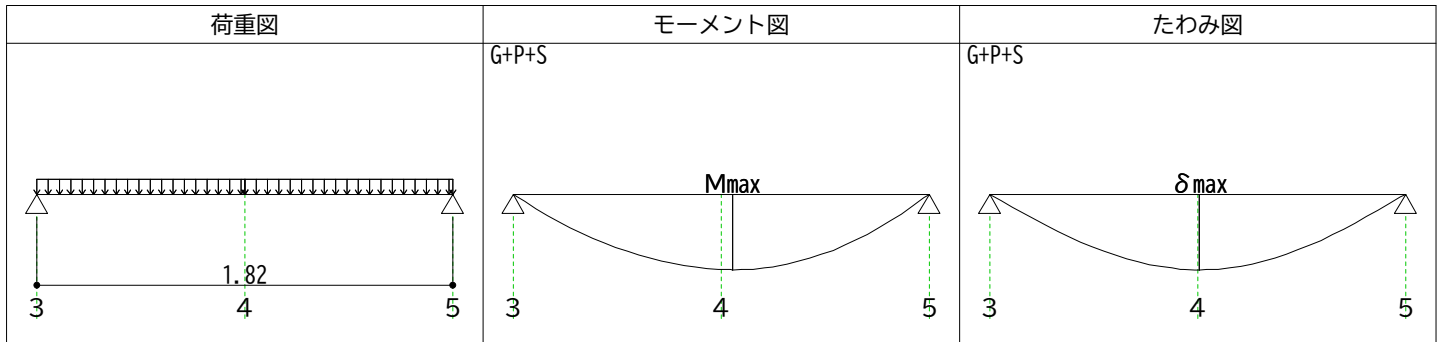
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	29.67	29.67	29.67	29.67	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	64.81	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	29.67	94.48	29.67	29.67	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w2	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0	0
ΣQ	130.44	130.44	415.3	415.3	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.02	0.02	0.05	0.05	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 は3～は5 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



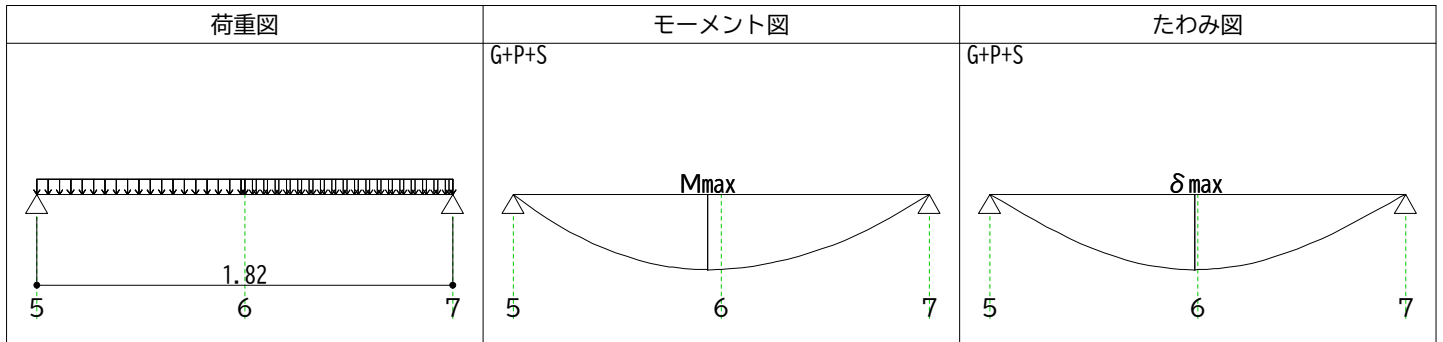
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0
w3	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.963	0.963	0.963	0.963	X位置	0.917	0.917	0.917	0.917
Mw1	83.17	83.17	83.17	83.17	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	181.64	0	0	δw2	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw3	55.93	55.93	55.93	55.93	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	122.14	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.87	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88
w2	0	0	189.91	569.73	0	0	0	0
w3	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22
w4	0	0	427.3	142.43	0	0	0	0
ΣQ	282.62	326.1	899.82	1038.26	282.62	326.1	282.62	326.1
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.06	0.11	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 は5～は7 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



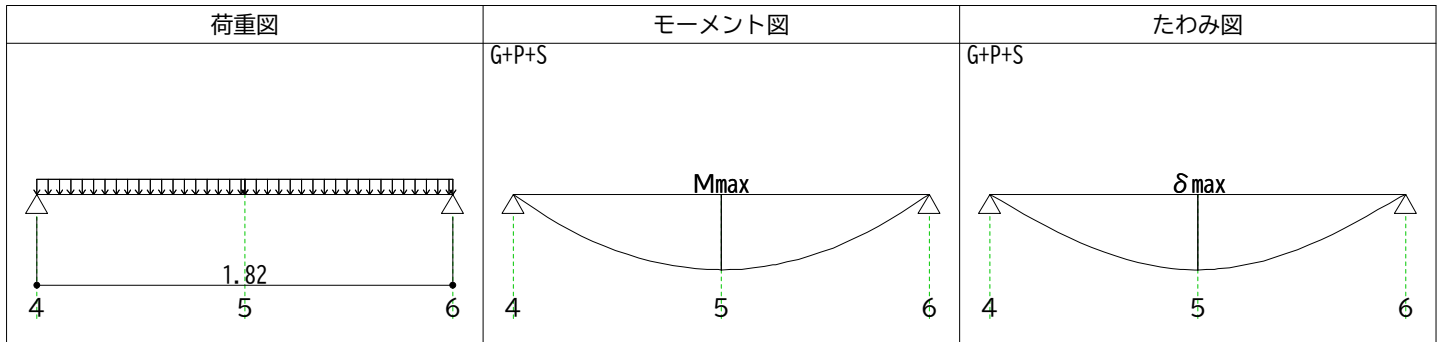
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w4	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w5	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.853	0.853	0.853	0.853	X位置	0.897	0.897	0.897	0.897
Mw1	41.75	41.75	41.75	41.75	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	91.18	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	18.53	18.53	18.53	18.53	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	40.47	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw5	78.82	78.82	78.82	78.82	δw5	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw6	0	172.13	0	0	δw6	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	
w2	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0	
w3	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	
w4	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0	
w5	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	
w6	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	
ΣQ	326.1	282.62	1038.26	899.82	326.1	282.62	326.1	282.62	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.06	0.05	0.13	0.11	0.03	0.03	0.03	0.03	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階母屋 　　　　　　　　に4～に6 　　　　　　　　L = 1820 (mm)
 米柵 　　　　　　　　　　特1等 　　　　　　　　105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 　　　　　　　　　　　　　断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



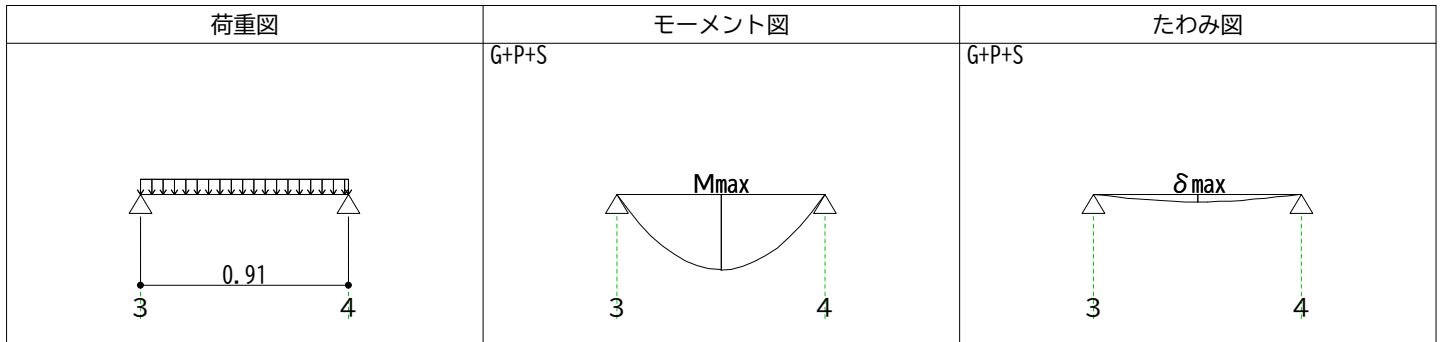
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0
w3	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	59.35	59.35	59.35	59.35	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	129.61	0	0	δw2	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw3	59.35	59.35	59.35	59.35	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	129.61	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	118.7	377.93	118.7	118.7	Σδ	0.05	0.16	0.05	0.05
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.07	0.15	0.04	0.04	検定値	0.06	0.14	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66
w2	0	0	142.43	427.3	0	0	0	0
w3	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22
w4	0	0	427.3	142.43	0	0	0	0
ΣQ	260.88	260.88	830.61	830.61	260.88	260.88	260.88	260.88
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.10	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 と3~と4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



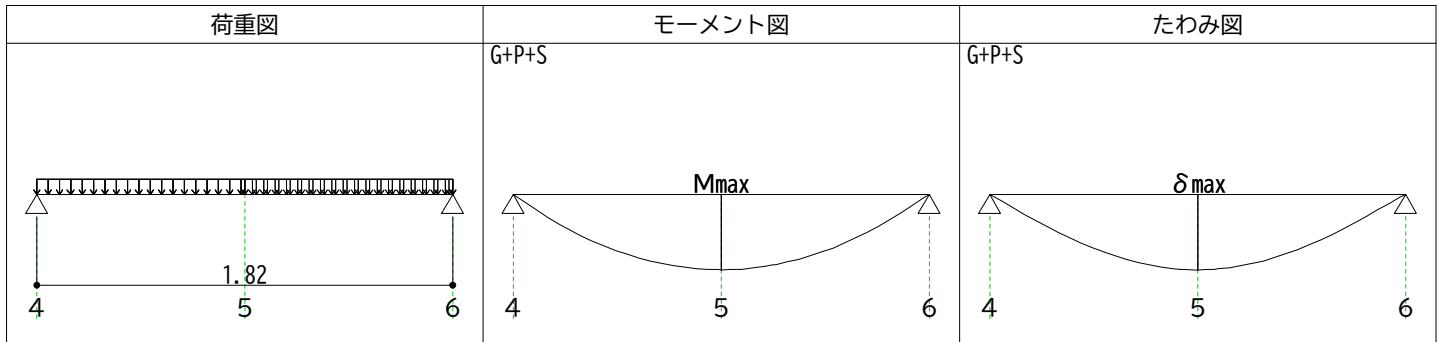
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	29.67	29.67	29.67	29.67	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	64.81	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	29.67	94.48	29.67	29.67	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w2	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0
ΣQ	130.44	130.44	415.3	415.3	130.44	130.44	130.44	130.44
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.02	0.02	0.05	0.05	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 と4~と6 L = 1820 (mm)
 米栴 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



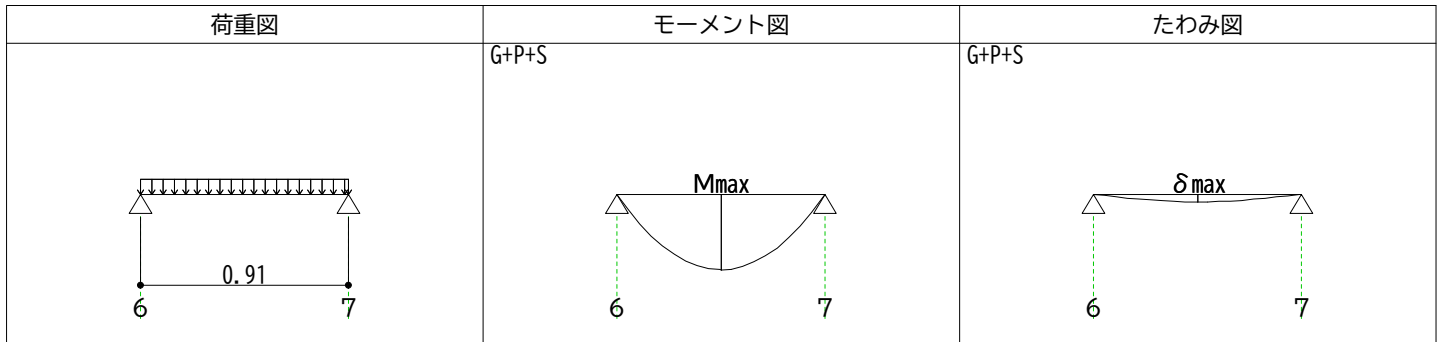
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.910	0.910	0.910	0.910	X位置	0.910	0.910	0.910	0.910
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	delta_w1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	86.41	0	0	delta_w2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	39.57	39.57	39.57	39.57	delta_w3	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw4	0	86.41	0	0	delta_w4	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw5	79.13	79.13	79.13	79.13	delta_w5	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw6	0	172.82	0	0	delta_w6	0.00	0.08	0.00	0.00
ΣM	158.27	503.9	158.27	158.27	Σ delta	0.07	0.22	0.07	0.07
許容M	1782	2592	3241	3241	許容 delta	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.09	0.19	0.05	0.05	検定値	0.08	0.18	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	
w2	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0	
w3	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	
w4	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0	
w5	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	
w6	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	
ΣQ	347.84	347.84	1107.48	1107.48	347.84	347.84	347.84	347.84	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.06	0.06	0.13	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

2階母屋 と6~と7 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



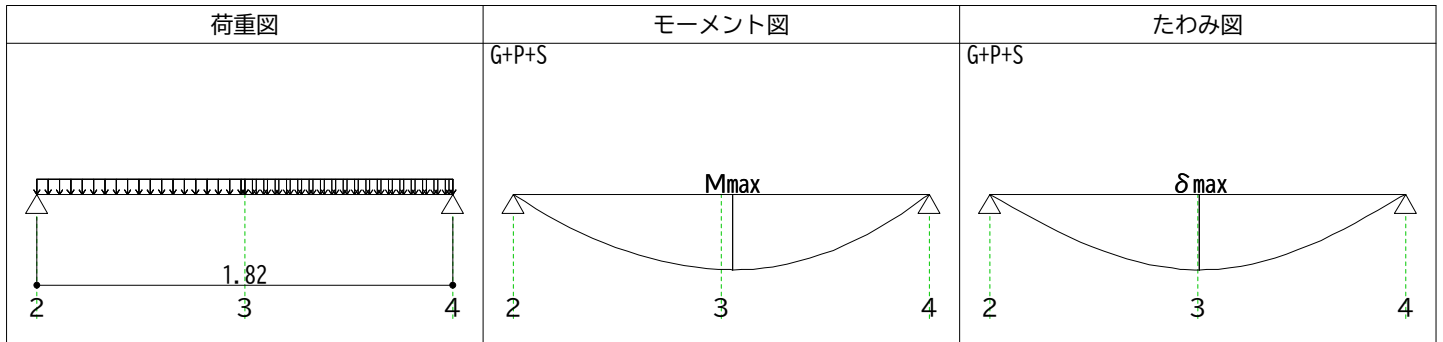
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	29.67	29.67	29.67	29.67	δw1	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	64.81	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00
ΣM	29.67	94.48	29.67	29.67	Σδ	0.00	0.01	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.02	0.04	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44	130.44
w2	0	0	284.86	284.86	0	0	0	0
ΣQ	130.44	130.44	415.3	415.3	130.44	130.44	130.44	130.44
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.02	0.02	0.05	0.05	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ち2~ち4 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



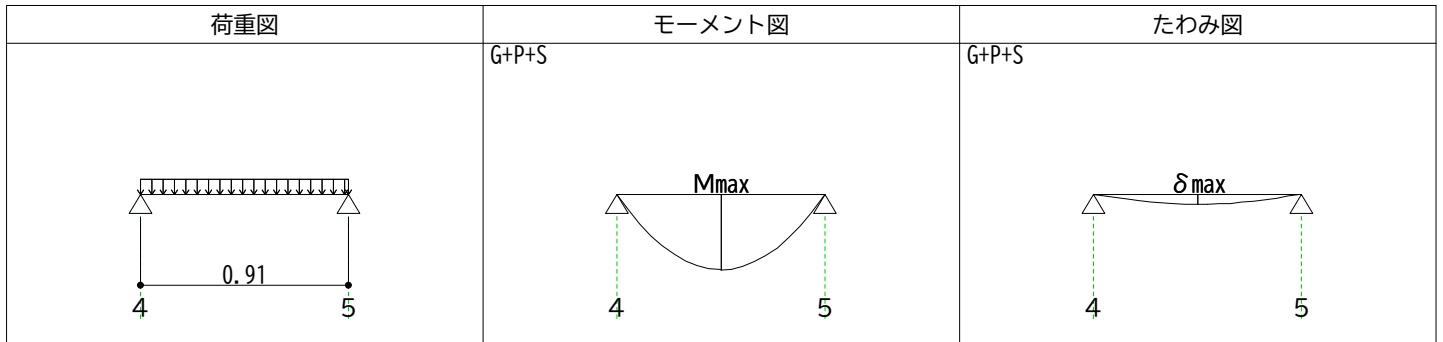
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w6	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.207	0	208.69	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.963	0.963	0.963	0.963	X位置	0.917	0.917	0.917	0.917
Mw1	41.59	41.59	41.59	41.59	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	90.82	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	78.87	78.87	78.87	78.87	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	172.24	0	0	δw4	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw5	18.64	18.64	18.64	18.64	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	40.71	0	0	δw6	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.87	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w2	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0
w3	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w4	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
w5	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74
w6	0	0	142.43	47.48	0	0	0	0
ΣQ	282.62	326.1	899.82	1038.26	282.62	326.1	282.62	326.1
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.06	0.11	0.13	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ち4～ち5 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



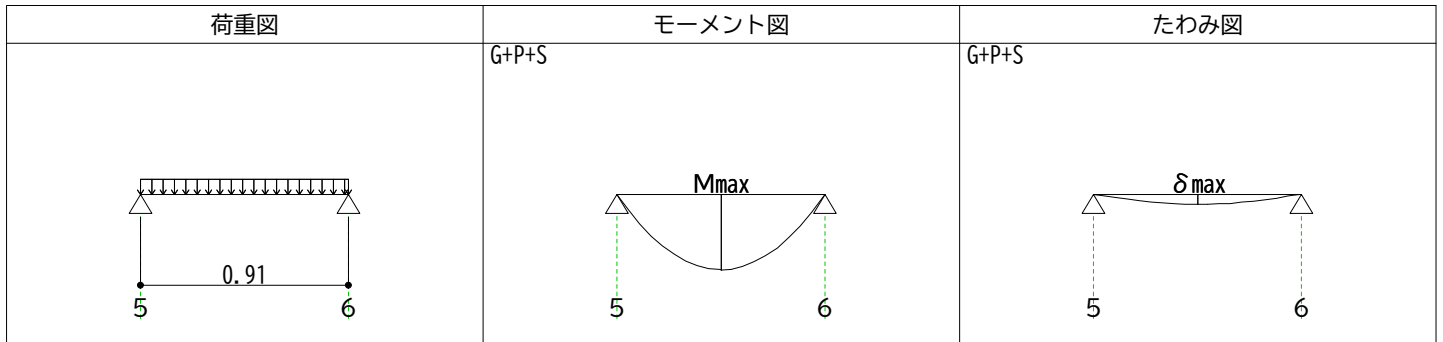
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ち5~ち6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



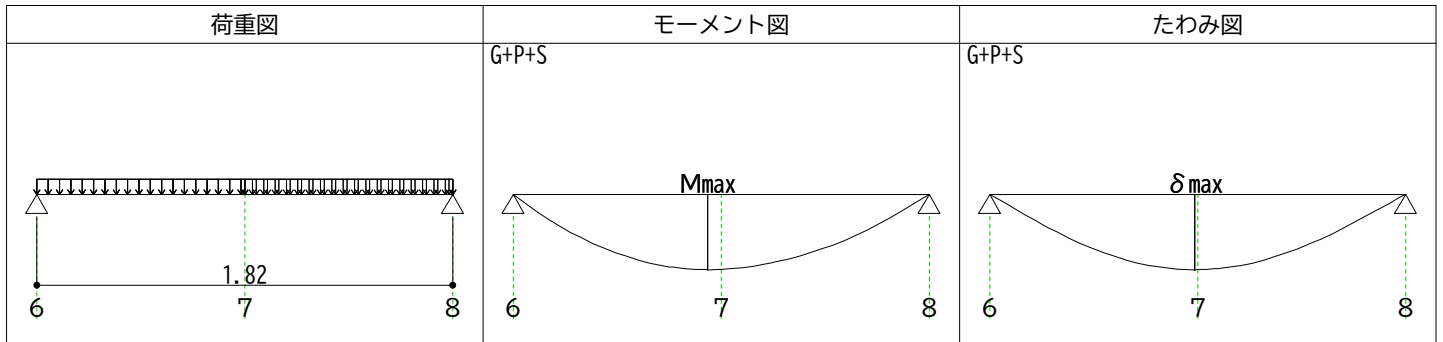
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)			
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK

	●せん断に対する検討 (N)							
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

2階母屋 ち6~ち8 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	2階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.820	0.000	420.04	0.8281	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	2階積雪	0.000	1.820	0.000	917.33	0.8281	0	417.38	0	0
w5	2階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w6	2階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0

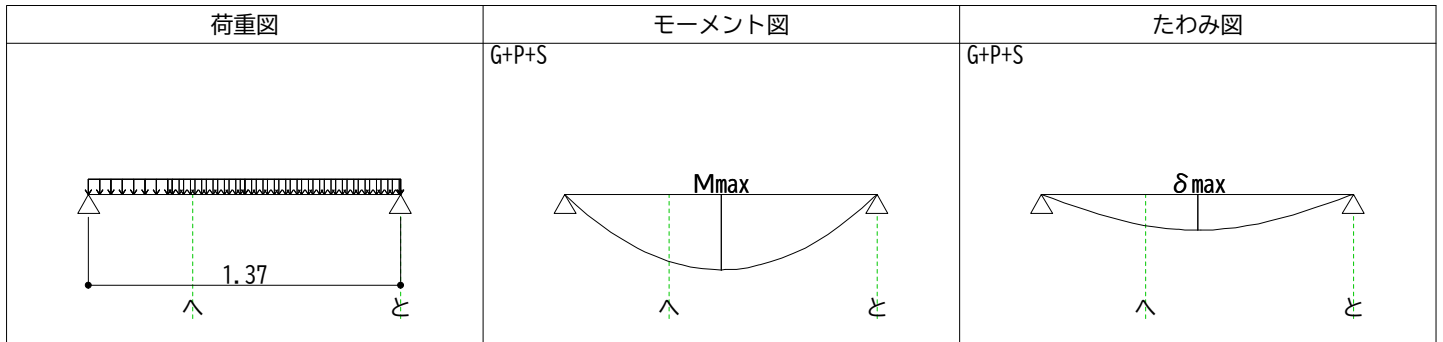
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.853	0.853	0.853	0.853	X位置	0.897	0.897	0.897	0.897
Mw1	41.75	41.75	41.75	41.75	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	91.18	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	78.82	78.82	78.82	78.82	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	172.13	0	0	δw4	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw5	18.53	18.53	18.53	18.53	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	40.47	0	0	δw6	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w2	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w3	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w4	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0
w5	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w6	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0
ΣQ	326.1	282.62	1038.26	899.82	326.1	282.62	326.1	282.62
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.05	0.13	0.11	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 又ほ11~と11 L = 1365 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



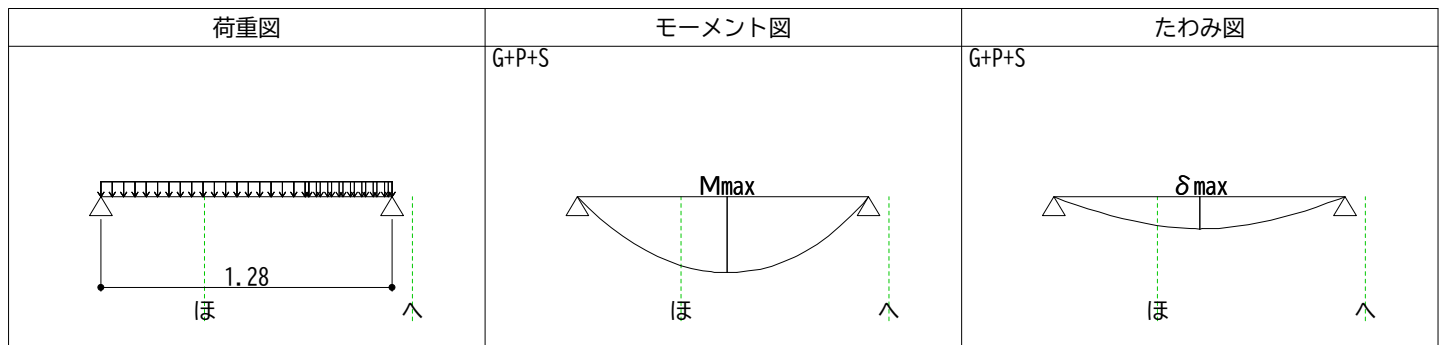
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.365	1.000	0.000	420.04	0.455	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.365	1.000	0.000	917.33	0.455	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	0.683	0.683	0.000	420.04	0.1165	71.67	71.67	71.67	71.67
w4	1階積雪	0.683	0.683	0.000	917.33	0.1165	0	156.52	0	0
w5	1階屋根	0.000	0.683	0.683	420.04	0.1165	71.67	71.67	71.67	71.67
w6	1階積雪	0.000	0.683	0.683	917.33	0.1165	0	156.52	0	0
w7	1階屋根	0.000	0.365	1.000	420.04	0.1661	191.12	191.12	191.12	191.12
w8	1階積雪	0.000	0.365	1.000	917.33	0.1661	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.683	0.683	0.683	0.683	X位置	0.683	0.683	0.683	0.683
Mw1	38.15	38.15	38.15	38.15	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	83.31	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	8.35	8.35	8.35	8.35	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	18.23	0	0	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw5	8.35	8.35	8.35	8.35	δw5	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw6	0	18.23	0	0	δw6	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw7	6.37	6.37	6.37	6.37	δw7	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw8	0	13.9	0	0	δw8	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	61.2	194.87	61.2	61.2	Σδ	0.01	0.05	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.68	0.91	0.91	0.91
検定値	0.03	0.08	0.02	0.02	検定値	0.02	0.05	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★	G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2		Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	70.01	121.11		70.01	121.11	70.01	121.11	70.01	121.11
w2	0	0		152.89	264.5	0	0	0	0
w3	12.23	36.69		12.23	36.69	12.23	36.69	12.23	36.69
w4	0	0		26.71	80.12	0	0	0	0
w5	36.69	12.23		36.69	12.23	36.69	12.23	36.69	12.23
w6	0	0		80.12	26.71	0	0	0	0
w7	60.43	9.33		60.43	9.33	60.43	9.33	60.43	9.33
w8	0	0		131.98	20.37	0	0	0	0
ΣQ	179.35	179.35		571.04	571.04	179.35	179.35	179.35	179.35
許容Q	5659	5659		8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03		0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK		OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 又に12~又ほ12 L = 1275 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



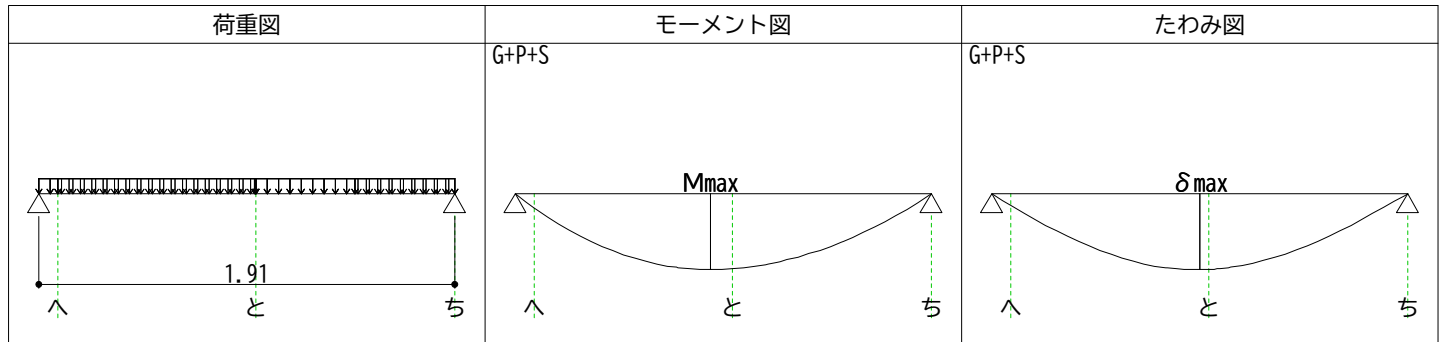
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.910	0.365	0.000	420.04	0.1661	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.910	0.365	0.000	917.33	0.1661	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	0.000	0.910	0.365	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w4	1階積雪	0.000	0.910	0.365	917.33	0.207	0	208.69	0	0
w5	1階屋根	0.000	1.275	0.000	420.04	0.5801	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	1階積雪	0.000	1.275	0.000	917.33	0.5801	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.655	0.655	0.655	0.655	X位置	0.638	0.638	0.638	0.638
Mw1	6.54	6.54	6.54	6.54	delta_w1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	14.29	0	0	delta_w2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	16.13	16.13	16.13	16.13	delta_w3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	35.23	0	0	delta_w4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	38.81	38.81	38.81	38.81	delta_w5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	84.75	0	0	delta_w6	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	61.48	195.75	61.48	61.48	Σ delta	0.01	0.04	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容 delta	0.63	0.85	0.85	0.85
検定値	0.03	0.08	0.02	0.02	検定値	0.02	0.05	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	9.99	59.77	9.99	59.77	9.99	59.77	9.99	59.77	
w2	0	0	21.81	130.54	0	0	0	0	
w3	55.93	31.03	55.93	31.03	55.93	31.03	55.93	31.03	
w4	0	0	122.14	67.77	0	0	0	0	
w5	121.84	121.84	121.84	121.84	121.84	121.84	121.84	121.84	
w6	0	0	266.08	266.08	0	0	0	0	
ΣQ	187.75	212.64	597.78	677.04	187.75	212.64	187.75	212.64	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.03	0.04	0.07	0.08	0.02	0.02	0.02	0.02	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

1階母屋 又ほ12~ち12 L = 1910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



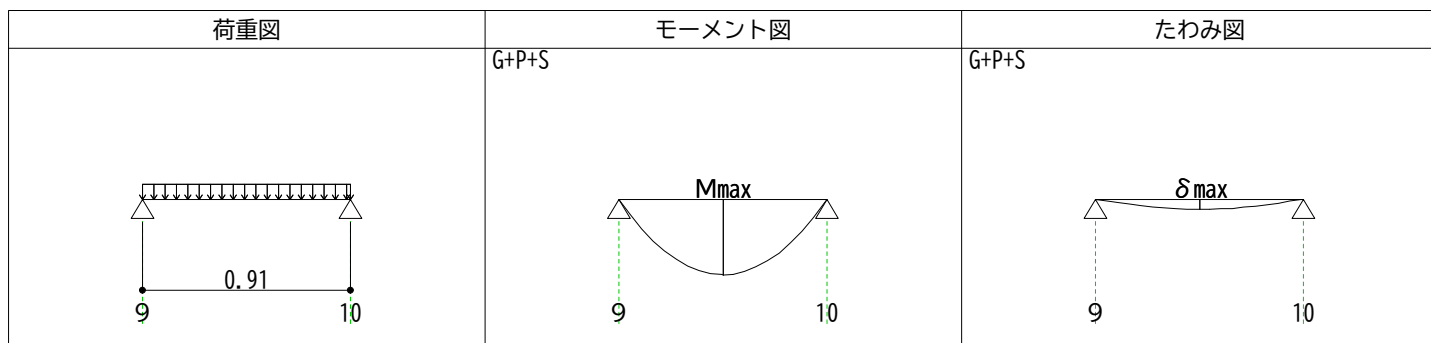
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.090	1.820	420.04	0.041	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.000	0.090	1.820	917.33	0.041	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	1.455	0.455	0.000	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	1階積雪	1.455	0.455	0.000	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w5	1階屋根	1.000	0.455	0.455	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	1階積雪	1.000	0.455	0.455	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w7	1階屋根	0.000	1.000	0.910	420.04	0.455	191.12	191.12	191.12	191.12
w8	1階積雪	0.000	1.000	0.910	917.33	0.455	0	417.38	0	0
w9	1階屋根	0.090	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w10	1階積雪	0.090	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w11	1階屋根	1.000	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w12	1階積雪	1.000	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

	●曲げに対する検討 (N・m)				●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W	X位置	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.898	0.898	0.898	0.898	X位置	0.955	0.955	0.955	0.955
Mw1	0.41	0.41	0.41	0.41	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	0.9	0	0	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	9.3	9.3	9.3	9.3	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	20.32	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	27.91	27.91	27.91	27.91	δw5	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw6	0	60.95	0	0	δw6	0.00	0.03	0.00	0.00
Mw7	49.63	49.63	49.63	49.63	δw7	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw8	0	108.39	0	0	δw8	0.00	0.05	0.00	0.00
Mw9	49.22	49.22	49.22	49.22	δw9	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw10	0	107.49	0	0	δw10	0.00	0.05	0.00	0.00
Mw11	18.61	18.61	18.61	18.61	δw11	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw12	0	40.64	0	0	δw12	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	155.08	493.77	155.08	155.08	Σδ	0.07	0.23	0.07	0.07
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.95	1.27	1.27	1.27
検定値	0.09	0.19	0.05	0.05	検定値	0.08	0.18	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	16.8	0.41	16.8	0.41	16.8	0.41	16.8	0.41
w2	0	0	36.68	0.89	0	0	0	0
w3	10.36	76.6	10.36	76.6	10.36	76.6	10.36	76.6
w4	0	0	22.62	167.29	0	0	0	0
w5	31.07	55.89	31.07	55.89	31.07	55.89	31.07	55.89
w6	0	0	67.86	122.05	0	0	0	0
w7	141.09	50.03	141.09	50.03	141.09	50.03	141.09	50.03
w8	0	0	308.12	109.26	0	0	0	0
w9	124.29	49.63	124.29	49.63	124.29	49.63	124.29	49.63
w10	0	0	271.44	108.38	0	0	0	0
w11	20.72	66.24	20.72	66.24	20.72	66.24	20.72	66.24
w12	0	0	45.24	144.67	0	0	0	0
ΣQ	344.32	298.79	1096.29	951.33	344.32	298.79	344.32	298.79
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.05	0.13	0.12	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 又に9~又に10 L = 910 (mm)
 米栴 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



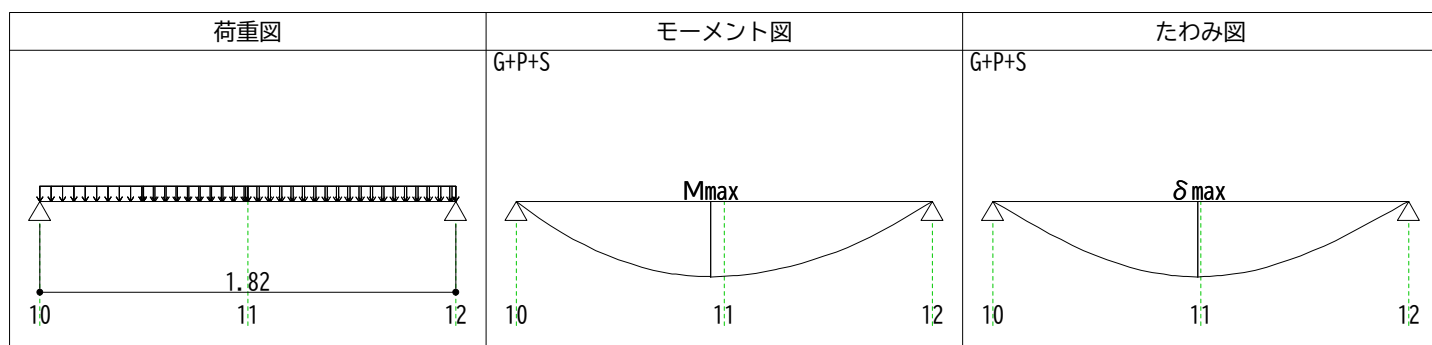
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	1階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 又10~又12 L = 1820 (mm)
 米栂 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



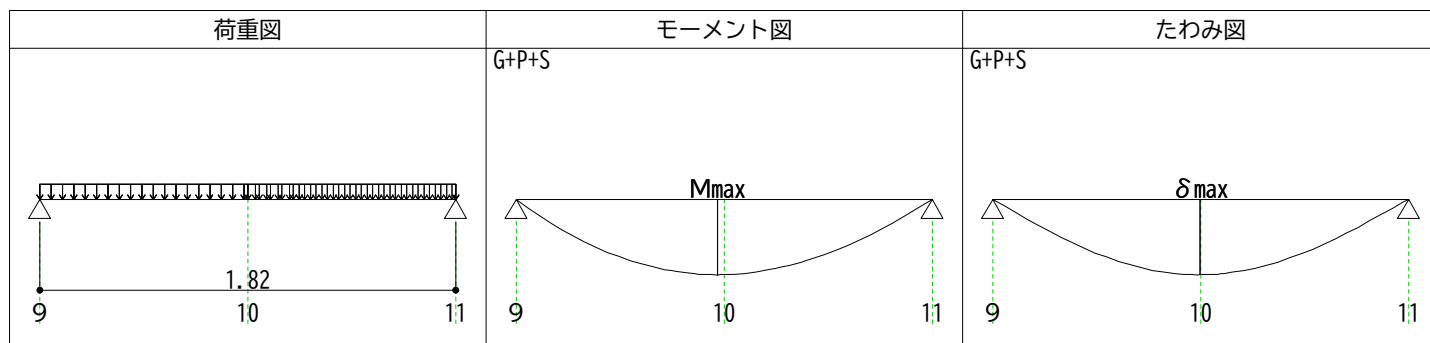
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.455	1.365	420.04	0.207	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.000	0.455	1.365	917.33	0.207	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	0.455	1.365	0.000	420.04	0.6211	191.12	191.12	191.12	191.12
w4	1階積雪	0.455	1.365	0.000	917.33	0.6211	0	417.38	0	0
w5	1階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w6	1階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w7	1階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.207	95.56	95.56	95.56	95.56
w8	1階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.207	0	208.69	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.853	0.853	0.853	0.853	X位置	0.897	0.897	0.897	0.897
Mw1	10.52	10.52	10.52	10.52	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	22.97	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	68.3	68.3	68.3	68.3	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	149.16	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
Mw5	41.75	41.75	41.75	41.75	δw5	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw6	0	91.18	0	0	δw6	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw7	18.53	18.53	18.53	18.53	δw7	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw8	0	40.47	0	0	δw8	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	76.09	10.87	76.09	10.87	76.09	10.87	76.09	10.87
w2	0	0	166.17	23.74	0	0	0	0
w3	97.83	163.05	97.83	163.05	97.83	163.05	97.83	163.05
w4	0	0	213.65	356.08	0	0	0	0
w5	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w6	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
w7	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22	21.74	65.22
w8	0	0	47.48	142.43	0	0	0	0
ΣQ	326.1	282.62	1038.26	899.82	326.1	282.62	326.1	282.62
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.05	0.13	0.11	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 又ほ9～又ほ11 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



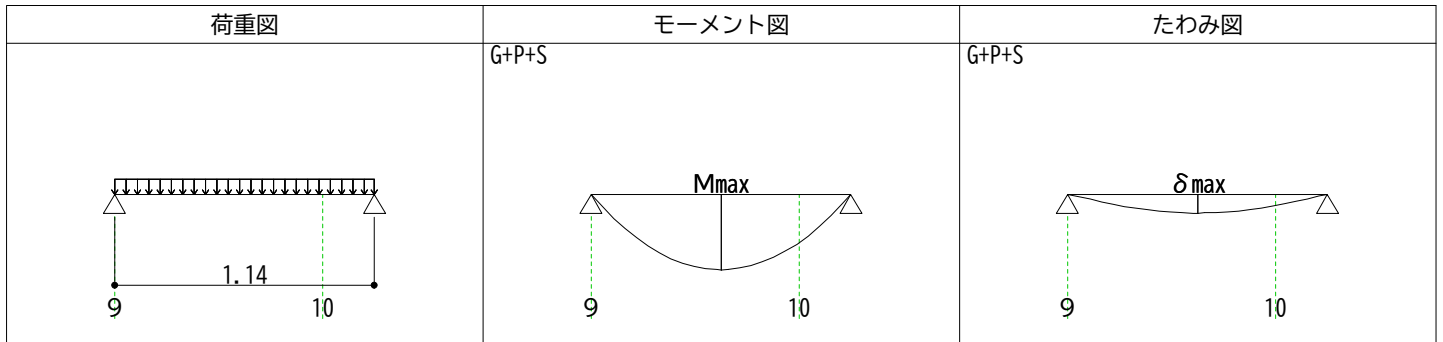
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	1.138	0.683	0.000	420.04	0.1165	71.67	71.67	71.67	71.67
w4	1階積雪	1.138	0.683	0.000	917.33	0.1165	0	156.52	0	0
w5	1階屋根	0.000	1.138	0.683	420.04	0.3882	143.34	143.34	143.34	143.34
w6	1階積雪	0.000	1.138	0.683	917.33	0.3882	0	313.04	0	0
w7	1階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w8	1階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.883	0.883	0.883	0.883	X位置	0.907	0.907	0.907	0.907
Mw1	38.37	38.37	38.37	38.37	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	83.8	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	8.09	8.09	8.09	8.09	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	17.68	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	43.11	43.11	43.11	43.11	δw5	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw6	0	94.14	0	0	δw6	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw7	40.69	40.69	40.69	40.69	δw7	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw8	0	88.86	0	0	δw8	0.00	0.04	0.00	0.00
ΣM	130.26	414.74	130.26	130.26	Σδ	0.06	0.18	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.07	0.16	0.04	0.04	検定値	0.06	0.15	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w2	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0
w3	9.17	39.74	9.17	39.74	9.17	39.74	9.17	39.74
w4	0	0	20.03	86.79	0	0	0	0
w5	112.1	50.95	112.1	50.95	112.1	50.95	112.1	50.95
w6	0	0	244.81	111.28	0	0	0	0
w7	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w8	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
ΣQ	295.19	264.61	939.84	842.5	295.19	264.61	295.19	264.61
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.11	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階棟木 又へ9～又へ又10 L = 1137.5 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



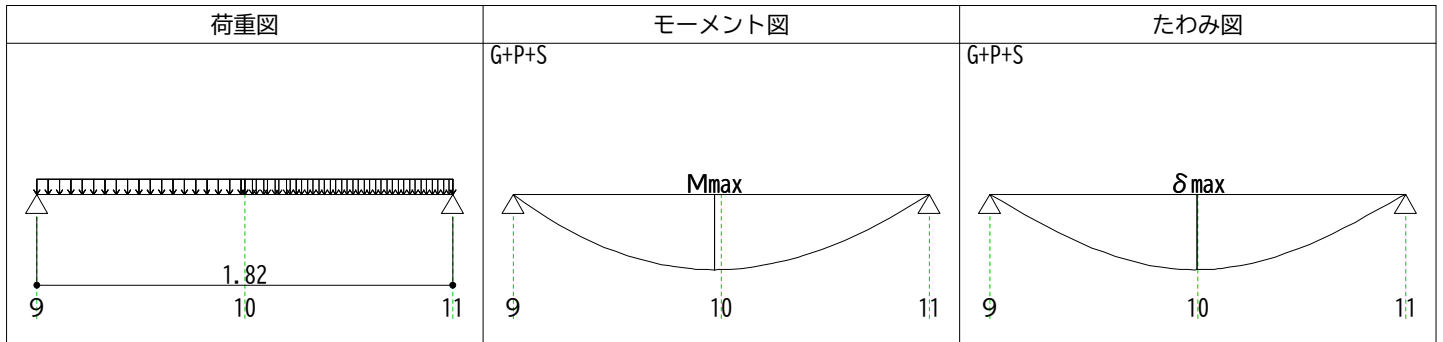
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.138	0.000	420.04	0.3882	143.34	143.34	143.34	143.34
w2	1階積雪	0.000	1.138	0.000	917.33	0.3882	0	313.04	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.138	0.000	420.04	0.3882	143.34	143.34	143.34	143.34
w4	1階積雪	0.000	1.138	0.000	917.33	0.3882	0	313.04	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.569	0.569	0.569	0.569	X位置	0.569	0.569	0.569	0.569
Mw1	23.18	23.18	23.18	23.18	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	50.63	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	23.18	23.18	23.18	23.18	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	50.63	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	46.37	147.63	46.37	46.37	Σδ	0.01	0.03	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.56	0.75	0.75	0.75
検定値	0.03	0.06	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52
w2	0	0	178.04	178.04	0	0	0	0
w3	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52	81.52
w4	0	0	178.04	178.04	0	0	0	0
ΣQ	163.05	163.05	519.13	519.13	163.05	163.05	163.05	163.05
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.06	0.06	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 と9~と11 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w2	1階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.4141	0	417.38	0	0
w3	1階屋根	1.138	0.683	0.000	420.04	0.1165	71.67	71.67	71.67	71.67
w4	1階積雪	1.138	0.683	0.000	917.33	0.1165	0	156.52	0	0
w5	1階屋根	0.000	1.138	0.683	420.04	0.3882	143.34	143.34	143.34	143.34
w6	1階積雪	0.000	1.138	0.683	917.33	0.3882	0	313.04	0	0
w7	1階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.4141	191.12	191.12	191.12	191.12
w8	1階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.4141	0	417.38	0	0

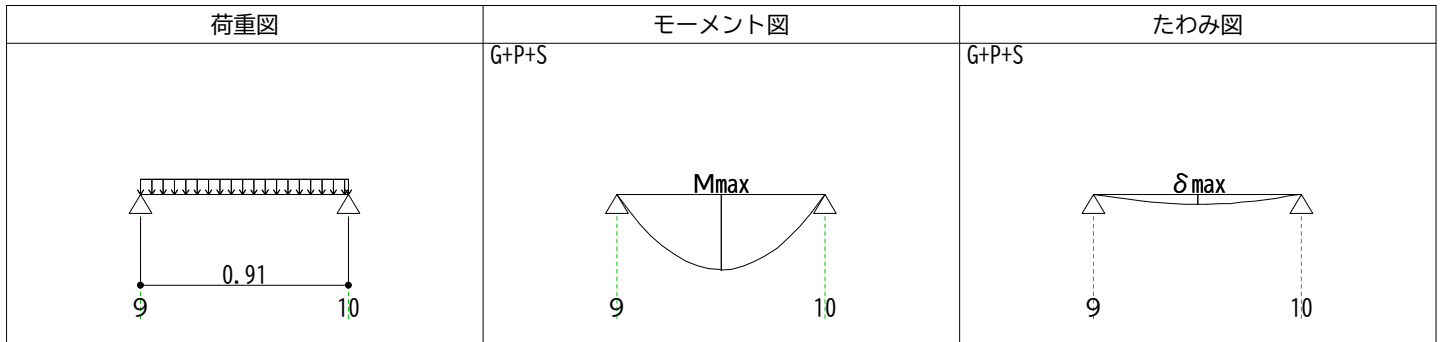
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.883	0.883	0.883	0.883	X位置	0.907	0.907	0.907	0.907
Mw1	38.37	38.37	38.37	38.37	δw1	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw2	0	83.8	0	0	δw2	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw3	8.09	8.09	8.09	8.09	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	17.68	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw5	43.11	43.11	43.11	43.11	δw5	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw6	0	94.14	0	0	δw6	0.00	0.04	0.00	0.00
Mw7	40.69	40.69	40.69	40.69	δw7	0.02	0.02	0.02	0.02
Mw8	0	88.86	0	0	δw8	0.00	0.04	0.00	0.00
ΣM	130.26	414.74	130.26	130.26	Σδ	0.06	0.18	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.07	0.16	0.04	0.04	検定値	0.06	0.15	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)

	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44
w2	0	0	94.95	284.86	0	0	0	0
w3	9.17	39.74	9.17	39.74	9.17	39.74	9.17	39.74
w4	0	0	20.03	86.79	0	0	0	0
w5	112.1	50.95	112.1	50.95	112.1	50.95	112.1	50.95
w6	0	0	244.81	111.28	0	0	0	0
w7	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48	130.44	43.48
w8	0	0	284.86	94.95	0	0	0	0
ΣQ	295.19	264.61	939.84	842.5	295.19	264.61	295.19	264.61
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.05	0.05	0.11	0.10	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 ち9~ち10 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



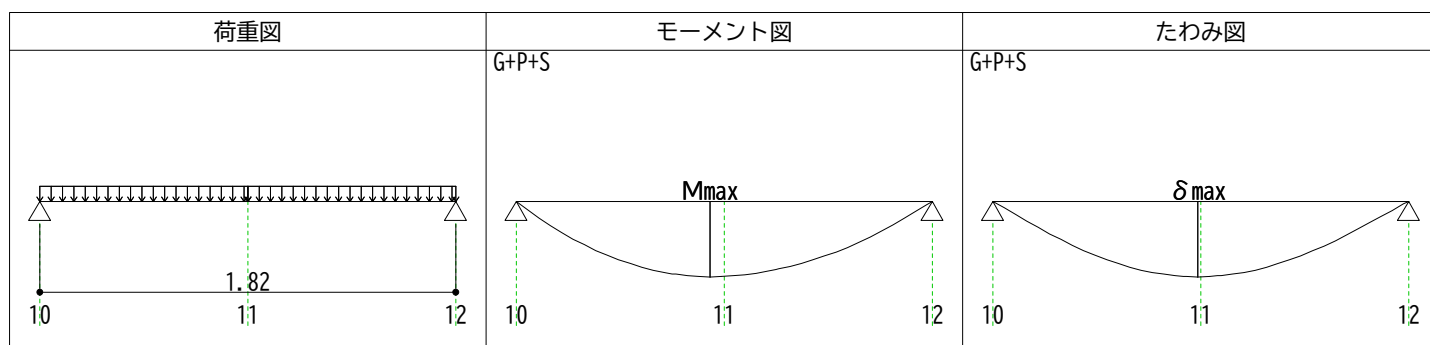
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.910	0.000	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	1階積雪	0.000	0.910	0.000	917.33	0.8281	0	834.77	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	39.57	39.57	39.57	39.57	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	86.41	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	39.57	125.98	39.57	39.57	Σδ	0.00	0.01	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.45	0.60	0.60	0.60
検定値	0.02	0.05	0.01	0.01	検定値	0.01	0.02	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
w2	0	0	379.82	379.82	0	0	0	0	0
ΣQ	173.92	173.92	553.74	553.74	173.92	173.92	173.92	173.92	173.92
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	10290
検定値	0.03	0.03	0.07	0.07	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

1階母屋 ち10~ち12 L = 1820 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	0.910	0.910	420.04	0.8281	382.24	382.24	382.24	382.24
w2	1階積雪	0.000	0.910	0.910	917.33	0.8281	0	834.77	0	0
w3	1階屋根	0.910	0.910	0.000	420.04	0.6211	286.68	286.68	286.68	286.68
w4	1階積雪	0.910	0.910	0.000	917.33	0.6211	0	626.08	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.850	0.850	0.850	0.850	X位置	0.900	0.900	0.900	0.900
Mw1	83.66	83.66	83.66	83.66	δw1	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw2	0	182.71	0	0	δw2	0.00	0.08	0.00	0.00
Mw3	55.44	55.44	55.44	55.44	δw3	0.03	0.03	0.03	0.03
Mw4	0	121.07	0	0	δw4	0.00	0.06	0.00	0.00
ΣM	139.1	442.88	139.1	139.1	Σδ	0.06	0.19	0.06	0.06
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.91	1.21	1.21	1.21
検定値	0.08	0.17	0.04	0.04	検定値	0.07	0.16	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96	260.88	86.96
w2	0	0	569.73	189.91	0	0	0	0
w3	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66	65.22	195.66
w4	0	0	142.43	427.3	0	0	0	0
ΣQ	326.1	282.62	1038.26	899.82	326.1	282.62	326.1	282.62
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.06	0.05	0.13	0.11	0.03	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

3-5. 大引きの設計

(1) 検定一覧表

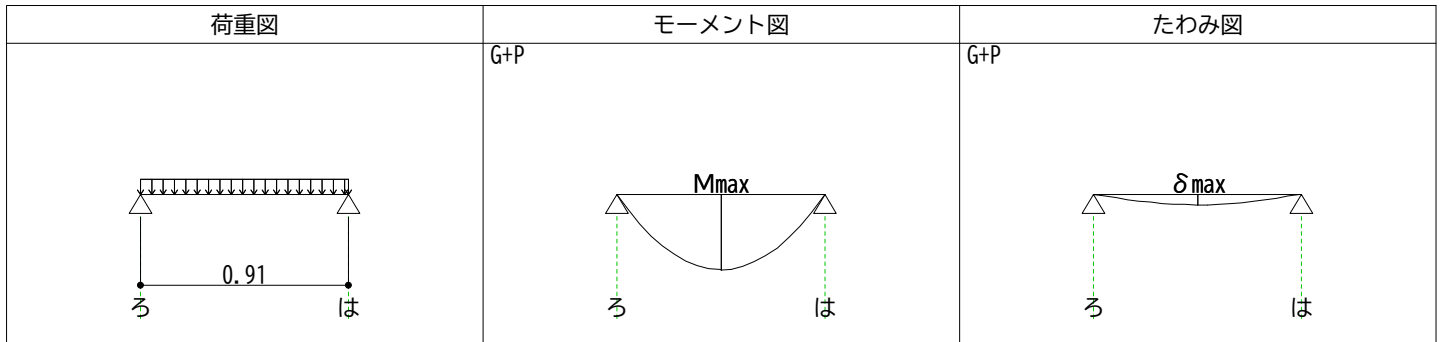
階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
土台	い2 ろ2	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ろ2 は2	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	は2 に2	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	に2 ほ2	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	い3 ろ3	米楯 特1等 105x105	G+P	274	1426	0.19	1203	5659	0.21	0.06	0.30	0.20	OK
			G+P+S	274	2074	0.13	1203	8232	0.15	0.03	0.40	0.08	OK
			G+P+K	274	2593	0.11	1203	10290	0.12	0.03	0.40	0.08	OK
			G+P+W	274	2593	0.11	1203	10290	0.12	0.03	0.40	0.08	OK
土台	ろ3 は3	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	は3 に3	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	に3 ほ3	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	い4 ろ4	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ろ4 は4	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	は4 に4	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	に4 ほ4	米楯 特1等 105x105	G+P	184	1426	0.13	808	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	184	2074	0.09	808	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	184	2593	0.07	808	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
土台	い6 ろ6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ろ6 は6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	は6 に6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ほ9 ほ10	米椀 特1等 105x105	G+P	214	1426	0.15	940	5659	0.17	0.04	0.30	0.13	OK
			G+P+S	214	2074	0.10	940	8232	0.11	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	214	2593	0.08	940	10290	0.09	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	214	2593	0.08	940	10290	0.09	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ほ10 ほ又10	米椀 特1等 105x105	G+P	121	1426	0.08	705	5659	0.12	0.02	0.22	0.09	OK
			G+P+S	121	2074	0.06	705	8232	0.09	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+K	121	2593	0.05	705	10290	0.07	0.01	0.30	0.03	OK
			G+P+W	121	2593	0.05	705	10290	0.07	0.01	0.30	0.03	OK
土台	へ1 へ2	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	へ2 へ3	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	へ3 へ4	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	へ4 へ5	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	へ5 へ6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と1 と2	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と2 と3	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
土台	と3 と4	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と4 と5	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と5 と6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と6 と7	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と7 と8	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	と8 と9	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち1 ち2	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち2 ち3	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち3 ち4	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち4 ち5	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち5 ち6	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち6 ち7	米椀 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	$\Sigma \delta$	許容 δ	検定値	
土台	ち7 ち8	米楯 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち8 ち9	米楯 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち9 ち10	米楯 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
土台	ち10 ち11	米楯 特1等 105x105	G+P	179	1426	0.13	783	5659	0.14	0.03	0.30	0.10	OK
			G+P+S	179	2074	0.09	783	8232	0.10	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+K	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK
			G+P+W	179	2593	0.07	783	10290	0.08	0.02	0.40	0.05	OK

大引 ろ2～は2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



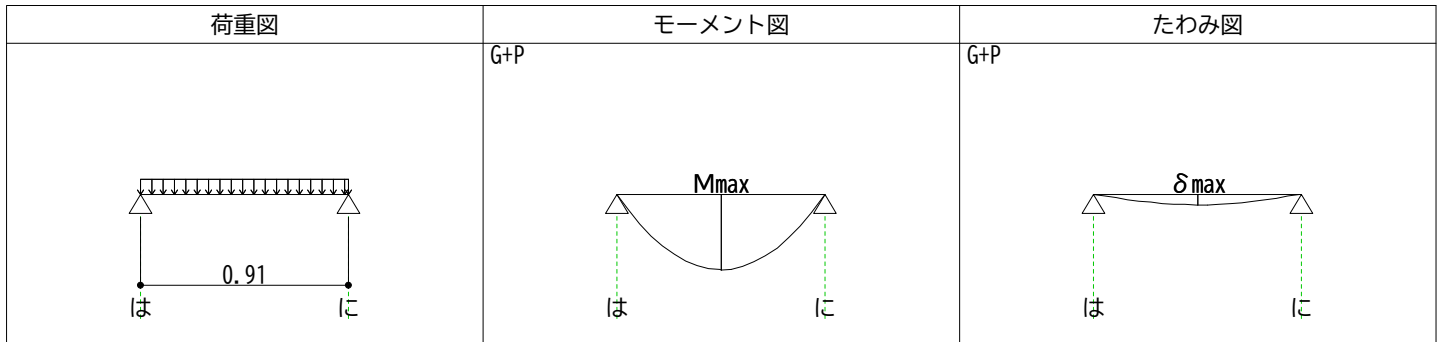
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 は2～に2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



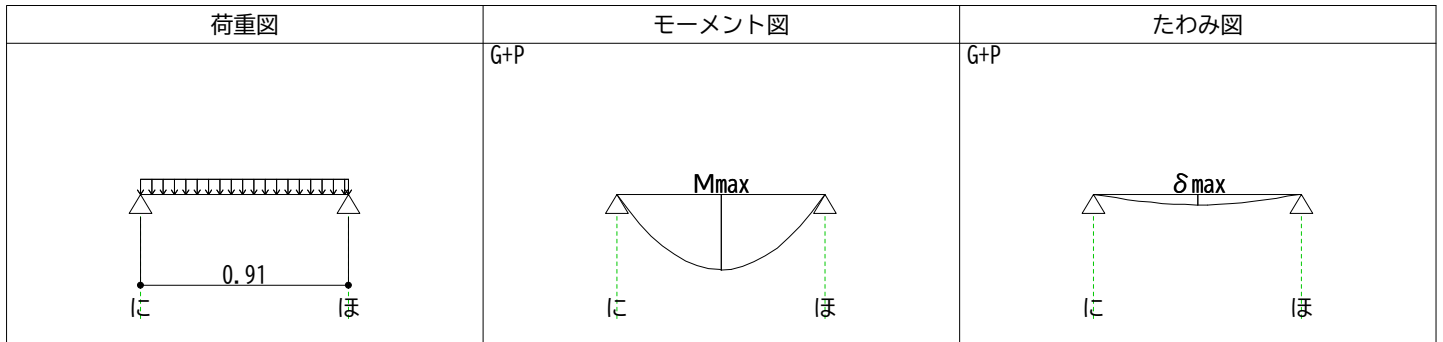
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 2~ほ2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



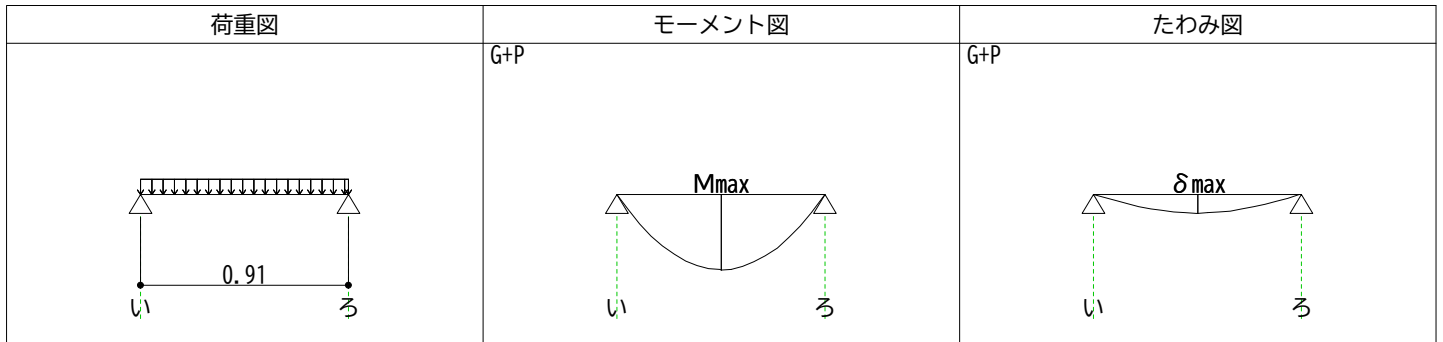
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 い3~ろ3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



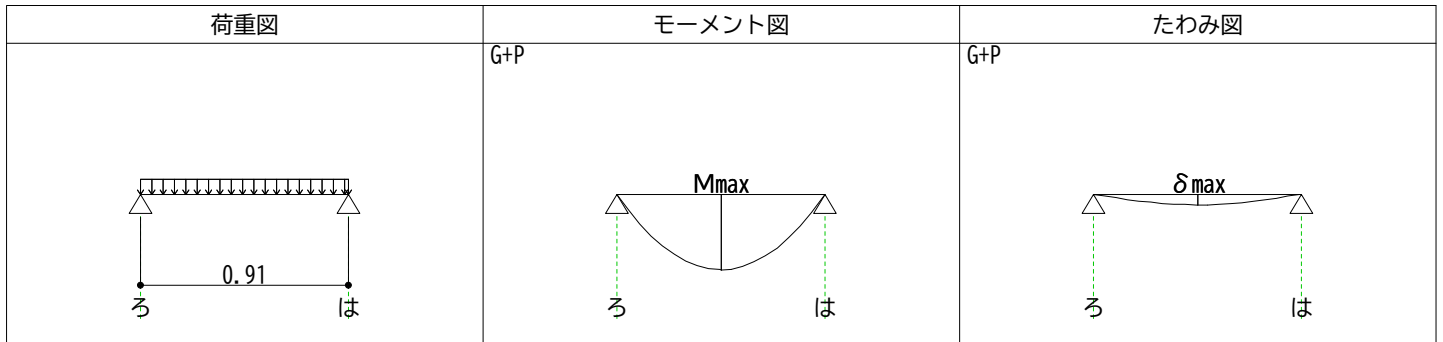
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546
w3	1階内壁	0.000	0.910	0.000	350	2.2604	869.4	869.4	869.4	869.4

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw3	89.99	89.99	89.99	89.99	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	273.68	273.68	273.68	273.68	Σδ	0.03	0.03	0.03	0.03
					2xΣδ	0.05	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.19	0.13	0.11	0.11	検定値	0.17	0.06	0.06	0.06
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
w3	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58	395.58
ΣQ	1202.97	1202.97	1202.97	1202.97	1202.97	1202.97	1202.97	1202.97
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.21	0.21	0.15	0.15	0.12	0.12	0.12	0.12
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ろ3～は3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



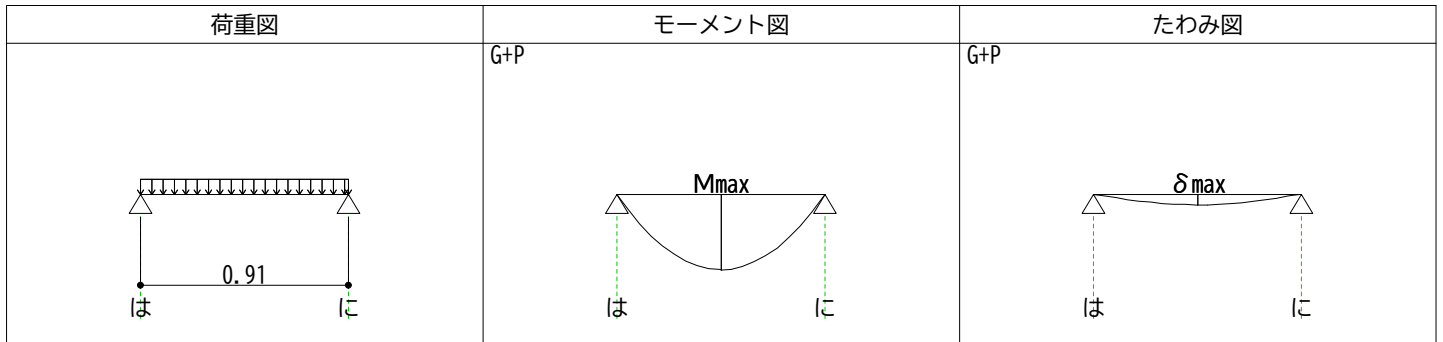
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 は3〜に3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



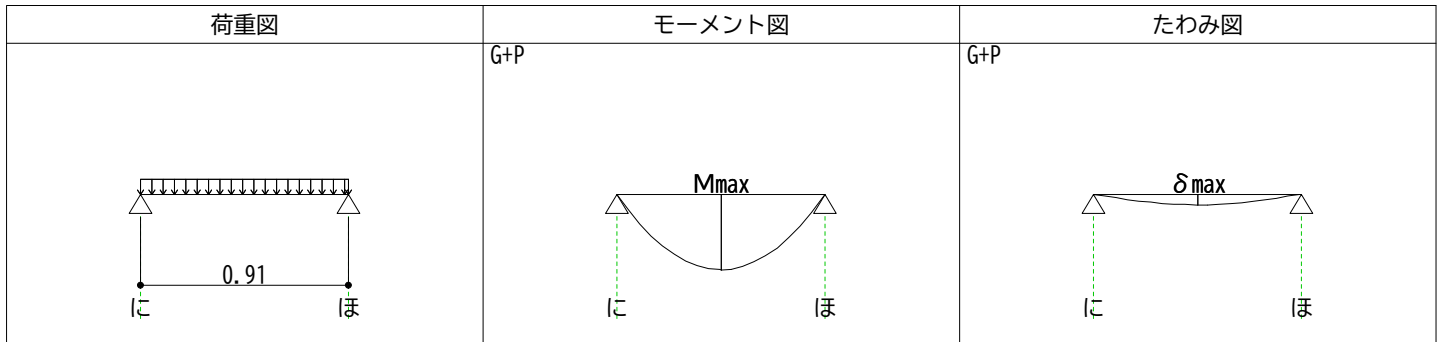
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 3~ほ3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



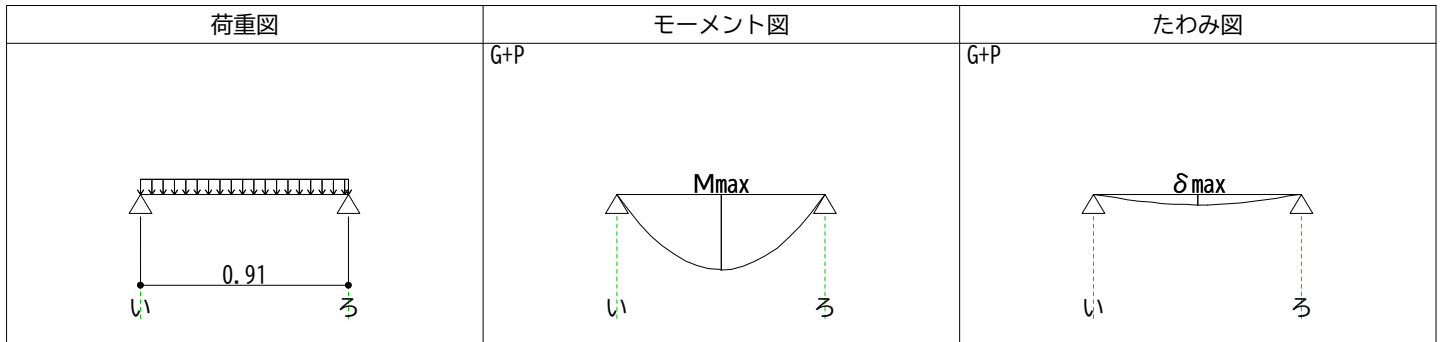
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 い4~ろ4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



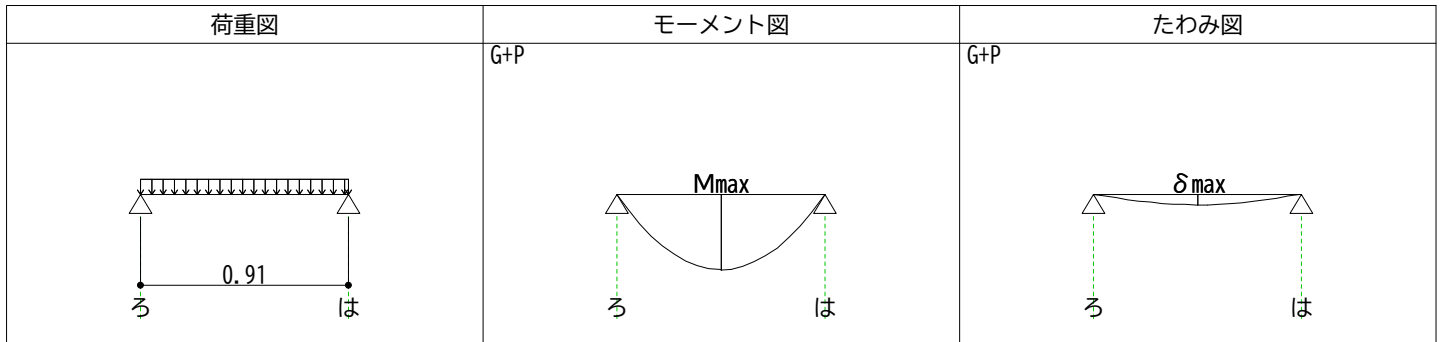
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ろ4～は4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



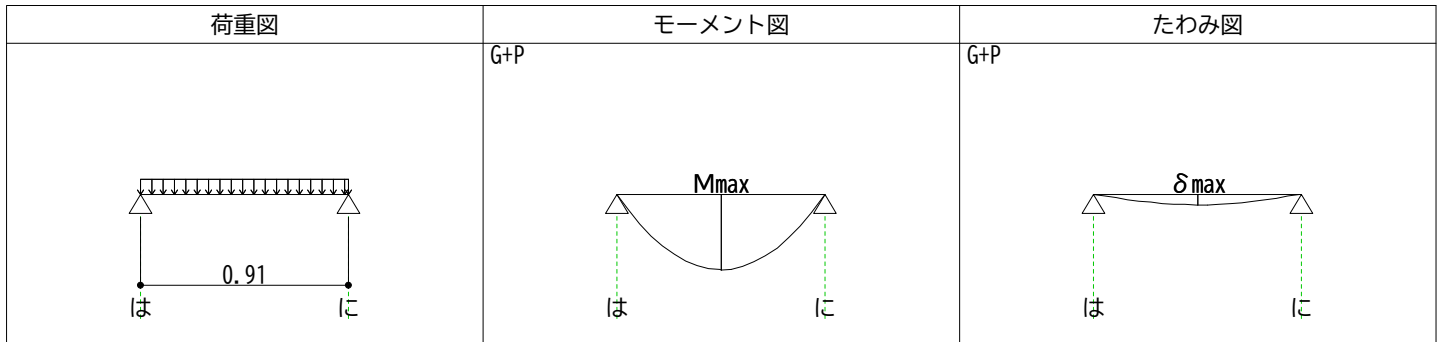
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 は4～に4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



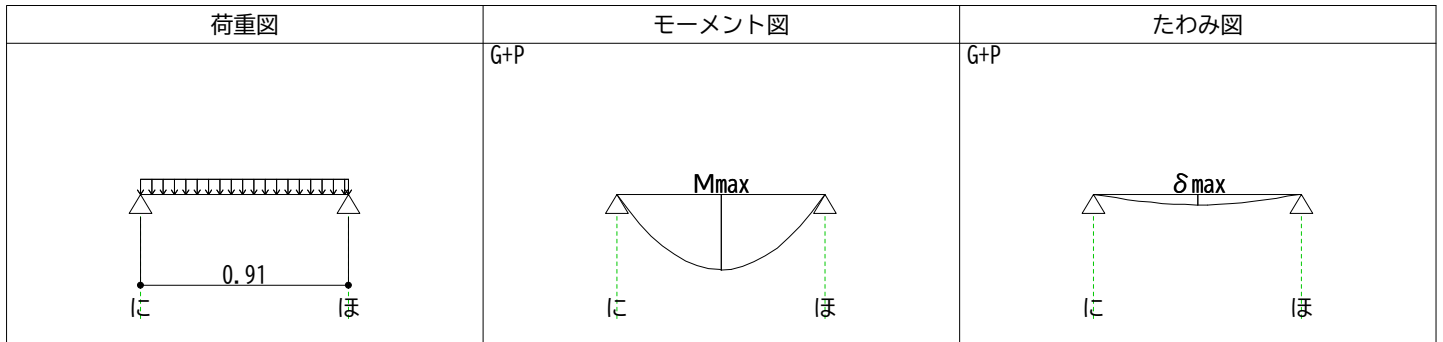
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 　　　　　　　　　 に4～ほ4 　　　　　　　　　 L = 910 (mm)
 米柵 　　　　　　　　　 特1等 　　　　　　　　　 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 　　　　　　　　　　　　 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



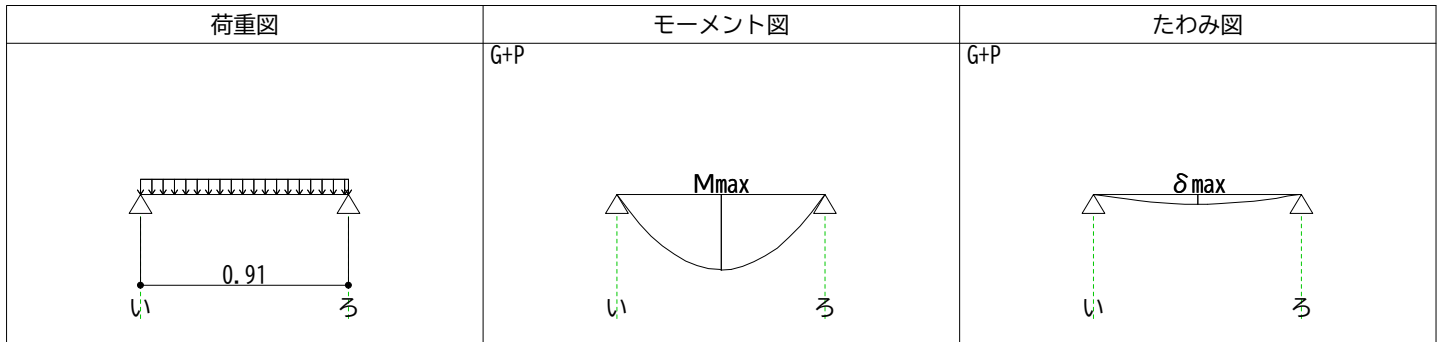
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	650	0.8281	591.5	591.5	591.5	591.5
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	61.23	61.23	61.23	61.23	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	183.68	183.68	183.68	183.68	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.13	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13	269.13
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4	807.4
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 い6~ろ6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



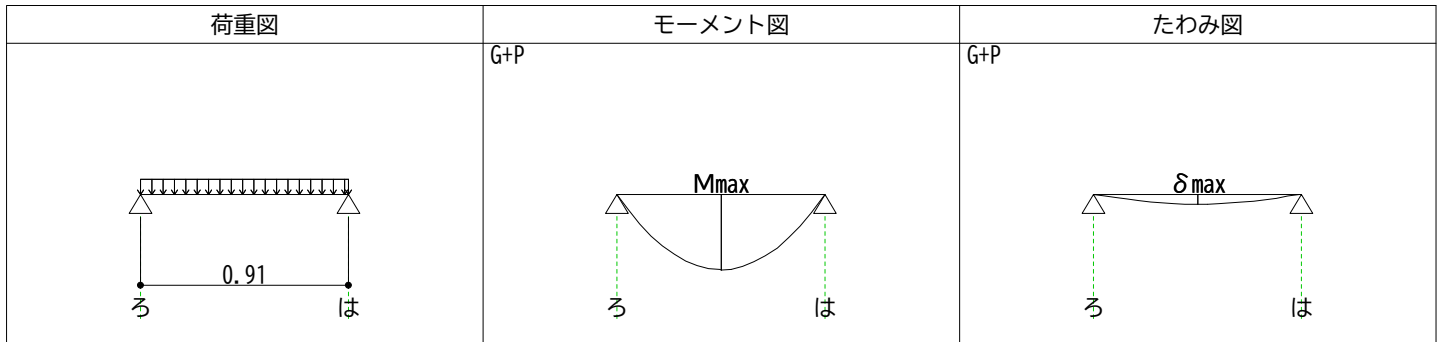
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ろ6～は6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



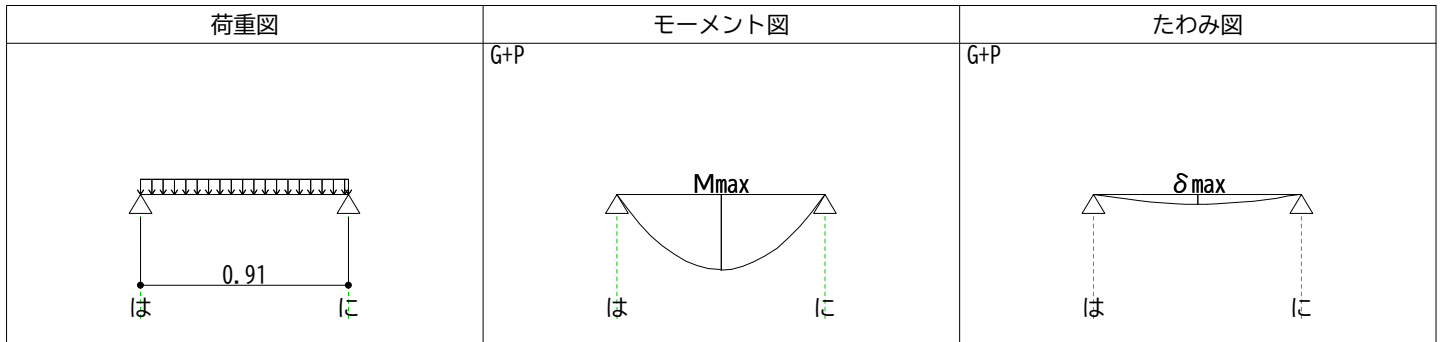
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 は6～に6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



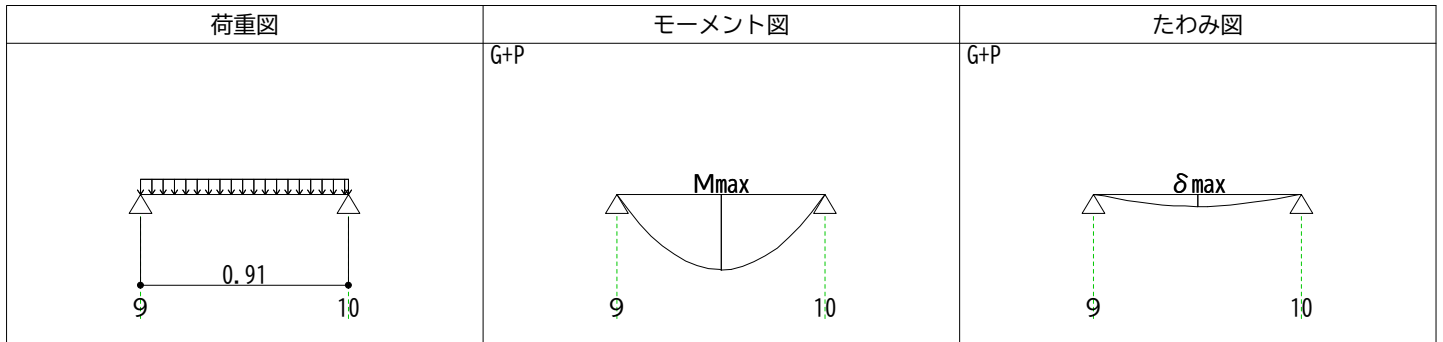
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ぼ9～ぼ10 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



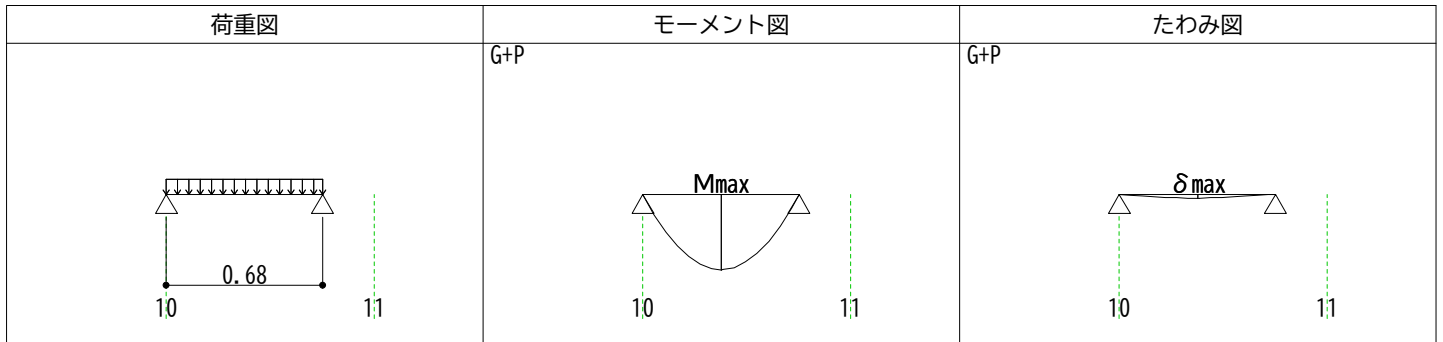
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.9942	644.58	644.58	644.58	644.58
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.9942	1420.25	1420.25	1420.25	1420.25
	(たわみ用)				600		655.5	655.5	655.5	655.5

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	66.72	66.72	66.72	66.72	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	147.01	147.01	147.01	147.01	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	213.74	213.74	213.74	213.74	Σδ	0.02	0.02	0.02	0.02
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.15	0.10	0.08	0.08	検定値	0.11	0.04	0.04	0.04
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	293.28	293.28	293.28	293.28	293.28	293.28	293.28	293.28
w2	646.21	646.21	646.21	646.21	646.21	646.21	646.21	646.21
ΣQ	939.5	939.5	939.5	939.5	939.5	939.5	939.5	939.5
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.17	0.17	0.11	0.11	0.09	0.09	0.09	0.09
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ぼ10~ぼ又10 L = 682.5 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



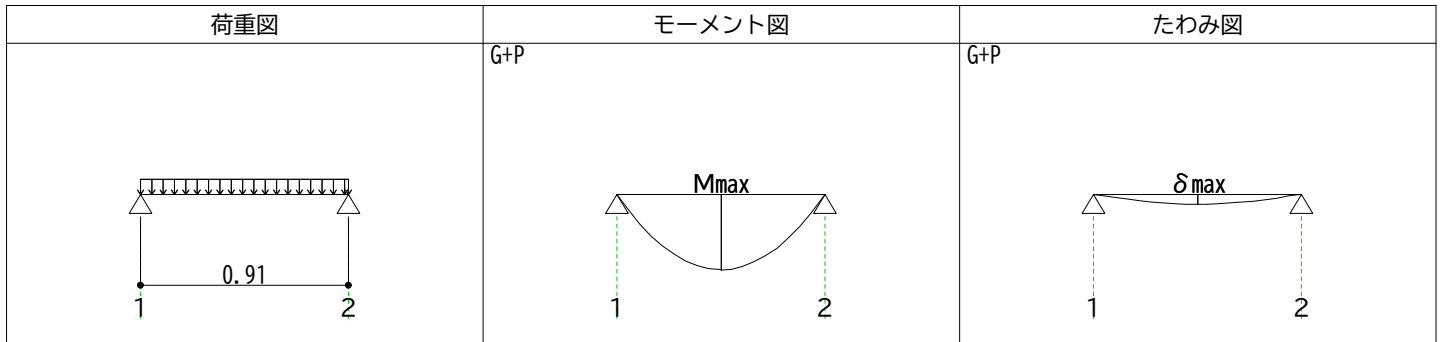
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.683	0.000	590	0.7456	644.58	644.58	644.58	644.58
w2	1階積載	0.000	0.683	0.000	1300	0.7456	1420.25	1420.25	1420.25	1420.25
	(たわみ用)				600		655.5	655.5	655.5	655.5

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.341	0.341	0.341	0.341	X位置	0.341	0.341	0.341	0.341
Mw1	37.53	37.53	37.53	37.53	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	82.7	82.7	82.7	82.7	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	120.23	120.23	120.23	120.23	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.01	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.22	0.30	0.30	0.30
検定値	0.08	0.06	0.05	0.05	検定値	0.05	0.02	0.02	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	219.96	219.96	219.96	219.96	219.96	219.96	219.96	219.96
w2	484.66	484.66	484.66	484.66	484.66	484.66	484.66	484.66
ΣQ	704.62	704.62	704.62	704.62	704.62	704.62	704.62	704.62
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.12	0.12	0.09	0.09	0.07	0.07	0.07	0.07
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 $\text{H} 1 \sim \text{H} 2$ $L = 910 \text{ (mm)}$
 米柵 特1等 $105 \times 105 \text{ (mm)}$
 断面積 $A = 110.2 \text{ (cm}^2\text{)}$ 断面係数 $Z = 192.93 \text{ (cm}^3\text{)}$ 断面2次モーメント $I = 1012.92 \text{ (cm}^4\text{)}$ 寸法調整係数 $K_z = 1.00$
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 $E = 7840 \text{ (N/mm}^2\text{)}$
 有効断面係数 $Z' = 154.35 \text{ (cm}^3\text{)}$ 有効断面2次モーメント $I' = 911.62 \text{ (cm}^4\text{)}$



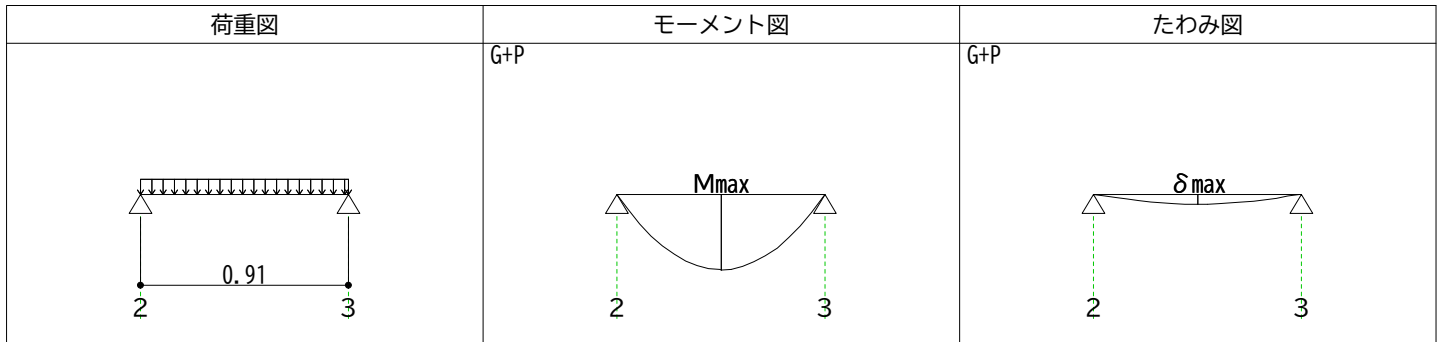
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 $\text{H}2\sim\text{H}3$ $L = 910 \text{ (mm)}$
 米柵 特1等 $105 \times 105 \text{ (mm)}$
 断面積 $A = 110.2 \text{ (cm}^2\text{)}$ 断面係数 $Z = 192.93 \text{ (cm}^3\text{)}$ 断面2次モーメント $I = 1012.92 \text{ (cm}^4\text{)}$ 寸法調整係数 $K_z = 1.00$
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 $E = 7840 \text{ (N/mm}^2\text{)}$
 有効断面係数 $Z' = 154.35 \text{ (cm}^3\text{)}$ 有効断面2次モーメント $I' = 911.62 \text{ (cm}^4\text{)}$



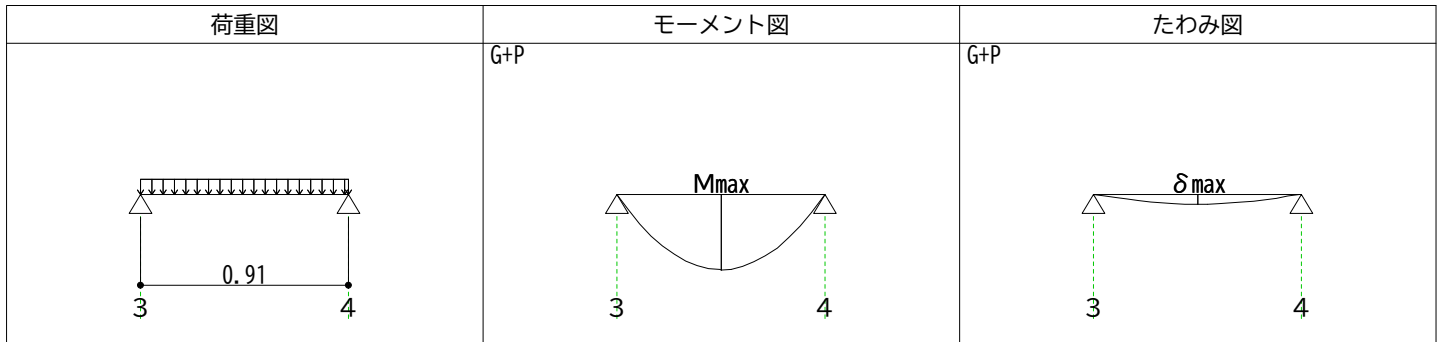
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 $\text{H}3\sim\text{H}4$ $L = 910$ (mm)
 米柵 特1等 105×105 (mm)
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴) 寸法調整係数 $K_z = 1.00$
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 $E = 7840$ (N/mm²)
 有効断面係数 $Z' = 154.35$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 911.62$ (cm⁴)



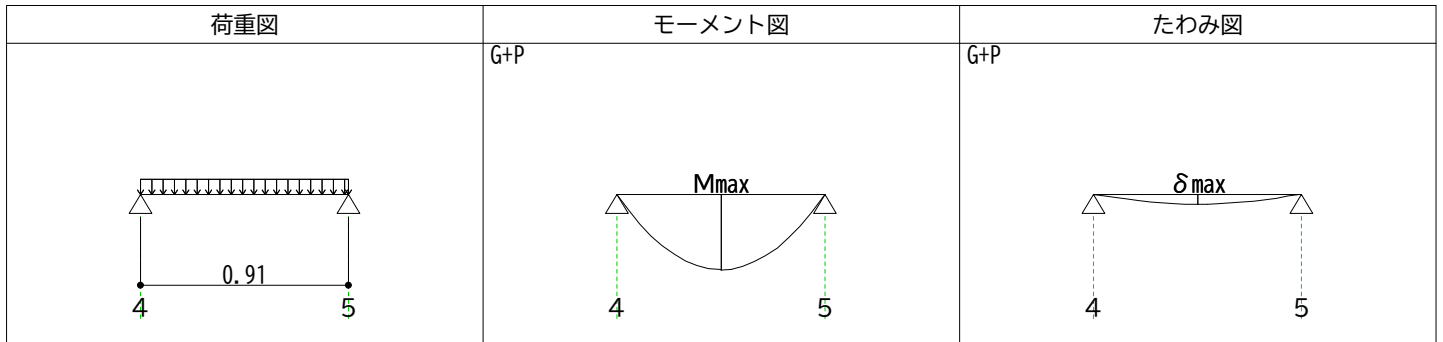
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 $\text{H}4\sim\text{H}5$ $L = 910$ (mm)
 米柵 特1等 105×105 (mm)
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴) 寸法調整係数 $K_z = 1.00$
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 $E = 7840$ (N/mm²)
 有効断面係数 $Z' = 154.35$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 911.62$ (cm⁴)



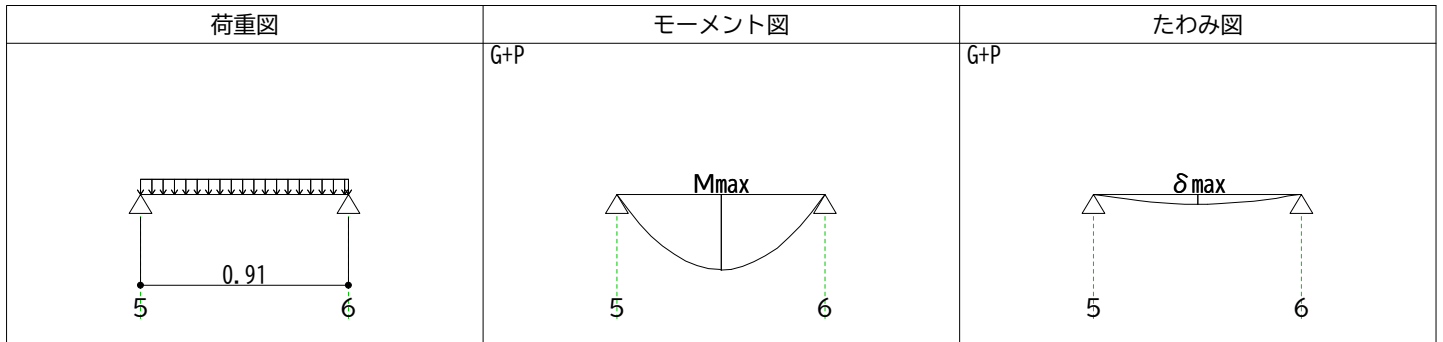
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 $\text{H}5\sim\text{H}6$ $L = 910$ (mm)
 米柵 特1等 105×105 (mm)
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴) 寸法調整係数 $K_z = 1.00$
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 $E = 7840$ (N/mm²)
 有効断面係数 $Z' = 154.35$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 911.62$ (cm⁴)



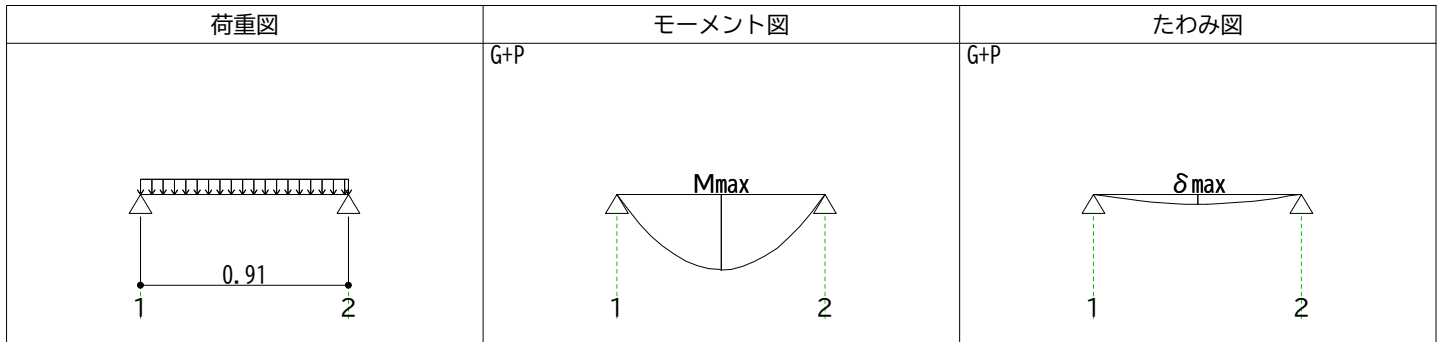
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	$\delta w1$	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	$\delta w2$	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	$\Sigma \delta$	0.01	0.01	0.01	0.01
					$2\times \Sigma \delta$	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容 δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と1~と2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



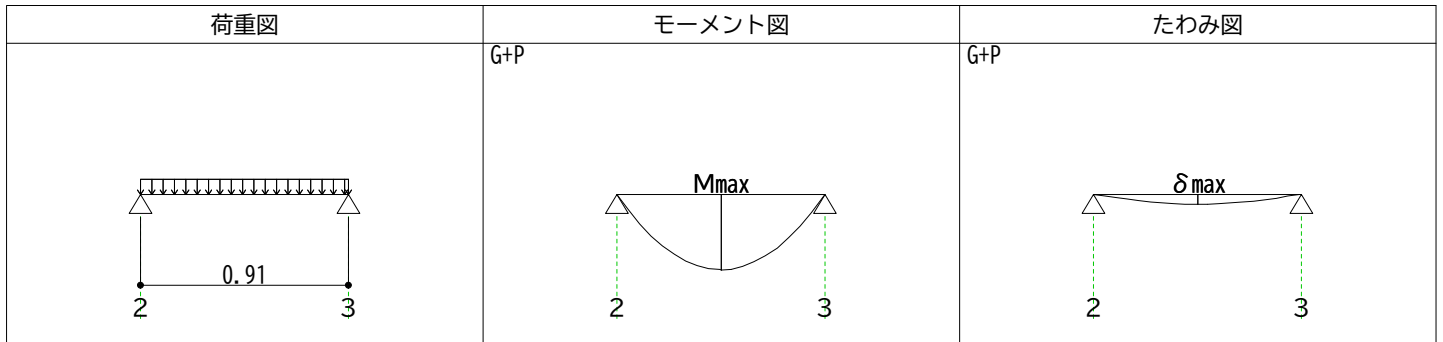
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と2~と3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



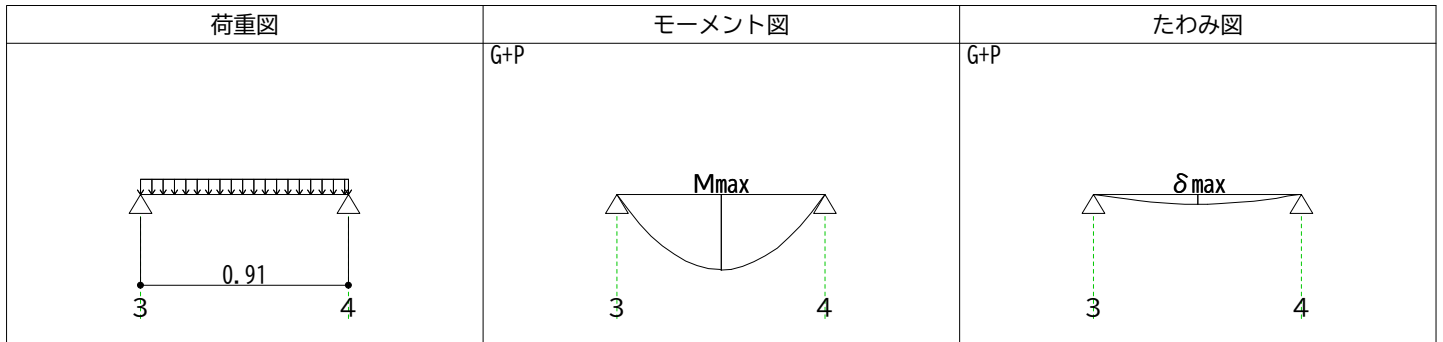
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と3~と4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



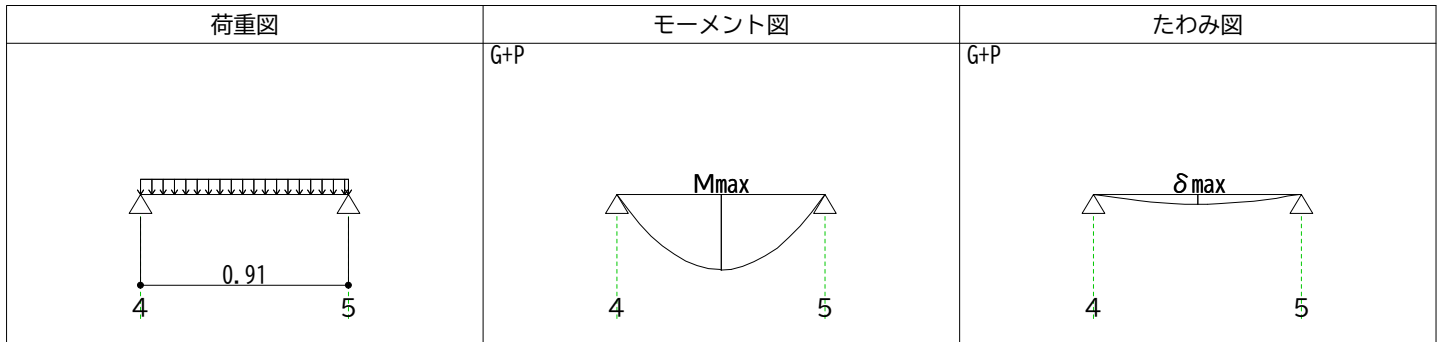
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と4～と5 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



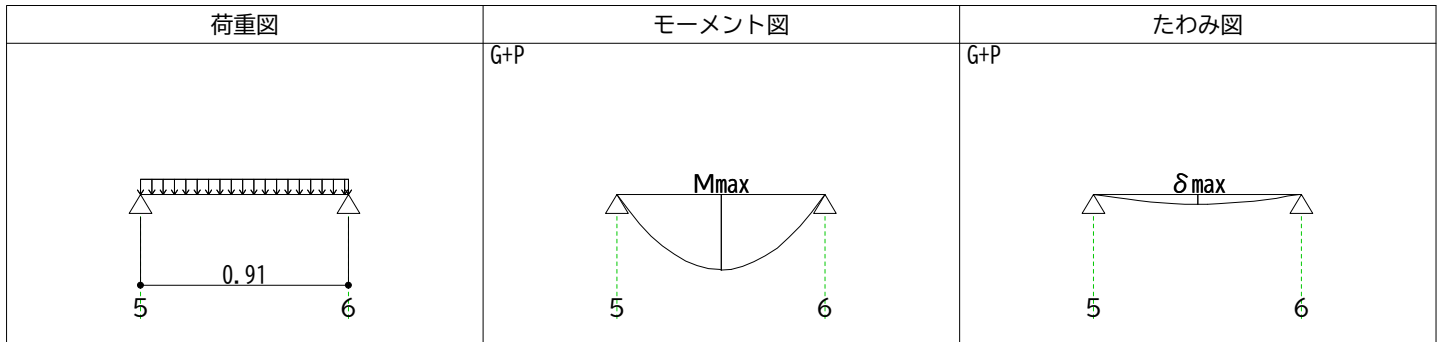
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と5～と6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)



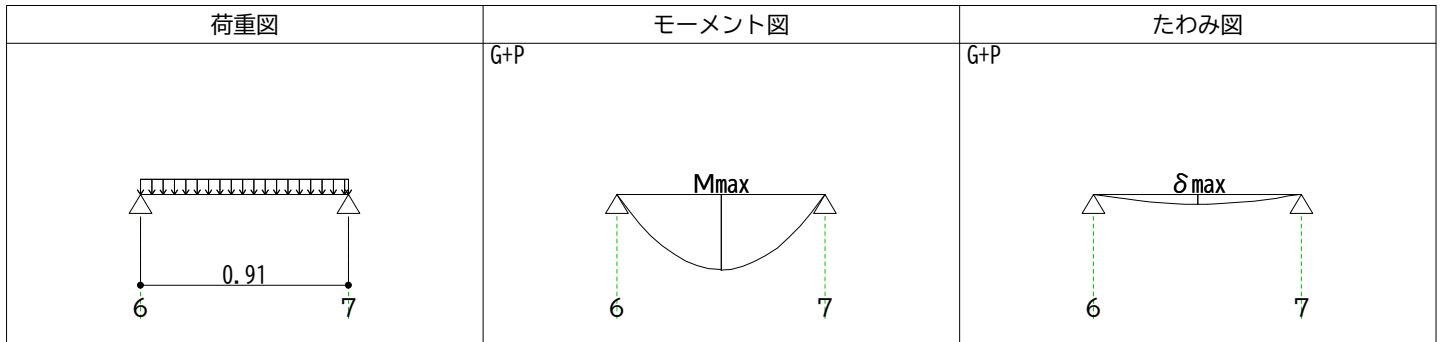
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と6~と7 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



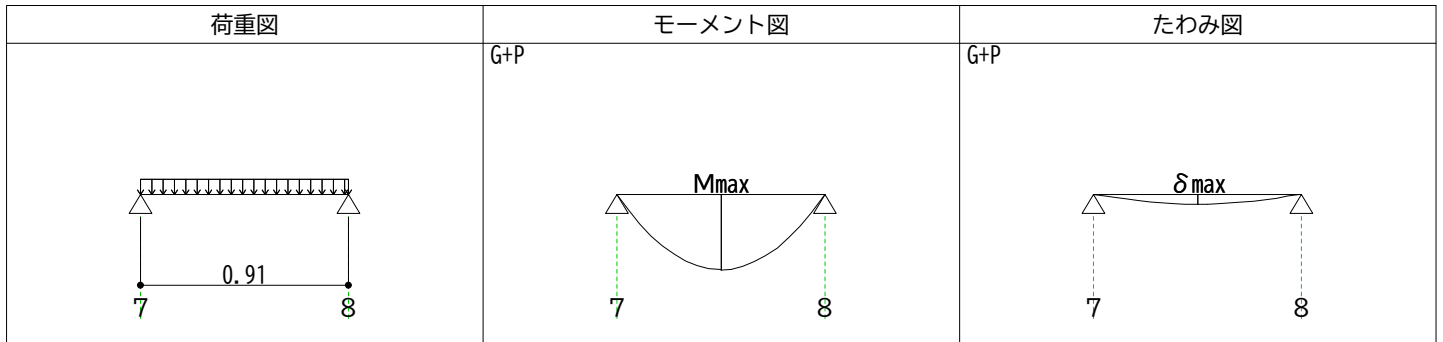
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と7~と8 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



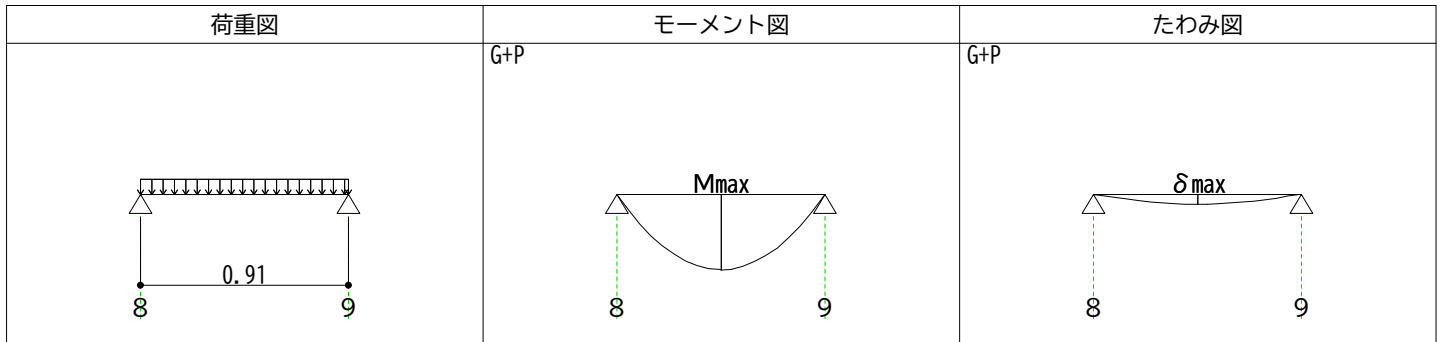
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 と8~と9 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



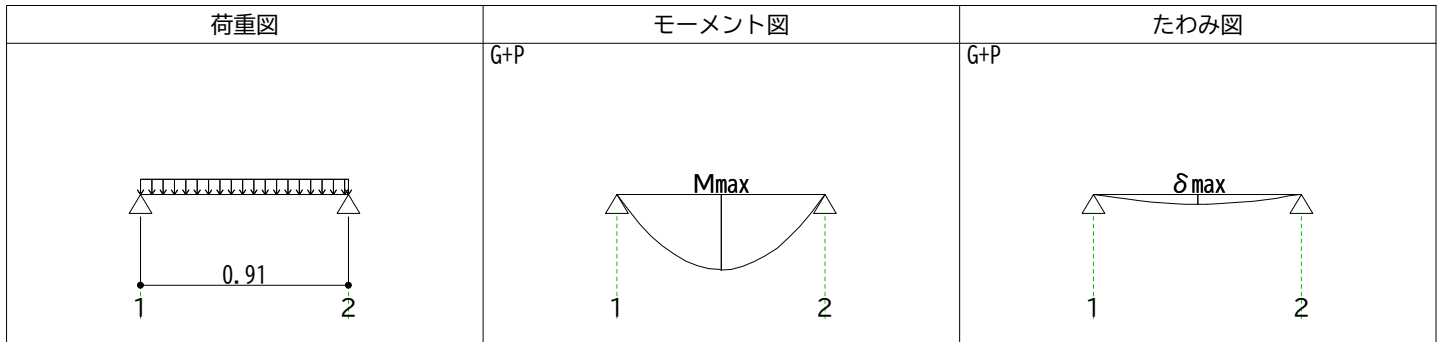
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち1～ち2 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



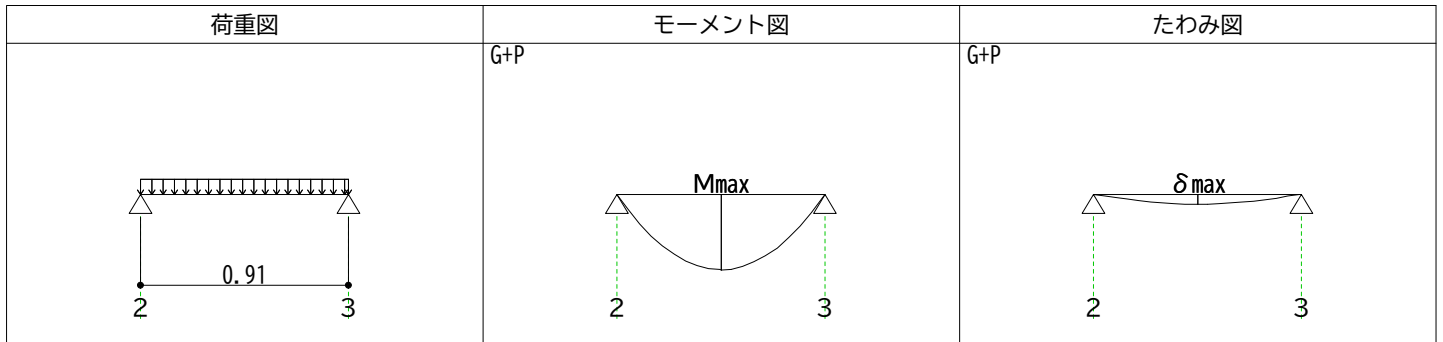
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち2~ち3 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)



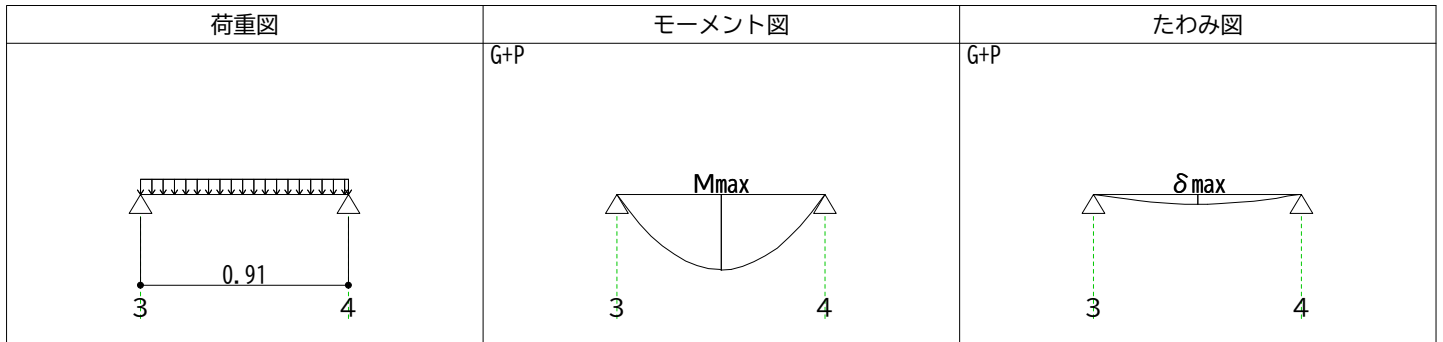
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち3~ち4 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



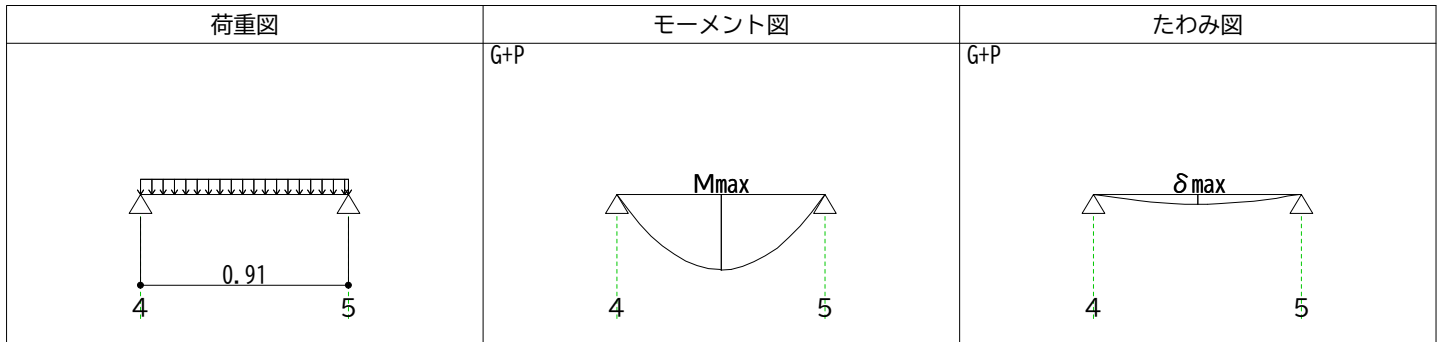
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち4~ち5 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



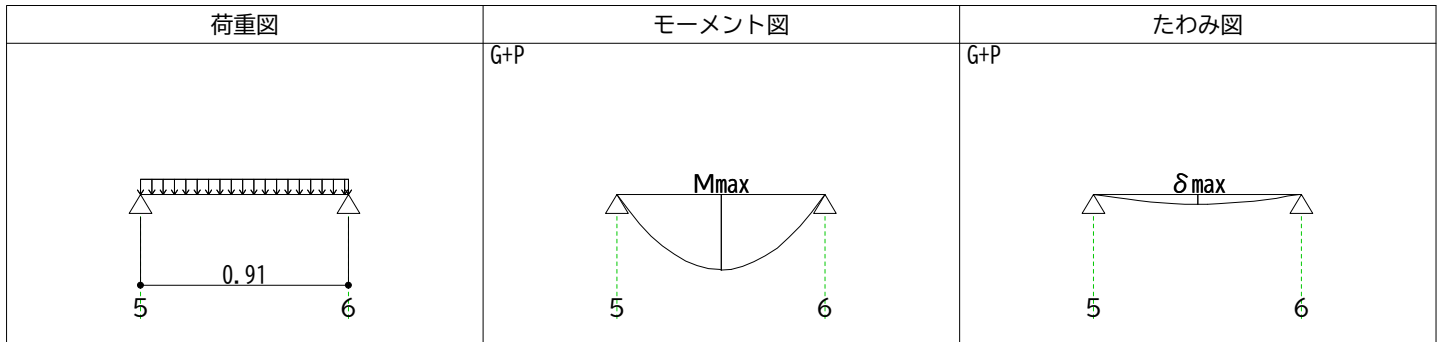
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち5~ち6 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



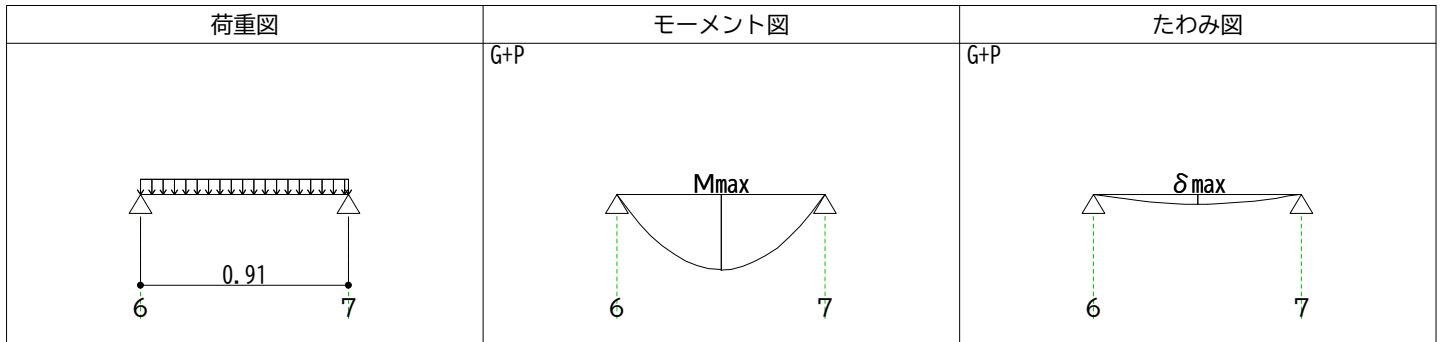
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち6~ち7 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



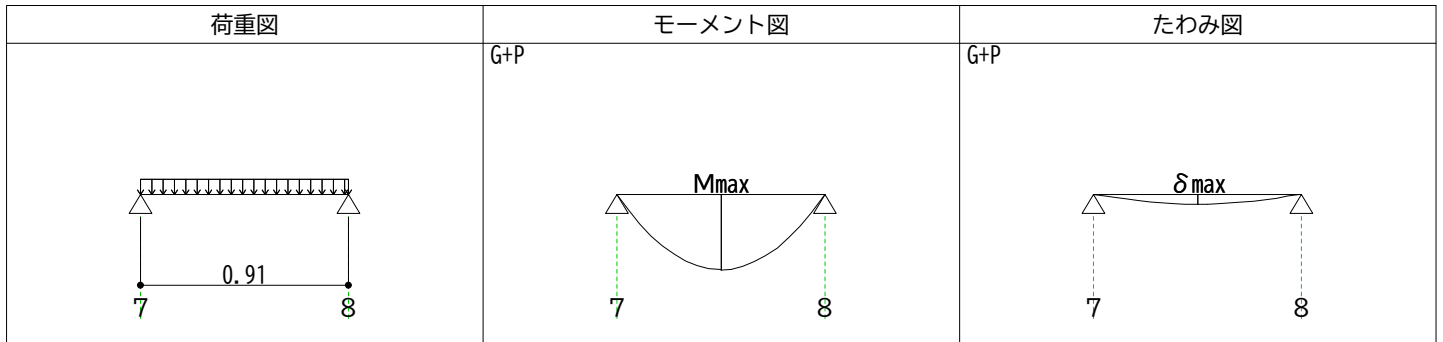
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち7~ち8 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



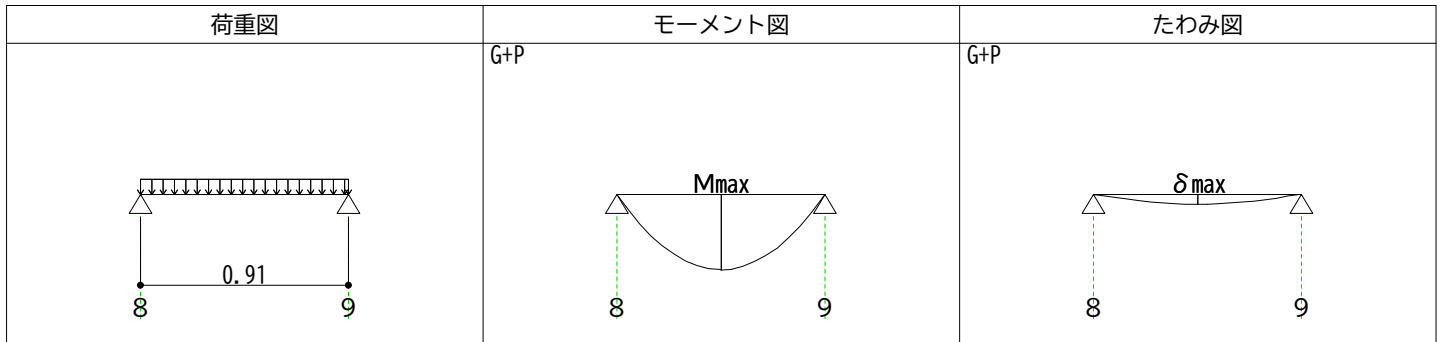
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち8~ち9 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



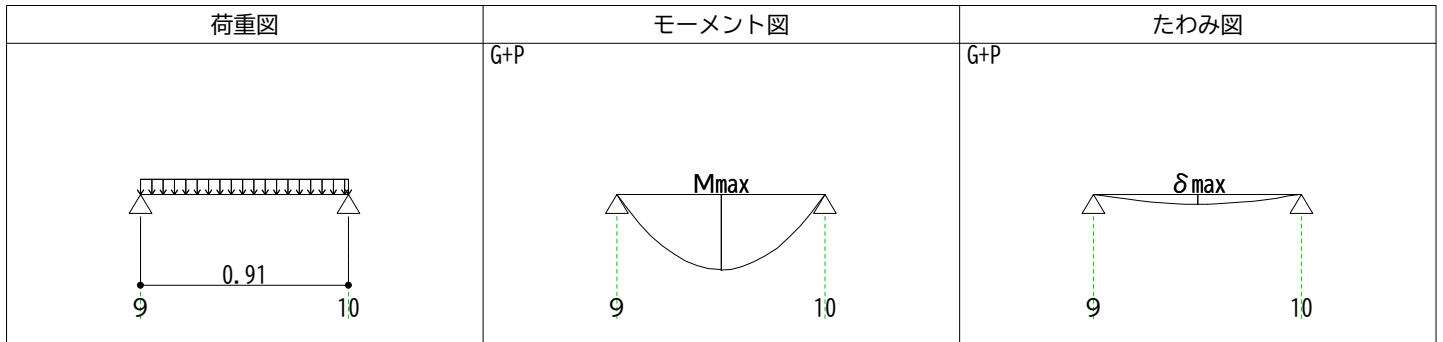
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載 (たわみ用)	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
					600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち9~ち10 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



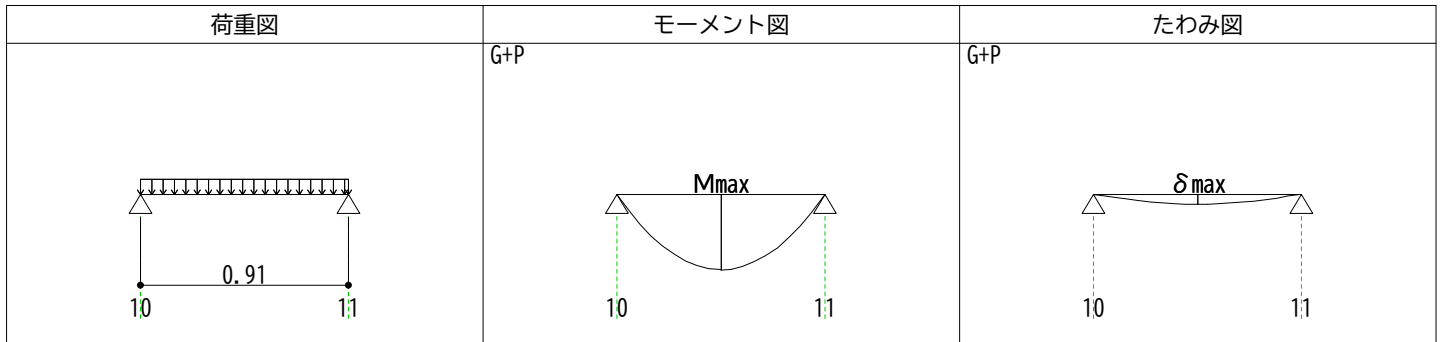
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

大引 ち10~ち11 L = 910 (mm)
 米柵 特1等 105x105 (mm)
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 20 (%) 断面欠損低減 = 10 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 154.35 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 911.62 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階床	0.000	0.910	0.000	590	0.8281	536.9	536.9	536.9	536.9
w2	1階積載	0.000	0.910	0.000	1300	0.8281	1183	1183	1183	1183
	(たわみ用)				600		546	546	546	546

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W		★ G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.455	0.455	0.455	0.455	X位置	0.455	0.455	0.455	0.455
Mw1	55.58	55.58	55.58	55.58	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	122.46	122.46	122.46	122.46	δw2	0.01	0.01	0.01	0.01
ΣM	178.03	178.03	178.03	178.03	Σδ	0.01	0.01	0.01	0.01
					2xΣδ	0.03	—	—	—
許容M	1426	2074	2593	2593	許容δ	0.30	0.40	0.40	0.40
検定値	0.12	0.09	0.07	0.07	検定値	0.09	0.03	0.03	0.03
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	★ G+P		G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29	244.29
w2	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27	538.27
ΣQ	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55	782.55
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.14	0.14	0.10	0.10	0.08	0.08	0.08	0.08
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

3-6. 隅木・谷木の設計

(1) 検定一覧表

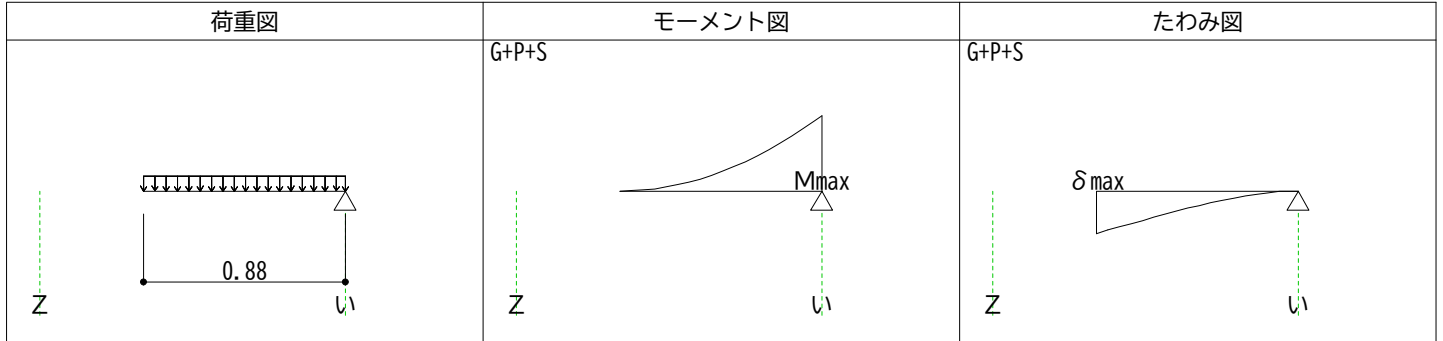
階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階母屋	又乙又0 い1	米母 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
2階母屋	い1 ろ2	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	ろ2 は3	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	又り又0 り1	米母 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
2階母屋	り1 ち2	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	ち2 と3	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	は3 に4	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	に4 ほ5	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	と3 へ4	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	へ4 ほ5	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	は7 に6	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	に6 ほ5	米母 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	Σδ	許容δ	検定値	
2階母屋	と7 へ6	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	へ6 ほ5	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	又乙又9 い9	米栴 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
2階母屋	い9 ろ8	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	ろ8 は7	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	又り又9 り9	米栴 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
2階母屋	り9 ち8	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
2階母屋	ち8 と7	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
1階母屋	又ろ又13 又は13	米栴 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
1階母屋	又は13 又12	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
1階母屋	又12 又ほ11	米栴 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
1階母屋	又ほ11 又へ又10	米栴 特1等 105x105	G+P	12	1782	0.01	48	5659	0.01	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+S	38	2592	0.01	150	8232	0.02	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+K	12	3241	0.00	48	10290	0.00	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+W	12	3241	0.00	48	10290	0.00	0.01	0.50	0.02	OK

階	位置	樹種	荷重条件	曲げ (N・m)			せん断 (N)			たわみ (cm)			判定
				ΣM	許容M	検定値	ΣQ	許容Q	検定値	$\Sigma \delta$	許容 δ	検定値	
1階母屋	又り又13 り13	米楯 特1等 105x105	G+P	-89	1782	0.05	202	5659	0.04	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+S	-229	2592	0.09	520	8232	0.06	0.06	0.44	0.14	OK
			G+P+K	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
			G+P+W	-89	3241	0.03	202	10290	0.02	0.03	0.44	0.07	OK
1階母屋	ち12	米楯 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
1階母屋	ち12 と11	米楯 特1等 105x105	G+P	28	1782	0.02	84	5659	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+S	90	2592	0.03	267	8232	0.03	0.03	0.66	0.05	OK
			G+P+K	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
			G+P+W	28	3241	0.01	84	10290	0.01	0.01	0.66	0.02	OK
1階母屋	と11 又へ又10	米楯 特1等 105x105	G+P	12	1782	0.01	48	5659	0.01	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+S	38	2592	0.01	150	8232	0.02	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+K	12	3241	0.00	48	10290	0.00	0.01	0.50	0.02	OK
			G+P+W	12	3241	0.00	48	10290	0.00	0.01	0.50	0.02	OK

(2) 荷重の検討

2階隅木 又Z又O~い1 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米栴 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



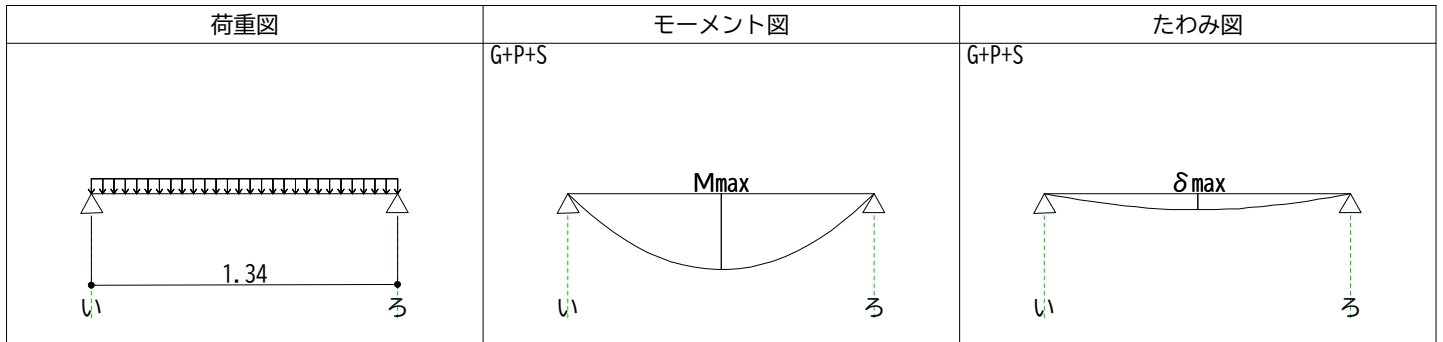
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)									
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W		
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74	
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0	
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74	
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0	
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47	
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290	
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38	

2階隅木 い1～ろ2 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) $\cos\theta = 0.962$
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

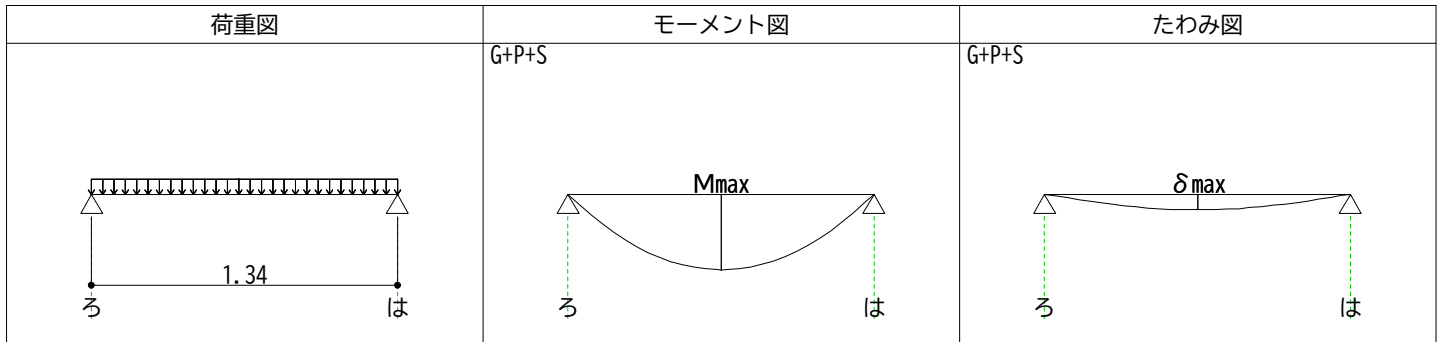
2階隅木 ろ2～は3 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



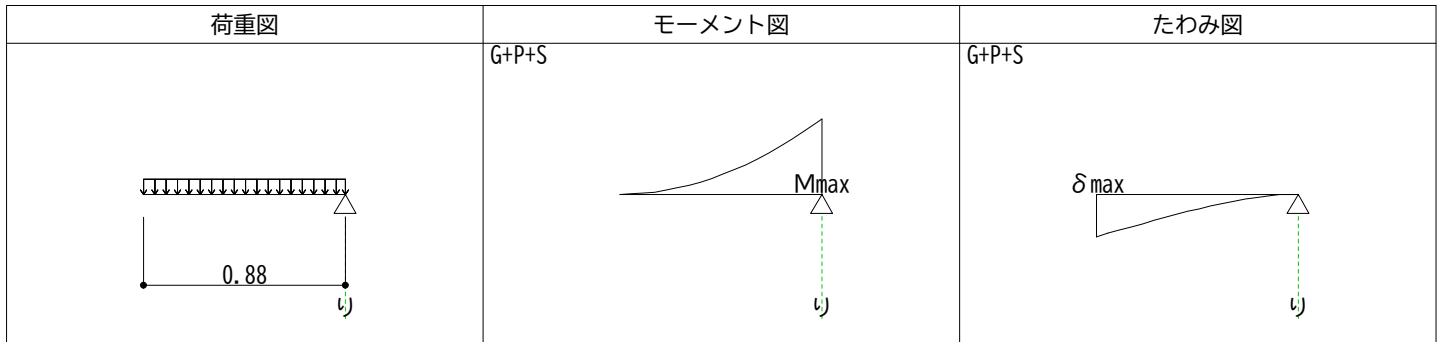
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 又り又0~り1 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38

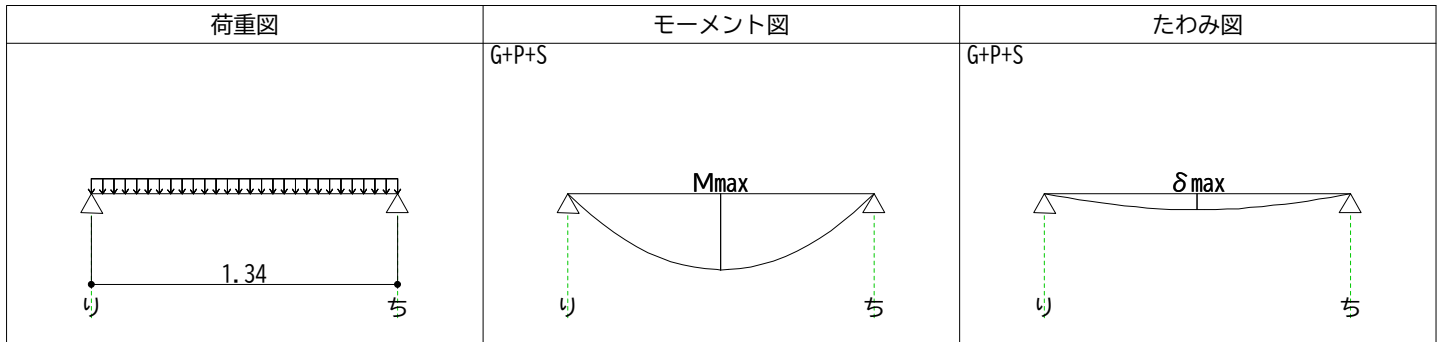
2階隅木 り1〜ち2 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



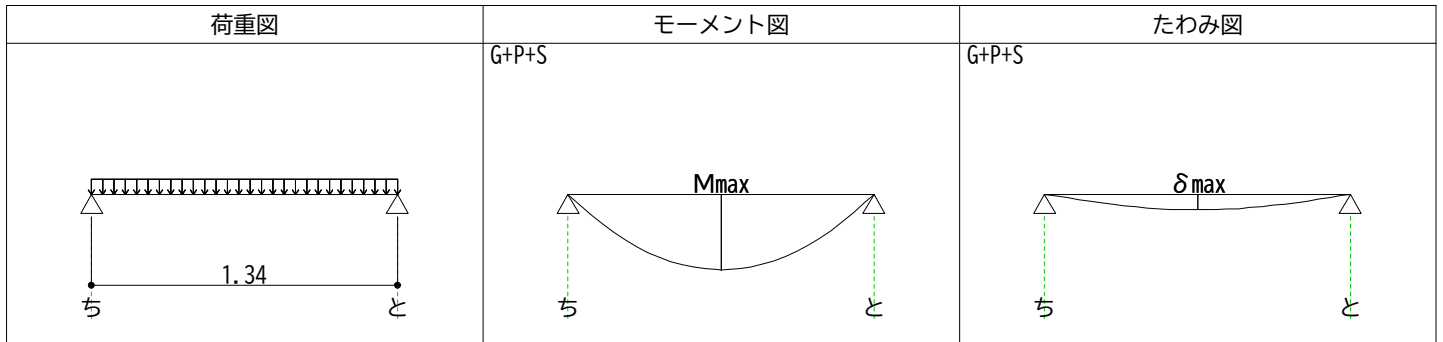
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 ち2~と3 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



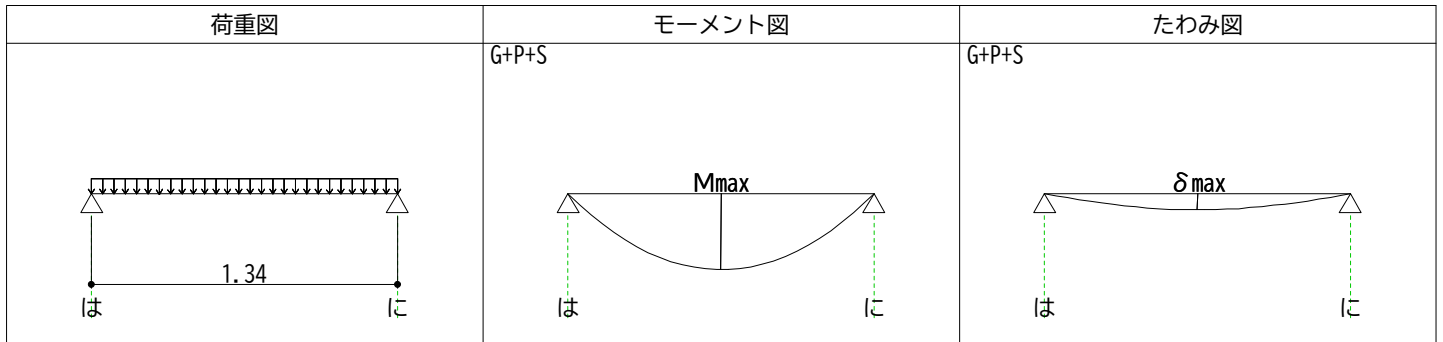
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 は3〜に4 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

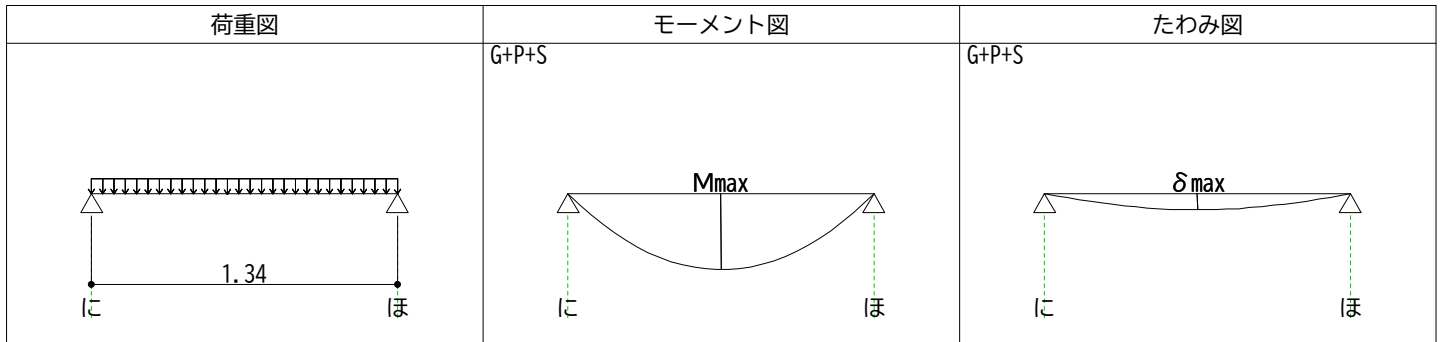
2階隅木 に4～ほ5 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



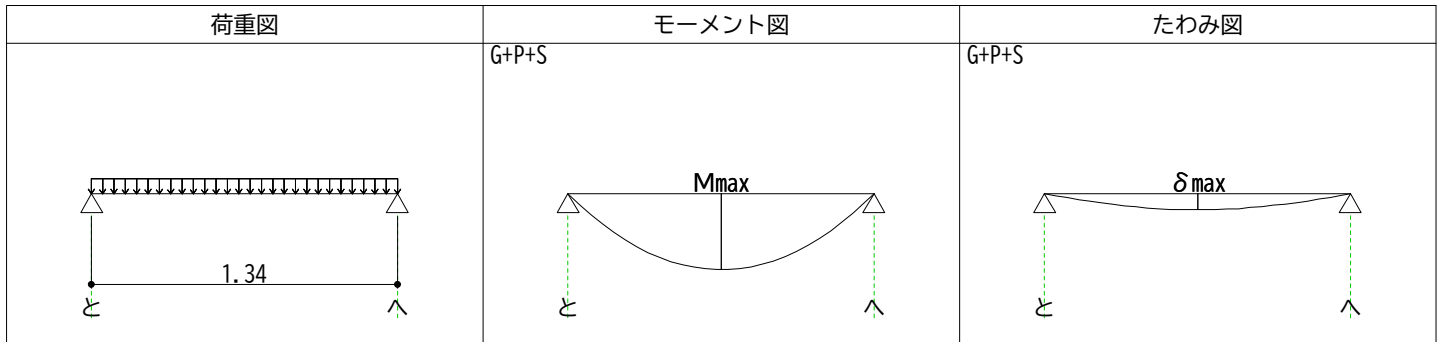
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 と3~ハ4 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

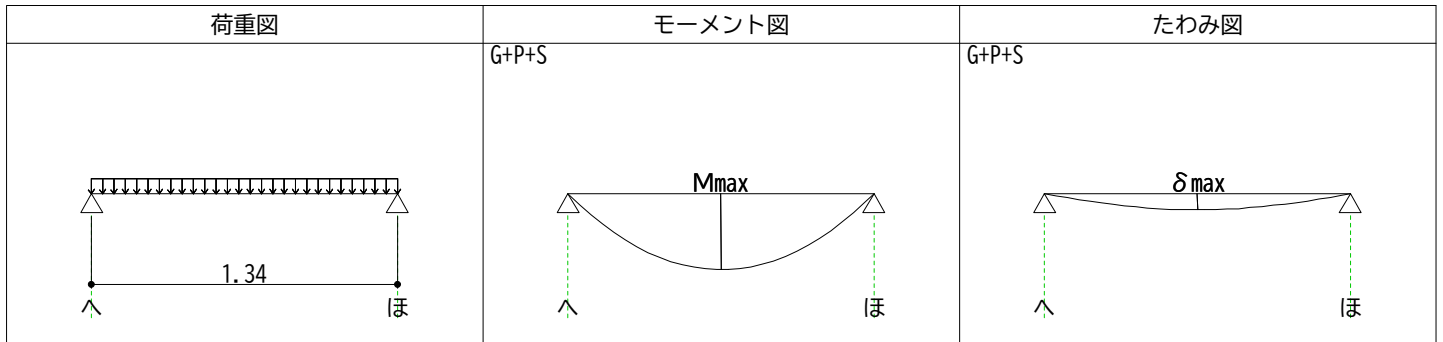
2階隅木 へ4～ほ5 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



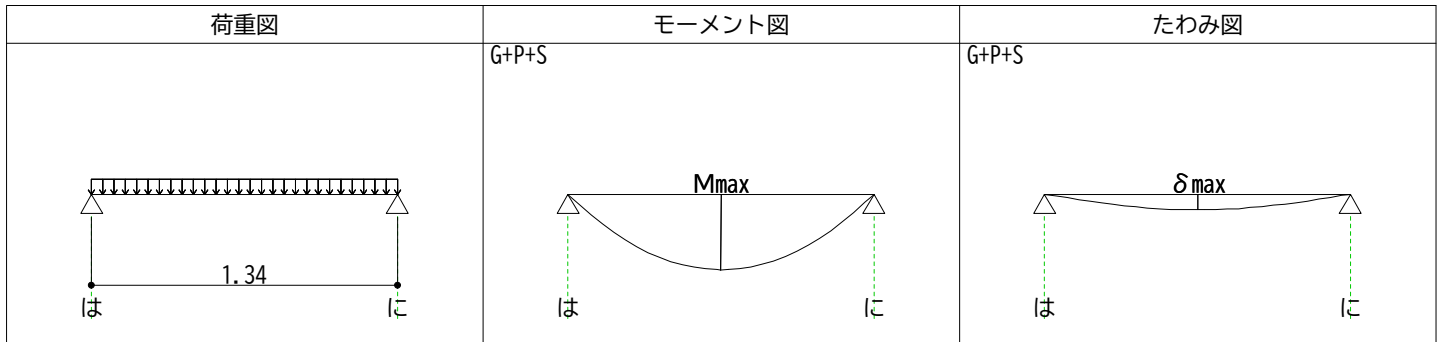
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 は7~に6 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



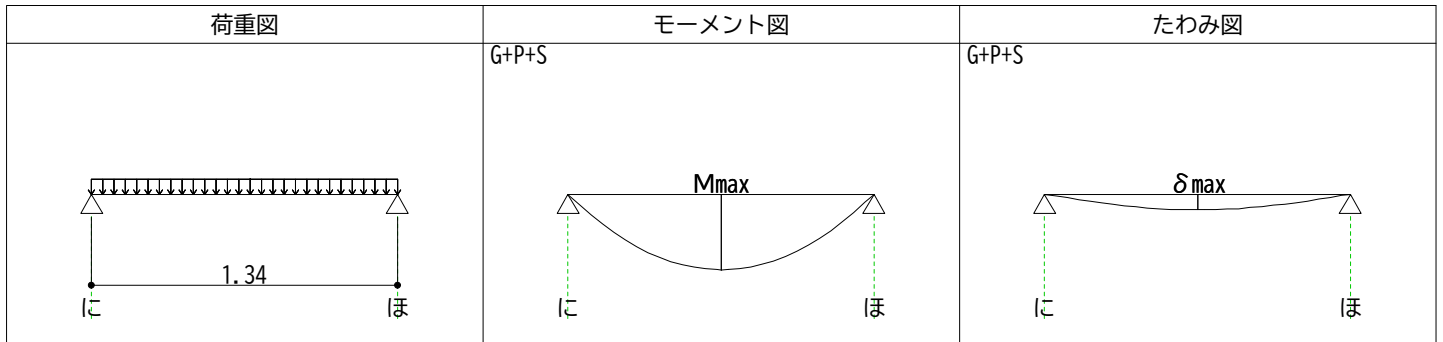
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 6~ほ5 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



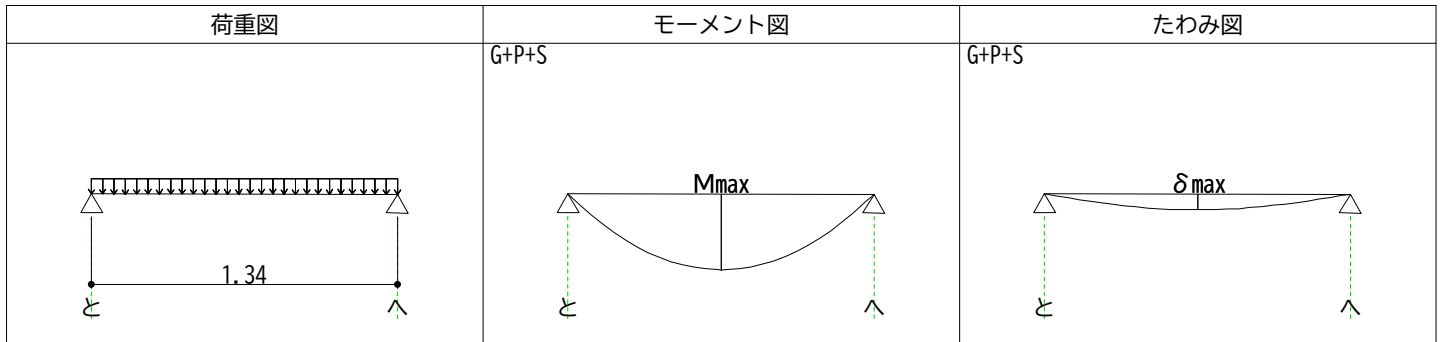
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 と7~ハ6 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

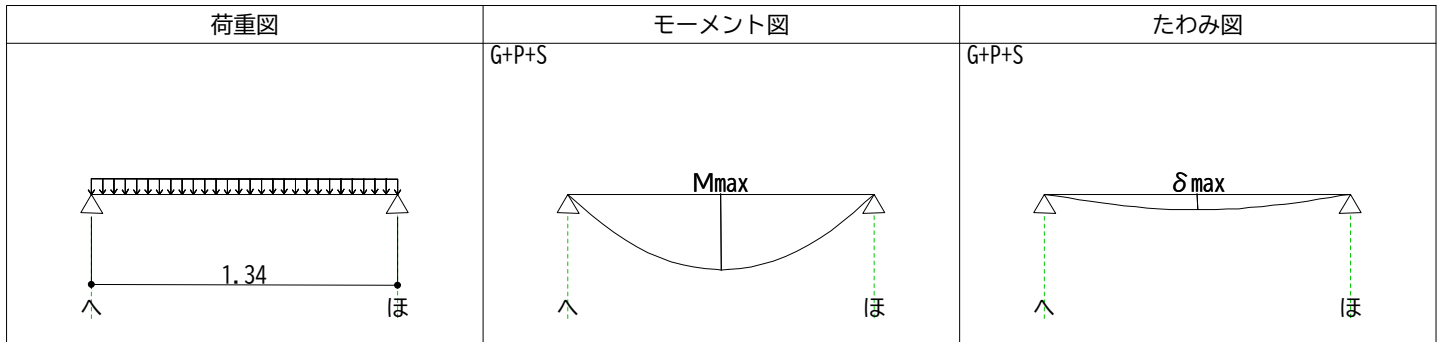
2階隅木 へ6～ほ5 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



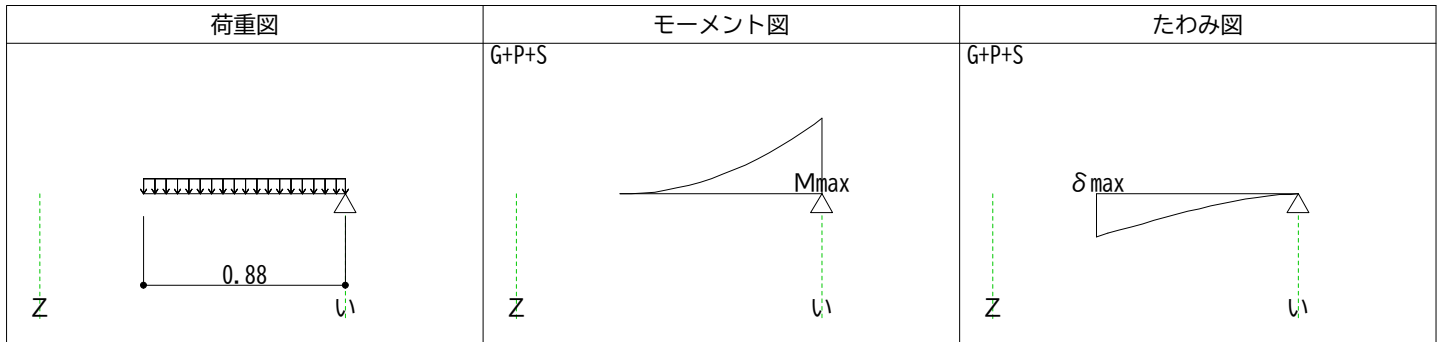
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 又Z又9~い9 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38

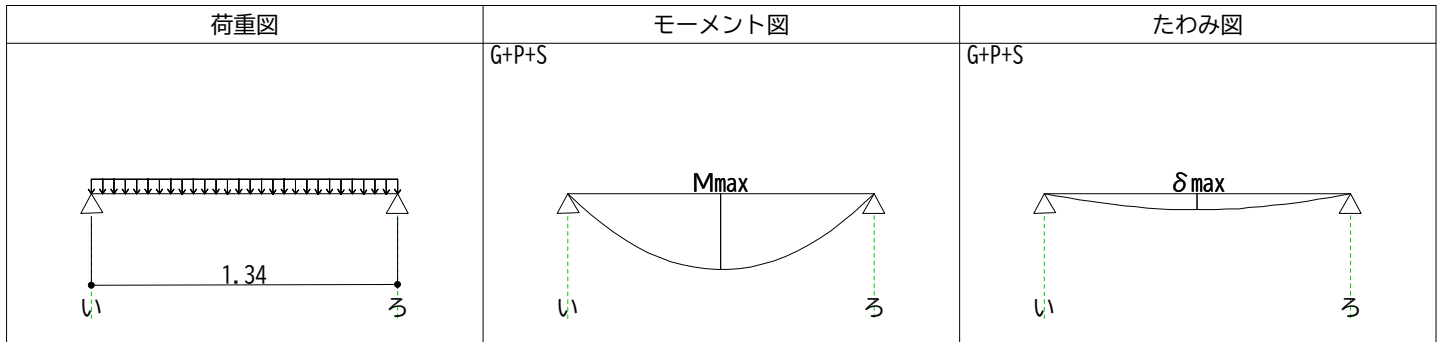
2階隅木 い9~ろ8 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面積 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

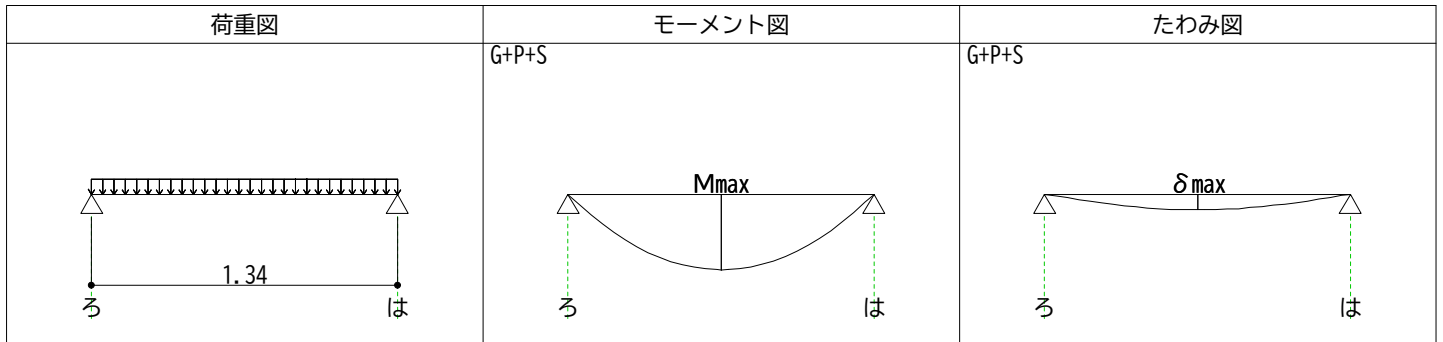
2階隅木 ろ8～は7 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



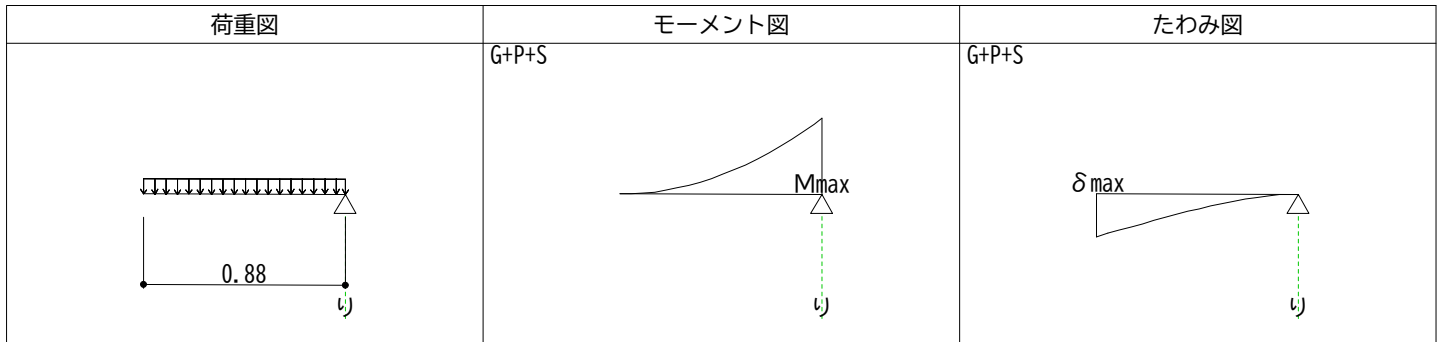
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 又り又9~り9 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) $\cos\theta = 0.962$
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



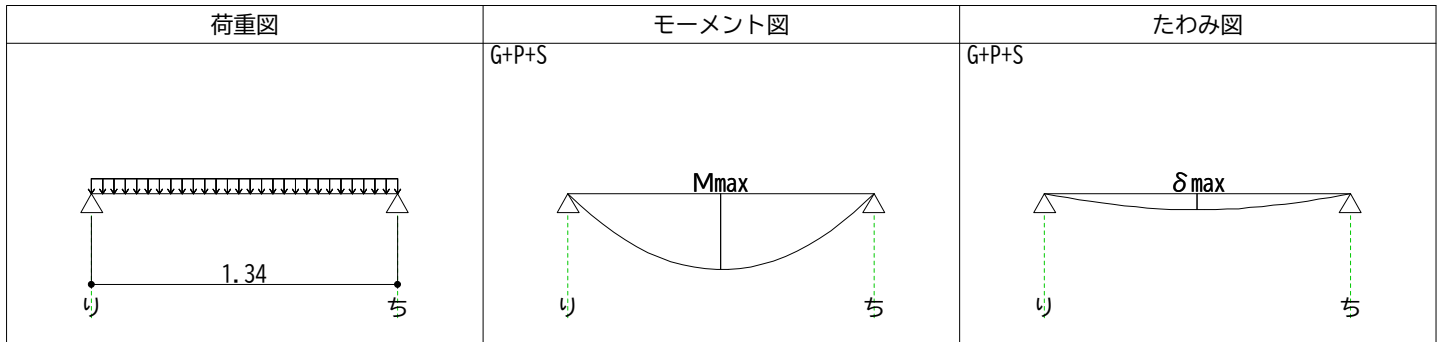
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	2階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	2階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38

2階隅木 リ9〜ち8 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



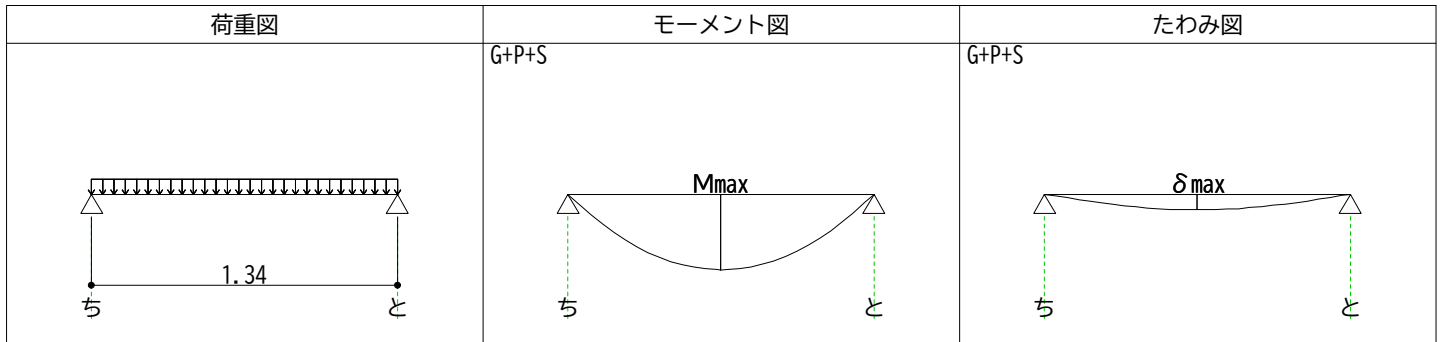
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

2階隅木 ち8~と7 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



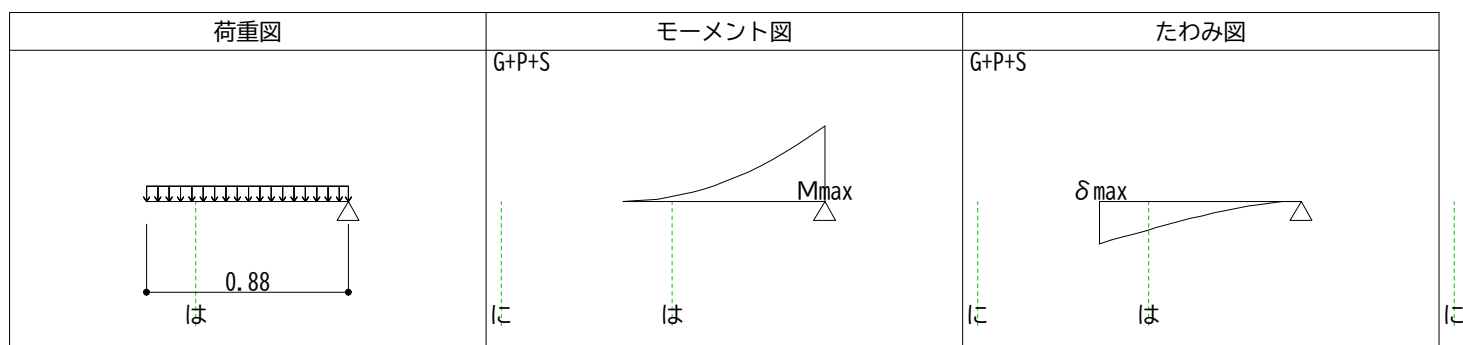
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	2階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	2階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

1階隅木 又ろ又13~又は13 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



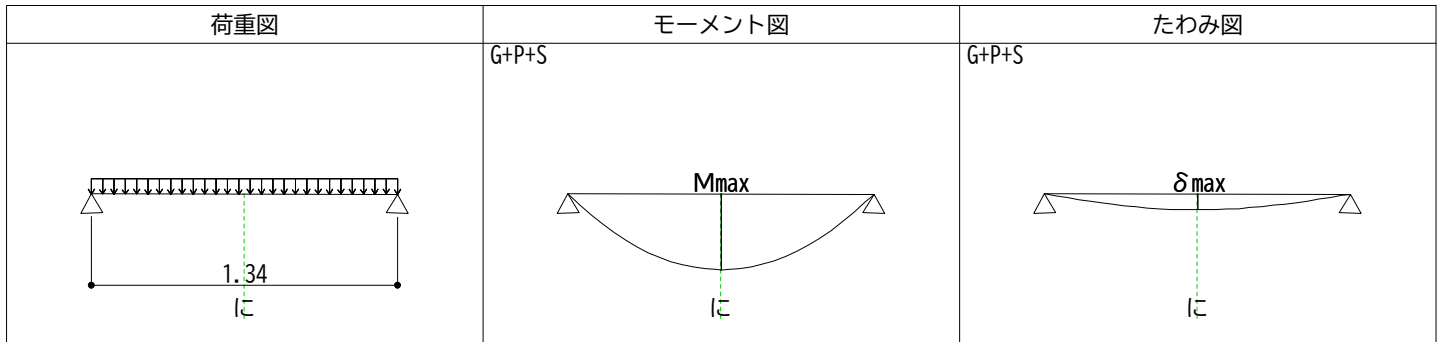
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	1階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	1階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	1階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38

1階隅木 又は13~又に12 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) $\cos\theta = 0.962$
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



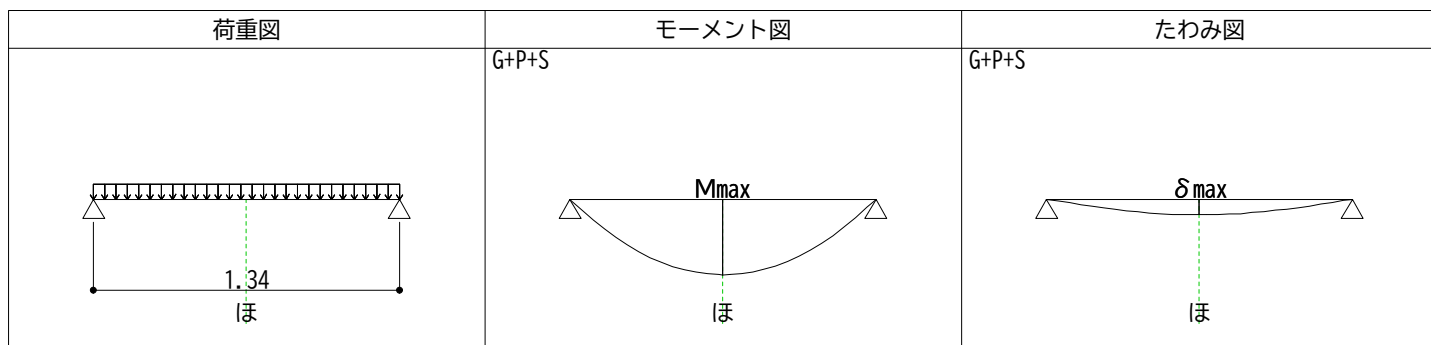
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

1階隅木 又は12~又はほ11 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) $\cos\theta = 0.962$
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



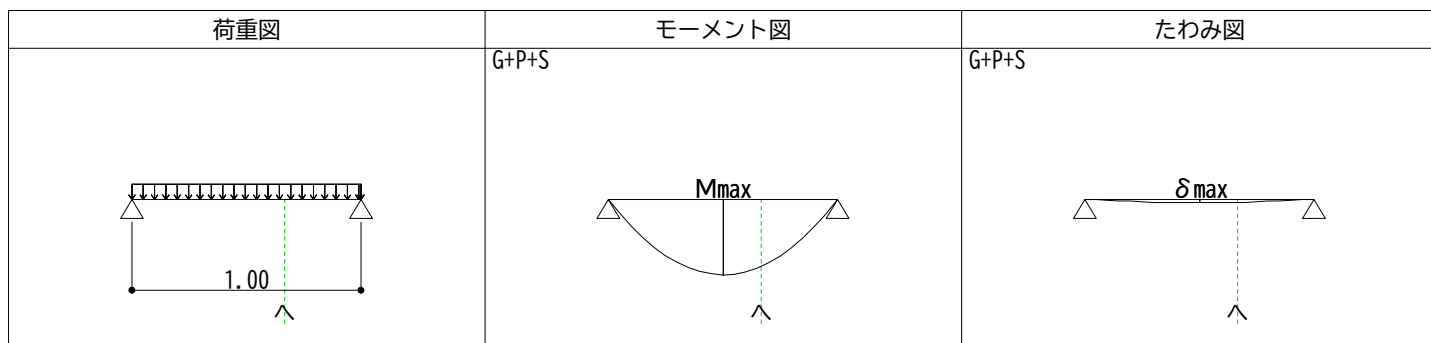
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

1階隅木 又ほ11~又へ又10 L = 1003.1 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



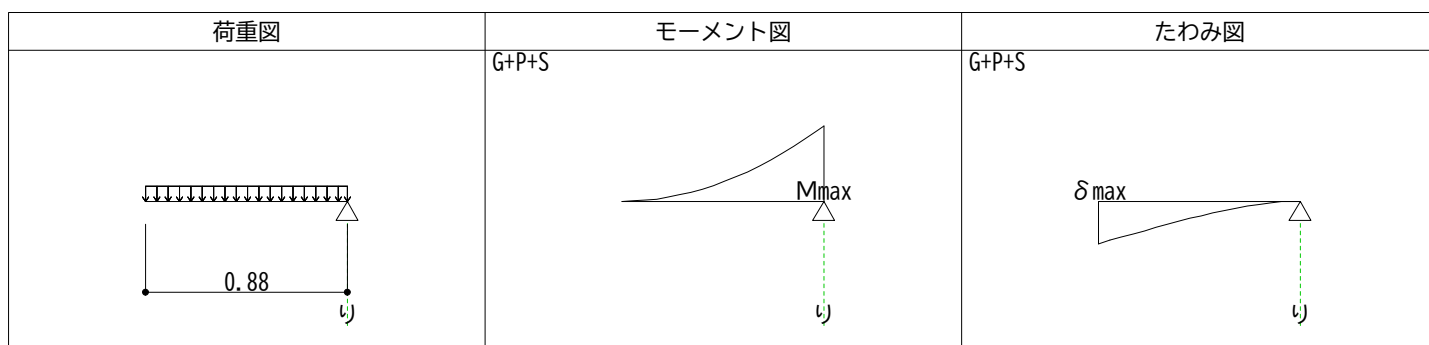
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.003	0.000	375.28	0.1254	46.92	46.92	46.92	46.92
w2	1階積雪	0.000	1.003	0.000	819.57	0.1254	0	102.48	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.003	0.000	375.28	0.1254	46.92	46.92	46.92	46.92
w4	1階積雪	0.000	1.003	0.000	819.57	0.1254	0	102.48	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.502	0.502	0.502	0.502	X位置	0.502	0.502	0.502	0.502
Mw1	5.9	5.9	5.9	5.9	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	12.89	0	0	δw2	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	5.9	5.9	5.9	5.9	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	12.89	0	0	δw4	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	11.8	37.58	11.8	11.8	Σδ	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.50	0.50	0.50	0.50
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.01	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53
w2	0	0	51.4	51.4	0	0	0	0
w3	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53
w4	0	0	51.4	51.4	0	0	0	0
ΣQ	47.07	47.07	149.86	149.86	47.07	47.07	47.07	47.07
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.02	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	48.91	48.91	155.74	155.74	48.91	48.91	48.91	48.91

1階隅木 又り又13~り13 L = 881.8 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w2	1階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0
w3	1階軒先	0.000	0.882	0.000	519.62	0.1939	114.24	114.24	114.24	114.24
w4	1階積雪	0.000	0.882	0.000	819.57	0.1939	0	180.18	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.882	0.882	0.882	0.882	X位置	0.000	0.000	0.000	0.000
Mw1	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw1	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw2	0	-70.05	0	0	δw2	0.00	0.02	0.00	0.00
Mw3	-44.42	-44.42	-44.42	-44.42	δw3	0.01	0.01	0.01	0.01
Mw4	0	-70.05	0	0	δw4	0.00	0.02	0.00	0.00
ΣM	-88.83	-228.94	-88.83	-88.83	Σδ	0.02	0.06	0.02	0.02
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.44	0.44	0.44	0.44
検定値	0.05	0.09	0.03	0.03	検定値	0.05	0.13	0.05	0.05
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w2	0	0	0	158.89	0	0	0	0
w3	0	100.74	0	100.74	0	100.74	0	100.74
w4	0	0	0	158.89	0	0	0	0
ΣQ	0	201.47	0	519.24	0	201.47	0	201.47
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.00	0.04	0.00	0.06	0.00	0.02	0.00	0.02
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	0	209.38	0	539.61	0	209.38	0	209.38

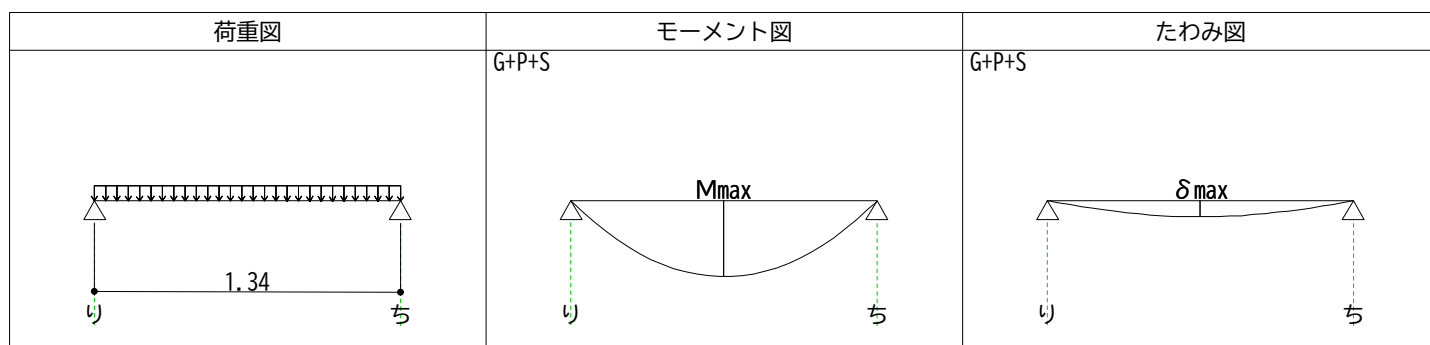
1階隅木 リ13~ち12 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)

米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962

断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00

 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)

有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



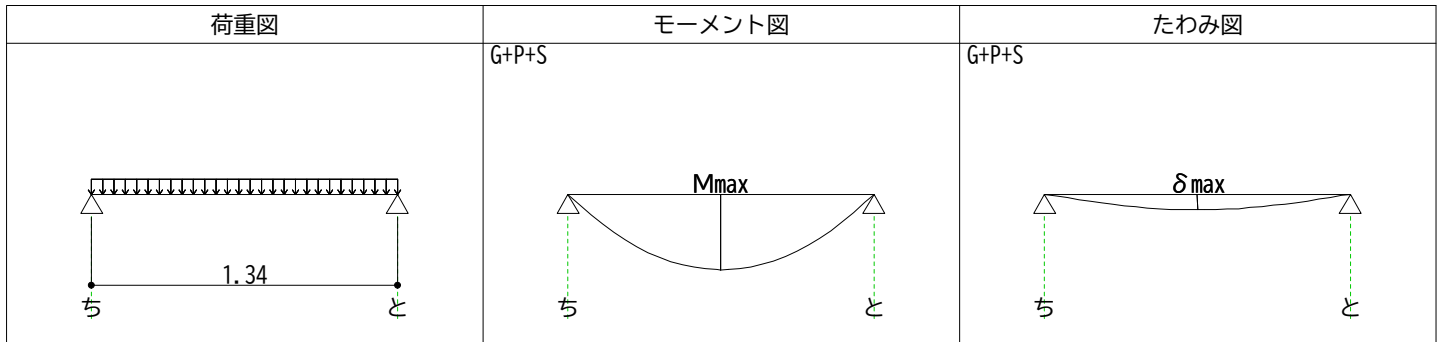
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

1階隅木 ち12~と11 L = 1337.4 (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米柵 特1等 105x105 (mm) cosθ = 0.962
 断面積 A = 110.2 (cm²) 断面係数 Z = 192.93 (cm³) 断面2次モーメント I = 1012.92 (cm⁴) 寸法調整係数 Kz = 1.00
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 E = 7840 (N/mm²)
 有効断面係数 Z' = 192.93 (cm³) 有効断面2次モーメント I' = 1012.92 (cm⁴)



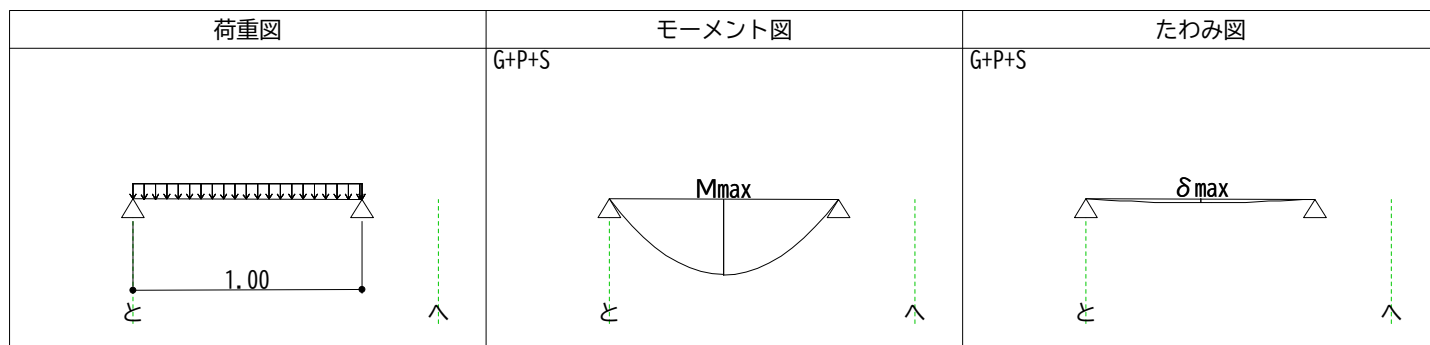
	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w2	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.337	0.000	375.28	0.223	62.57	62.57	62.57	62.57
w4	1階積雪	0.000	1.337	0.000	819.57	0.223	0	136.64	0	0

★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.669	0.669	0.669	0.669	X位置	0.669	0.669	0.669	0.669
Mw1	13.99	13.99	13.99	13.99	δw1	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	30.55	0	0	δw2	0.00	0.01	0.00	0.00
Mw3	13.99	13.99	13.99	13.99	δw3	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	30.55	0	0	δw4	0.00	0.01	0.00	0.00
ΣM	27.98	89.08	27.98	27.98	Σδ	0.01	0.02	0.01	0.01
許容M	1782	2592	3241	3241	許容δ	0.66	0.66	0.66	0.66
検定値	0.02	0.03	0.01	0.01	検定値	0.01	0.03	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w2	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
w3	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84	41.84
w4	0	0	91.37	91.37	0	0	0	0
ΣQ	83.68	83.68	266.42	266.42	83.68	83.68	83.68	83.68
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.03	0.03	0.01	0.01	0.01	0.01
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
ΣQ/cosθ	86.96	86.96	276.87	276.87	86.96	86.96	86.96	86.96

1階隅木 と11~又八又10 $L = 1003.1$ (mm) 勾配 = 15.79 (°)
 米栴 特1等 105x105 (mm) $\cos\theta = 0.962$
 断面積 $A = 110.2$ (cm²) 断面係数 $Z = 192.93$ (cm³) 断面2次モーメント $I = 1012.92$ (cm⁴) 寸法調整係数 $Kz = 1.00$
 断面欠損低減 = 0 (%) 断面欠損低減 = 0 (%) ヤング係数 $E = 7840$ (N/mm²)
 有効断面係数 $Z' = 192.93$ (cm³) 有効断面2次モーメント $I' = 1012.92$ (cm⁴)



	部位	a m	b m	c m	単位荷重 N/m ²	負担面積 m ²	荷重 W(N/m) または P(N)			
							G+P	G+P+S	G+P+K	G+P+W
w1	1階屋根	0.000	1.003	0.000	375.28	0.1254	46.92	46.92	46.92	46.92
w2	1階積雪	0.000	1.003	0.000	819.57	0.1254	0	102.48	0	0
w3	1階屋根	0.000	1.003	0.000	375.28	0.1254	46.92	46.92	46.92	46.92
w4	1階積雪	0.000	1.003	0.000	819.57	0.1254	0	102.48	0	0

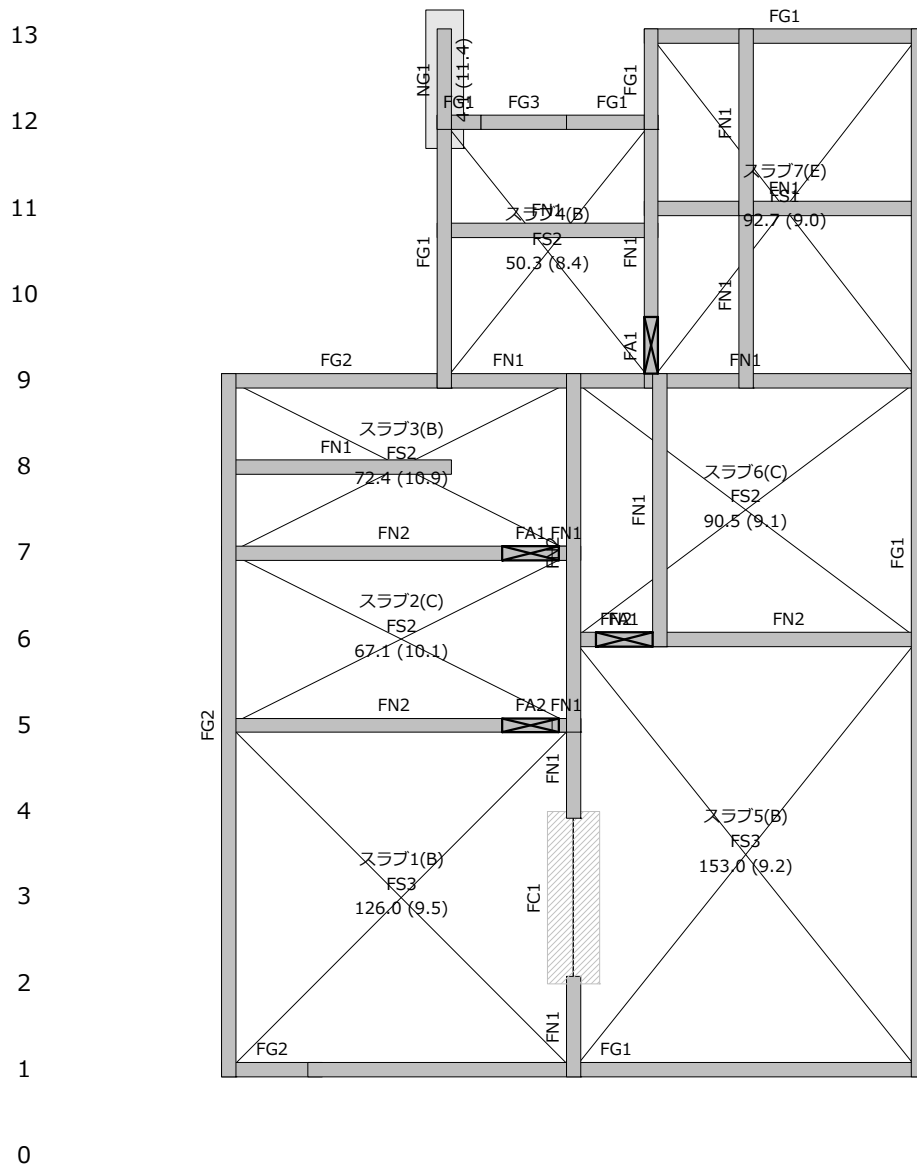
★ 当横架材に対し、最も検定値が大きくなる荷重条件

●曲げに対する検討 (N・m)					●たわみに対する検討 (cm)				
	G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W		G+P	★ G+P+S	G+P+K	G+P+W
X位置	0.502	0.502	0.502	0.502	X位置	0.502	0.502	0.502	0.502
Mw1	5.9	5.9	5.9	5.9	$\delta w1$	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw2	0	12.89	0	0	$\delta w2$	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw3	5.9	5.9	5.9	5.9	$\delta w3$	0.00	0.00	0.00	0.00
Mw4	0	12.89	0	0	$\delta w4$	0.00	0.00	0.00	0.00
ΣM	11.8	37.58	11.8	11.8	$\Sigma \delta$	0.00	0.00	0.00	0.00
許容M	1782	2592	3241	3241	許容 δ	0.50	0.50	0.50	0.50
検定値	0.01	0.01	0.00	0.00	検定値	0.00	0.01	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	判定	OK	OK	OK	OK

●せん断に対する検討 (N)								
	G+P		★ G+P+S		G+P+K		G+P+W	
	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2	Q1	Q2
w1	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53
w2	0	0	51.4	51.4	0	0	0	0
w3	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53	23.53
w4	0	0	51.4	51.4	0	0	0	0
ΣQ	47.07	47.07	149.86	149.86	47.07	47.07	47.07	47.07
許容Q	5659	5659	8232	8232	10290	10290	10290	10290
検定値	0.01	0.01	0.02	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
$\Sigma Q / \cos\theta$	48.91	48.91	155.74	155.74	48.91	48.91	48.91	48.91

4. 基礎の設計

4-1. 基礎反力図



Z い ろ は に ほ へ と ち り

基礎反力図 凡例		スラブタイプ 凡例
FG-2A	基礎タイプ名称	A 4辺固定
スラブ6(A)	スラブ区画名称 (スラブタイプ)	B 2隣辺ピン端
FS-11	スラブタイプ名称	C 長辺端部1辺ピン
W (σ_e)	W : スラブが負担する鉛直荷重 (kN)	D 短辺端部1辺ピン
FN-1	σ_e : 長期接地圧 (kN/m ²)	E 長辺端部1辺固定
	基礎タイプ名称	F 短辺端部1辺固定
	W : 基礎梁が負担する鉛直荷重 (kN)	G 長辺端部2対辺固定
	σ_e : 長期接地圧 (kN/m ²)	H 短辺端部2対辺固定
		I 4ピン端

4-2. 基礎タイプ

許容曲げモーメント

●基礎梁の計算

長期許容曲げモーメント

$$\text{上端 } LMa = at \times Lft \times Ju \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

$$\text{下端 } LMa = at \times Lft \times Jd \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

$$\text{上端 } SMa = at \times Sft \times Ju \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

$$\text{下端 } SMa = at \times Sft \times Jd \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

フーチング長期許容曲げモーメント

$$LMa = at \times Lft \times Jf \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

あばら筋比 P_w

$$P_w = aw / (b \times x) \quad P_w > 0.2\% \text{以上}$$

x: あばら筋ピッチ (cm)

●スラブの計算

スラブ短辺長期許容曲げモーメント

$$\text{Max中央} = at \times Lft \times Ju \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

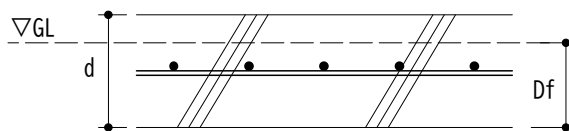
$$\text{Max端部} = at \times Lft \times Ju' \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

スラブ長辺長期許容曲げモーメント

$$\text{May中央} = at \times Lft \times Ju \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

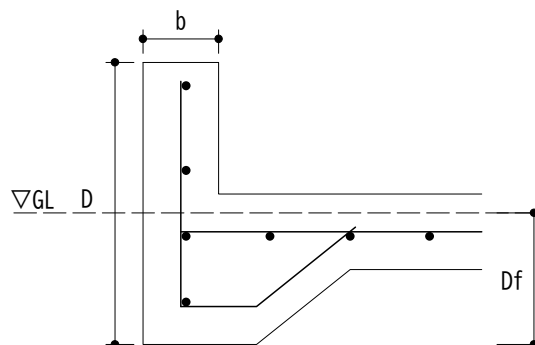
$$\text{May端部} = at \times Lft \times Ju' \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

スラブ



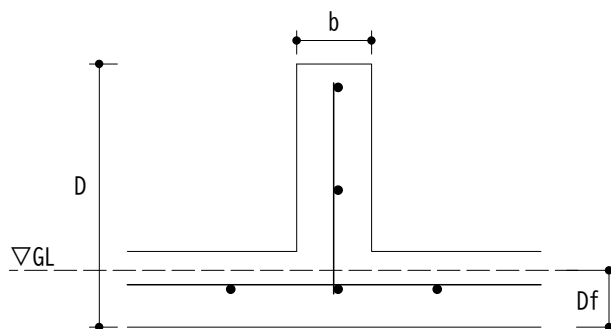
スラブタイプ名称		FS1	FS2	FS3
鉄筋種類		SD-295	SD-295	SD-295
コンクリート種類		Fc=21	Fc=21	Fc=21
スラブ厚 (cm) d		15.0	15.0	15.0
基礎深さ (cm) Df		10.0	10.0	10.0
自重 (kN/m ²)		1.20	1.20	1.20
スラブ筋：短辺	主筋位置 (cm)	6.7	6.7	6.7
	主筋	D13@200	D13@300	D13@150
	Ju (cm) / Ju' (cm)	5.86 / 7.26	5.86 / 7.26	5.86 / 7.26
	鉄筋量 (cm ² /m) at	6.35	4.23	8.47
スラブ筋：長辺	主筋位置 (cm)	8.0	8.0	8.0
	主筋	D13@200	D13@300	D13@150
	Ju (cm) / Ju' (cm)	7.00 / 6.13	7.00 / 6.13	7.00 / 6.13
	鉄筋量 (cm ² /m) at	6.35	4.23	8.47
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft		195.00	195.00	195.00
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft		295.00	295.00	295.00
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs		0.70	0.70	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs		1.05	1.05	1.05
スラブ短辺中央長期許容曲げモーメント (kN・m) Max中		7.26	4.84	9.68
スラブ短辺端部長期許容曲げモーメント (kN・m) Max端		8.99	6.00	11.99
スラブ長辺中央長期許容曲げモーメント (kN・m) May中		8.67	5.78	11.56
スラブ長辺端部長期許容曲げモーメント (kN・m) May端		7.58	5.06	10.11

外周基礎梁



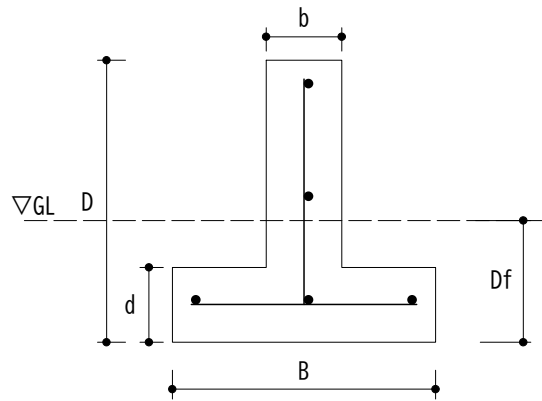
基礎タイプ名称		FG1	FG2	FG3
鉄筋種類		SD-295	SD-295	SD-295
コンクリート種類		Fc=21	Fc=21	Fc=21
基礎幅 (cm) b		15.0	15.0	15.0
基礎梁成 (cm) D 【均しモルタル厚 (cm) 含む】		70.0	90.0	45.0
基礎深さ (cm) Df		30.0	50.0	30.0
自重 (kN/m)		1.44	1.44	0.18
基礎梁上端	主筋位置 (cm)	6.5	6.5	6.5
	主筋	1-D13	1-D13	1-D13
	Ju (cm)	55.56	73.06	33.69
	断面積 (cm ²) at	1.27	1.27	1.27
基礎梁下端	主筋位置 (cm)	8.2	8.2	8.2
	主筋	1-D13	1-D13	1-D13
	Jd (cm)	54.08	71.58	32.20
	断面積 (cm ²) at	1.27	1.27	1.27
あばら筋 (フック無)	鉄筋	D10@200	D10@200	D10@200
	断面積 (cm ²) aw	0.71	0.71	0.71
	Pw (あばら筋比)	0.00237	0.00237	0.00237
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft		195.00	195.00	195.00
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft		295.00	295.00	295.00
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs		0.70	0.70	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs		1.05	1.05	1.05
基礎梁上端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa上		13.76	18.09	8.34
基礎梁下端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa下		13.39	17.73	7.97
基礎梁上端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa上		20.82	27.37	12.62
基礎梁下端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa下		20.26	26.82	12.06
基礎梁長期許容せん断力 (kN) LQa	あばら筋フック有	$LQa = b \times j \times \{ \alpha \times Lfs + 0.5 \times Lft \times (Pw - 0.002) \}$		
	★ あばら筋フック無	$LQa = b \times j \times \alpha \times Lfs$		
基礎梁短期許容せん断力 (kN) SQa	あばら筋フック有	$SQa = b \times j \times \{ \alpha \times Sfs + 0.5 \times Sft \times (Pw - 0.002) \}$		
	★ あばら筋フック無	$SQa = b \times j \times \alpha \times Sfs$		

内部立上り



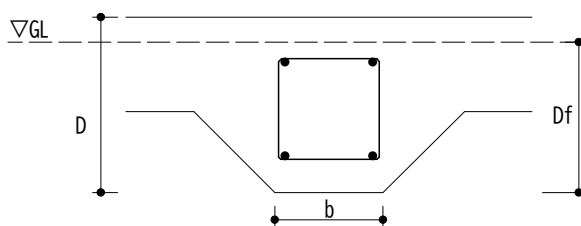
基礎タイプ名称		FN1	FN2
鉄筋種類		SD-295	SD-295
コンクリート種類		Fc=21	Fc=21
基礎幅 (cm) b		15.0	15.0
基礎梁成 (cm) D 【均しモルタル厚 (cm) 含む】		50.0	70.0
基礎深さ (cm) Df		10.0	30.0
自重 (kN/m)		1.44	1.44
基礎梁上端	主筋位置 (cm)	6.5	9.0
	主筋	1-D13	2-D13
	Ju (cm)	38.06	53.38
	断面積 (cm ²) at	1.27	2.54
基礎梁下端	主筋位置 (cm)	7.7	10.2
	主筋	1-D13	2-D13
	Jd (cm)	37.01	52.33
	断面積 (cm ²) at	1.27	2.54
あばら筋 (フック無)	鉄筋	D10@200	D10@200
	断面積 (cm ²) aw	0.71	0.71
	Pw (あばら筋比)	0.00237	0.00237
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft		195.00	195.00
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft		295.00	295.00
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs		0.70	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs		1.05	1.05
基礎梁上端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa上		9.43	26.44
基礎梁下端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa下		9.17	25.92
基礎梁上端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa上		14.26	39.99
基礎梁下端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa下		13.87	39.21
基礎梁長期許容せん断力 (kN) LQa	あばら筋フック有	$LQa = b \times j \times \{ \alpha \times Lfs + 0.5 \times Lft \times (Pw - 0.002) \}$	
	★ あばら筋フック無	$LQa = b \times j \times \alpha \times Lfs$	
基礎梁短期許容せん断力 (kN) SQa	あばら筋フック有	$SQa = b \times j \times \{ \alpha \times Sfs + 0.5 \times Sft \times (Pw - 0.002) \}$	
	★ あばら筋フック無	$SQa = b \times j \times \alpha \times Sfs$	

布基礎



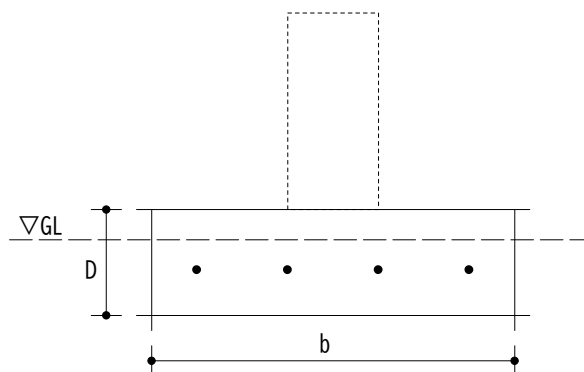
基礎タイプ名称	NG1	
鉄筋種類	SD-295	
コンクリート種類	Fc=21	
基礎幅 (cm) b	15.0	
基礎梁成 (cm) D 【均しモルタル厚 (cm) 含む】	70.0	
基礎深さ (cm) Df	30.0	
フーチング厚 (cm) d	15.0	
フーチング幅 (cm) B	40.0	
自重 (kN/m)	1.44	
土とコンクリートを合わせた単位体積重量 (kN/m ³) γ_{RC+S}	0.00	
基礎梁上端	主筋位置 (cm)	6.5
	主筋	1-D13
	Ju (cm)	55.56
	断面積 (cm ²) at	1.27
基礎梁下端	主筋位置 (cm)	8.2
	主筋	1-D13
	Jd (cm)	54.08
	断面積 (cm ²) at	1.27
フーチング	主筋位置 (cm)	6.5
	鉄筋	D10@200
	Jf (cm)	7.44
	鉄筋量 (cm ² /m) at	3.55
あばら筋 (フック無)	鉄筋	D10@200
	断面積 (cm ²) aw	0.71
	Pw (あばら筋比)	0.00237
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft	195.00	
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft	295.00	
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs	0.70	
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs	1.05	
基礎梁上端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa上	13.76	
基礎梁下端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa下	13.39	
基礎梁上端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa上	20.82	
基礎梁下端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa下	20.26	
フーチング長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa	5.15	
基礎梁長期許容せん断力 (kN) LQa	あばら筋フック有	$LQa = b \times j \times \{\alpha \times Lfs + 0.5 \times Lft \times (Pw - 0.002)\}$
	★ あばら筋フック無	$LQa = b \times j \times \alpha \times Lfs$
基礎梁短期許容せん断力 (kN) SQa	あばら筋フック有	$SQa = b \times j \times \{\alpha \times Sfs + 0.5 \times Sft \times (Pw - 0.002)\}$
	★ あばら筋フック無	$SQa = b \times j \times \alpha \times Sfs$

地中梁



基礎タイプ名称	FC1	
鉄筋種類	SD-295	
コンクリート種類	Fc=21	
基礎幅 (cm) b	25.0	
基礎梁成 (cm) D	45.0	
基礎深さ (cm) Df	40.0	
自重 (kN/m)	0.00	
基礎梁上端	主筋位置 (cm)	6.8
	主筋	2-D16
	Ju (cm)	33.43
	断面積 (cm ²) at	3.98
基礎梁下端	主筋位置 (cm)	8.8
	主筋	2-D16
	Jd (cm)	31.68
	断面積 (cm ²) at	3.98
あばら筋 (フック無)	鉄筋	2-D10@200
	断面積 (cm ²) aw	1.42
	Pw (あばら筋比)	0.00284
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft	195.00	
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft	295.00	
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs	0.70	
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs	1.05	
基礎梁上端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa上	25.94	
基礎梁下端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa下	24.58	
基礎梁上端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa上	39.24	
基礎梁下端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa下	37.19	
基礎梁長期許容せん断力 (kN) LQa	あばら筋フック有	$LQa = b \times j \times \{\alpha \times Lfs + 0.5 \times Lft \times (Pw - 0.002)\}$
	★ あばら筋フック無	$LQa = b \times j \times \alpha \times Lfs$
基礎梁短期許容せん断力 (kN) SQa	あばら筋フック有	$SQa = b \times j \times \{\alpha \times Sfs + 0.5 \times Sft \times (Pw - 0.002)\}$
	★ あばら筋フック無	$SQa = b \times j \times \alpha \times Sfs$

通気口補強



長期許容せん断力
 $LQa = b \times j \times \alpha \times Lfs \text{ (kN)}$
 短期許容せん断力
 $SQa = b \times j \times \alpha \times Sfs \text{ (kN)}$

基礎タイプ名称		FA1	FA2
鉄筋種類		SD-295	SD-295
コンクリート種類		Fc=21	Fc=21
基礎幅 (cm) b		30.0	36.0
基礎梁成 (cm) D		15.0	15.0
基礎梁上端	主筋位置 (cm)	8.0	8.0
	主筋	3-D16	5-D16
	Ju (cm)	6.13	6.13
	断面積 (cm ²) at	5.97	9.95
基礎梁下端	主筋位置 (cm)	7.0	7.0
	主筋	3-D16	5-D16
	Jd (cm)	7.00	7.00
	断面積 (cm ²) at	5.97	9.95
鉄筋の長期許容引張応力度 (N/mm ²) Lft		195.00	195.00
鉄筋の短期許容引張応力度 (N/mm ²) Sft		295.00	295.00
コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm ²) Lfs		0.70	0.70
コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm ²) Sfs		1.05	1.05
基礎梁上端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa上		7.13	11.88
基礎梁下端長期許容曲げモーメント (kN・m) LMa下		8.15	13.58
基礎梁上端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa上		10.79	17.98
基礎梁下端短期許容曲げモーメント (kN・m) SMa下		12.33	20.55
基礎梁長期許容せん断力 (kN) LQa		12.86	15.44
基礎梁短期許容せん断力 (kN) SQa		19.29	23.15

4-3. 接地圧の検討

(1) ベタ基礎接地圧の検討

$$\sigma_e = (\alpha \times W) / (L_x \times L_y) \leq f_e'$$

σ_e : ベタ基礎の接地圧 (kN/m²)

f_e' : 地盤の長期有効地耐力 (kN/m²)

α : 安全率 (1.0)

$$f_e' = q_a - \gamma_{RC} \times d$$

q_a : 地盤の長期許容応力度 (kN/m²)

γ_{RC} : 鉄筋コンクリート底盤の単位体積重量 (kN/m³)

d : 当該区画のベタ基礎の底盤厚さ (m)

σ_e' : スラブの接地圧 (kN/m²)

(スラブ重量を含めないWで算出した接地圧)

σ_e'' : 基礎梁の接地圧 (kN/m²)

(基礎及びスラブ重量を含めないWで算出した接地圧)

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ_e (kN/m ²)	f_e' (kN/m ²)	判定	σ_e' (kN/m ²)	σ_e'' (kN/m ²)
FS3 スラブ1 13.25 m ²	柱軸力	い1	5.34						
		い3	9.92						
		い5	6.00 x 1/2						
		ろ1	5.36						
		ろ5	4.62 x 1/2						
		は5	5.65 x 1/2						
		に1	5.27						
		ほ1	7.83 x 1/2						
		ほ2	12.72 x 1/2						
		ほ4	12.91 x 1/2						
		ほ5	7.87 x 1/4		52.73				
	床束	ろ2	1.61						
		ろ3	2.41						
		ろ4	2.41						
		は2	1.61						
		は3	1.61						
		は4	1.61						
		に2	1.61						
		に3	1.61						
		に4	1.61						
	ほ3	2.38 x 1/2		17.31					
	土台	に 5~7	0.79 x 1/2						
		ほ 1~5	1.57 x 1/2		1.18				
	大引	い~ほ 2	0.81 x 1/2						
		い~ほ 2	0.81						
		い~ほ 3	1.20						
		い~ほ 4	0.81						
		い~ほ 4	0.81 x 1/2		3.63				
	1階床		1.95 x 3.31 m ²		6.46				
	1階外壁	い~ほ 1	0.55 x 10.56 m ²						
		い 1~5	0.55 x 10.56 m ²		11.61				
	1階内壁	い~ほ 5	0.35 x 9.04 x 1/2 m ²						
		ろ 又4~5	0.35 x 1.13 m ²						
ほ 1~2		0.35 x 2.26 x 1/2 m ²							
ほ 4~5		0.35 x 2.26 x 1/2 m ²		2.77					
基礎梁自重	い~ろ 1	1.44 x 0.91 m							
	い 1~5	1.44 x 3.64 m							
	い~又に 5	1.44 x 3.49 x 1/2 m							
	ろ~ほ 1	1.44 x 2.73 m							
	又に~ほ 5	1.44 x 0.16 x 1/2 m							

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ _e (kN/m ²)	f _e ' (kN/m ²)	判定	σ _e ' (kN/m ²)	σ _e '' (kN/m ²)	
	基礎梁自重	ほ 1~2	1.44 x 0.91 x 1/2 m	14.41						
		ほ 4~5	1.44 x 0.91 x 1/2 m							
	スラブ自重		1.20 x 13.25 m ²	15.90						
			合計	125.99	9.51	≦ 26.40	OK	8.31	7.22	
FS2 スラブ2 6.62 m ²	柱軸力	い5	6.00 x 1/2	28.96						
		い6	6.72							
		い7	3.85 x 1/2							
		ろ5	4.62 x 1/2							
		ろ7	5.82 x 1/2							
		は5	5.65 x 1/2							
		又は7	3.82 x 1/2							
		に7	1.10 x 1/2							
		ほ5	7.87 x 1/4							
		ほ6	7.46 x 1/2							
		ほ7	4.40 x 1/4							
	床束	ろ6	1.57	5.49						
		は6	1.57							
		に6	2.36							
	土台	又は 7~9	2.57 x 1/2	2.07						
		に 5~7	1.57 x 1/2							
	大引	い~に 6	0.78	0.78						
	1階床		1.89 x 3.31 m ²	6.26						
	1階外壁	い 5~7	0.55 x 5.28 m ²	2.90						
	1階内壁	い~ほ 5	0.35 x 9.04 x 1/2 m ²	3.56						
い~に 7		0.35 x 6.78 x 1/2 m ²								
ほ 5~7		0.35 x 4.52 x 1/2 m ²								
基礎梁自重	い~又に 5	1.44 x 3.49 x 1/2 m	9.17							
	い 5~7	1.44 x 1.82 m								
	い~又に 7	1.44 x 3.49 x 1/2 m								
	又に~ほ 5	1.44 x 0.16 x 1/2 m								
	又に~ほ 7	1.44 x 0.16 x 1/2 m								
	ほ 5~7	1.44 x 1.82 x 1/2 m								
スラブ自重		1.20 x 6.62 m ²	7.95							
		合計	67.14	10.13	≦ 26.40	OK	8.93	7.55		
FS2 スラブ3 6.62 m ²	柱軸力	い7	3.85 x 1/2	26.33						
		い8	1.40							
		い9	3.21							
		ろ7	5.82 x 1/2							
		ろ8	0.24							
		ろ9	4.79							
		又は7	3.82 x 1/2							
		又は9	6.04 x 2/3							
		に7	1.10 x 1/2							
		ほ7	4.40 x 1/4							
		ほ8	5.10 x 1/2							
	ほ9	6.86 x 1/4								
	土台	又は 7~9	2.57 x 1/2	3.12						
		又は 7~9	2.17 x 2/3							
に 5~7		0.79 x 1/2								
大引	ほ 9~又10	0.94 x 1/4	0.23							
1階床		1.89 x 5.38 m ²	10.17							

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σe (kN/m ²)	fe' (kN/m ²)	判定	σe' (kN/m ²)	σe'' (kN/m ²)
	1階外壁	い 7~9	0.55 x 5.28 m ²	6.53					
		い~又は 9	0.55 x 6.60 m ²						
	1階内壁	い~に 7	0.35 x 6.78 x 1/2 m ²	3.96					
		い~又は 8	0.35 x 5.65 m ²						
		ほ 7~9	0.35 x 4.52 x 1/2 m ²						
基礎梁自重	い~又に 7	1.44 x 3.49 x 1/2 m	14.09						
	い 7~9	1.44 x 1.82 m							
	い~又は 8	1.44 x 2.28 m							
	い~又は 9	1.44 x 2.28 m							
	又は~ほ 9	1.44 x 1.37 x 1/2 m							
	又~ほ 7	1.44 x 0.16 x 1/2 m							
ほ 7~9	1.44 x 1.82 x 1/2 m								
スラブ自重		1.20 x 6.62 m ²	7.95						
			合計	72.38	10.93	≦ 26.40	OK	9.73	7.60
FS2 スラブ4 5.97 m ²	柱軸力	又は9	6.04 x 1/3	9.43					
		又は又10	1.34						
		又は12	0.72 x 1/2						
		又は12	0.43						
		ほ9	6.86 x 1/2						
		ほ12	0.63						
		又ほ10	0.69 x 1/2						
		又ほ11	0.89 x 1/2						
		又ほ12	1.31 x 1/3						
	床束	ほ10	1.64	1.64					
	土台	又は 7~9	2.17 x 1/3	0.72					
	大引	ほ 9~又10	0.70	1.17					
		ほ 9~又10	0.94 x 1/2						
	梁	又は~ほ 12	2.96	2.96					
1階床		1.89 x 1.74 m ² 2.15 x 1.89 m ²	7.35						
1階外壁	又は 9~12	0.55 x 7.92 m ²	6.16						
	又は~又は 12	0.55 x 0.91 m ²							
	ほ~又ほ 12	0.55 x 2.38 m ²							
1階内壁	ほ~又ほ 9	0.35 x 2.04 x 1/2 m ²	1.21						
	又ほ 10~11	0.35 x 2.64 x 1/2 m ²							
	又ほ 11~12	0.35 x 2.26 x 1/2 m ²							
基礎梁自重	又は~ほ 9	1.44 x 1.37 x 1/2 m	12.44						
	又は 9~12	1.44 x 2.73 m							
	又は~又ほ 又10	1.44 x 2.19 m							
	又は~又は 12	1.44 x 0.32 m							
	又は~ほ 12	0.18 x 1.05 m							
	ほ~又ほ 9	1.44 x 0.82 x 1/2 m							
	ほ~又ほ 12	1.44 x 0.82 m							
	又ほ 9~12	1.44 x 2.73 x 1/2 m							
スラブ自重		1.20 x 5.97 m ²	7.16						
			合計	50.25	8.42	≦ 26.40	OK	7.22	5.14
FS3 スラブ5 16.56 m ²	柱軸力	ほ1	7.83 x 1/2						
		ほ2	12.72 x 1/2						
		ほ4	12.91 x 1/2						
		ほ5	7.87 x 1/2						
		ほ6	7.46 x 1/4						

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ _e (kN/m ²)	f _e ' (kN/m ²)	判定	σ _e ' (kN/m ²)	σ _e '' (kN/m ²)	
	柱軸力	へ1	5.28	69.19						
		へ6	5.19 x 1/2							
		ち1	5.24							
		ち6	4.87 x 1/2							
		り1	7.09							
		り2	8.94							
		り4	11.94							
		り6	6.28 x 1/2							
	床束	ほ3	2.38 x 1/2	19.97						
		へ2	1.57							
		へ3	1.57							
		へ4	1.57							
		へ5	1.57							
		と2	1.57							
		と3	1.57							
		と4	1.57							
		と5	1.57							
		ち2	1.57							
		ち3	1.57							
		ち4	1.57							
ち5	1.57									
土台	ほ 1~5	1.57 x 1/2	0.79							
大引	い~ほ 2	0.81 x 1/2	5.11							
	い~ほ 4	0.81 x 1/2								
	へ 1~4	0.78								
	へ 4~6	0.78 x 1/2								
	と 1~4	0.78								
	と 4~6	0.78 x 1/2								
	と 6~9	0.78 x 1/2								
	ち 1~4	0.78								
	ち 4~6	0.78 x 1/2								
ち 6~9	0.78 x 1/2									
1階床		1.89 x 3.31 m ²	6.26							
1階外壁	ほ~り 1	0.55 x 10.56 m ²	13.06							
	り 1~6	0.55 x 13.20 m ²								
1階内壁	ほ 1~2	0.35 x 2.26 x 1/2 m ²	2.37							
	ほ 4~6	0.35 x 4.52 x 1/2 m ²								
	へ~り 6	0.35 x 6.78 x 1/2 m ²								
基礎梁自重	ほ~り 1	1.44 x 3.64 m	16.38							
	ほ 1~2	1.44 x 0.91 x 1/2 m								
	ほ 4~5	1.44 x 0.91 x 1/2 m								
	ほ 5~6	1.44 x 0.91 x 1/2 m								
	ほ~へ 6	1.44 x 0.91 x 1/2 m								
	へ~り 6	1.44 x 2.73 x 1/2 m								
	り 1~6	1.44 x 4.55 m								
スラブ自重		1.20 x 16.56 m ²	19.87							
				合計	153.02	9.24	≦ 26.40	OK	8.04	7.05
FS2 スラブ6 9.94 m ²	柱軸力	ほ6	7.46 x 1/4							
		ほ7	4.40 x 1/2							
		ほ8	5.10 x 1/2							
		ほ9	6.86 x 1/4							

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ _e (kN/m ²)	f _e ' (kN/m ²)	判定	σ _e ' (kN/m ²)	σ _e '' (kN/m ²)	
	柱軸力	ハ6	5.19 x 1/2	35.30						
		ハ7	2.93							
		ト9	4.99 x 1/2							
		チ6	4.87 x 1/2							
		チ9	2.34 x 1/2							
		リ6	6.28 x 1/2							
		リ7	3.85							
		リ8	6.69							
	リ9	3.33 x 1/2								
	床束	ト7	1.57	6.26						
		ト8	1.57							
		チ7	1.57							
		チ8	1.57							
大引	ホ 9~又10	0.94 x 1/4	3.37							
	ハ 4~6	0.78 x 1/2								
	ト 4~6	0.78 x 1/2								
	ト 6~9	1.57 x 1/2								
	チ 4~6	0.78 x 1/2								
	チ 6~9	1.57 x 1/2								
	チ 9~11	0.78 x 1/2								
1階床		1.89 x 4.97 m ²	9.39							
1階外壁	リ 6~9	0.55 x 7.92 m ²	4.35							
1階内壁	ホ 6~9	0.35 x 6.78 x 1/2 m ²	4.88							
	ホ~リ 9	0.35 x 9.04 x 1/2 m ²								
	ハ 6~7	0.35 x 2.64 m ²								
	ハ~リ 6	0.35 x 6.78 x 1/2 m ²								
基礎梁自重	ホ 6~9	1.44 x 2.73 x 1/2 m	15.07							
	ホ~ハ 6	1.44 x 0.91 x 1/2 m								
	ホ~リ 9	1.44 x 3.64 x 1/2 m								
	ハ~リ 6	1.44 x 2.73 x 1/2 m								
	ハ 6~9	1.44 x 2.73 m								
	リ 6~9	1.44 x 2.73 m								
スラブ自重		1.20 x 9.94 m ²	11.92							
			合計	90.54	9.11	≦ 26.40	OK	7.91	6.40	
FS1 スラブ7 10.26 m ²	柱軸力	又ほ10	0.69 x 1/2	14.33						
		又ほ11	0.89 x 1/2							
		又ほ12	1.31 x 2/3							
		又ほ13	0.69							
		ト9	4.99 x 1/2							
		ト10	0.62							
		ト11	0.93							
		ト13	0.74							
		又ト13	0.54							
		チ9	2.34 x 1/2							
		リ9	3.33 x 1/2							
		リ10	0.95							
		リ11	1.34							
	リ13	1.54								
床束	チ10	1.57	1.57							
大引	ト 6~9	0.78 x 1/2								
	チ 6~9	0.78 x 1/2								

スラブ位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ_e (kN/m ²)	$f_{e'}$ (kN/m ²)	判定	$\sigma_{e'}$ (kN/m ²)	$\sigma_{e''}$ (kN/m ²)
大引	ち 9~11		0.78 x 1/2	1.96					
	ち 9~11		0.78						
1階床			2.75 x 3.31 m ² 1.89 x 5.30 m ²	19.12					
1階外壁	又ほ 12~13 又ほ~り 13 り 9~13		0.55 x 2.64 m ² 0.55 x 8.18 m ² 0.55 x 10.56 m ²	11.76					
1階内壁	又ほ~り 9 又ほ 10~11 又ほ~り 11 又ほ 11~12 と 9~13		0.35 x 7.00 x 1/2 m ² 0.35 x 2.64 x 1/2 m ² 0.35 x 7.00 m ² 0.35 x 2.26 x 1/2 m ² 0.35 x 9.04 m ²	7.70					
基礎梁自重	又ほ~り 9 又ほ 9~12 又ほ~り 11 又ほ 12~13 又ほ~り 13 と 9~11 と 11~13 り 9~13		1.44 x 2.82 x 1/2 m 1.44 x 2.73 x 1/2 m 1.44 x 2.82 m 1.44 x 0.91 m 1.44 x 2.82 m 1.44 x 1.82 m 1.44 x 1.82 m 1.44 x 3.64 m	23.91					
スラブ自重			1.20 x 10.26 m ²	12.32					
			合計	92.66	9.03	≦ 26.40	OK	7.83	5.50

(2) 布基礎接地圧とフーチングの検討

$$\sigma_e = (\alpha \times W) / (L \times B) \leq f_{e'}$$

σ_e : 布基礎の接地圧 (kN/m²)

$f_{e'}$: 地盤の長期有効地耐力 (kN/m²)

α : 安全率 (1.0)

L : 基礎長さ (m)

$\sigma_{e''}$: 基礎梁の接地圧 (kN/m²)

(基礎及びスラブ重量を含めないWで算出した接地圧)

$$f_{e'} = q_a - \gamma_{RC+S} \times D_f$$

q_a : 地盤の長期許容応力度 (kN/m²)

γ_{RC+S} : 土とコンクリートを合わせた単位体積重量 (kN/m³)

D_f : 地盤面から基礎底面までの深さ (m)

$$M = (\sigma_e/2) \times \{(B-b)/2\}^2$$

偏心基礎の場合、 $M = \{\sigma_e \times (B-b)^2\}/2$

M : 基礎底盤に生じる曲げモーメント (kN・m)

M_a : 基礎底盤の長期許容曲げモーメント (kN・m)

b : 基礎幅 (m)

B : フーチング幅 (m)

布基礎位置	荷重		W (kN)	ΣW (kN)	σ_e (kN/m ²)	$f_{e'}$ (kN/m ²)	判定	M (kN・m)	M_a (kN・m)	判定	$\sigma_{e''}$ (kN/m ²)
NG1 又は12 ~ 又は13 0.36 m ² L=0.91 m	柱軸力	又は12	0.72 x 1/2	1.38							
		又は13	1.02								
	自重	又は 12~13	0.55 x 2.64 m ²	1.45							
		又は 12~13	1.44 x 0.91 m	1.31							
合計			4.14	4.14	11.38	≦ 30.00	OK	0.09	≦ 5.15	OK	7.78

4-4. スラブ筋の検討

●境界条件ごとの底盤スラブに生じる曲げモーメントの計算式

スラブ領域の支持条件	Lx (短辺) 方向		Ly (長辺) 方向	
	端 部	中 央 部	端 部	中 央 部
(A) 4辺固定	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{12}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{18}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{24}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{36}$
(B) 2隣辺ピン端	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{18}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{12}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{36}$
(C) 長辺端部1辺ピン	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{12}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{18}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{24}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{36}$
(D) 短辺端部1辺ピン	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{9}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{18}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{14}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{36}$
(E) 長辺端部1辺固定	0	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{12}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{27}$
(F) 短辺端部1辺固定	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	0	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{27}$
(G) 長辺端部2対辺固定	0	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{14}$	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{36}$
(H) 短辺端部2対辺固定	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{12}$	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{18}$	0	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{27}$
(I) 4辺ピン端	0	$\frac{\sigma_{ex} \times Lx^2}{8}$	0	$\frac{\sigma_{e'} \times Lx^2}{27}$

Lx : スラブの短辺 (m)

Ly : スラブの長辺 (m)

$\sigma_{e'}$: 該当区間のスラブの接地圧 (kN/m²)

$\sigma_{ex} = (Ly^4 / (Lx^4 + Ly^4)) \times \sigma_{e'}$ (kN/m²)

Max : スラブ短辺許容曲げモーメント (kN・m)

May : スラブ長辺許容曲げモーメント (kN・m)

Mx中 : 短辺中央曲げモーメント (kN・m)

Mx端 : 短辺端部曲げモーメント (kN・m)

My中 : 長辺中央曲げモーメント (kN・m)

My端 : 長辺端部曲げモーメント (kN・m)

位置	タイプ	スラブ厚 (cm)	配筋	鉄筋量 at(cm ²)	Lx		$\sigma_{e'}$ (kN/m ²)	σ_{ex} (kN/m ²)	Max	Mx中	検定 Mx1/Max	My中	検定 My1/My	判 定
					May	Mx端			My端					
FS3 スラブ1	(B) 2隣辺ピン端	15.0	D13@150	8.47	3.640	8.309	4.155	9.679	3.058	0.32			OK	
								11.990	6.881		0.57			OK
					3.640	8.309	4.155	11.557			3.058	0.26	OK	
								10.112			9.174	0.91		OK
FS2 スラブ2	(C) 長辺端部1辺ピン	15.0	D13@300	4.23	1.820	8.935	8.409	4.839	1.547	0.32			OK	
								5.995	2.321		0.39			OK
					3.640	8.935	8.409	5.779			0.822	0.14	OK	
								5.056			1.233	0.24		OK
FS2 スラブ3	(B) 2隣辺ピン端	15.0	D13@300	4.23	1.820	9.726	9.154	4.839	1.685	0.35			OK	
								5.995	3.790		0.63			OK
					3.640	9.726	9.154	5.779			0.895	0.15	OK	
								5.056			2.685	0.53		OK
FS2 スラブ4	(B) 2隣辺ピン端	15.0	D13@300	4.23	2.185	7.224	5.122	4.839	1.359	0.28			OK	
								5.995	3.057		0.51			OK
					2.730	7.224	5.122	5.779			0.958	0.17	OK	
								5.056			2.874	0.57		OK
FS3 スラブ5	(B) 2隣辺ピン端	15.0	D13@150	8.47	3.640	8.039	5.703	9.679	4.198	0.43			OK	
								11.990	9.445		0.79			OK
					3.640	8.039	5.703	11.557			2.959	0.26	OK	
								10.112			8.876	0.88		OK

位置	タイプ	スラブ厚 (cm)	配筋	鉄筋量 at(cm ²)	Lx		$\sigma e'$ (kN/m ²)	σex (kN/m ²)	Max	Mx中	検定 Mx1/Max	My中	検定 My1/My	判定
					May	Mx端			My端					
FS2 スラブ6	(C) 長辺端部1辺ピン	15.0	D13@300	4.23	2.730	7.912	6.010	4.839	2.488	0.51				OK
					3.640			5.995	3.733		0.62			
			D13@300	4.23						1.638	0.28	OK		
										2.457	0.49	OK		
FS1 スラブ7	(E) 長辺端部1辺固定	15.0	D13@200	6.35	2.820	7.827	5.754	7.259	5.720	0.79				OK
					3.640			8.993	0.000		0.00			
			D13@200	6.35						2.305	0.27	OK		
										5.187	0.68	OK		

4-5. 基礎梁の検討

(1) 長期

基礎梁中央部曲げモーメント : $LM中 = WL^2 / 8$ 検定 = $LM中 / LMa \leq 1$

基礎梁端部曲げモーメント : $LM端 = WL^2 / 12$ 検定 = $LM端 / LMa \leq 1$

基礎梁最大せん断力 : $LQmax = WL / 2$ 検定 = $LQmax / LQa \leq 1$

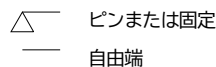
α : せん断スパン比による割増係数

$\alpha = 4 / \{ LM / (LQ \times d) + 1 \}$ かつ $1 \leq \alpha \leq 2$ (1以下は1、2以上は2)

d = 基礎梁成 - 主筋位置

(※基礎梁上端・下端の主筋位置のうち、dが小さくなる方を採用しています)

基礎梁端部の支持状態



通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
い1~ろ1	0.45	18.09	0.02	OK	0.30	17.73	0.02	OK	1.97	2.00	150.31	0.01	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
ろ1~り1	5.37	13.76	0.39	OK	3.58	13.39	0.27	OK	11.81	2.00	113.56	0.10	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
い5～又に5														
FA2	5.85	11.88	0.49	OK	3.90	13.58	0.29	OK	14.05	1.00	15.44	0.91	OK	
FN2	5.85	26.44	0.22	OK	3.90	25.92	0.15	OK	14.05	2.00	109.88	0.13	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
又に5～ほ5														
FN1	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.12	2.00	77.73	0.00	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
ほ6～へ6														
FA1	0.86	7.13	0.12	OK	0.58	8.15	0.07	OK	3.80	1.00	10.29	0.37	OK	
FN2	0.86	17.77	0.05	OK	0.58	17.25	0.03	OK	3.80	2.00	73.13	0.05	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
へ6～り6														
FN2	9.94	17.77	0.56	OK	6.63	17.25	0.38	OK	21.85	1.87	68.25	0.32	OK	
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
い7~又に7													
FA1	0.80	7.13	0.11	OK	0.53	8.15	0.07	OK	4.23	1.08	13.92	0.30	OK
FN2	4.46	17.77	0.25	OK	2.98	17.25	0.17	OK	13.08	2.00	73.13	0.18	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
又に7~ほ7													
FN1	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.13	2.00	77.73	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
い8~又は8	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
い9~又は9	2.32	18.09	0.13	OK	1.54	17.73	0.09	OK	6.79	2.00	150.31	0.05	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又は9~ほ9	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	2.78	9.43	0.29	OK	1.85	9.17	0.20	OK	8.14	2.00	77.73	0.10	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
ほ9~り9	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	4.89	9.43	0.52	OK	3.26	9.17	0.36	OK	10.75	1.93	74.89	0.14	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又は又10~又ほ又10	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
FN1	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又はほ11~り11	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
FN1	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又は12~又は12	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.02	13.76	0.00	OK	0.01	13.39	0.00	OK	0.21	2.00	113.56	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又は12~ほ12	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.89	8.34	0.11	OK	0.60	7.97	0.07	OK	3.40	2.00	67.62	0.05	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
ほ12~又ほ12	0.29	13.76	0.02	OK	0.19	13.39	0.01	OK	1.42	2.00	113.56	0.01	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
又ほ13~り13	1.43	13.76	0.10	OK	0.96	13.39	0.07	OK	4.20	2.00	113.56	0.04	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	3.58	18.09	0.20	OK	2.39	17.73	0.13	OK	7.87	2.00	150.31	0.05	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
又は9～又は12	1.29	13.76	0.09	OK	0.86	13.39	0.06	OK	3.77	2.00	113.56	0.03	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又は12~又は13	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
NG1	0.47	13.76	0.03	OK	0.31	13.39	0.02	OK	2.07	2.00	113.56	0.02	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
ほ1~ほ2	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.88	9.43	0.09	OK	0.59	9.17	0.06	OK	3.88	2.00	77.73	0.05	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
ほ2～ほ4	FC1	11.47	25.94	0.44	OK	7.64	24.58	0.31	OK	25.20	1.77	98.24	0.26	OK
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定						
ほ4～ほ5	FN1	1.75	9.43	0.19	OK	1.17	9.17	0.13	OK	7.71	2.00	77.73	0.10	OK
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
ほ5～ほ9	1.59	17.77	0.09	OK	1.06	17.25	0.06	OK	6.98	2.00	73.13	0.10	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
又ほ9～又ほ12	0.82	7.13	0.12	OK	0.55	8.15	0.07	OK	3.61	1.00	12.86	0.28	OK
FA1	2.11	9.43	0.22	OK	1.41	9.17	0.15	OK	9.27	2.00	77.73	0.12	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又ほ12~又ほ13	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.43	13.76	0.03	OK	0.28	13.39	0.02	OK	1.87	2.00	113.56	0.02	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
又ほ6~又ほ9	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
と9~と11	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax (kN)	α	LQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定					
と11~と13	0.00	9.43	0.00	OK	0.00	9.17	0.00	OK	0.00	1.00	38.86	0.00	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				Qmax	α	LQa	検定	判定
基礎タイプ	LM中 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	LM端 (kN・m)	LMa (kN・m)	検定	判定	(kN)		(kN)		
FG1	6.09	13.76	0.44	OK	4.06	13.39	0.30	OK	13.39	2.00	113.56	0.12	OK
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

(2) 短期

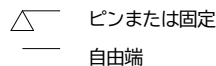
α : せん断スパン比による割増係数

$$\alpha = 4 / \{ SM / (SQ \times d) + 1 \} \text{ かつ } 1 \leq \alpha \leq 2 \text{ (1以下は1、2以上は2)}$$

d = 基礎梁成 - 主筋位置

(※基礎梁上端・下端の主筋位置のうち、dが小さくなる方を採用しています)

基礎梁端部の支持状態



通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	0.00	27.37	0.00	OK	0.30	26.82	0.01	OK	1.97	2.00	225.46	0.01	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	0.00	27.37	0.00	OK	0.30	26.82	0.01	OK	1.97	2.00	225.46	0.01	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ろ1~り1	12.88	20.82	0.62	OK	12.58	20.26	0.62	OK	18.91	2.00	170.34	0.11	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ろ1~り1	12.86	20.82	0.62	OK	16.44	20.26	0.81	OK	18.90	1.70	145.20	0.13	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
い5～又に5													
FA2	12.03	17.98	0.67	OK	15.93	20.55	0.78	OK	14.05	1.00	23.15	0.61	OK
FN2	12.03	39.99	0.30	OK	15.93	39.21	0.41	OK	14.05	1.38	113.85	0.12	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
い5～又に5													
FA2	12.03	17.98	0.67	OK	8.13	20.55	0.40	OK	14.05	1.00	23.15	0.61	OK
FN2	12.03	39.99	0.30	OK	10.49	39.21	0.27	OK	16.66	1.81	149.36	0.11	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMa (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.12	2.00	116.59	0.00	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMa (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.12	2.00	116.59	0.00	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smx (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
ほ6～へ6														
FA1	0.00	10.79	0.00	OK	0.58	12.33	0.05	OK	3.80	1.26	19.50	0.19	OK	
FN2	0.00	26.88	0.00	OK	0.58	26.09	0.02	OK	3.80	2.00	109.70	0.03	OK	
【加力方向：X+】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smx (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
ほ6～へ6														
FA1	0.00	10.79	0.00	OK	0.58	12.33	0.05	OK	3.80	1.26	19.50	0.19	OK	
FN2	0.00	26.88	0.00	OK	0.58	26.09	0.02	OK	3.80	2.00	109.70	0.03	OK	
【加力方向：X-】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ハ6～リ6													
FN2	10.99	26.88	0.41	OK	10.42	26.09	0.40	OK	27.89	2.00	109.70	0.25	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ハ6～リ6													
FN2	12.66	26.88	0.47	OK	19.29	26.09	0.74	OK	28.81	1.49	81.79	0.35	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
い7~又に7													
FA1	6.52	10.79	0.60	OK	7.06	12.33	0.57	OK	4.23	1.00	19.29	0.22	OK
FN2	10.45	26.88	0.39	OK	13.43	26.09	0.51	OK	17.15	1.35	73.93	0.23	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
い7~又に7													
FA1	6.52	10.79	0.60	OK	5.99	12.33	0.49	OK	4.23	1.00	19.29	0.22	OK
FN2	10.45	26.88	0.39	OK	10.12	26.09	0.39	OK	17.15	1.58	86.66	0.20	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ニ7~ほ7	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.13	2.00	116.59	0.00	OK
FN1													
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ニ7~ほ7	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.13	2.00	116.59	0.00	OK
FN1													
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	2.38	27.37	0.09	OK	2.04	26.82	0.08	OK	8.53	2.00	225.46	0.04	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	3.83	27.37	0.14	OK	5.37	26.82	0.20	OK	9.59	2.00	225.46	0.04	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は9~ほ9	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	1.85	13.87	0.13	OK	8.14	2.00	116.59	0.07	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は9~ほ9	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	1.85	13.87	0.13	OK	8.14	2.00	116.59	0.07	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定					
ほ9~り9													
FN1	2.61	14.26	0.18	OK	4.50	13.87	0.32	OK	14.27	2.00	116.59	0.12	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定					
ほ9~り9													
FN1	1.30	14.26	0.09	OK	2.82	13.87	0.20	OK	12.87	2.00	116.59	0.11	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は又10~又は又10	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は又10~又は又10	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ11~り11	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ11~り11	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は12~又は12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	20.82	0.00	OK	0.01	20.26	0.00	OK	0.21	2.00	170.34	0.00	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は12~又は12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	20.82	0.00	OK	0.01	20.26	0.00	OK	0.21	2.00	170.34	0.00	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
又は12~ほ12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
基礎タイプ	FG3	0.00	12.62	0.00	OK	0.60	12.06	0.05	OK	3.40	2.00	101.43	0.03	OK
【加力方向：X+】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
又は12~ほ12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
基礎タイプ	FG3	0.00	12.62	0.00	OK	0.60	12.06	0.05	OK	3.40	2.00	101.43	0.03	OK
【加力方向：X-】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ほ12~又ほ12	0.00	20.82	0.00	OK	0.19	20.26	0.01	OK	1.42	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ほ12~又ほ12	0.00	20.82	0.00	OK	0.19	20.26	0.01	OK	1.42	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ13~り13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	8.01	20.82	0.38	OK	7.82	20.26	0.39	OK	10.07	1.75	148.99	0.07	OK
【加力方向：X+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ13~り13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	8.01	20.82	0.38	OK	8.96	20.26	0.44	OK	10.07	1.64	139.61	0.07	OK
【加力方向：X-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	16.25	27.37	0.59	OK	16.57	26.82	0.62	OK	14.40	1.66	187.39	0.08	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG2	10.32	27.37	0.38	OK	10.00	26.82	0.37	OK	13.46	2.00	225.46	0.06	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は9~又は12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG1	1.05	20.82	0.05	OK	0.19	20.26	0.01	OK	4.54	2.00	170.34	0.03	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は9~又は12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FG1	1.05	20.82	0.05	OK	1.90	20.26	0.09	OK	4.54	2.00	170.34	0.03	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は12~又は13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
NG1	0.00	20.82	0.00	OK	0.31	20.26	0.02	OK	2.07	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又は12~又は13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
NG1	0.00	20.82	0.00	OK	0.31	20.26	0.02	OK	2.07	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.59	13.87	0.04	OK	3.88	2.00	116.59	0.03	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.59	13.87	0.04	OK	3.88	2.00	116.59	0.03	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定					
FC1	0.00	39.24	0.00	OK	7.64	37.19	0.21	OK	25.20	2.00	166.29	0.15	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMA (kN・m)	検定	判定					
FC1	0.00	39.24	0.00	OK	7.64	37.19	0.21	OK	25.20	2.00	166.29	0.15	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	1.17	13.87	0.08	OK	7.71	2.00	116.59	0.07	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	1.17	13.87	0.08	OK	7.71	2.00	116.59	0.07	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ほ5～ほ9	14.08	26.88	0.52	OK	13.48	26.09	0.52	OK	17.57	1.46	79.88	0.22	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
ほ5～ほ9	14.08	26.88	0.52	OK	15.14	26.09	0.58	OK	17.57	1.41	77.35	0.23	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
又ほ9~又ほ12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
基礎タイプ														
FA1	0.81	10.79	0.08	OK	0.26	12.33	0.02	OK	4.51	1.12	21.58	0.21	OK	
FN1	1.63	14.26	0.11	OK	0.59	13.87	0.04	OK	10.17	2.00	116.59	0.09	OK	
【加力方向：Y+】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断					
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定	
又ほ9~又ほ12	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定						
基礎タイプ														
FA1	0.81	10.79	0.08	OK	1.36	12.33	0.11	OK	4.51	1.00	19.29	0.23	OK	
FN1	1.63	14.26	0.11	OK	3.03	13.87	0.22	OK	10.17	2.00	116.59	0.09	OK	
【加力方向：Y-】														
荷重図														
曲げ応力														
せん断力														

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ12~又ほ13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	20.82	0.00	OK	0.28	20.26	0.01	OK	1.87	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
又ほ12~又ほ13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	20.82	0.00	OK	0.28	20.26	0.01	OK	1.87	2.00	170.34	0.01	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

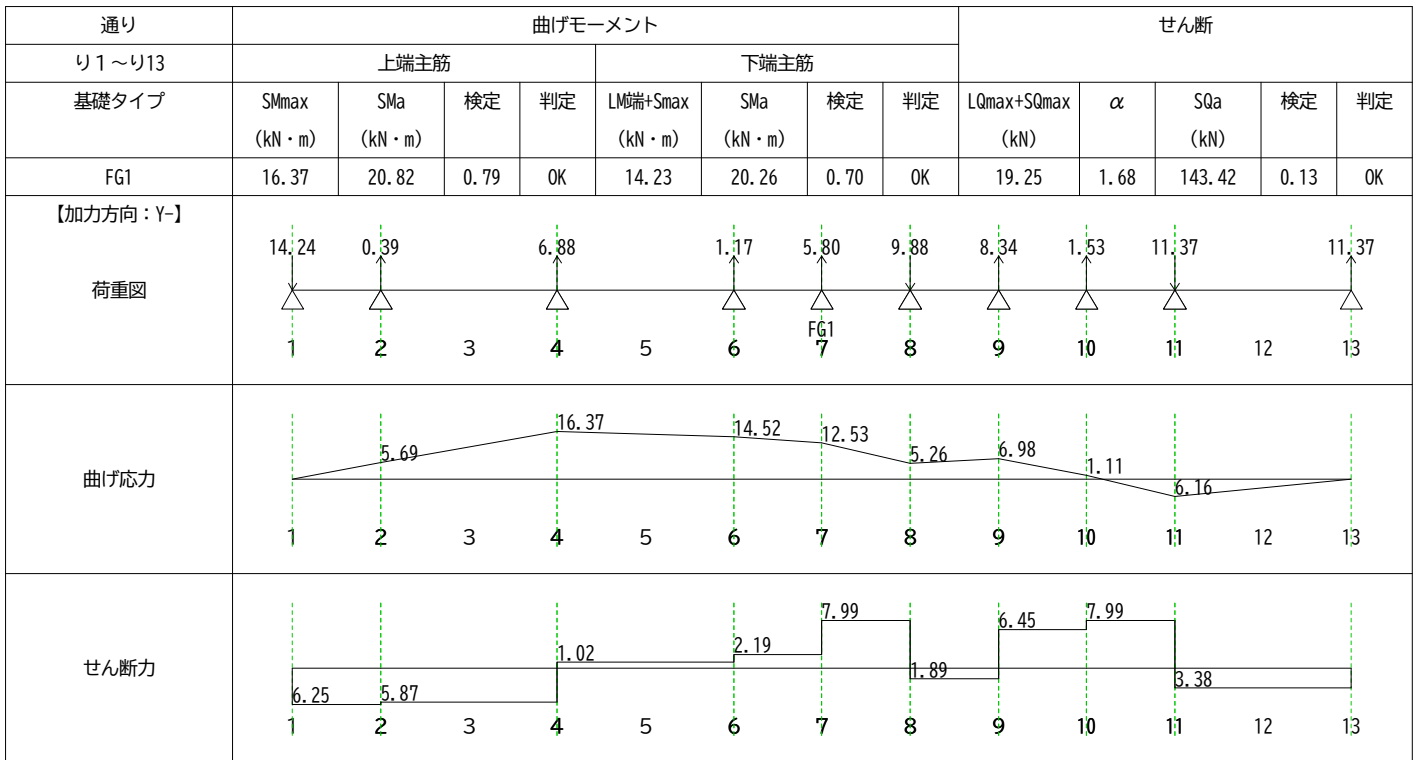
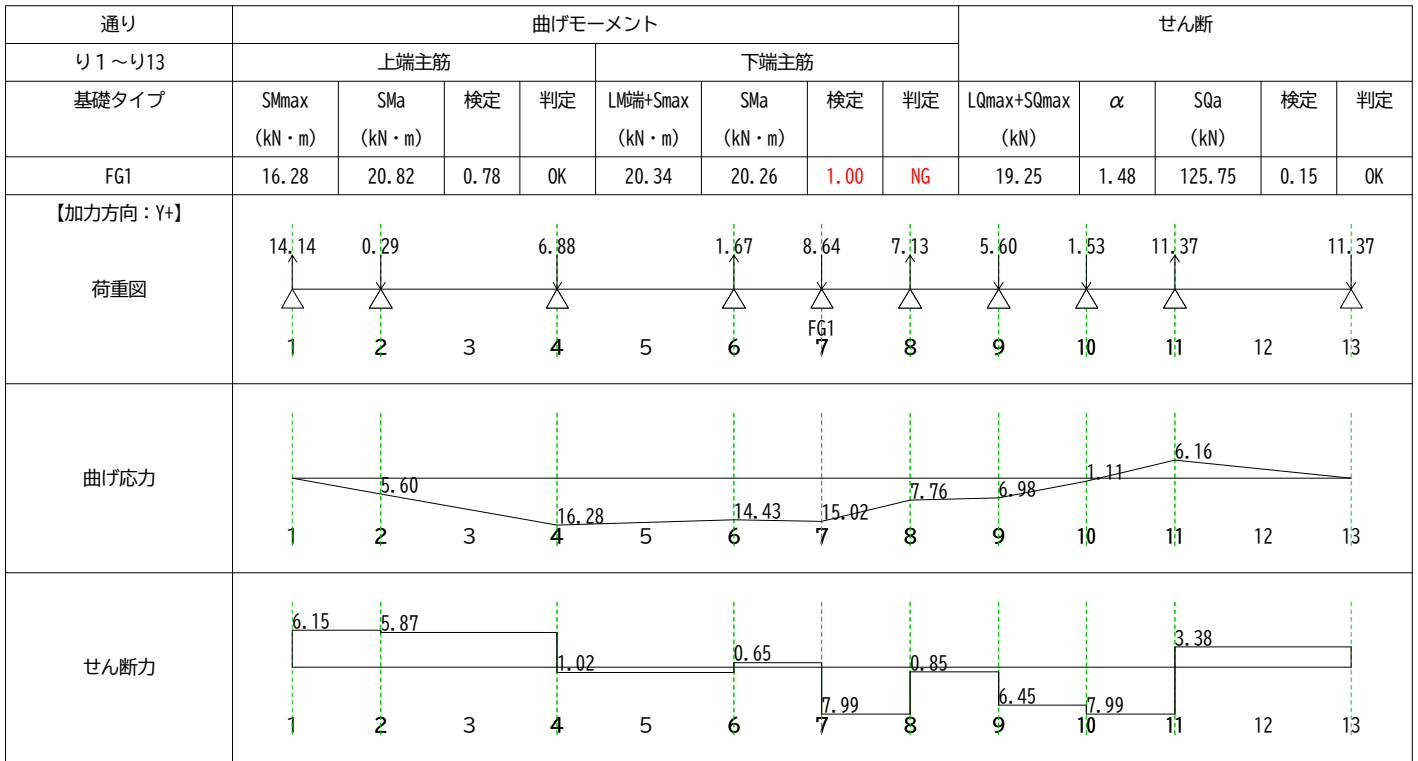
通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
基礎タイプ	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+Smax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
と9~と11	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ													
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

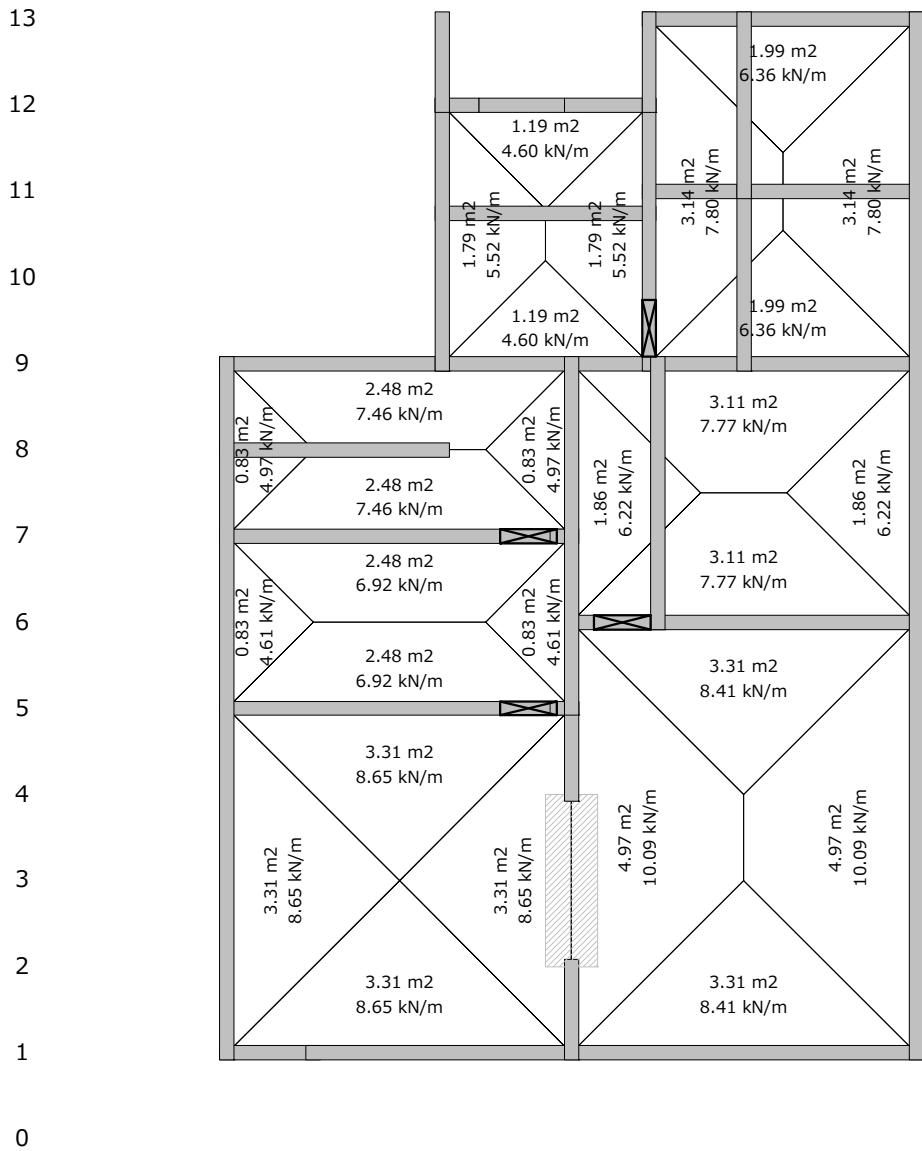
通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
と9~と11	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ													
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
と11~と13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y+】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													

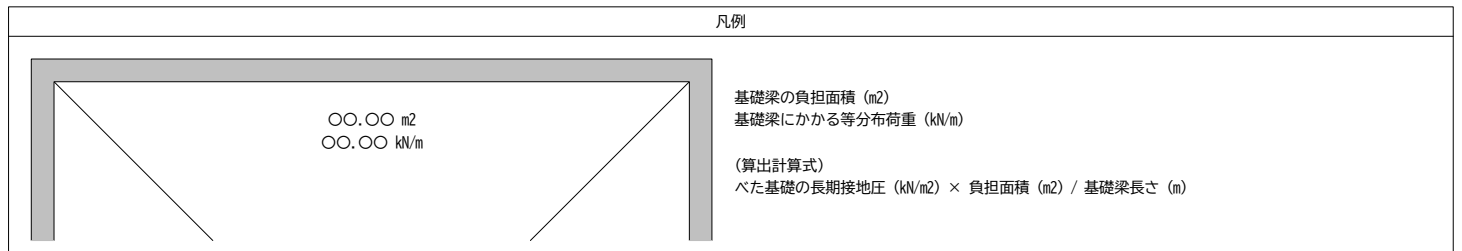
通り	曲げモーメント								せん断				
	上端主筋				下端主筋				LQmax+SQmax (kN)	α	SQa (kN)	検定	判定
と11~と13	SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定	LM端+SMmax (kN・m)	SMa (kN・m)	検定	判定					
基礎タイプ	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
FN1	0.00	14.26	0.00	OK	0.00	13.87	0.00	OK	0.00	1.00	58.29	0.00	OK
【加力方向：Y-】													
荷重図													
曲げ応力													
せん断力													



4-6. べた基礎の基礎梁等分布荷重図



ろ い ろ は に ほ へ と ち り



[4-6. べた基礎の基礎梁等分布荷重図]