

長住郎 3

2階建て枠組壁工法住宅計算書 横架材・基礎・基礎梁の検討(耐震等級3)

平成 年 月 日

物件名称 : モデルプラン

建築場所 :

建築主 :

設計者 :

目次

1．横架材・基礎の計算方法	1
2．使用材料及び許容応力度	2
3．略伏図	3
4．荷重及び軸力	
4 - 1．仮定荷重・建物重量	6
4 - 2．長期軸力表	7
4 - 3．長期鉛直軸力(伏図)	13
4 - 4．水平力による軸力(伏図)	15
5．横架材の検討	
5 - 1．横架材断面の算定	17
5 - 2．横架材断面伏図	19
5 - 3．横架材の検討・検定比表	21
5 - 4．横架材の検討・検定比図	37
5 - 5．横架材の検討・詳細計算	41
5 - 6．たる木・母屋等の設計	
6．基礎・基礎梁の設計	
6 - 1．基礎梁配置図及び条件リスト	185
6 - 2．基礎負担荷重図・反力図	189
6 - 3．基礎・基礎梁の設計	195
6 - 4．基礎の設計(個別入力)	
6 - 5．基礎梁の設計(個別入力)	

1. 横架材・基礎の計算方法

本計算書では、以下の流れに従い横架材・基礎についての検討をおこなった

(1) 設計用荷重の計算

荷重については、屋根・外壁・内壁・床・積載荷重を床均し荷重とし、各部材(壁・梁)で床荷重の拾いにみため負担するものとして検討した。

荷重は建物の重量を考慮して以下のように設定した。右側は想定している仕様。

・軽い建物(重い屋根でない)の場合		
屋根	0.95 kN/m ²	カラーベスト等
外壁	0.75 kN/m ²	ラスモルタル壁等
内壁	0.20 kN/m ²	ボード壁等
床	0.60 kN/m ²	
積載	1.30 kN/m ²	
・重い建物(重い屋根)の場合		
屋根	1.30 kN/m ²	棧瓦等
外壁	1.20 kN/m ²	土塗り壁等
内壁	0.20 kN/m ²	ボード壁等
床	0.60 kN/m ²	
積載	1.30 kN/m ²	

上記の数値は「木造住宅の耐震診断と補強方法(改訂版)」発行 財団法人 日本建築防災協会 P. 267 表3.4を根拠としている。

以上をもとに、各階の拾い用床均し荷重を以下のように算出している

屋根階	屋根 + (外壁 + 内壁) × 0.5
2階	床 + 外壁 + 内壁 + 積載
1階	床 + (外壁 + 内壁) × 0.5 + 積載

・軽い建物の場合	
屋根階	1.425 kN/m ²
2階	2.850 kN/m ²
1階	2.375 kN/m ²
・重い建物の場合	
屋根	2.000 kN/m ²
2階	3.300 kN/m ²
1階	2.600 kN/m ²

尚、評価等級による荷重の割増等を行っていない。

(2) 軸力の計算

長期軸力については、各階の床均し荷重を屋根・床の荷重として根太向きに応じて各部材(壁・梁)で拾い、柱部材で下階に伝達し各部材の負担軸力を算定した。
水平力による軸力については、耐力壁の壁倍率をもとに、許容耐力時の鉛直軸力を算定し、各部材(壁・梁)で拾い、柱部材で下階に伝達して各部材の負担軸力を算定した。

水平力による鉛直軸力は次式で算定し、壁の両端の柱に左右符号の逆転した軸力を設定している。
鉛直軸力(kN) = 壁倍率 × 1.96 × 階高(m)

上記に示すように水平時の軸力は応力軸力でなく、許容耐力時の軸力としている。よって短期水平時荷重については、地震・風圧時とも同じものとして検討した。
また、横架材の設計で出力する検定の計算書中の等分布荷重は横架材が直接負担している床均し荷重を示し、集中荷重は横架材及び上に載っている柱よりの伝達荷重となる。(水平時荷重はこちらにのみ発生する)

(3) 横架材・基礎の許容応力度計算

上記の荷重軸力に対して、各横架材及び基礎について許容応力度を計算し、設計及び検討をおこなった。

計算については、下記の文献を参考におこなっている。

準拠した基準・参考図書

- ・ 建築基準法・同施行令・告示等
- ・ 2007年 枠組壁工法建築物 構造計算指針
- ・ 木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2008年版)
- ・ 3階建て木造住宅の構造設計と防火設計の手引き
- ・ 木造住宅の耐震診断と補強方法

2. 使用材料及び許容応力度

(1) 木材

土台

1階柱

2階柱

梁

母屋

たる木

根太

(2) 鉄筋,コンクリート

木材 許容応力度表

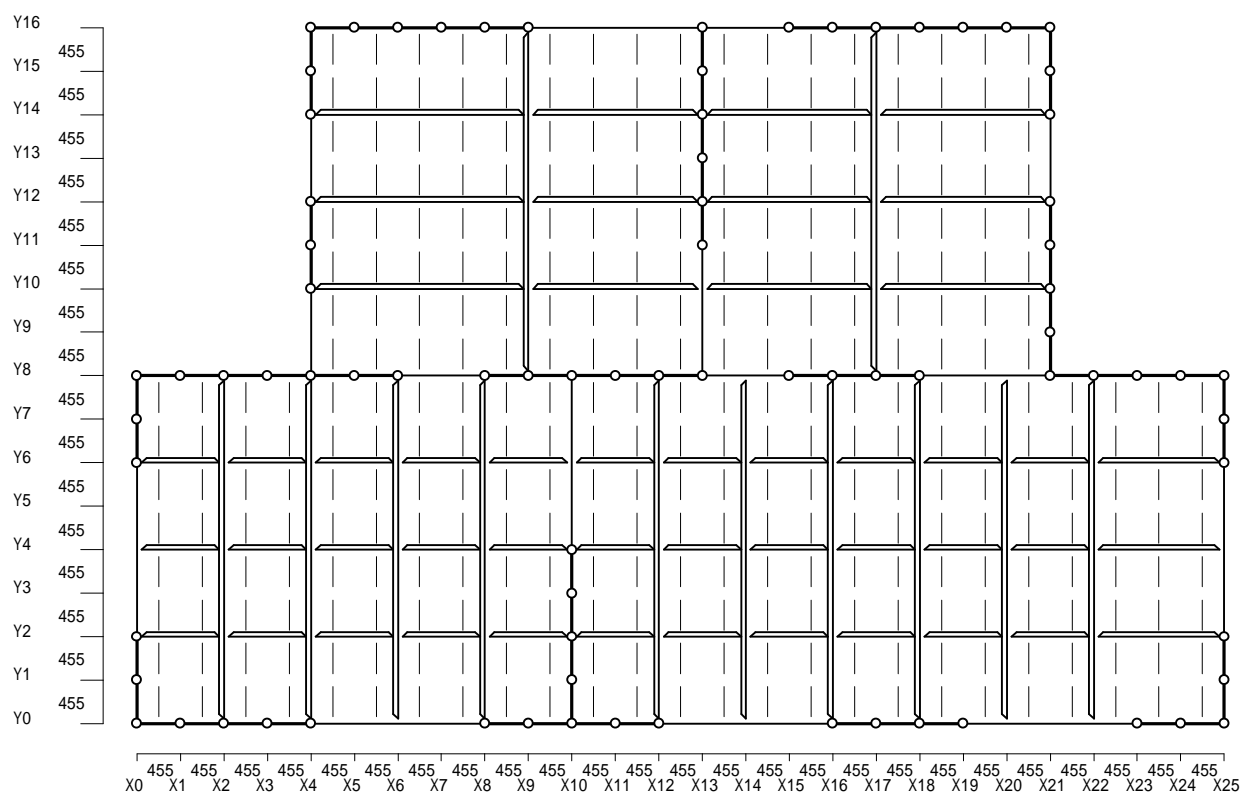
樹 種	長 期 (N/mm ²)					短 期 (N/mm ²)					ヤング 係数 (x1000 N/mm ²)
	圧縮	引張 り	曲げ	せん 断	めり 込み	圧縮	引張 り	曲げ	せん 断	めり 込み	
SPF1-Fs	6.6	4.4	8.1	0.7	2.2	12.0	8.0	14.8	1.2	4.0	10.0
SPF2-Fs	6.4	4.2	7.9	0.7	2.2	11.6	7.6	14.4	1.2	4.0	9.6
E120-F330	9.5	8.2	12.1	1.1	2.2	17.2	14.9	22.0	2.0	4.0	12.0
E105-F300	8.5	7.4	11.0	1.1	2.2	15.4	13.4	20.0	2.0	4.0	10.2
-	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
-	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

鉄筋およびコンクリート 許容応力度表

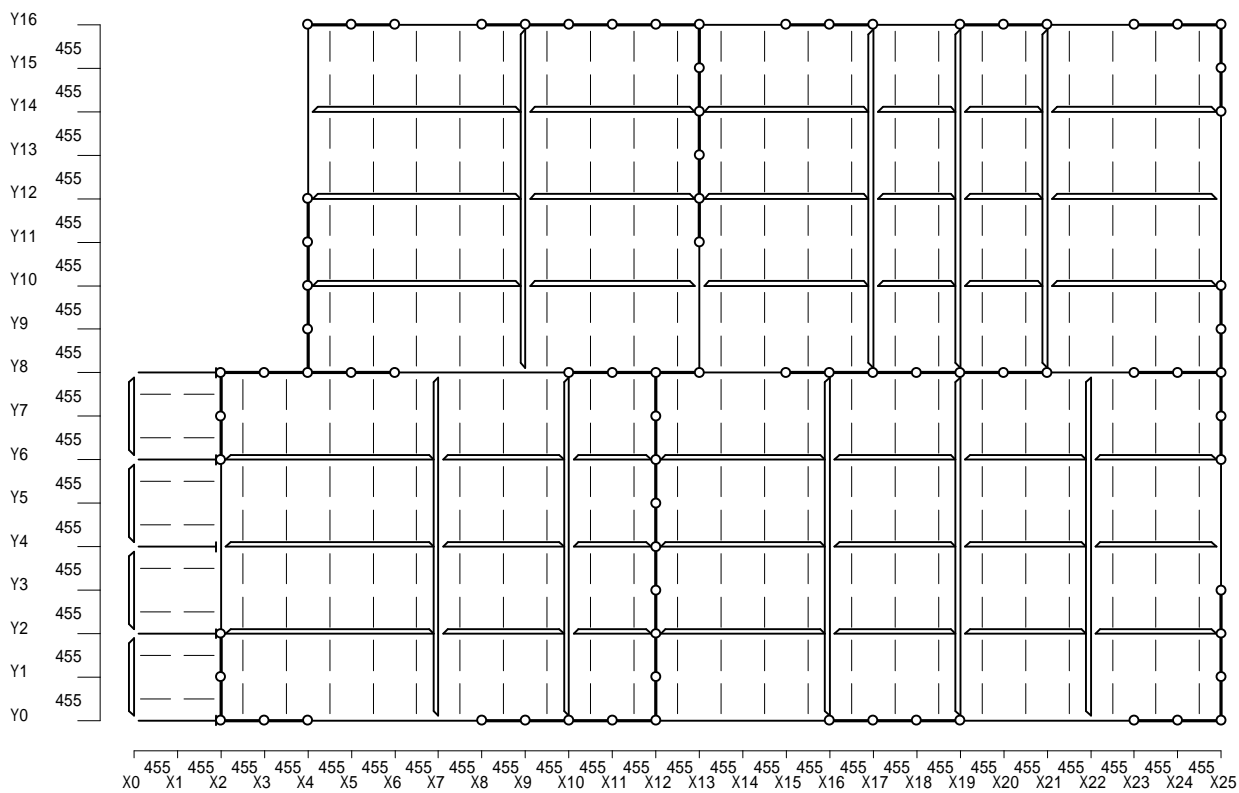
材 料	長 期 (N/mm ²)					短 期 (N/mm ²)				
	圧 縮 rfc fc	引張り ft	せん断 wft fs	付着 fa		圧 縮 rfc fc	引張り ft	せん断 wft fs	付着 fa	
				曲げ材 上	その他				曲げ材 上	その他
SD295A	195	195	195	0.72	0.90	295	295	295	1.08	1.35
SD295B	195	195	195	0.72	0.90	295	295	295	1.08	1.35
SD345	195	195	195	0.72	0.90	345	345	345	1.08	1.35
SR235	160	160	160	0.72	0.90	235	235	235	1.05	1.35
コンクリート Fc=18	6	-	0.6	-	-	12	-	0.9	-	-

3. 略伏図

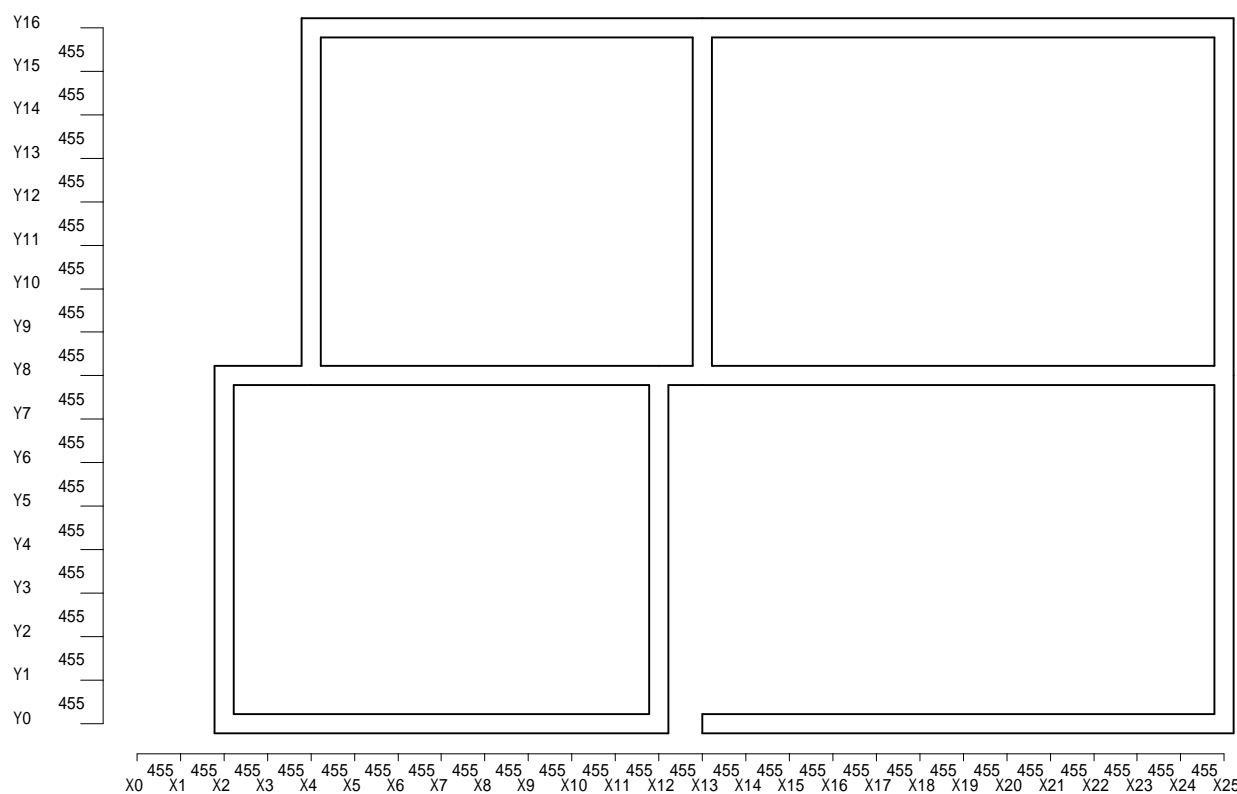
2階 (3階床)



1 階 (2 階床)



1 階 (基礎)



4 . 荷重及び軸力
4 - 1 . 仮定荷重・建物重量

仮定床均し荷重(kN/m²) (横架材・基礎設計用)

	屋根	外壁	内壁	床	積載荷重
軽い屋根	0.95	0.75	0.20	0.60	1.30

各階の横架材の設計用床均し荷重(kN/m²)
評価等級 3

屋根階	1.425 x 1.00	1.425
2階	2.850 x 1.00	2.850
1階	2.375 x 1.00	2.375

建物重量の算定
() 横架材・基礎設計荷重

階	項目	単位重量 (N/m ²)	面積 (m ²)	W0 (kN)	Wi (kN)	Wi (kN)
2	屋根	1425	69.56	99.12	(99.12)	(99.12)
		(1425)				
1	床 屋根	2150	69.56	149.55	(198.25)	(258.12)
		(2850)	6.62	9.44		
		1425		(9.44)		
F	床	1675	81.25	136.09	(207.69)	(306.81)
		(2375)		(192.97)		
				(192.97)	(499.78)	

4 - 2 . 長期軸力表

柱の軸力
柱の長期軸力(積雪は含まない)

位置	階	項目	単位重量×長さ・面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y0 X0	2	屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148
					Y0 X2 へ	0.148
Y0 X1	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
					Y0 X2 へ	0.148
					Y0 X2 へ	0.148
Y0 X2	2	屋根	1.425 × 1.449	2.065	2.065	2.065
	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.623	3.688
		Y0 X0		0.148		
		Y0 X1		0.148		
		Y0 X1		0.148		
		Y1 X0		0.000		
Y0 X3	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y0 X4	2	屋根	1.425 × 2.381	3.393	3.393	3.393
	1	床	2.850 × 1.139	3.245	3.245	6.638
Y0 X8	2	屋根	1.425 × 2.381	3.393	3.393	3.393
	1	床	2.850 × 2.381	6.785	6.785	10.178
Y0 X9	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y0 X10	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 1.760	5.015	6.785	7.080
		Y1 X10		0.000		
		Y2 X10		0.885		
		Y3 X10		0.000		
		Y4 X10		0.885		
Y0 X11	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y0 X12	2	屋根	1.425 × 2.381	3.393	3.393	3.393
	1	床	2.850 × 0.518	1.475	1.475	4.868
Y0 X16	2	屋根	1.425 × 2.381	3.393	3.393	3.393
	1	床	2.850 × 2.691	7.670	7.670	11.063
Y0 X17	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y0 X18	2	屋根	1.425 × 1.449	2.065	2.065	2.065
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	2.655
Y0 X19	2	屋根	1.425 × 1.837	2.618	2.618	2.618
	1	床	2.850 × 2.847	8.113	8.113	10.731
Y0 X23	2	屋根	1.425 × 1.993	2.839	2.839	2.839
	1	床	2.850 × 1.915	5.458	5.458	8.297
Y0 X24	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y0	X25	2 屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148
		1 床	2.850 × 0.104	0.295	0.295	0.443
					Y0 X2 ^	0.000
					Y2 X2 ^	0.000
Y1	X2	1 床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.590
					Y0 X10 ^	0.000
					Y8 X10 ^	0.000
Y2	X0	2 屋根	1.425 × 0.621	0.885	0.885	0.885
					Y2 X2 ^	0.885
Y2	X2	1 床	2.850 × 2.691	7.670	8.555	8.555
		Y1 X0 より		0.000		
		Y2 X0 より		0.885		
Y2	X10	2 屋根	1.425 × 0.828	1.180	1.180	1.180
					Y0 X10 ^	0.885
					Y8 X10 ^	0.295
Y2	X12	1 床	2.850 × 1.242	3.540	3.540	3.540
Y2	X25	2 屋根	1.425 × 0.932	1.328	1.328	1.328
		1 床	2.850 × 0.621	1.770	1.770	3.098
					Y0 X10 ^	0.000
					Y8 X10 ^	0.000
Y3	X25	1 床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	1.180
Y4	X10	2 屋根	1.425 × 1.242	1.770	1.770	1.770
					Y0 X10 ^	0.885
					Y8 X10 ^	0.885
Y4	X12	1 床	2.850 × 1.242	3.540	3.540	3.540
Y6	X0	2 屋根	1.425 × 0.621	0.885	0.885	0.885
					Y6 X2 ^	0.885
Y6	X2	1 床	2.850 × 2.691	7.670	8.555	8.555
		Y6 X0 より		0.885		
		Y7 X0 より		0.000		
Y6	X12	1 床	2.850 × 1.242	3.540	3.540	3.540
Y6	X25	2 屋根	1.425 × 0.932	1.328	1.328	1.328
		1 床	2.850 × 0.828	2.360	2.360	3.688
					Y6 X2 ^	0.000
					Y8 X2 ^	0.000
Y7	X2	1 床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.590
Y8	X0	2 屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148
					Y8 X2 ^	0.148
Y8	X1	2 屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
					Y8 X2 ^	0.148
					Y8 X2 ^	0.148
Y8	X2	2 屋根	1.425 × 1.449	2.065	2.065	2.065
		1 床	2.850 × 0.414	1.180	1.623	3.688
		Y7 X0 より		0.000		
		Y8 X0 より		0.148		
		Y8 X1 より		0.148		
		Y8 X1 より		0.148		
Y8	X3	2 屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
		1 床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y8 X4	2	屋根	1.425 × 1.553	2.213	2.213	2.213
	1	床	2.850 × 0.311	0.885	0.885	3.098
Y8 X5	2	屋根	1.425 × 0.414	0.590	0.590	0.590
	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	1.770
Y8 X6	2	屋根	1.425 × 1.863	2.655	2.655	2.655
	1	床	2.850 × 3.597	10.252	12.722	15.377
		Y8 X8 より		1.328		
		Y8 X9 より		1.143		
Y8 X8	2	屋根	1.425 × 1.863	2.655	2.655	2.655
		Y8 X6 へ			1.328	
		Y8 X10 へ			1.328	
Y8 X9	2	屋根	1.425 × 3.209	4.573	4.573	4.573
		Y8 X6 へ			1.143	
		Y8 X10 へ			3.429	
Y8 X10	2	屋根	1.425 × 0.828	1.180	1.180	1.180
	1	床	2.850 × 5.305	15.119	21.056	22.236
		Y1 X10 より		0.000		
		Y2 X10 より		0.295		
		Y3 X10 より		0.000		
		Y4 X10 より		0.885		
		Y8 X8 より		1.328		
		Y8 X9 より		3.429		
Y8 X11	2	屋根	1.425 × 0.414	0.590	0.590	0.590
	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	1.770
Y8 X12	2	屋根	1.425 × 1.656	2.360	2.360	2.360
	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	3.540
Y8 X13	2	屋根	1.425 × 1.794	2.557	2.557	2.557
	1	床	2.850 × 1.173	3.343	3.343	5.900
Y8 X15	2	屋根	1.425 × 1.242	1.770	1.770	1.770
	1	床	2.850 × 0.621	1.770	1.770	3.540
Y8 X16	2	屋根	1.425 × 1.656	2.360	2.360	2.360
	1	床	2.850 × 2.588	7.375	7.375	9.735
Y8 X17	2	屋根	1.425 × 2.898	4.130	4.130	4.130
	1	床	2.850 × 2.277	6.490	6.490	10.620
Y8 X18	2	屋根	1.425 × 2.484	3.540	3.540	3.540
	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	4.720
Y8 X19	1	床	2.850 × 3.519	10.030	10.030	10.030
Y8 X20	1	床	2.850 × 0.414	1.180	1.180	1.180
Y8 X21	2	屋根	1.425 × 1.553	2.213	2.213	2.213
	1	屋根	1.425 × 1.449	2.065	10.694	12.907
		床	2.850 × 1.967	5.605		
		Y8 X22 より		1.254		
		Y9 X21 より		0.000		
		Y10 X21 より		0.885		
		Y11 X21 より		0.000		
		Y12 X21 より		0.590		
		Y14 X21 より		0.295		
		Y15 X21 より		0.000		

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y8	X22	2 屋根	1.425 × 1.760	2.508	2.508	2.508
					Y8 X21 へ Y8 X23 へ	1.254 1.254
Y8	X23	2 屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
		1 屋根 床	1.425 × 0.311 2.850 × 1.242	0.443 3.540	5.236	5.531
Y8	X24	2 屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
		1 屋根 床	1.425 × 0.207 2.850 × 0.207	0.295 0.590	0.885	1.180
Y8	X25	2 屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148
		1 屋根 床	1.425 × 0.104 2.850 × 0.104	0.148 0.295	0.443	0.590
Y10	X4	2 屋根	1.425 × 1.035	1.475	1.475	1.475
		1 床	2.850 × 1.035	2.950	2.950	4.425
Y10	X21	2 屋根	1.425 × 0.828	1.180	1.180	1.180
				Y8 X21 へ Y16 X21 へ	0.885 0.295	
Y10	X25	1 屋根	1.425 × 1.242	1.770	1.770	1.770
Y11	X13	2 屋根	1.425 × 1.104	1.573	1.573	1.573
		1 床	2.850 × 1.104	3.147	3.147	4.720
Y12	X4	2 屋根	1.425 × 1.035	1.475	1.475	1.475
		1 床	2.850 × 1.553	4.425	5.163	6.638
Y12	X13	2 屋根	1.425 × 1.656	2.360	2.360	2.360
		1 床	2.850 × 1.656	4.720	4.720	7.080
Y12	X21	2 屋根	1.425 × 0.828	1.180	1.180	1.180
				Y8 X21 へ Y16 X21 へ	0.590 0.590	
Y14	X4	2 屋根	1.425 × 1.035	1.475	1.475	1.475
				Y12 X4 へ Y16 X4 へ	0.738 0.738	
Y14	X13	2 屋根	1.425 × 1.656	2.360	2.360	2.360
		1 床	2.850 × 1.656	4.720	4.720	7.080
Y14	X21	2 屋根	1.425 × 0.828	1.180	1.180	1.180
				Y8 X21 へ Y16 X21 へ	0.295 0.885	
Y14	X25	1 屋根	1.425 × 1.242	1.770	1.770	1.770
				Y12 X4 へ	0.000	
				Y16 X4 へ	0.000	
				Y8 X21 へ Y16 X21 へ	0.000 0.000	
Y16	X4	2 屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148

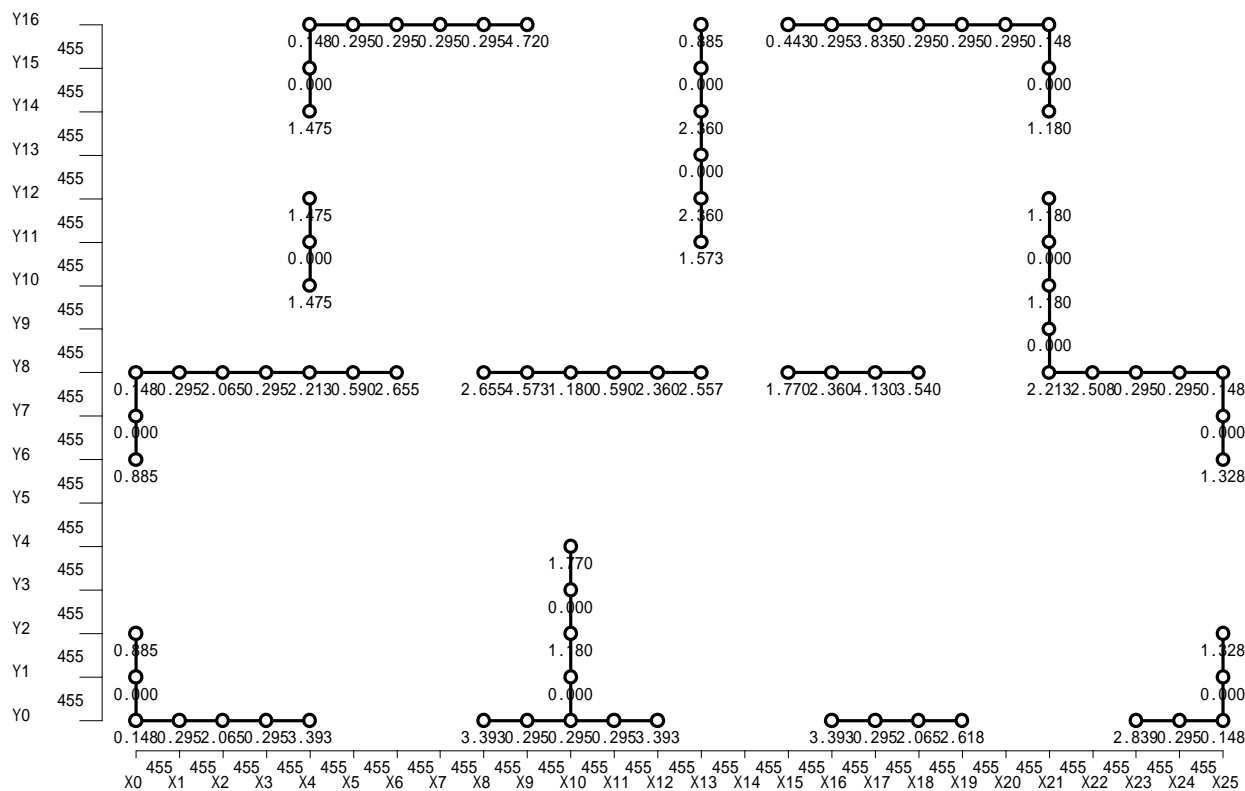
位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y16 X4	1	床 Y14 X4 より Y15 X4 より	2.850 × 0.621	1.770 0.738 0.000	2.508	2.655
Y16 X5	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y16 X6	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床 Y16 X7 より	2.850 × 0.311	0.885 0.148	1.033	1.328
Y16 X7	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295 Y16 X6 へ Y16 X8 へ	0.295 0.148 0.148
Y16 X8	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床 Y16 X7 より	2.850 × 0.311	0.885 0.148	1.033	1.328
Y16 X9	2	屋根	1.425 × 3.312	4.720	4.720	4.720
	1	床	2.850 × 3.002	8.555	8.555	13.275
Y16 X10	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.590
Y16 X11	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.590
Y16 X12	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.590
Y16 X13	2	屋根	1.425 × 0.621	0.885	0.885	0.885
	1	床	2.850 × 0.311	0.885	0.885	1.770
Y16 X15	2	屋根	1.425 × 0.311	0.443	0.443	0.443
	1	床	2.850 × 0.311	0.885	0.885	1.328
Y16 X16	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y16 X17	2	屋根	1.425 × 2.691	3.835	3.835	3.835
	1	床 Y16 X18 より	2.850 × 2.174	6.195 0.148	6.343	10.178
Y16 X18	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295 Y16 X17 へ Y16 X19 へ	0.295 0.148 0.148
Y16 X19	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床 Y16 X18 より	2.850 × 1.553	4.425 0.148	4.573	4.868
Y16 X20	2	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
	1	床	2.850 × 0.207	0.590	0.590	0.885
Y16 X21	2	屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148
	1	屋根 床 Y9 X21 より Y10 X21 より Y11 X21 より Y12 X21 より Y14 X21 より Y15 X21 より	1.425 × 1.449 2.850 × 0.725	2.065 2.065 0.000 0.295 0.000 0.590 0.885 0.000	5.900	6.048

位置	階	項目	単位重量×長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y16 X23	1	屋根	1.425 × 0.311	0.443	0.443	0.443
Y16 X24	1	屋根	1.425 × 0.207	0.295	0.295	0.295
Y16 X25	1	屋根	1.425 × 0.104	0.148	0.148	0.148

4 - 3 . 長期鉛直軸力伏図

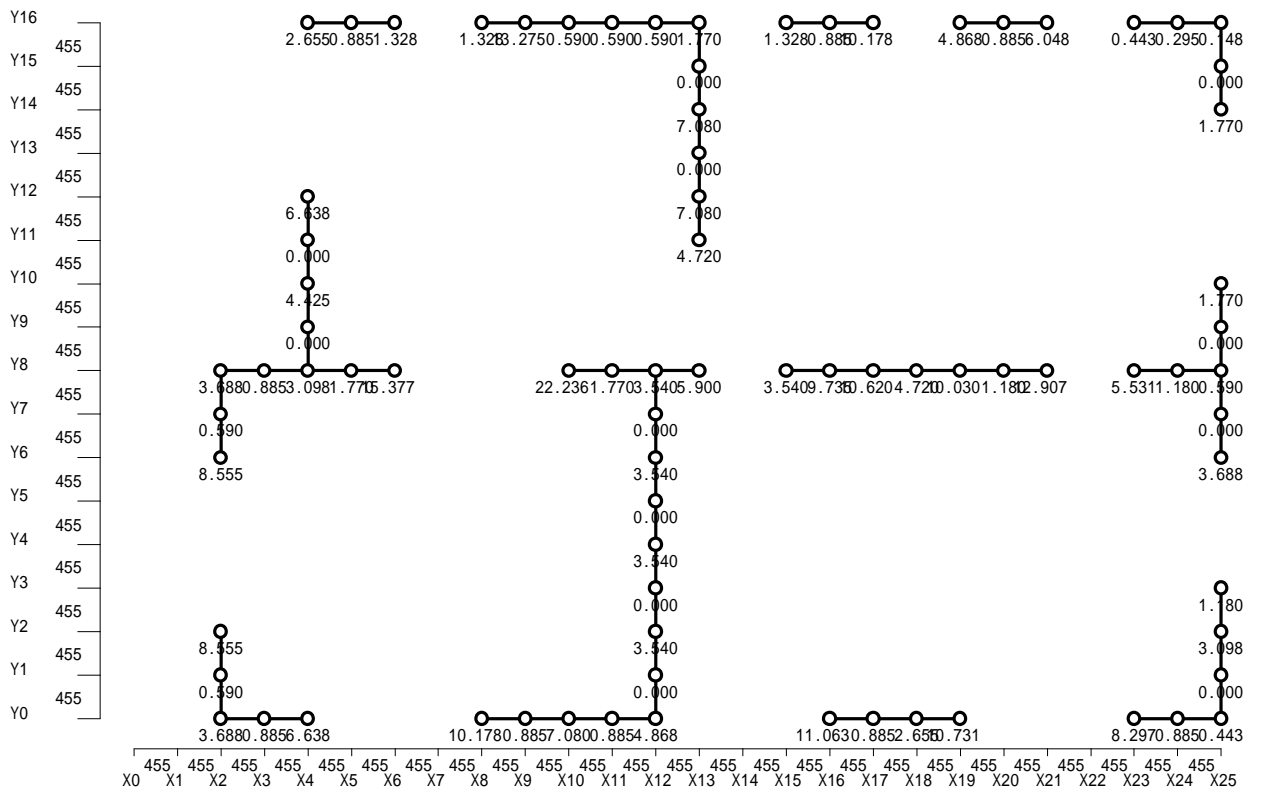
2 階

鉛直軸力合計 99.124(kN)



1 階

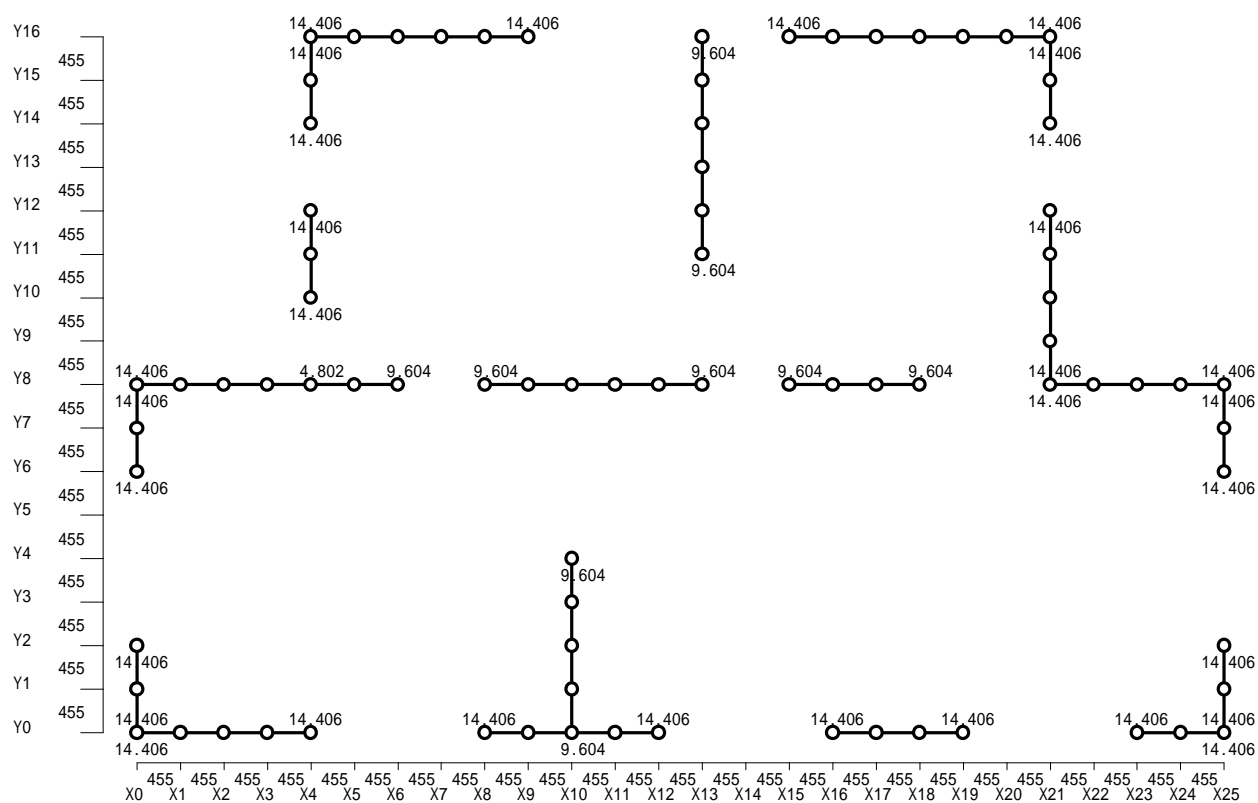
鉛直軸力合計 306.811(kN)



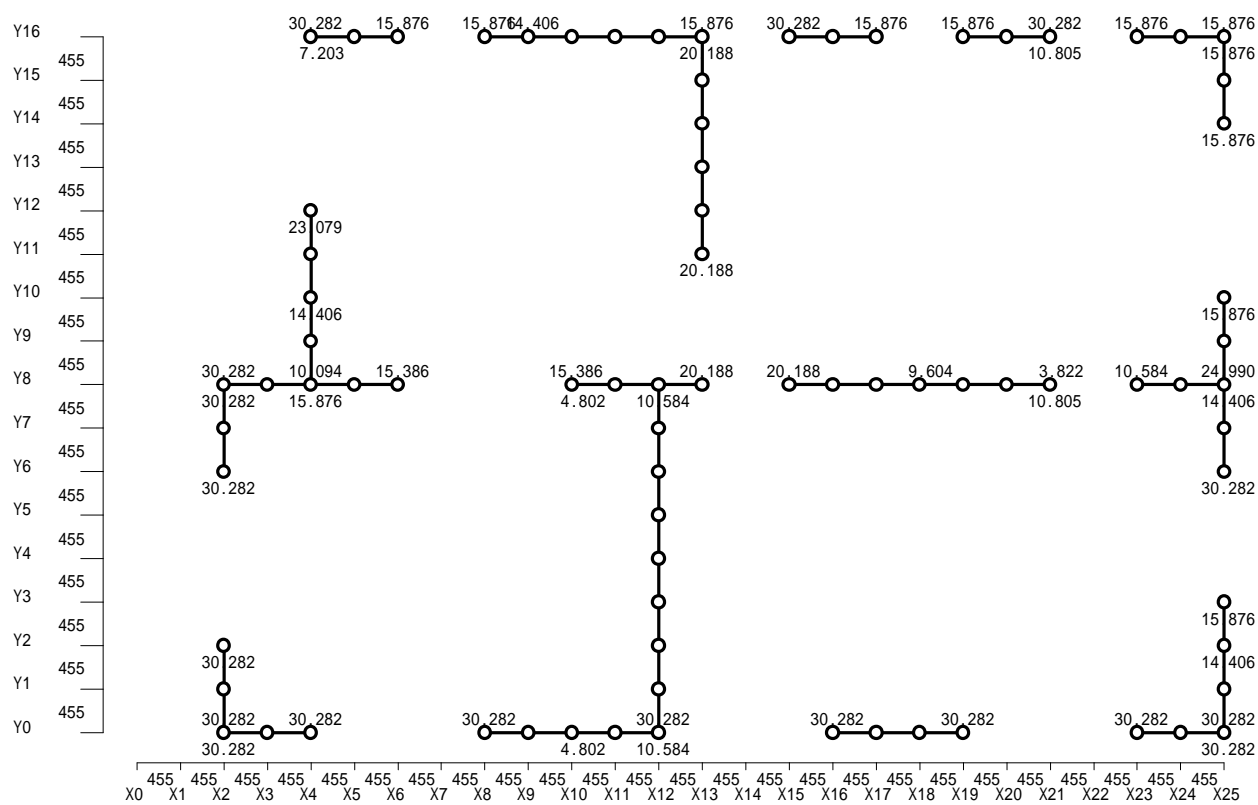
4 - 4 . 水平力による軸力伏図

上段 : X方向軸力(kN) 下段 : Y方向軸力(kN)

2 階



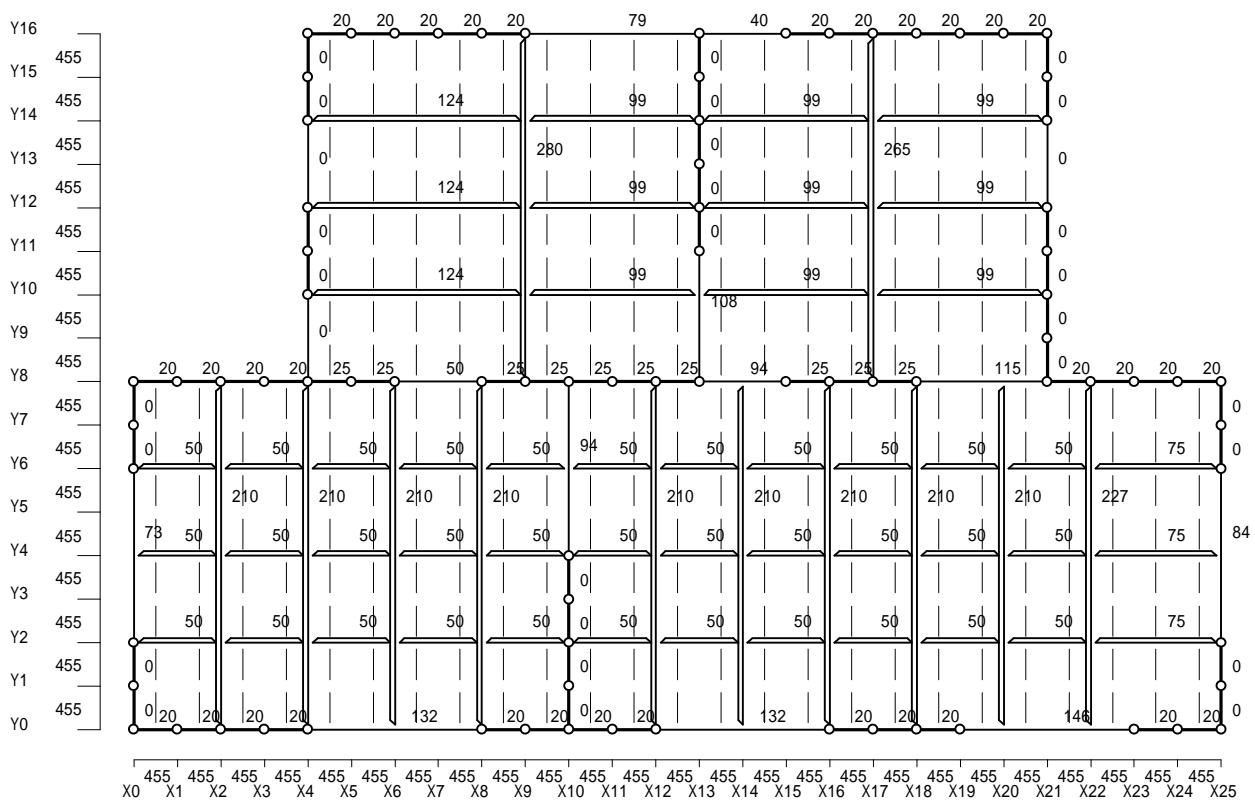
1 階



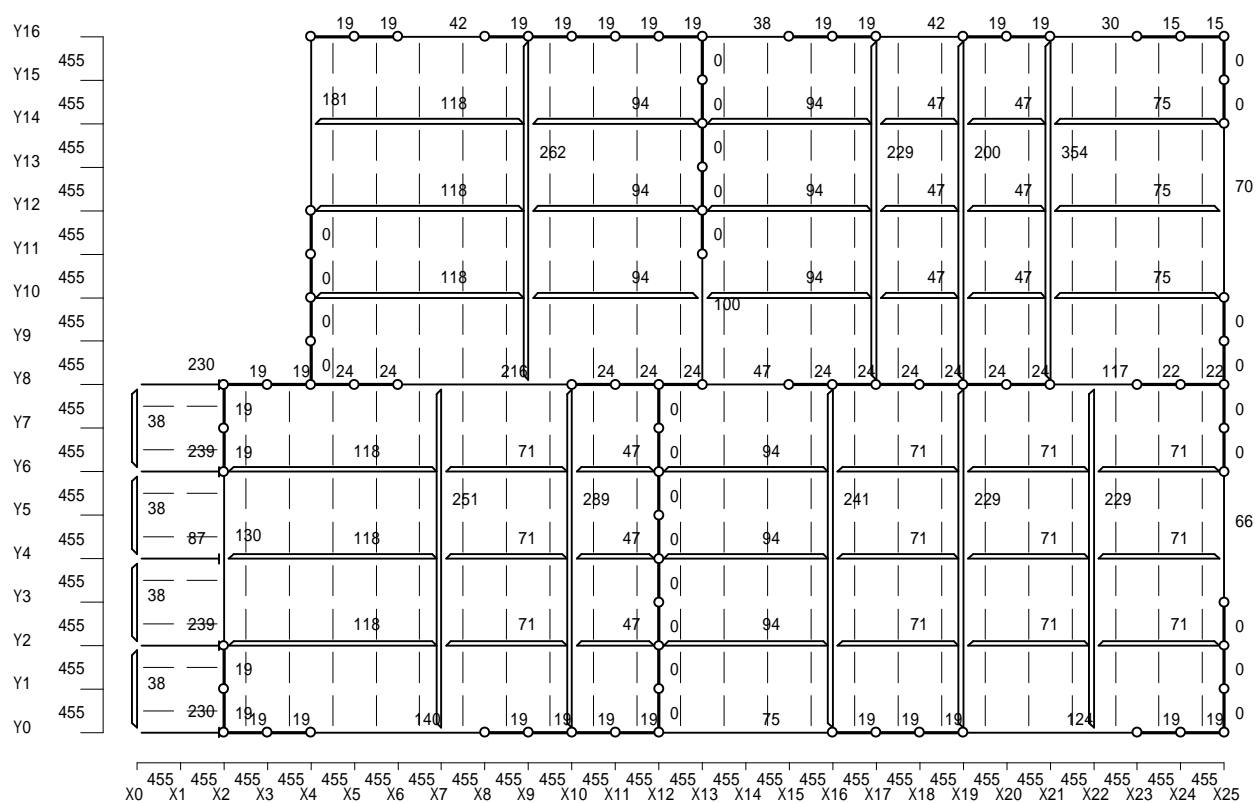
5. 横架材の検討
5-1. 横架材断面の算定

梁・桁・胴差算定伏図

小屋梁
寸法 : 2 - 204
材種 : SPF1-Fs

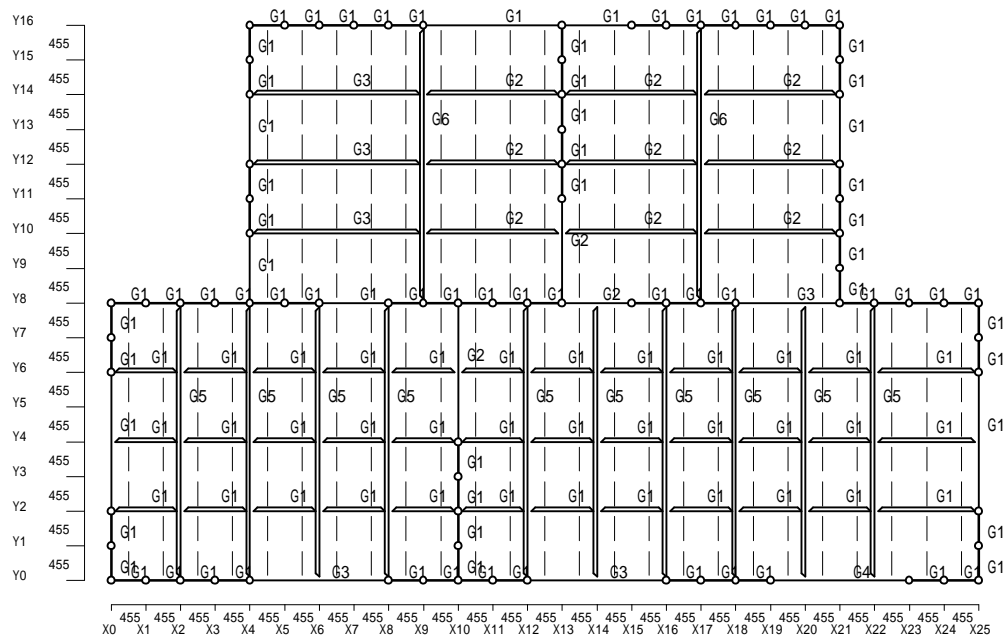


2 階梁
 寸法 : 2 - 404
 材種 : SPF1-Fs



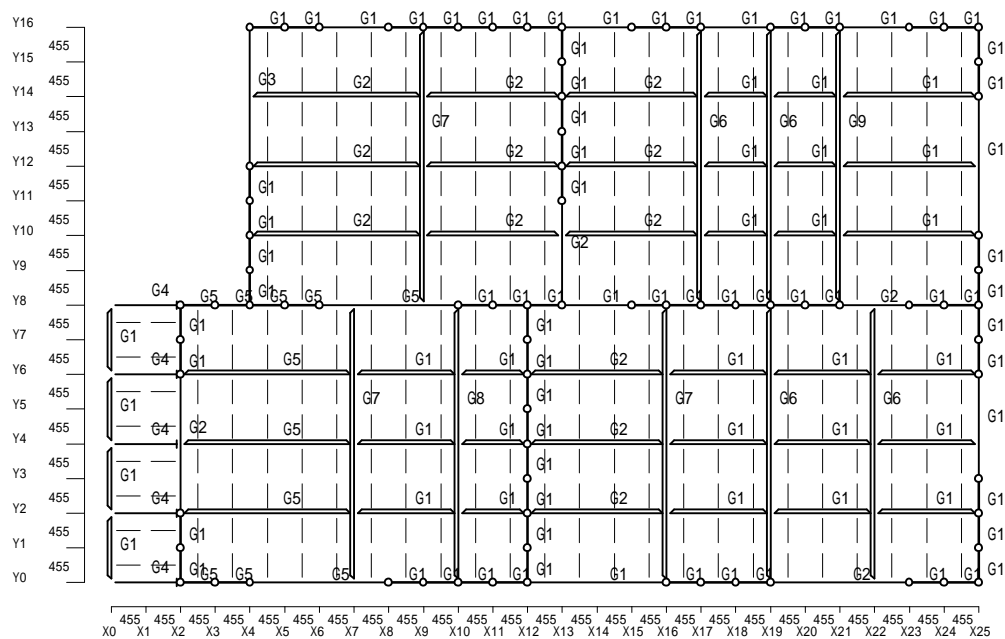
5 - 2 . 横架材断面伏図 (梁グルーピング)

小屋梁



- G1 : 2 - 204
- G2 : 2 - 205
- G3 : 2 - 206
- G4 : 2 - 208
- G5 : 2 - 210
- G6 : 2 - 212

2 階梁



- G1 : 2 - 404
- G2 : 2 - 406
- G3 : 2 - 408
- G4 : 2 - 410
- G5 : 2 - 410
- G6 : 2 - 410
- G7 : 2 - 412
- G8 : 2 - 414
- G9 : 2 - 416

5 - 3 . 横架材の検討・検定比表

横架材の検討(グループ代表)

屋根階	上段：長期		下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ							
Y0	X4 - X8 まぐさ	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.63 0.34	OK		
Y0	X19 - X23 まぐさ	SPF1-Fs RG4	2	208	0.43 0.24	0.44 0.24	OK		
X9	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs RG6	2	212	0.41 0.22	0.90 0.50	OK		
X13	Y8 - Y11 まぐさ	SPF1-Fs RG2	2	205	0.41 0.22	0.53 0.29	OK		
X22	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.28 0.15	0.69 0.38	OK		
X25	Y2 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.14 0.08	0.49 0.27	OK		

2階

通り	上段：長期		下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号	材 種	材 種	梁グループ					
Y2	X7 - X10 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y6	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4			2	410	0.11 0.49	0.14 0.61	OK
Y6	X2 - X7 大梁	SPF1-Fs 2G5			2	410	0.16 0.08	0.12 0.06	OK
X2	Y2 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs 2G2			2	406	0.29 0.16	0.60 0.33	OK
X4	Y12 - Y16 まぐさ	SPF1-Fs 2G3			2	408	0.15 0.35	0.32 0.76	OK
X9	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G7			2	412	0.35 0.19	0.48 0.26	OK
X10	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G8			2	414	0.23 0.22	0.27 0.32	OK
X17	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G6			2	410	0.28 0.15	0.48 0.26	OK
X21	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G9			2	416	0.17 0.42	0.17 0.39	OK

横架材の検討(個別)

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁カール種					
Y0	X0 - X1 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X1 - X2 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X2 - X3 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X3 - X4 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X4 - X8 まぐさ	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.63 0.34	OK
Y0	X8 - X9 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X9 - X10 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X10 - X11 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X11 - X12 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X12 - X16 まぐさ	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.63 0.34	OK
Y0	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X17 - X18 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X18 - X19 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X19 - X23 まぐさ	SPF1-Fs RG4	2	208	0.43 0.24	0.44 0.24	OK
Y0	X23 - X24 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y0	X24 - X25 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y2	X0 - X2 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X2 - X4 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X4 - X6 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X6 - X8 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X8 - X10 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X12 - X14 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X14 - X16 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X16 - X18 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
Y2	X18 - X20 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X20 - X22 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y2	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.29 0.16	0.36 0.20	OK
Y4	X0 - X2 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X2 - X4 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X4 - X6 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X6 - X8 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X8 - X10 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X12 - X14 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X14 - X16 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X16 - X18 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X18 - X20 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X20 - X22 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y4	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.29 0.16	0.36 0.20	OK
Y6	X0 - X2 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X2 - X4 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X4 - X6 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X6 - X8 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X8 - X10 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X12 - X14 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X14 - X16 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
Y6	X16 - X18 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X18 - X20 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X20 - X22 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y6	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.29 0.16	0.36 0.20	OK
Y8	X0 - X1 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X1 - X2 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X2 - X3 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X3 - X4 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X4 - X5 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X5 - X6 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X6 - X8 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.16 0.09	OK
Y8	X8 - X9 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X9 - X10 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X10 - X11 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X11 - X12 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X12 - X13 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X13 - X15 まぐさ	SPF1-Fs RG2	2	205	0.38 0.21	0.40 0.22	OK
Y8	X15 - X16 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X17 - X18 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.04 0.02	OK
Y8	X18 - X21 まぐさ	SPF1-Fs RG3	2	206	0.44 0.24	0.47 0.26	OK
Y8	X21 - X22 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X22 - X23 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
Y8	X23 - X24 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y8	X24 - X25 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y10	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.49 0.27	OK
Y10	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y10	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y10	X17 - X21 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y12	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.49 0.27	OK
Y12	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y12	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y12	X17 - X21 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y14	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs RG3	2	206	0.31 0.17	0.49 0.27	OK
Y14	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y14	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y14	X17 - X21 大梁	SPF1-Fs RG2	2	205	0.30 0.17	0.40 0.22	OK
Y16	X4 - X5 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X5 - X6 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X6 - X7 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X7 - X8 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X8 - X9 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X9 - X13 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.19 0.10	0.32 0.18	OK
Y16	X13 - X15 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.09 0.05	0.08 0.04	OK
Y16	X15 - X16 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ						
Y16	X17 - X18 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X18 - X19 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X19 - X20 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
Y16	X20 - X21 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.04 0.02	0.02 0.01	OK
X0	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X0	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X0	Y2 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs RG1		2	204	0.09 0.05	0.32 0.18	OK
X0	Y6 - Y7 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X0	Y7 - Y8 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X2	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5		2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X4	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5		2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X4	Y8 - Y10 まぐさ	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y10 - Y11 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y11 - Y12 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y12 - Y14 まぐさ	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y14 - Y15 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y15 - Y16 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X6	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5		2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X8	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5		2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X9	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs RG6		2	212	0.41 0.22	0.90 0.50	OK
X10	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X10	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X10	Y2 - Y3 耐力壁	SPF1-Fs RG1		2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
X10	Y3 - Y4 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X10	Y4 - Y8 まぐさ	SPF1-Fs RG2	2	205	0.15 0.08	0.40 0.22	OK
X12	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X13	Y8 - Y11 まぐさ	SPF1-Fs RG2	2	205	0.41 0.22	0.53 0.29	OK
X13	Y11 - Y12 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y12 - Y13 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y13 - Y14 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y14 - Y15 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y15 - Y16 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X14	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X16	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X17	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs RG6	2	212	0.37 0.20	0.80 0.44	OK
X18	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X20	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.22 0.12	0.55 0.30	OK
X21	Y8 - Y9 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y9 - Y10 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y10 - Y11 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y11 - Y12 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y12 - Y14 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y14 - Y15 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X21	Y15 - Y16 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X22	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs RG5	2	210	0.28 0.15	0.69 0.38	OK
X25	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

屋根階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
X25	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y2 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs RG1	2	204	0.14 0.08	0.49 0.27	OK
X25	Y6 - Y7 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y7 - Y8 耐力壁	SPF1-Fs RG1	2	204	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

2階

通り	上段：長期		下段：短期		せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符号 梁種別	材種 梁グループ	本数	寸法			
Y0	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4	2	410	0.04 0.45	0.06 0.57	OK
Y0	X2 - X3 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.01 0.00	0.00 0.00	OK
Y0	X3 - X4 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.01 0.00	0.00 0.00	OK
Y0	X4 - X8 まぐさ	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.35 0.19	0.21 0.11	OK
Y0	X8 - X9 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X9 - X10 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X10 - X11 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X11 - X12 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X12 - X16 まぐさ	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.28 0.15	OK
Y0	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X17 - X18 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X18 - X19 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X19 - X23 まぐさ	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.47 0.25	0.55 0.30	OK
Y0	X23 - X24 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y0	X24 - X25 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y2	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4	2	410	0.11 0.49	0.14 0.61	OK
Y2	X2 - X7 大梁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.16 0.08	0.12 0.06	OK
Y2	X7 - X10 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y2	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y2	X12 - X16 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y2	X16 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y2	X19 - X22 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y2	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y4	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4	2	410	0.06 0.03	0.08 0.04	OK
Y4	X2 - X7 大梁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.16 0.08	0.12 0.06	OK

2階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
Y4	X7 - X10 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y4	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y4	X12 - X16 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y4	X16 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y4	X19 - X22 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y4	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y6	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4	2	410	0.11 0.49	0.14 0.61	OK
Y6	X2 - X7 大梁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.16 0.08	0.12 0.06	OK
Y6	X7 - X10 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y6	X10 - X12 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y6	X12 - X16 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y6	X16 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y6	X19 - X22 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y6	X22 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.25 0.13	0.31 0.17	OK
Y8	X0 - X2 片持梁	SPF1-Fs 2G4	2	410	0.04 0.45	0.06 0.57	OK
Y8	X2 - X3 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.01 0.00	0.00 0.00	OK
Y8	X3 - X4 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.01 0.00	0.00 0.00	OK
Y8	X4 - X5 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.03 0.01	0.00 0.00	OK
Y8	X5 - X6 耐力壁	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.03 0.01	0.00 0.00	OK
Y8	X6 - X10 まぐさ	SPF1-Fs 2G5	2	410	0.80 0.58	0.50 0.45	OK
Y8	X10 - X11 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X11 - X12 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X12 - X13 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK

2階

通り	上段：長期	下段：短期	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ					
Y8	X13 - X15 まぐさ	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y8	X15 - X16 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X17 - X18 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X18 - X19 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X19 - X20 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X20 - X21 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.08 0.04	0.03 0.01	OK
Y8	X21 - X23 まぐさ	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.43 0.24	0.49 0.27	OK
Y8	X23 - X24 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.06 0.03	0.02 0.01	OK
Y8	X24 - X25 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.06 0.03	0.02 0.01	OK
Y10	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.26 0.14	0.42 0.23	OK
Y10	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y10	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y10	X17 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y10	X19 - X21 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y10	X21 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.28 0.15	OK
Y12	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.26 0.14	0.42 0.23	OK
Y12	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y12	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y12	X17 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y12	X19 - X21 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y12	X21 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.16 0.09	0.28 0.15	OK
Y14	X4 - X9 大梁	SPF1-Fs 2G2	2	406	0.26 0.14	0.42 0.23	OK

2階

通り	上段：長期		下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ							
Y14	X9 - X13 大梁	SPF1-Fs 2G2			2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y14	X13 - X17 大梁	SPF1-Fs 2G2			2	406	0.21 0.11	0.27 0.14	OK
Y14	X17 - X19 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y14	X19 - X21 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.16 0.09	0.14 0.07	OK
Y14	X21 - X25 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.16 0.09	0.28 0.15	OK
Y16	X4 - X5 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X5 - X6 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X6 - X8 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.10 0.05	0.10 0.05	OK
Y16	X8 - X9 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X9 - X10 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X10 - X11 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X11 - X12 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X12 - X13 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X13 - X15 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.07 0.03	OK
Y16	X15 - X16 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X16 - X17 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X17 - X19 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.10 0.05	0.10 0.05	OK
Y16	X19 - X20 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X20 - X21 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
Y16	X21 - X23 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.03 0.01	OK
Y16	X23 - X24 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.02 0.01	0.00 0.00	OK
Y16	X24 - X25 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.02 0.01	0.00 0.00	OK
X0	Y0 - Y2 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.07 0.03	OK

2階

通り	上段：長期		下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ							
X0	Y2 - Y4 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.07 0.03	OK
X0	Y4 - Y6 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.07 0.03	OK
X0	Y6 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.07 0.03	OK
X2	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
X2	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
X2	Y2 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs 2G2			2	406	0.29 0.16	0.60 0.33	OK
X2	Y6 - Y7 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
X2	Y7 - Y8 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.04 0.02	0.01 0.00	OK
X4	Y8 - Y9 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y9 - Y10 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y10 - Y11 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y11 - Y12 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X4	Y12 - Y16 まぐさ	SPF1-Fs 2G3			2	408	0.15 0.35	0.32 0.76	OK
X7	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G7			2	412	0.31 0.17	0.43 0.23	OK
X9	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G7			2	412	0.35 0.19	0.48 0.26	OK
X10	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G8			2	414	0.23 0.22	0.27 0.32	OK
X12	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y2 - Y3 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y3 - Y4 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y4 - Y5 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y5 - Y6 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X12	Y6 - Y7 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

2階

通り	上段：長期		下段：短期		本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判定
	符 号 梁種別	材 種 梁グループ							
X12	Y7 - Y8 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y8 - Y11 まぐさ	SPF1-Fs 2G2			2	406	0.28 0.15	0.36 0.19	OK
X13	Y11 - Y12 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y12 - Y13 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y13 - Y14 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y14 - Y15 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X13	Y15 - Y16 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X16	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G7			2	412	0.27 0.15	0.38 0.20	OK
X17	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G6			2	410	0.28 0.15	0.48 0.26	OK
X19	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G6			2	410	0.28 0.15	0.48 0.26	OK
X19	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G6			2	410	0.19 0.10	0.32 0.17	OK
X21	Y8 - Y16 大梁	SPF1-Fs 2G9			2	416	0.17 0.42	0.17 0.39	OK
X22	Y0 - Y8 大梁	SPF1-Fs 2G6			2	410	0.28 0.15	0.48 0.26	OK
X25	Y0 - Y1 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y1 - Y2 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y2 - Y3 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y3 - Y6 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.16 0.09	0.28 0.15	OK
X25	Y6 - Y7 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y7 - Y8 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y8 - Y9 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y9 - Y10 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK
X25	Y10 - Y14 まぐさ	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.08 0.04	0.28 0.15	OK
X25	Y14 - Y15 耐力壁	SPF1-Fs 2G1			2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

2階

	上段：長期	下段：短期					
通り	符 号 梁種別	材 種 梁グループ	本数	寸法	せん断 検定比	曲げ 検定比	判 定
X25	Y15 - Y16 耐力壁	SPF1-Fs 2G1	2	404	0.00 0.00	0.00 0.00	OK

5 - 5 . 横架材の検討・詳細計算

梁・桁・胴差断面検定 凡例

w	:	等分布荷重	(N/cm)
P	:	集中荷重	(N)
I	:	断面2次モーメント	(cm ⁴)
Z	:	有効断面係数 $b \times (h - \text{欠込み高})^2 / 6$	(cm ³)
		圧縮側に欠込みがある場合 正味断面係数	
		引張側に欠込みがある場合 正味断面係数の0.6倍	
Ae	:	有効断面積	(cm ²)
fbL	:	長期曲げ許容応力度	(N/mm ²)
fbS	:	短期曲げ許容応力度	(N/mm ²)
fsL	:	長期せん断許容応力度	(N/mm ²)
fsS	:	短期せん断許容応力度	(N/mm ²)
E	:	ヤング係数	(N/mm ²)
E0	:	有効ヤング係数	(N/mm ²)
fs0	:	長期有効せん断許容応力度	(N/mm ²)
Mmax	:	簡易出力時最大曲げモーメント	(kN・cm)
Md中央	:	詳細出力時中央曲げモーメント	(kN・cm)
Md1 ~	:	詳細出力時集中荷重位置の曲げモーメント	(kN・cm)
Md	:	詳細出力時片持梁端部曲げモーメント	(kN・cm)
Qa	:	左側のせん断力	(N)
Qb	:	右側のせん断力	(N)
	:	たわみ	(cm)

梁・桁・胴差断面検定結果

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X0-X1 RG1

w = 0.142 × 45.5 = 6.484(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

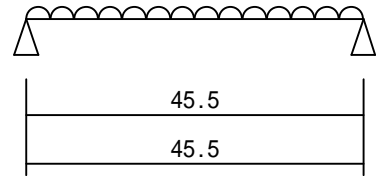
I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 1.68 / (100.33 × 0.81)
 = 0.02 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.002 (cm) = I / 28072.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 1.68 / (100.33 × 1.48)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 56144.0



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X1-X2 RG1

w = 0.142 × 45.5 = 6.484(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

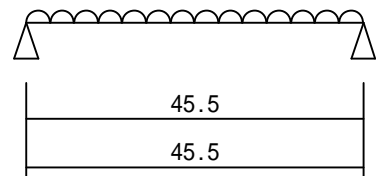
I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 1.68 / (100.33 × 0.81)
 = 0.02 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.002 (cm) = I / 28072.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 1.68 / (100.33 × 1.48)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 56144.0



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y0通り X2-X3 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

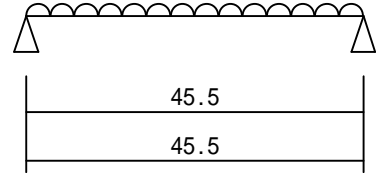
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y0通り X3-X4 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

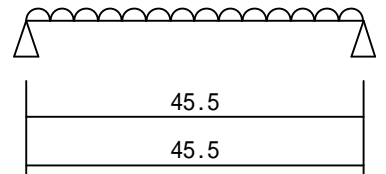
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X4-X8 RG3
 $w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

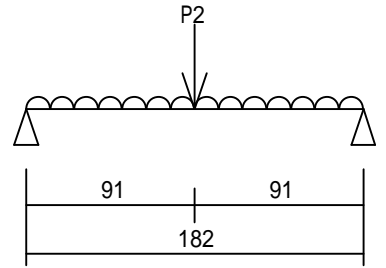
(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P2 = 1770.06$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1770.06(1.242m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 206
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 1737.87(cm^4)$ $Z = 248.27(cm^3)$ $Ae = 106.40(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.05
P2	80.5	885.0	885.0	0.13
合計	107.4	1475.1	1475.1	0.18

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (248.27 \times 0.68) = 0.63 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 66.00) = 0.31 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.181 \times 2 = 0.362$ (cm) = $l / 502.1$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.05
P2	80.5	885.0	885.0	0.13
合計	107.4	1475.1	1475.1	0.18

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (248.27 \times 1.24) = 0.34 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.181$ (cm) = $l / 1004.3$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X8-X9 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

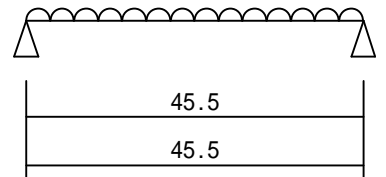
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 $= 0.001$ (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X9-X10 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

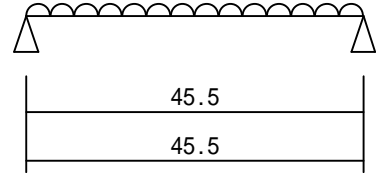
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X10-X11 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

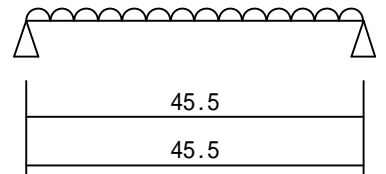
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X11-X12 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

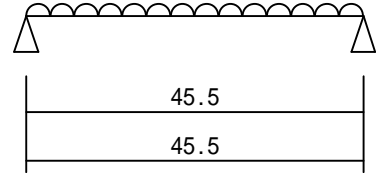
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X12-X16 RG3

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交) (N)
 $P2 = 1770.06$ 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳 屋根 1770.06(1.242m×1425)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 206

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

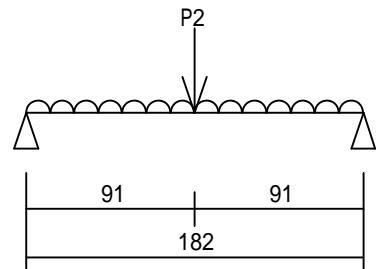
$I = 1737.87(cm^4)$ $Z = 248.27(cm^3)$ $Ae = 106.40(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.05
P2	80.5	885.0	885.0	0.13
合計	107.4	1475.1	1475.1	0.18

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (248.27 \times 0.68) = 0.63 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 66.00) = 0.31 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.181 \times 2 = 0.362$ (cm) = $l / 502.1$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.05
P2	80.5	885.0	885.0	0.13
合計	107.4	1475.1	1475.1	0.18

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (248.27 \times 1.24) = 0.34 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 = 0.181 (cm) = $l / 1004.3$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y0通り X16-X17 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

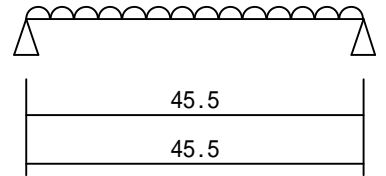
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y0通り X17-X18 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

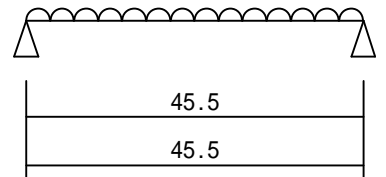
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X18-X19 RG1

w = 0.142 × 45.5 = 6.484(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

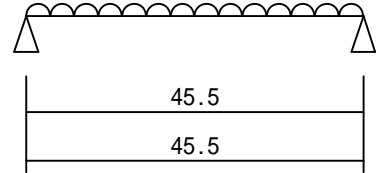
I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 1.68 / (100.33 × 0.81)
 = 0.02 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.002 (cm) = l / 28072.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 1.68 / (100.33 × 1.48)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 147.51) / (67.64 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = l / 56144.0



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y0通り X19-X23 RG4

w = 0.142 × 45.5 = 6.484(N/cm) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)

P1 = 1770.06 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳 屋根 1770.06(1.242m × 1425)

P3 = 2212.58 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳 屋根 2212.58(1.553m × 1425)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 208

寸法調整係数 = 0.75 システム係数 = 1.00

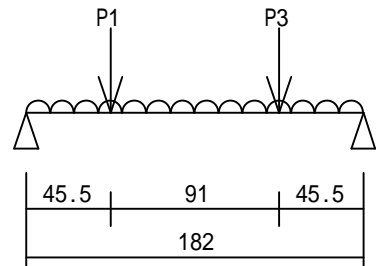
I = 3945.35(cm⁴) Z = 428.84(cm³) Ae = 139.84(cm²)
 fbL = 6.11(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 11.10(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.02
P1	40.3	1327.5	442.5	0.04
P3	50.3	553.1	1659.4	0.05
合計	117.5	2470.7	2692.0	0.11

Mmax/(Z × fbL) = 117.45 / (428.84 × 0.61)
 = 0.44 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 2691.97) / (139.84 × 66.00)
 = 0.43 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.112 × 2 = 0.224 (cm) = l / 812.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.02
P1	40.3	1327.5	442.5	0.04
P3	50.3	553.1	1659.4	0.05
合計	117.5	2470.7	2692.0	0.11

Mmax/(Z × fbS) = 117.45 / (428.84 × 1.11)
 = 0.24 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 2691.97) / (139.84 × 120.00)
 = 0.24 < 1.0 OK
 = 0.112 (cm) = l / 1624.0



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y0通り X23-X24 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

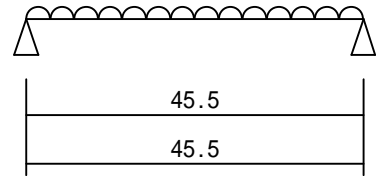
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y0通り X24-X25 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

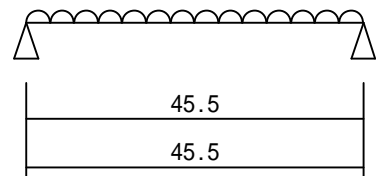
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$

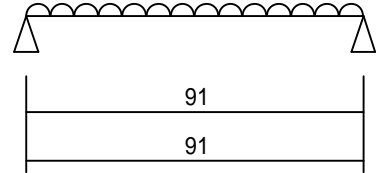


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X0-X2 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

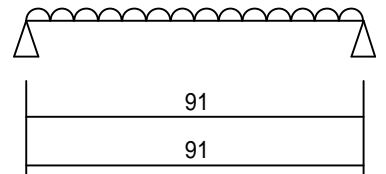
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X2-X4 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

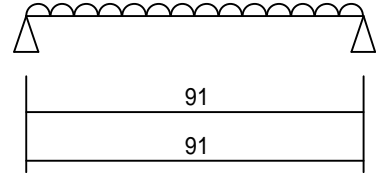
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y2通り X4-X6 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

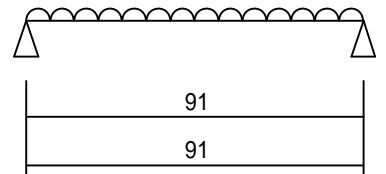
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y2通り X6-X8 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルプ番号： 小屋梁 Y2通り X8-X10 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

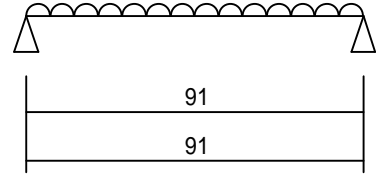
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$



階、通り、位置、ゲルプ番号： 小屋梁 Y2通り X10-X12 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

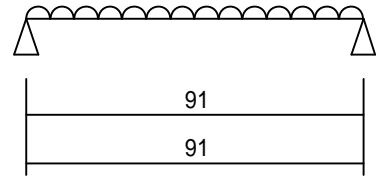
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$

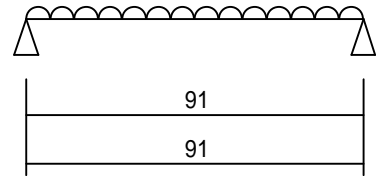


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X12-X14 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

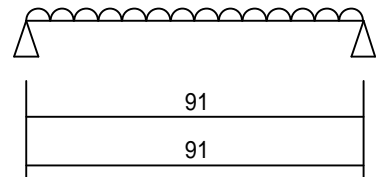
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X14-X16 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

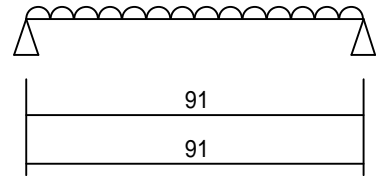
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X16-X18 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

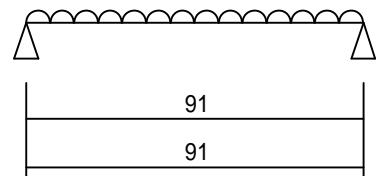
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y2通り X18-X20 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

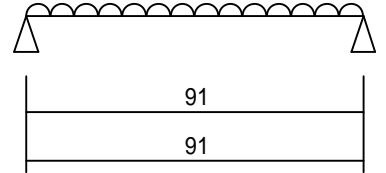
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y2通り X20-X22 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

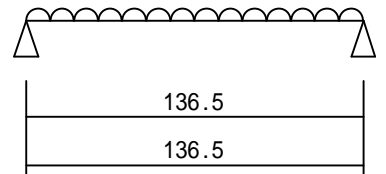
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y2通り X22-X25 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13

$Mmax/(Z \times fbL) = 30.20 / (100.33 \times 0.81) = 0.36 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 885.03) / (67.64 \times 66.00) = 0.29 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.131 \times 2 = 0.263$ (cm) = $l / 519.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13

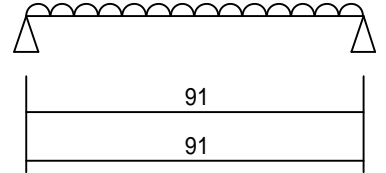
$Mmax/(Z \times fbS) = 30.20 / (100.33 \times 1.48) = 0.20 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 885.03) / (67.64 \times 120.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 $= 0.131$ (cm) = $l / 1039.7$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y4通り X0-X2 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

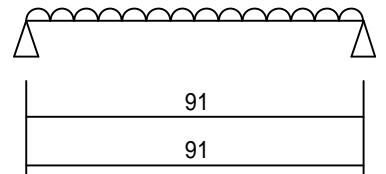
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y4通り X2-X4 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

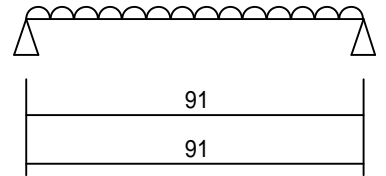
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y4通り X4-X6 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

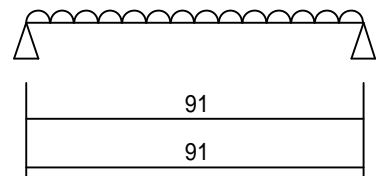
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y4通り X6-X8 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y4通り X8-X10 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

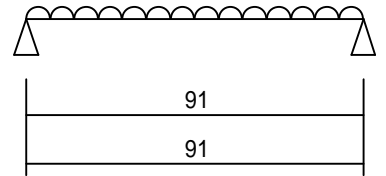
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y4通り X10-X12 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

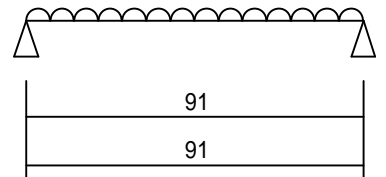
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$

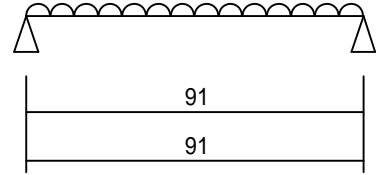


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y4通り X12-X14 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

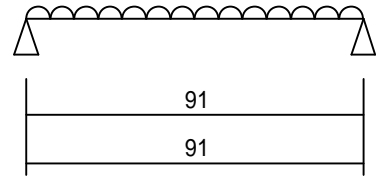
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y4通り X14-X16 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

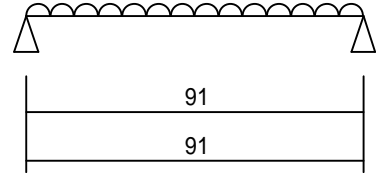
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y4通り X16-X18 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

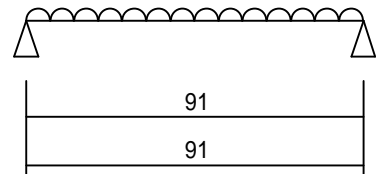
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y4通り X18-X20 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

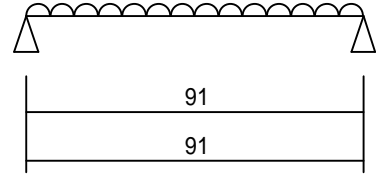
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y4通り X20-X22 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03
Mmax/(Z × fbL)	= 13.42 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.19 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.026 × 2 = 0.052 (cm) = l / 1754.5 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03
Mmax/(Z × fbS)	= 13.42 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.10 < 1.0 OK			
	= 0.026 (cm) = l / 3509.0			

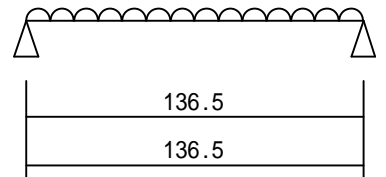


階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y4通り X22-X25 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13
Mmax/(Z × fbL)	= 30.20 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.36 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 885.03) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.29 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.131 × 2 = 0.263 (cm) = l / 519.9 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13
Mmax/(Z × fbS)	= 30.20 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.20 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 885.03) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
	= 0.131 (cm) = l / 1039.7			

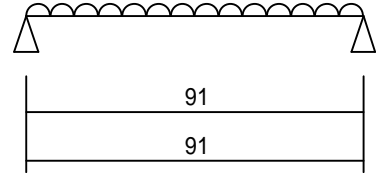


階、通り、位置、ゲルーフ番号： 小屋梁 Y6通り X0-X2 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

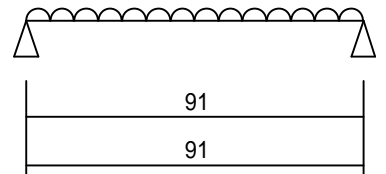
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルーフ番号： 小屋梁 Y6通り X2-X4 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

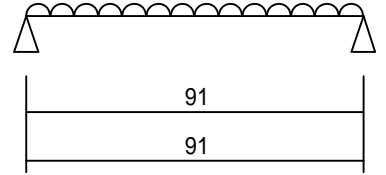
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルプ番号： 小屋梁 Y6通り X4-X6 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

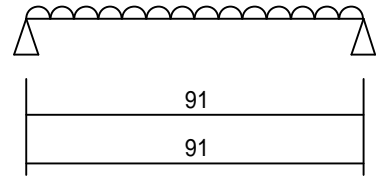
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルプ番号： 小屋梁 Y6通り X6-X8 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y6通り X8-X10 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

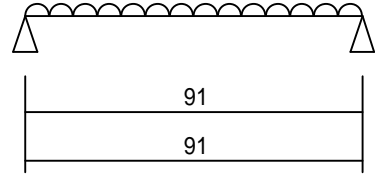
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y6通り X10-X12 RG1

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 446.48(\text{cm}^4) \quad Z = 100.33(\text{cm}^3) \quad Ae = 67.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0 \text{ OK}$$

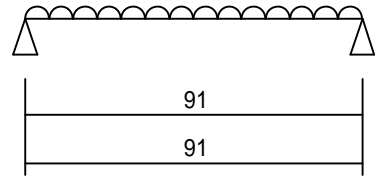
$$\times \text{変形増大係数} = 0.026 \times 2 = 0.052 \text{ (cm)} = I / 1754.5 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.026 \text{ (cm)} = I / 3509.0$$

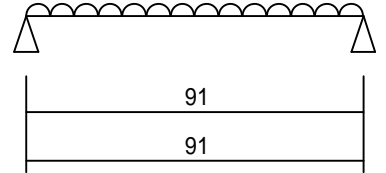


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y6通り X12-X14 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

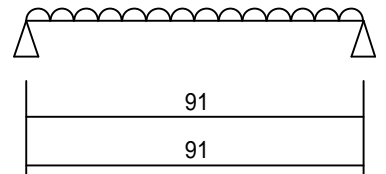
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y6通り X14-X16 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

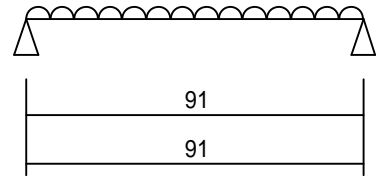
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y6通り X16-X18 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

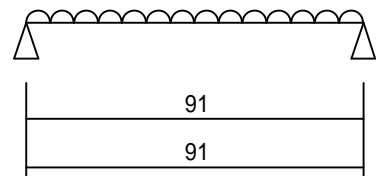
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y6通り X18-X20 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

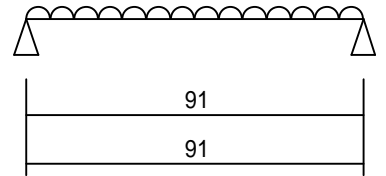
$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 $= 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$

階、通り、位置、ゲル-フ 番号： 小屋梁 Y6通り X20-X22 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03
Mmax/(Z × fbL)	= 13.42 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.19 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.026 × 2 = 0.052 (cm) = l / 1754.5 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03
Mmax/(Z × fbS)	= 13.42 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.10 < 1.0 OK			
	= 0.026 (cm) = l / 3509.0			

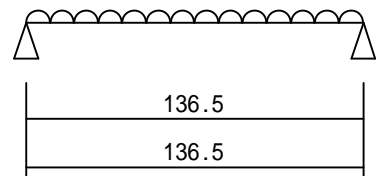


階、通り、位置、ゲル-フ 番号： 小屋梁 Y6通り X22-X25 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13
Mmax/(Z × fbL)	= 30.20 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.36 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 885.03) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.29 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.131 × 2 = 0.263 (cm) = l / 519.9 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	30.2	885.0	885.0	0.13
合計	30.2	885.0	885.0	0.13
Mmax/(Z × fbS)	= 30.20 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.20 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 885.03) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
	= 0.131 (cm) = l / 1039.7			



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X0-X1 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

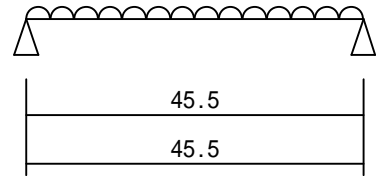
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X1-X2 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

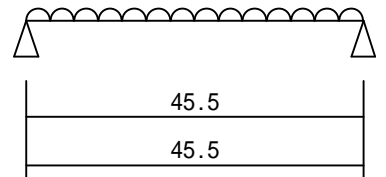
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y8通り X2-X3 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

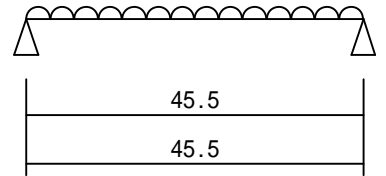
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y8通り X3-X4 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

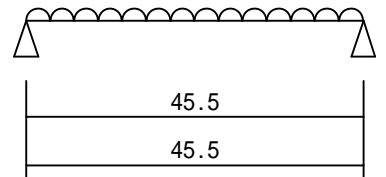
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X4-X5 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

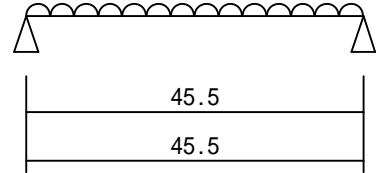
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 $= 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X5-X6 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

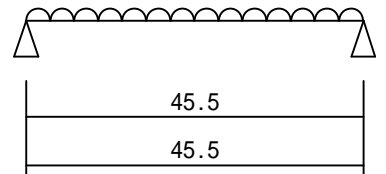
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 $= 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X6-X8 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

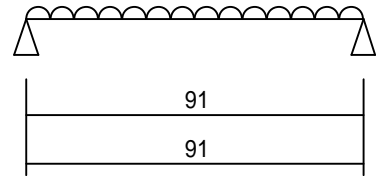
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (100.33 \times 0.81) = 0.16 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.026 \times 2 = 0.052$ (cm) = $l / 1754.5$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.03
合計	13.4	590.0	590.0	0.03

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (100.33 \times 1.48) = 0.09 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 = 0.026 (cm) = $l / 3509.0$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X8-X9 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

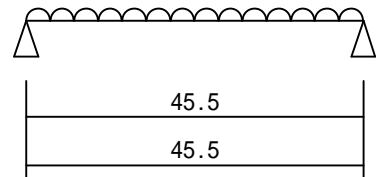
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X9-X10 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

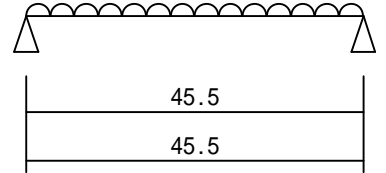
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X10-X11 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

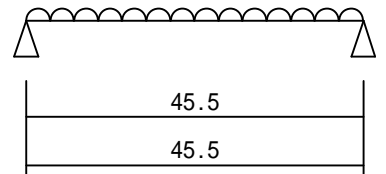
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y8通り X11-X12 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

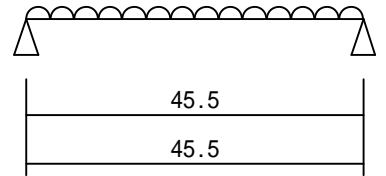
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$



階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y8通り X12-X13 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

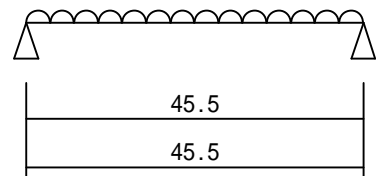
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$

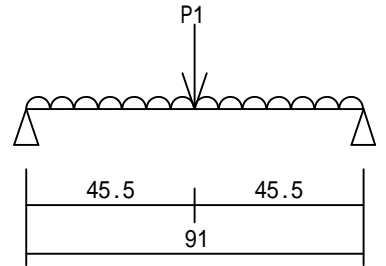


階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y8通り X13-X15 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P1 = 1770.06 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00$
 内訳 屋根 1770.06(1.242m²×1425)
 まくさ SPF1-Fs 2 - 205
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4) \quad Z = 164.62(cm^3) \quad Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	40.3	885.0	885.0	0.03
合計	53.7	1475.1	1475.1	0.04
Mmax/(Z×fbL)	= 53.69 / (164.62 × 0.81)			
	= 0.40 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1475.05) / (86.64 × 66.00)			
	= 0.38 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.042 × 2 = 0.084 (cm) = l / 1084.5 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	40.3	885.0	885.0	0.03
合計	53.7	1475.1	1475.1	0.04
Mmax/(Z×fbS)	= 53.69 / (164.62 × 1.48)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1475.05) / (86.64 × 120.00)			
	= 0.21 < 1.0 OK			
	= 0.042 (cm) = l / 2168.9			

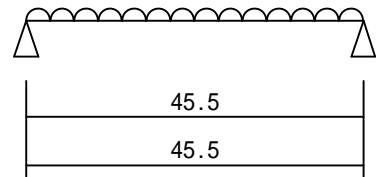


階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y8通り X15-X16 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4) \quad Z = 100.33(cm^3) \quad Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbL)	= 3.36 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.002 × 2 = 0.003 (cm) = l / 14036.0 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbS)	= 3.36 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.02 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.05 < 1.0 OK			
	= 0.002 (cm) = l / 28072.0			



階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X16-X17 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

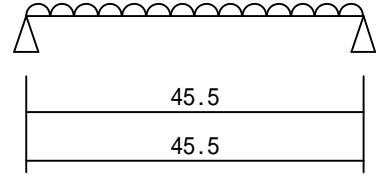
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ケルブ番号： 小屋梁 Y8通り X17-X18 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

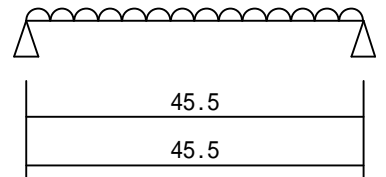
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (100.33 \times 0.81) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.002 \times 2 = 0.003$ (cm) = $l / 14036.0$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

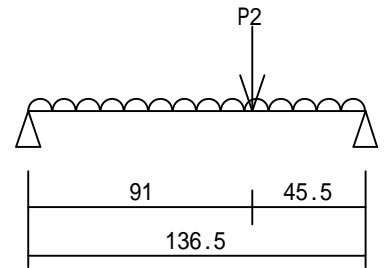
$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (100.33 \times 1.48) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.002 (cm) = $l / 28072.0$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y8通り X18-X21 RG3
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P2 = 1770.06$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1770.06(1.242m^2 \times 1425)$
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 206
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 1737.87(cm^4)$ $Z = 248.27(cm^3)$ $Ae = 106.40(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	885.0	885.0	0.03
P2	53.7	590.0	1180.0	0.05
合計	80.5	1475.1	2065.1	0.08
Mmax/(Z × fbL)	$= 80.54 / (248.27 \times 0.68)$			
	$= 0.47 < 1.0$ OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 2065.07) / (106.40 \times 66.00)$			
	$= 0.44 < 1.0$ OK			
× 変形増大係数	$= 0.080 \times 2 = 0.160$ (cm) = $l / 851.5$ OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	885.0	885.0	0.03
P2	53.7	590.0	1180.0	0.05
合計	80.5	1475.1	2065.1	0.08
Mmax/(Z × fbS)	$= 80.54 / (248.27 \times 1.24)$			
	$= 0.26 < 1.0$ OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 2065.07) / (106.40 \times 120.00)$			
	$= 0.24 < 1.0$ OK			
	$= 0.080$ (cm) = $l / 1703.0$			

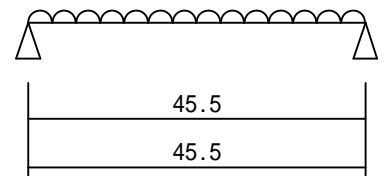


階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y8通り X21-X22 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00
Mmax/(Z × fbL)	$= 1.68 / (100.33 \times 0.81)$			
	$= 0.02 < 1.0$ OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00)$			
	$= 0.04 < 1.0$ OK			
× 変形増大係数	$= 0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00
Mmax/(Z × fbS)	$= 1.68 / (100.33 \times 1.48)$			
	$= 0.01 < 1.0$ OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00)$			
	$= 0.02 < 1.0$ OK			
	$= 0.001$ (cm) = $l / 56144.0$			



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y8通り X22-X23 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

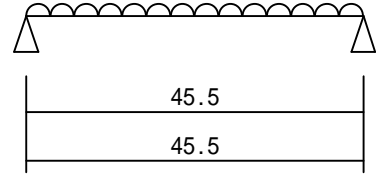
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y8通り X23-X24 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

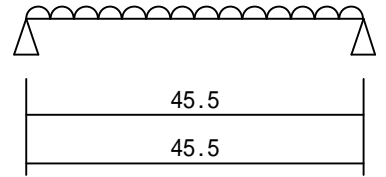
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y8通り X24-X25 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

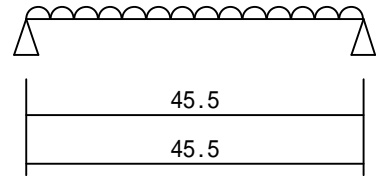
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y10通り X4-X9 RG3

$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 206

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

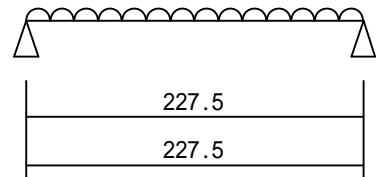
$I = 1737.87(cm^4)$ $Z = 248.27(cm^3)$ $Ae = 106.40(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$Mmax/(Z \times fbL) = 83.89 / (248.27 \times 0.68) = 0.49 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 66.00) = 0.31 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.260 \times 2 = 0.521$ (cm) = $l / 437.1$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$Mmax/(Z \times fbS) = 83.89 / (248.27 \times 1.24) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 = 0.260 (cm) = $l / 874.1$

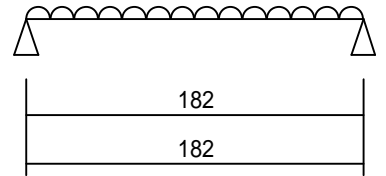


階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y10通り X9-X13 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.197 \times 2 = 0.395$ (cm) = $l / 460.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

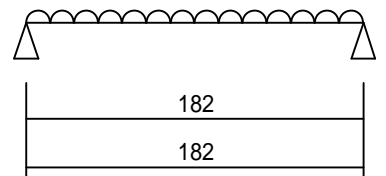
$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.197$ (cm) = $l / 921.8$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 小屋梁 Y10通り X13-X17 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.197 \times 2 = 0.395$ (cm) = $l / 460.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.197$ (cm) = $l / 921.8$

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y10通り X17-X21 RG2

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 938.31(\text{cm}^4) \quad Z = 164.62(\text{cm}^3) \quad Ae = 86.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0 \text{ OK}$$

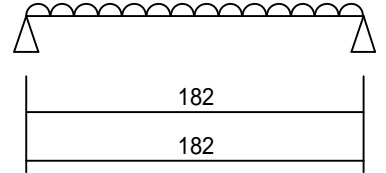
$$\times \text{変形増大係数} = 0.197 \times 2 = 0.395 \text{ (cm)} = I / 460.9 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.197 \text{ (cm)} = I / 921.8$$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y12通り X4-X9 RG3

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 206

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 1737.87(\text{cm}^4) \quad Z = 248.27(\text{cm}^3) \quad Ae = 106.40(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$$Mmax/(Z \times fbL) = 83.89 / (248.27 \times 0.68) = 0.49 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 66.00) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

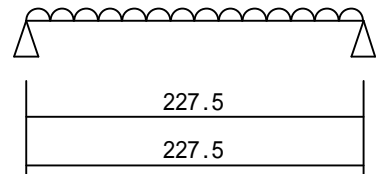
$$\times \text{変形増大係数} = 0.260 \times 2 = 0.521 \text{ (cm)} = I / 437.1 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$$Mmax/(Z \times fbS) = 83.89 / (248.27 \times 1.24) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 120.00) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.260 \text{ (cm)} = I / 874.1$$

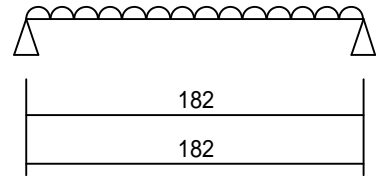


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y12通り X9-X13 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20
Mmax/(Z × fbL)	= 53.69 / (164.62 × 0.81)			
	= 0.40 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (86.64 × 66.00)			
	= 0.30 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.197 × 2 = 0.395 (cm) = l / 460.9 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20
Mmax/(Z × fbS)	= 53.69 / (164.62 × 1.48)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (86.64 × 120.00)			
	= 0.17 < 1.0 OK			
	= 0.197 (cm) = l / 921.8			

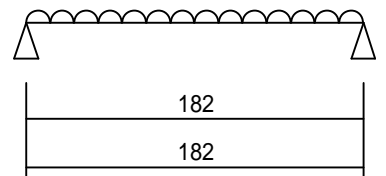


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y12通り X13-X17 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20
Mmax/(Z × fbL)	= 53.69 / (164.62 × 0.81)			
	= 0.40 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (86.64 × 66.00)			
	= 0.30 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.197 × 2 = 0.395 (cm) = l / 460.9 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20
Mmax/(Z × fbS)	= 53.69 / (164.62 × 1.48)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (86.64 × 120.00)			
	= 0.17 < 1.0 OK			
	= 0.197 (cm) = l / 921.8			



階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y12通り X17-X21 RG2

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 938.31(\text{cm}^4) \quad Z = 164.62(\text{cm}^3) \quad Ae = 86.64(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0 \text{ OK}$$

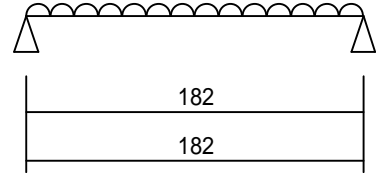
$$\times \text{変形増大係数} = 0.197 \times 2 = 0.395 \text{ (cm)} = I / 460.9 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.197 \text{ (cm)} = I / 921.8$$



階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y14通り X4-X9 RG3

$$w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 206

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 1737.87(\text{cm}^4) \quad Z = 248.27(\text{cm}^3) \quad Ae = 106.40(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$$Mmax/(Z \times fbL) = 83.89 / (248.27 \times 0.68) = 0.49 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 66.00) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

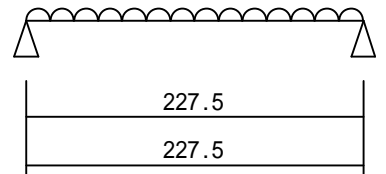
$$\times \text{変形増大係数} = 0.260 \times 2 = 0.521 \text{ (cm)} = I / 437.1 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	83.9	1475.1	1475.1	0.26
合計	83.9	1475.1	1475.1	0.26

$$Mmax/(Z \times fbS) = 83.89 / (248.27 \times 1.24) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1475.05) / (106.40 \times 120.00) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.260 \text{ (cm)} = I / 874.1$$

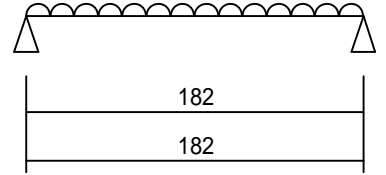


階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y14通り X9-X13 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.197 \times 2 = 0.395$ (cm) = $l / 460.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

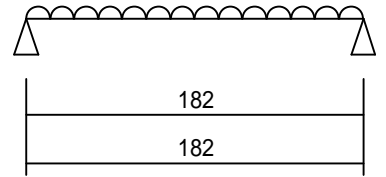
$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.197$ (cm) = $l / 921.8$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y14通り X13-X17 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.197 \times 2 = 0.395$ (cm) = $l / 460.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

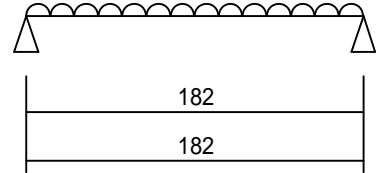
$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.197$ (cm) = $l / 921.8$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y14通り X17-X21 RG2
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 205

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 938.31(cm^4)$ $Z = 164.62(cm^3)$ $Ae = 86.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (164.62 \times 0.81) = 0.40 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 66.00) = 0.30 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.197 \times 2 = 0.395$ (cm) = $l / 460.9$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.20
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.20

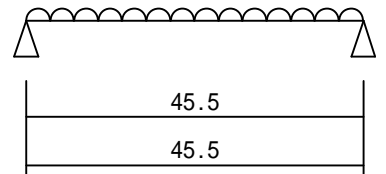
$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (164.62 \times 1.48) = 0.22 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (86.64 \times 120.00) = 0.17 < 1.0$ OK
 $= 0.197$ (cm) = $l / 921.8$

階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y16通り X4-X5 RG1
 $w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)
 耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 $= 0.001$ (cm) = $l / 56144.0$

階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X5-X6 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

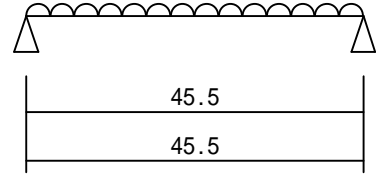
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X6-X7 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

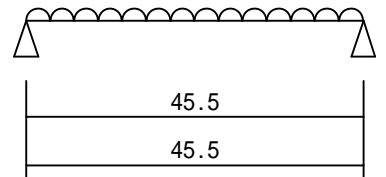
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y16通り X7-X8 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

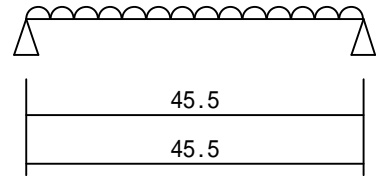
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 Y16通り X8-X9 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

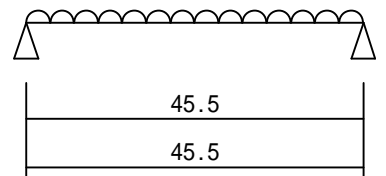
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y16通り X9-X13 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

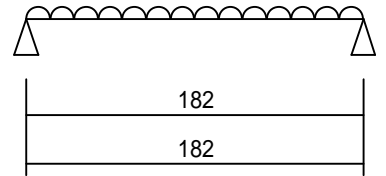
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.21
合計	26.8	590.0	590.0	0.21

$Mmax/(Z \times fbL) = 26.85 / (100.33 \times 0.81) = 0.32 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 66.00) = 0.19 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.207 \times 2 = 0.415$ (cm) = $l / 438.6$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	590.0	590.0	0.21
合計	26.8	590.0	590.0	0.21

$Mmax/(Z \times fbS) = 26.85 / (100.33 \times 1.48) = 0.18 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (67.64 \times 120.00) = 0.10 < 1.0$ OK
 = 0.207 (cm) = $l / 877.2$



階、通り、位置、ゲルブ番号： 小屋梁 Y16通り X13-X15 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

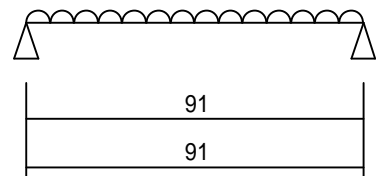
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	295.0	295.0	0.01
合計	6.7	295.0	295.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (100.33 \times 0.81) = 0.08 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 66.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.013 \times 2 = 0.026$ (cm) = $l / 3509.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	295.0	295.0	0.01
合計	6.7	295.0	295.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (100.33 \times 1.48) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (67.64 \times 120.00) = 0.05 < 1.0$ OK
 = 0.013 (cm) = $l / 7018.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X15-X16 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

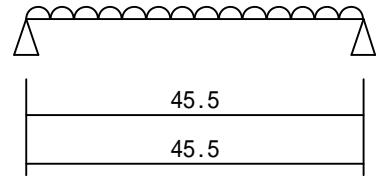
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X16-X17 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

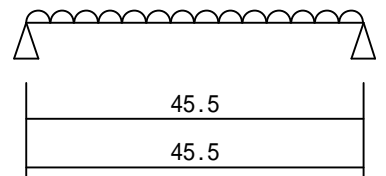
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X17-X18 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

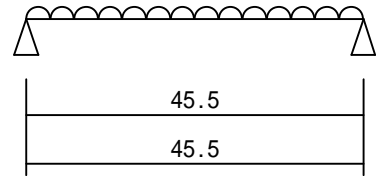
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X18-X19 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

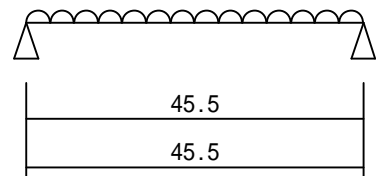
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X19-X20 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

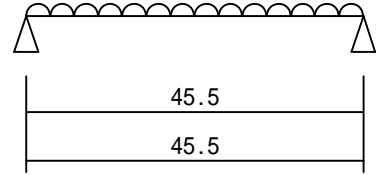
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、ケル-フ 番号： 小屋梁 Y16通り X20-X21 RG1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

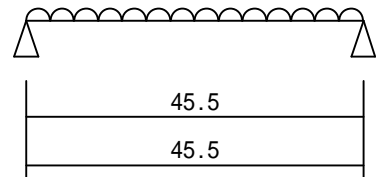
$I = 446.48(cm^4)$ $Z = 100.33(cm^3)$ $Ae = 67.64(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (100.33 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $l / 28072.0$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (100.33 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (67.64 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 56144.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X0通り Y0-Y1 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

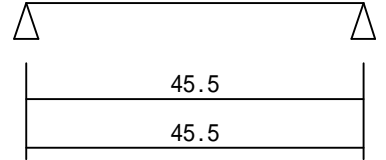
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X0通り Y1-Y2 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

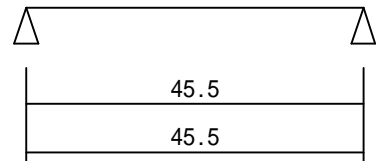
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$

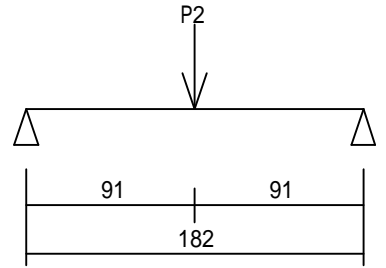


階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X0通り Y2-Y6 RG1

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 590.02 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 590.02(0.414m² × 1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	26.8	295.0	295.0	0.17
合計	26.8	295.0	295.0	0.17
Mmax/(Z × fbL)	= 26.85 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.32 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 295.01) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.166 × 2 = 0.332 (cm) = I / 548.3 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	26.8	295.0	295.0	0.17
合計	26.8	295.0	295.0	0.17
Mmax/(Z × fbS)	= 26.85 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.18 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 295.01) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.05 < 1.0 OK			
	= 0.166 (cm) = I / 1096.6			

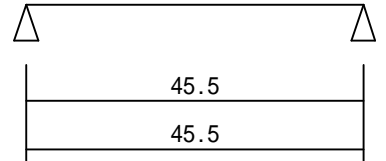


階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X0通り Y6-Y7 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	= 0.00 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 0.00) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	= 0.00 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 0.00) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
	= 0.000 (cm) = I / 999999.9			



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X0通り Y7-Y8 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

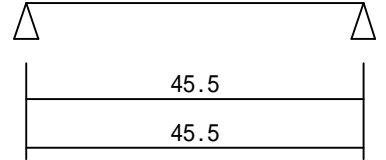
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X2通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交) (N)

$P_2 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$
 $P_4 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$
 $P_6 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$

梁 SPF1-Fs 2 - 210

寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00

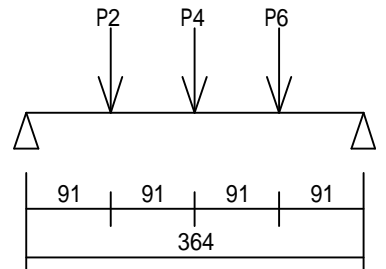
$I = 8219.32(\text{cm}^4)$ $Z = 699.52(\text{cm}^3)$ $A_e = 178.60(\text{cm}^2)$
 $fbL = 5.54(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 10.06(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P_2 53.7 885.0 295.0 0.10
 P_4 107.4 590.0 590.0 0.14
 P_6 53.7 295.0 885.0 0.10
 合計 214.8 1770.1 1770.1 0.35

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 214.77 / (699.52 \times 0.55)$
 $= 0.55 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (178.60 \times 66.00)$
 $= 0.22 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.346 \times 2 = 0.692$ (cm) = $l / 526.2$ OK

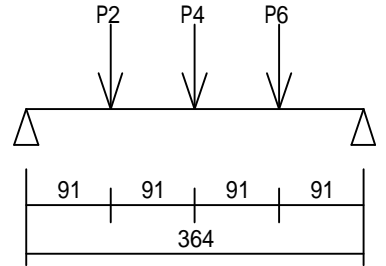
短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P_2 53.7 885.0 295.0 0.10
 P_4 107.4 590.0 590.0 0.14
 P_6 53.7 295.0 885.0 0.10
 合計 214.8 1770.1 1770.1 0.35

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 214.77 / (699.52 \times 1.01)$
 $= 0.30 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (178.60 \times 120.00)$
 $= 0.12 < 1.0$ OK
 $= 0.346$ (cm) = $l / 1052.5$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210
 寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

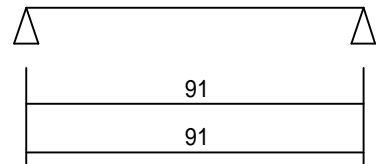
Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55)
 = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01)
 = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)
 = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y8-Y10 RG1

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (100.33 × 0.81)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 66.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (100.33 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 120.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 = 0.000 (cm) = I / 999999.9

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y10-Y11 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

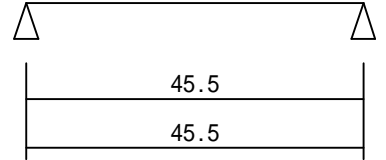
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y11-Y12 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

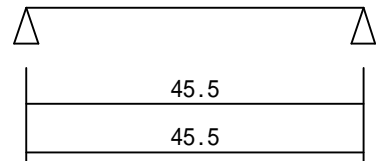
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y12-Y14 RG1

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

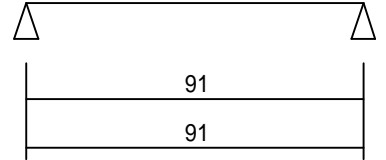
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y14-Y15 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

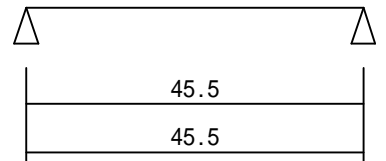
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X4通り Y15-Y16 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

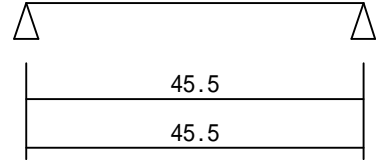
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X6通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交) (N)

$P_2 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$
 $P_4 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$
 $P_6 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 $1180.04(0.828\text{m} \times 1425)$

梁 SPF1-Fs 2 - 210

寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00

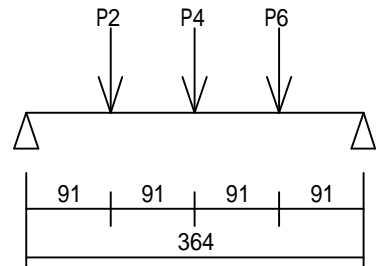
$I = 8219.32(\text{cm}^4)$ $Z = 699.52(\text{cm}^3)$ $A_e = 178.60(\text{cm}^2)$
 $fbL = 5.54(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 10.06(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P_2 53.7 885.0 295.0 0.10
 P_4 107.4 590.0 590.0 0.14
 P_6 53.7 295.0 885.0 0.10
 合計 214.8 1770.1 1770.1 0.35

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 214.77 / (699.52 \times 0.55)$
 $= 0.55 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (178.60 \times 66.00)$
 $= 0.22 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.346 \times 2 = 0.692$ (cm) = $l / 526.2$ OK

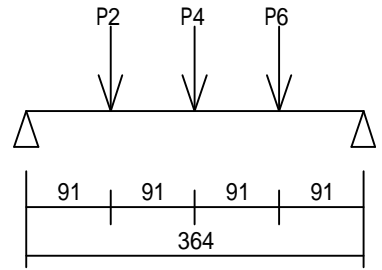
短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P_2 53.7 885.0 295.0 0.10
 P_4 107.4 590.0 590.0 0.14
 P_6 53.7 295.0 885.0 0.10
 合計 214.8 1770.1 1770.1 0.35

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 214.77 / (699.52 \times 1.01)$
 $= 0.30 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (178.60 \times 120.00)$
 $= 0.12 < 1.0$ OK
 $= 0.346$ (cm) = $l / 1052.5$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X8通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210
 寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

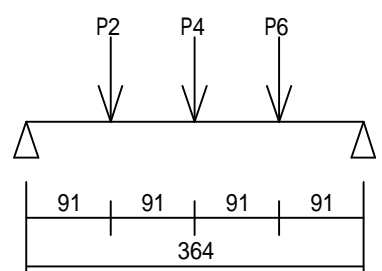
Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55)
 = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01)
 = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)
 = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X9通り Y8-Y16 RG6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 2655.10 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2655.10(1.863m²×1425)
 P4 = 2655.10 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2655.10(1.863m²×1425)
 P6 = 2655.10 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2655.10(1.863m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 212
 寸法調整係数 = 0.63 システム係数 = 1.00
 I = 14815.98(cm⁴) Z = 1036.08(cm³) Ae = 217.36(cm²)
 fbL = 5.13(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 9.32(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	120.8	1991.3	663.8	0.13
P4	241.6	1327.5	1327.5	0.18
P6	120.8	663.8	1991.3	0.13
合計	483.2	3982.6	3982.6	0.43

Mmax/(Z×fbL) = 483.23 / (1036.08 × 0.51)
 = 0.90 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3982.64) / (217.36 × 66.00)
 = 0.41 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.432 × 2 = 0.863 (cm) = I / 421.6 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	120.8	1991.3	663.8	0.13
P4	241.6	1327.5	1327.5	0.18
P6	120.8	663.8	1991.3	0.13
合計	483.2	3982.6	3982.6	0.43

Mmax/(Z×fbS) = 483.23 / (1036.08 × 0.93)
 = 0.50 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3982.64) / (217.36 × 120.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 = 0.432 (cm) = I / 843.2

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X10通り Y0-Y1 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

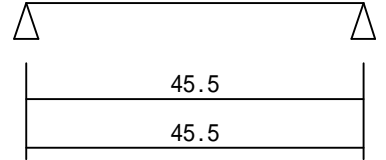
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X10通り Y1-Y2 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

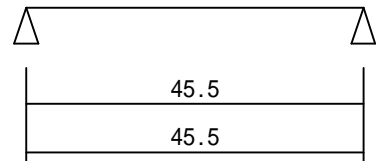
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X10通り Y2-Y3 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

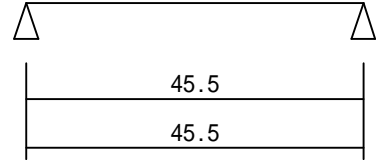
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X10通り Y3-Y4 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

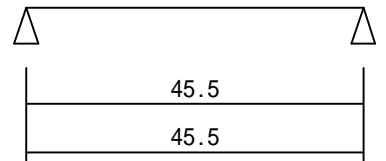
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

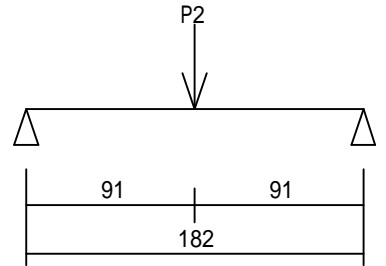
短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X10通り Y4-Y8 RG2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 205
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 938.31(cm⁴) Z = 164.62(cm³) Ae = 86.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

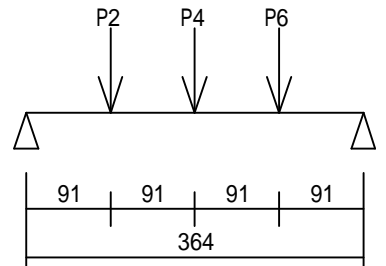


長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	590.0	590.0	0.16
合計	53.7	590.0	590.0	0.16
Mmax/(Z×fbL)	= 53.69 / (164.62 × 0.81)			
	= 0.40 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 590.02) / (86.64 × 66.00)			
	= 0.15 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.158 × 2 = 0.316 (cm) = I / 576.1 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	590.0	590.0	0.16
合計	53.7	590.0	590.0	0.16
Mmax/(Z×fbS)	= 53.69 / (164.62 × 1.48)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 590.02) / (86.64 × 120.00)			
	= 0.08 < 1.0 OK			
	= 0.158 (cm) = I / 1152.3			

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X12通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210
 寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35
Mmax/(Z×fbL)	= 214.77 / (699.52 × 0.55)			
	= 0.55 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK			

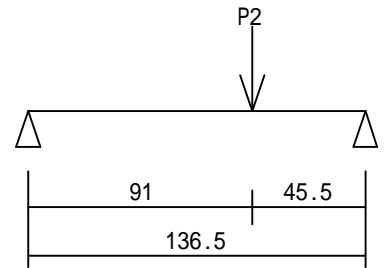
短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35
Mmax/(Z×fbS)	= 214.77 / (699.52 × 1.01)			
	= 0.30 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)			
	= 0.12 < 1.0 OK			
	= 0.346 (cm) = I / 1052.5			

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y8-Y11 RG2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2360.08(1.656m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 205
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 938.31(cm⁴) Z = 164.62(cm³) Ae = 86.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	71.6	786.7	1573.4	0.11
合計	71.6	786.7	1573.4	0.11
Mmax/(Z×fbL)	= 71.59 / (164.62 × 0.81)			
	= 0.53 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1573.39) / (86.64 × 66.00)			
	= 0.41 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.115 × 2 = 0.229 (cm) = I / 595.4 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	71.6	786.7	1573.4	0.11
合計	71.6	786.7	1573.4	0.11
Mmax/(Z×fbS)	= 71.59 / (164.62 × 1.48)			
	= 0.29 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 1573.39) / (86.64 × 120.00)			
	= 0.22 < 1.0 OK			
	= 0.115 (cm) = I / 1190.7			

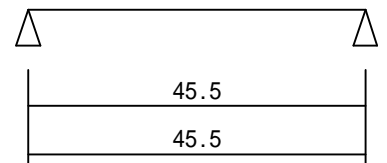


階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y11-Y12 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z×fbL)	= 0.00 / (100.33 × 0.81)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 0.00) / (67.64 × 66.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z×fbS)	= 0.00 / (100.33 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 0.00) / (67.64 × 120.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
	= 0.000 (cm) = I / 999999.9			



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y12-Y13 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

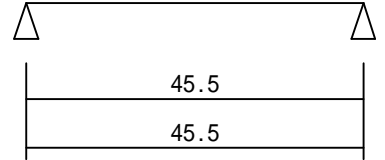
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y13-Y14 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

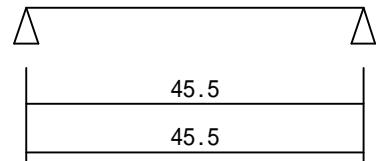
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y14-Y15 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

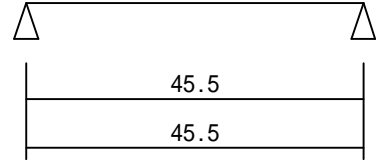
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X13通り Y15-Y16 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

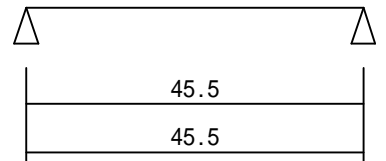
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

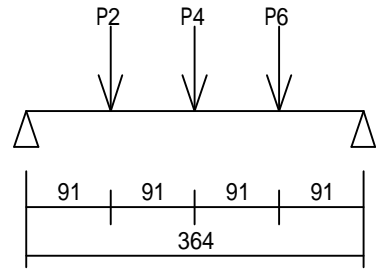
短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X14通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210
 寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

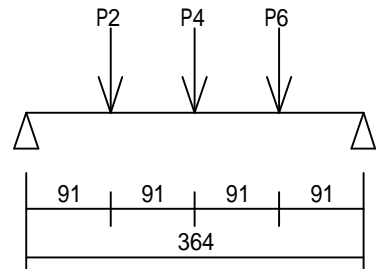
Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55)
 = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01)
 = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)
 = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X16通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210
 寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55)
 = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01)
 = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)
 = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5

階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X17通り Y8-Y16 RG6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2360.08(1.656m²×1425)
 P4 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2360.08(1.656m²×1425)
 P6 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 2360.08(1.656m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 212

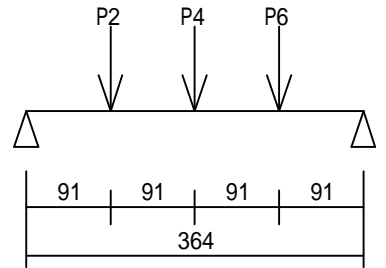
寸法調整係数 = 0.63 システム係数 = 1.00
 I = 14815.98(cm⁴) Z = 1036.08(cm³) Ae = 217.36(cm²)
 fbL = 5.13(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 9.32(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	107.4	1770.1	590.0	0.11
P4	214.8	1180.0	1180.0	0.16
P6	107.4	590.0	1770.1	0.11
合計	429.5	3540.1	3540.1	0.38

Mmax/(Z×fbL) = 429.54 / (1036.08 × 0.51) = 0.80 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3540.13) / (217.36 × 66.00) = 0.37 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.384 × 2 = 0.767 (cm) = I / 474.3 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	107.4	1770.1	590.0	0.11
P4	214.8	1180.0	1180.0	0.16
P6	107.4	590.0	1770.1	0.11
合計	429.5	3540.1	3540.1	0.38

Mmax/(Z×fbS) = 429.54 / (1036.08 × 0.93) = 0.44 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3540.13) / (217.36 × 120.00) = 0.20 < 1.0 OK
 = 0.384 (cm) = I / 948.6



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X18通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210

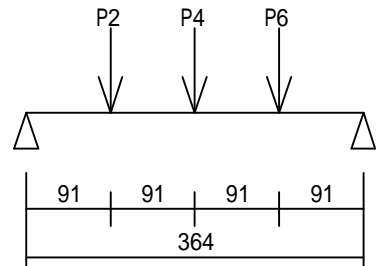
寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55) = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00) = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01) = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00) = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X20通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210

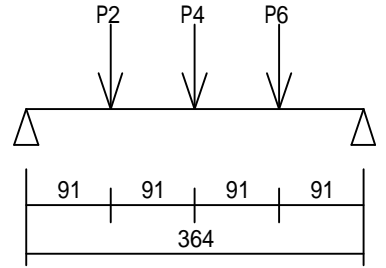
寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbL) = 214.77 / (699.52 × 0.55)
 = 0.55 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 66.00)
 = 0.22 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.346 × 2 = 0.692 (cm) = I / 526.2 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	885.0	295.0	0.10
P4	107.4	590.0	590.0	0.14
P6	53.7	295.0	885.0	0.10
合計	214.8	1770.1	1770.1	0.35

Mmax/(Z×fbS) = 214.77 / (699.52 × 1.01)
 = 0.30 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 1770.06) / (178.60 × 120.00)
 = 0.12 < 1.0 OK
 = 0.346 (cm) = I / 1052.5



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y8-Y9 RG1

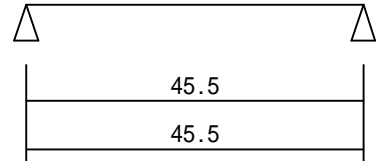
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (100.33 × 0.81)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 66.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (100.33 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 120.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 = 0.000 (cm) = I / 999999.9



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y9-Y10 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

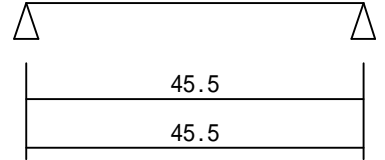
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y10-Y11 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

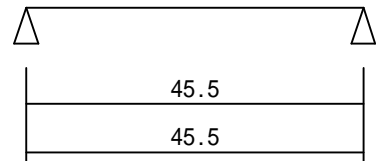
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y11-Y12 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

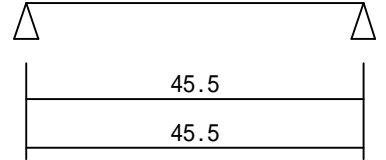
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y12-Y14 RG1

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

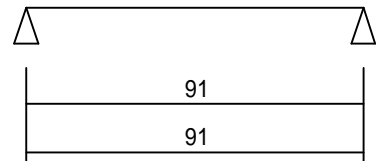
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y14-Y15 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

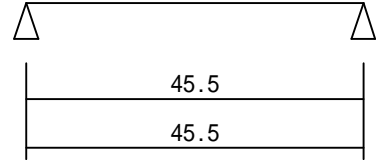
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X21通り Y15-Y16 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

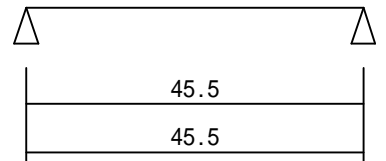
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X22通り Y0-Y8 RG5

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1475.05 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1475.05(1.035m²×1425)
 P4 = 1475.05 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1475.05(1.035m²×1425)
 P6 = 1475.05 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1475.05(1.035m²×1425)
 梁 SPF1-Fs 2 - 210

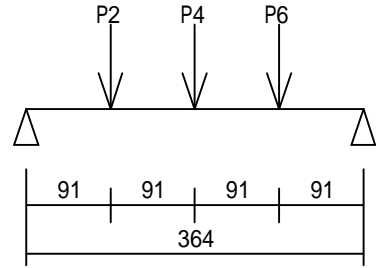
寸法調整係数 = 0.68 システム係数 = 1.00
 I = 8219.32(cm⁴) Z = 699.52(cm³) Ae = 178.60(cm²)
 fbL = 5.54(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 10.06(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	67.1	1106.3	368.8	0.13
P4	134.2	737.5	737.5	0.18
P6	67.1	368.8	1106.3	0.13
合計	268.5	2212.6	2212.6	0.43

Mmax/(Z×fbL) = 268.46 / (699.52 × 0.55)
 = 0.69 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 2212.58) / (178.60 × 66.00)
 = 0.28 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.432 × 2 = 0.865 (cm) = I / 421.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	67.1	1106.3	368.8	0.13
P4	134.2	737.5	737.5	0.18
P6	67.1	368.8	1106.3	0.13
合計	268.5	2212.6	2212.6	0.43

Mmax/(Z×fbS) = 268.46 / (699.52 × 1.01)
 = 0.38 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 2212.58) / (178.60 × 120.00)
 = 0.15 < 1.0 OK
 = 0.432 (cm) = I / 842.0



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X25通り Y0-Y1 RG1

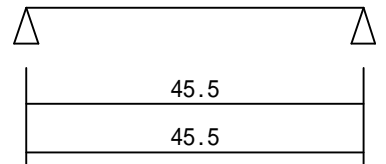
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 446.48(cm⁴) Z = 100.33(cm³) Ae = 67.64(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (100.33 × 0.81)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 66.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (100.33 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (67.64 × 120.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 = 0.000 (cm) = I / 999999.9



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X25通り Y1-Y2 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

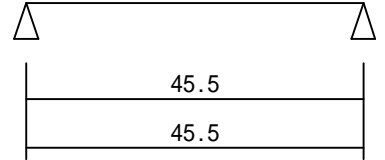
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

$M_{max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $1 / 999999.9$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

$M_{max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $1 / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X25通り Y2-Y6 RG1

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P2 = 885.03$ 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳 屋根 885.03(0.621m² × 1425)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

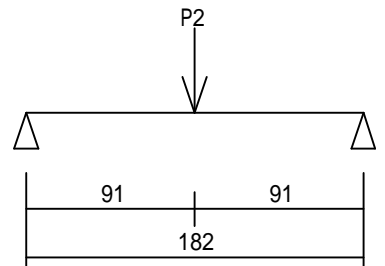
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $A_e = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	40.3	442.5	442.5	0.25
合計	40.3	442.5	442.5	0.25

$M_{max}/(Z \times fbL) = 40.27 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.49 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.14 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.249 \times 2 = 0.498$ (cm) = $1 / 365.5$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	40.3	442.5	442.5	0.25
合計	40.3	442.5	442.5	0.25

$M_{max}/(Z \times fbS) = 40.27 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.08 < 1.0$ OK
 $= 0.249$ (cm) = $1 / 731.0$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X25通り Y6-Y7 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

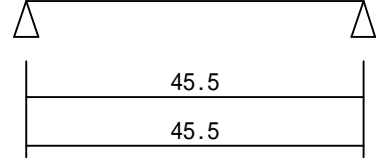
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 小屋梁 X25通り Y7-Y8 RG1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 204

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

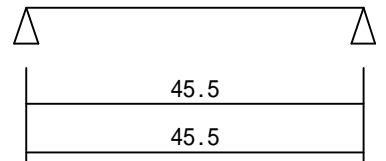
$I = 446.48(\text{cm}^4)$ $Z = 100.33(\text{cm}^3)$ $Ae = 67.64(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (100.33 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (100.33 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (67.64 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$

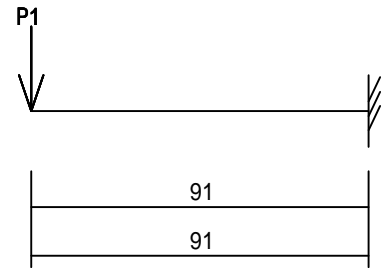


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X0-X2 2G4

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P1 = 885.03 14406.00 14406.00 14406.00 14406.00
 内訳 床 590.02(0.207m²×2850) 上階 295.01(0.207m²×1425)
 片持梁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	80.5	0.0	885.0	0.01
合計	80.5	0.0	885.0	0.01
Mmax/(Z×fbL)	= 80.54 / (1638.34 × 0.81)			
	= 0.06 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 885.03) / (418.30 × 66.00)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.012 × 2 = 0.023 (cm) = I / 3940.0 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	1391.5	0.0	15291.0	0.20
合計	1391.5	0.0	15291.0	0.20
Mmax/(Z×fbS)	= 1391.48 / (1638.34 × 1.48)			
	= 0.57 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 15291.03) / (418.30 × 120.00)			
	= 0.45 < 1.0 OK			
	= 0.200 (cm) = I / 456.1			

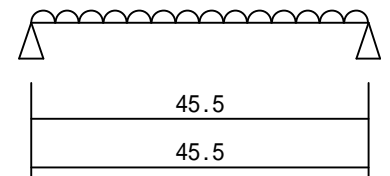


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X2-X3 2G5

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)
 耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbL)	= 3.36 / (1638.34 × 0.81)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (418.30 × 66.00)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 605177.9 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbS)	= 3.36 / (1638.34 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (418.30 × 120.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
	= 0.000 (cm) = I / 1210355.9			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X3-X4 2G5

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

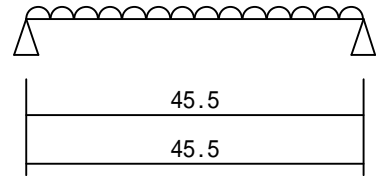
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	= 3.36 / (1638.34 × 0.81)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 295.01) / (418.30 × 66.00)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 605177.9 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	= 3.36 / (1638.34 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 295.01) / (418.30 × 120.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
	= 0.000 (cm) = I / 1210355.9			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X4-X8 2G5

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P3 = 7080.25 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳床 7080.25(2.484m² × 2850)

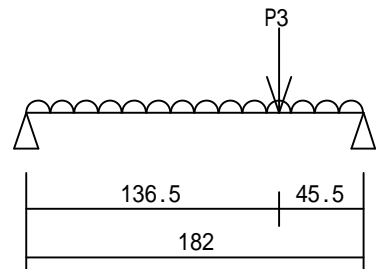
まぐさ SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	40.3	1180.0	1180.0	0.01
P3	241.6	1770.1	5310.2	0.03
合計	281.9	2950.1	6490.2	0.04
Mmax/(Z × fbL)	= 281.88 / (1638.34 × 0.81)			
	= 0.21 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 6490.23) / (418.30 × 66.00)			
	= 0.35 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.042 × 2 = 0.084 (cm) = I / 2171.7 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	40.3	1180.0	1180.0	0.01
P3	241.6	1770.1	5310.2	0.03
合計	281.9	2950.1	6490.2	0.04
Mmax/(Z × fbS)	= 281.88 / (1638.34 × 1.48)			
	= 0.11 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 6490.23) / (418.30 × 120.00)			
	= 0.19 < 1.0 OK			
	= 0.042 (cm) = I / 4343.4			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X8-X9 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

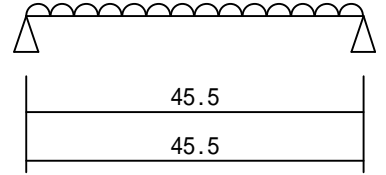
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X9-X10 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

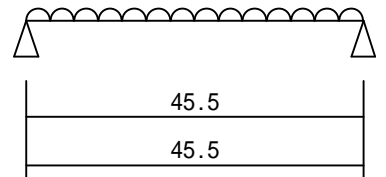
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X10-X11 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

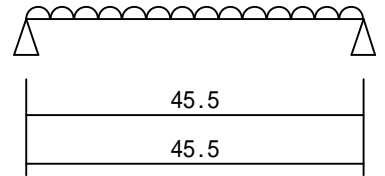
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X11-X12 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

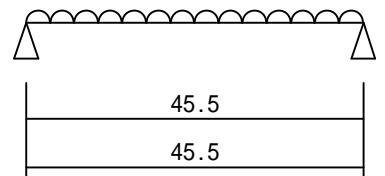
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X12-X16 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

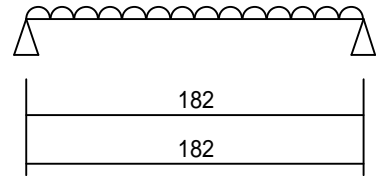
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18

$Mmax/(Z \times fbL) = 53.69 / (234.99 \times 0.81) = 0.28 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.177 \times 2 = 0.354$ (cm) = $l / 513.7$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18

$Mmax/(Z \times fbS) = 53.69 / (234.99 \times 1.48) = 0.15 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 = 0.177 (cm) = $l / 1027.3$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X16-X17 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

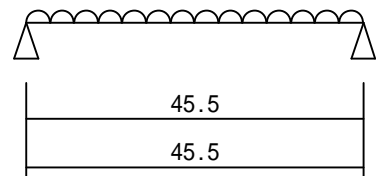
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X17-X18 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

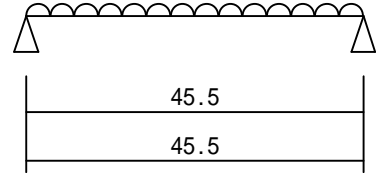
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X18-X19 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

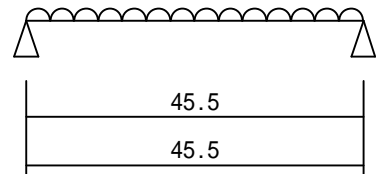
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$

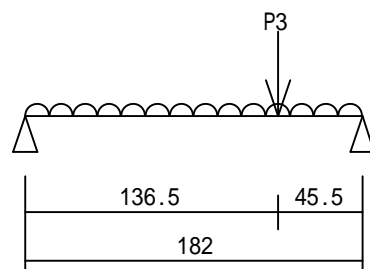


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X19-X23 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P3 = 5310.19 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00$
 内訳 床 $5310.19(1.863m^2 \times 2850)$
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4) \quad Z = 581.47(cm^3) \quad Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	40.3	1180.0	1180.0	0.05
P3	181.2	1327.5	3982.6	0.11
合計	221.5	2507.6	5162.7	0.16
Mmax/(Z × fbL)	$= 221.48 / (581.47 \times 0.68)$			
	$= 0.55 < 1.0 \quad OK$			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 5162.69) / (249.20 \times 66.00)$			
	$= 0.47 < 1.0 \quad OK$			
× 変形増大係数	$= 0.160 \times 2 = 0.320 (cm) = l / 568.7 \quad OK$			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	40.3	1180.0	1180.0	0.05
P3	181.2	1327.5	3982.6	0.11
合計	221.5	2507.6	5162.7	0.16
Mmax/(Z × fbS)	$= 221.48 / (581.47 \times 1.24)$			
	$= 0.30 < 1.0 \quad OK$			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 5162.69) / (249.20 \times 120.00)$			
	$= 0.25 < 1.0 \quad OK$			
	$= 0.160 (cm) = l / 1137.4$			

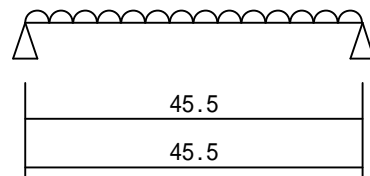


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X23-X24 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4) \quad Z = 234.99(cm^3) \quad Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	$= 3.36 / (234.99 \times 0.81)$			
	$= 0.01 < 1.0 \quad OK$			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00)$			
	$= 0.04 < 1.0 \quad OK$			
× 変形増大係数	$= 0.001 \times 2 = 0.001 (cm) = l / 32873.8 \quad OK$			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	$= 3.36 / (234.99 \times 1.48)$			
	$= 0.00 < 1.0 \quad OK$			
× Qmax/(Ae × fs0)	$= (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00)$			
	$= 0.02 < 1.0 \quad OK$			
	$= 0.001 (cm) = l / 65747.5$			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y0通り X24-X25 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

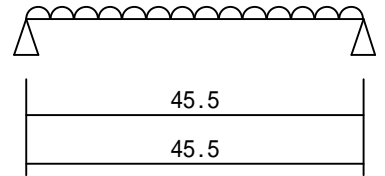
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 3.36 / (234.99 × 0.81)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.001 (cm) = I / 32873.8 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 3.36 / (234.99 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 65747.5



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X0-X2 2G4

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P1 = 2065.07 0.00 14406.00 0.00 14406.00

内訳 床 1180.04(0.414m² × 2850) 上階 885.03(0.621m² × 1425)

片持梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

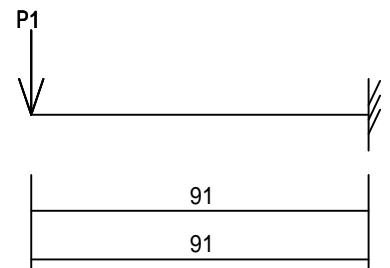
I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	187.9	0.0	2065.1	0.03
合計	187.9	0.0	2065.1	0.03

Mmax/(Z × fbL) = 187.92 / (1638.34 × 0.81)
 = 0.14 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 2065.07) / (418.30 × 66.00)
 = 0.11 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.027 × 2 = 0.054 (cm) = I / 1688.6 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	1498.9	0.0	16471.1	0.21
合計	1498.9	0.0	16471.1	0.21

Mmax/(Z × fbS) = 1498.87 / (1638.34 × 1.48)
 = 0.61 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 16471.07) / (418.30 × 120.00)
 = 0.49 < 1.0 OK
 = 0.215 (cm) = I / 423.4



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X2-X7 2G5

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

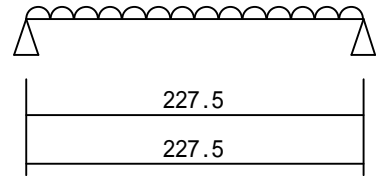
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (1638.34 \times 0.81) = 0.12 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 66.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.047 \times 2 = 0.094$ (cm) = $l / 2420.7$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (1638.34 \times 1.48) = 0.06 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 120.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 = 0.047 (cm) = $l / 4841.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X7-X10 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

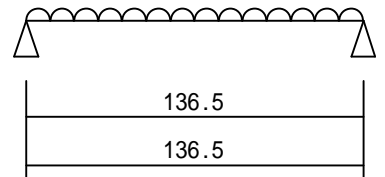
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.112 \times 2 = 0.224$ (cm) = $l / 608.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0$ OK
 = 0.112 (cm) = $l / 1217.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X10-X12 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

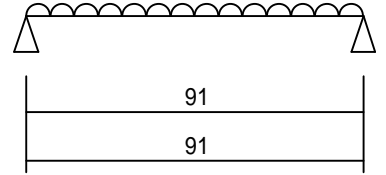
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.022 \times 2 = 0.044$ (cm) = $l / 2054.6$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 = 0.022 (cm) = $l / 4109.2$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X12-X16 2G2

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

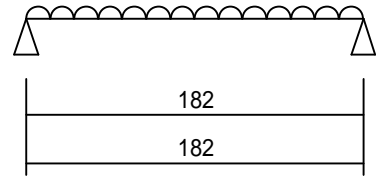
$I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.091 \times 2 = 0.182$ (cm) = $l / 999.7$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 = 0.091 (cm) = $l / 1999.3$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X16-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

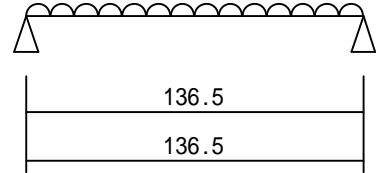
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X19-X22 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

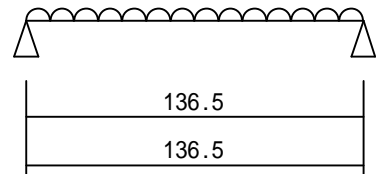
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y2通り X22-X25 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

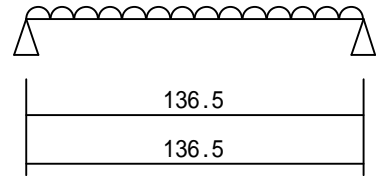
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.112 \times 2 = 0.224$ (cm) = $l / 608.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0$ OK
 = 0.112 (cm) = $l / 1217.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X0-X2 2G4

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交) (N)
 $P1 = 1180.04$ 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳床 1180.04(0.414m²×2850)

片持梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

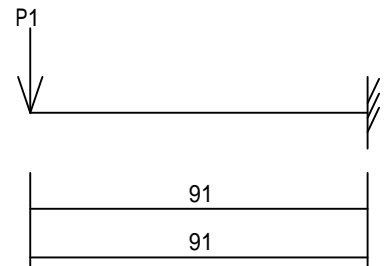
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	107.4	0.0	1180.0	0.02
合計	107.4	0.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (1638.34 \times 0.81) = 0.08 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (418.30 \times 66.00) = 0.06 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.015 \times 2 = 0.031$ (cm) = $l / 2955.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	107.4	0.0	1180.0	0.02
合計	107.4	0.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (1638.34 \times 1.48) = 0.04 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (418.30 \times 120.00) = 0.03 < 1.0$ OK
 = 0.015 (cm) = $l / 5909.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X2-X7 2G5

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 19250.51(\text{cm}^4) \quad Z = 1638.34(\text{cm}^3) \quad Ae = 418.30(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (1638.34 \times 0.81) = 0.12 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

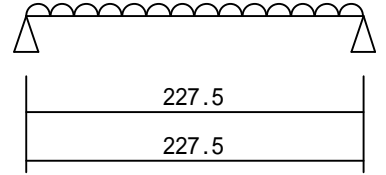
$$\times \text{変形増大係数} = 0.047 \times 2 = 0.094 \text{ (cm)} = I / 2420.7 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (1638.34 \times 1.48) = 0.06 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 120.00) = 0.08 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.047 \text{ (cm)} = I / 4841.4$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X7-X10 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

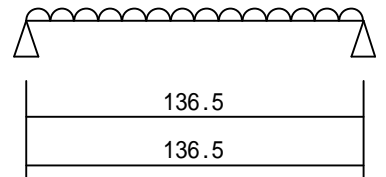
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X10-X12 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

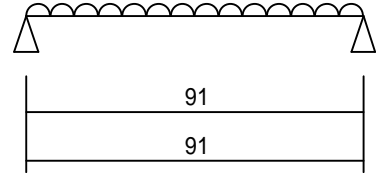
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.022 \times 2 = 0.044$ (cm) = $l / 2054.6$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$Mmax/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0$ OK
 = 0.022 (cm) = $l / 4109.2$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X12-X16 2G2

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

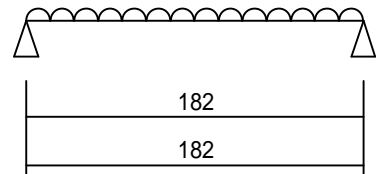
$I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.091 \times 2 = 0.182$ (cm) = $l / 999.7$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 = 0.091 (cm) = $l / 1999.3$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X16-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

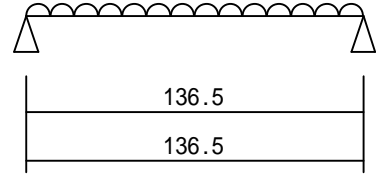
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X19-X22 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

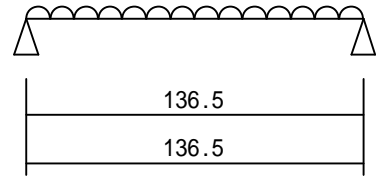
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y4通り X22-X25 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

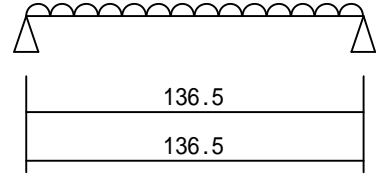
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.112 \times 2 = 0.224$ (cm) = $l / 608.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0$ OK
 = 0.112 (cm) = $l / 1217.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X0-X2 2G4

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P1 = 2065.07$ 0.00 14406.00 0.00 14406.00

内訳 床 1180.04(0.414m²×2850) 上階 885.03(0.621m²×1425)

片持梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

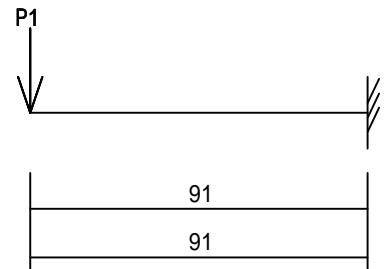
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	187.9	0.0	2065.1	0.03
合計	187.9	0.0	2065.1	0.03

$Mmax/(Z \times fbL) = 187.92 / (1638.34 \times 0.81) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2065.07) / (418.30 \times 66.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.027 \times 2 = 0.054$ (cm) = $l / 1688.6$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	1498.9	0.0	16471.1	0.21
合計	1498.9	0.0	16471.1	0.21

$Mmax/(Z \times fbS) = 1498.87 / (1638.34 \times 1.48) = 0.61 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 16471.07) / (418.30 \times 120.00) = 0.49 < 1.0$ OK
 = 0.215 (cm) = $l / 423.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X2-X7 2G5

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

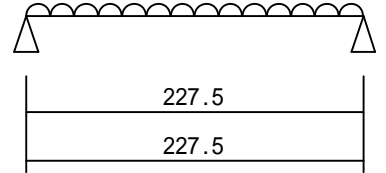
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (1638.34 \times 0.81) = 0.12 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 66.00) = 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.047 \times 2 = 0.094$ (cm) = $l / 2420.7$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.05
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.05

$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (1638.34 \times 1.48) = 0.06 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (418.30 \times 120.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 = 0.047 (cm) = $l / 4841.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X7-X10 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

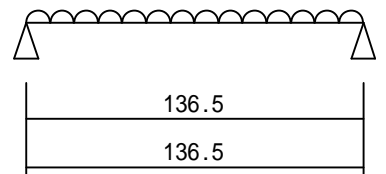
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.112 \times 2 = 0.224$ (cm) = $l / 608.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0$ OK
 = 0.112 (cm) = $l / 1217.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X10-X12 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$Mmax/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

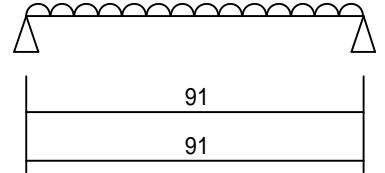
$$\times \text{変形増大係数} = 0.022 \times 2 = 0.044 \text{ (cm)} = l / 2054.6 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$Mmax/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.022 \text{ (cm)} = l / 4109.2$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X12-X16 2G2

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 4070.27(\text{cm}^4) \quad Z = 581.47(\text{cm}^3) \quad Ae = 249.20(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0 \text{ OK}$$

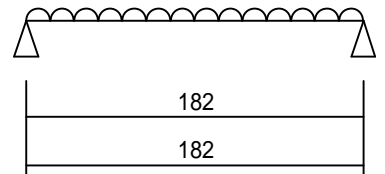
$$\times \text{変形増大係数} = 0.091 \times 2 = 0.182 \text{ (cm)} = l / 999.7 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.091 \text{ (cm)} = l / 1999.3$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X16-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

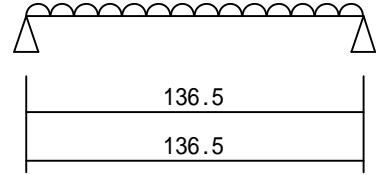
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X19-X22 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0 \text{ OK}$$

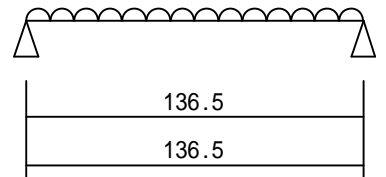
$$\times \text{変形増大係数} = 0.112 \times 2 = 0.224 \text{ (cm)} = I / 608.8 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.112 \text{ (cm)} = I / 1217.5$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y6通り X22-X25 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

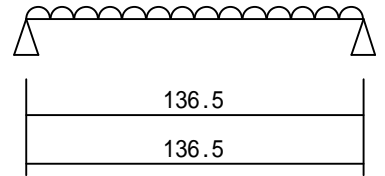
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbL) = 60.40 / (234.99 \times 0.81) = 0.31 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 66.00) = 0.25 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.112 \times 2 = 0.224$ (cm) = $l / 608.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	60.4	1770.1	1770.1	0.11
合計	60.4	1770.1	1770.1	0.11

$Mmax/(Z \times fbS) = 60.40 / (234.99 \times 1.48) = 0.17 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1770.06) / (158.42 \times 120.00) = 0.13 < 1.0$ OK
 = 0.112 (cm) = $l / 1217.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X0-X2 2G4

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)

$P1 = 885.03$ 14406.00 14406.00 14406.00 14406.00

内訳 床 590.02(0.207㎡×2850) 上階 295.01(0.207㎡×1425)

片持梁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

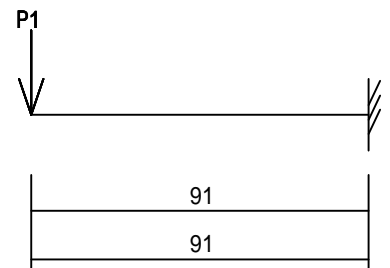
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	80.5	0.0	885.0	0.01
合計	80.5	0.0	885.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 80.54 / (1638.34 \times 0.81) = 0.06 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 885.03) / (418.30 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.012 \times 2 = 0.023$ (cm) = $l / 3940.0$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P1	1391.5	0.0	15291.0	0.20
合計	1391.5	0.0	15291.0	0.20

$Mmax/(Z \times fbS) = 1391.48 / (1638.34 \times 1.48) = 0.57 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 15291.03) / (418.30 \times 120.00) = 0.45 < 1.0$ OK
 = 0.200 (cm) = $l / 456.1$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X2-X3 2G5

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

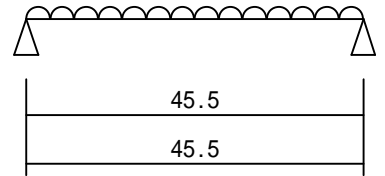
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (1638.34 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (418.30 \times 66.00)$
 $= 0.01 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 $= 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) $= I / 605177.9$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (1638.34 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (418.30 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) $= I / 1210355.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X3-X4 2G5

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

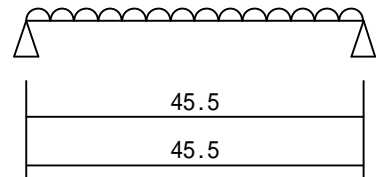
$I = 19250.51(cm^4)$ $Z = 1638.34(cm^3)$ $Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (1638.34 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (418.30 \times 66.00)$
 $= 0.01 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 $= 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) $= I / 605177.9$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (1638.34 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (418.30 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) $= I / 1210355.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X4-X5 2G5

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 19250.51(\text{cm}^4) \quad Z = 1638.34(\text{cm}^3) \quad Ae = 418.30(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (1638.34 \times 0.81) = 0.00 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (418.30 \times 66.00) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$$

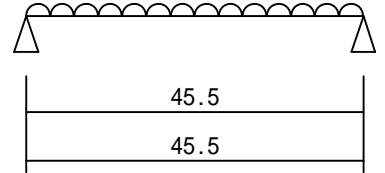
$$\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000 \text{ (cm)} = I / 302589.0 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (1638.34 \times 1.48) = 0.00 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (418.30 \times 120.00) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.000 \text{ (cm)} = I / 605177.9$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X5-X6 2G5

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 410

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 19250.51(\text{cm}^4) \quad Z = 1638.34(\text{cm}^3) \quad Ae = 418.30(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (1638.34 \times 0.81) = 0.00 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (418.30 \times 66.00) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$$

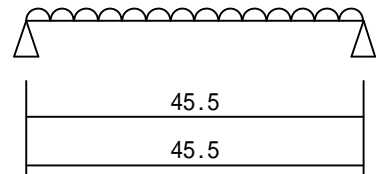
$$\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000 \text{ (cm)} = I / 302589.0 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (1638.34 \times 1.48) = 0.00 < 1.0 \text{ OK}$$

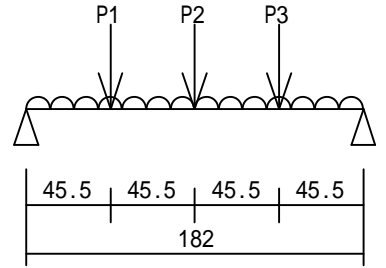
$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (418.30 \times 120.00) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.000 \text{ (cm)} = I / 605177.9$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X6-X10 2G5
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P1 = 7080.25 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00$
 内訳 床 $7080.25(2.484m^2 \times 2850)$
 $P2 = 2655.10 \quad 9604.00 \quad 0.00 \quad 9604.00 \quad 0.00$
 内訳 上階 $2655.10(1.863m^2 \times 1425)$
 $P3 = 12537.95 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00$
 内訳 床 $7965.29(2.795m^2 \times 2850)$ 上階 $4572.66(3.209m^2 \times 1425)$
 まくさ SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 19250.51(cm^4) \quad Z = 1638.34(cm^3) \quad Ae = 418.30(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.02
P1	161.1	5310.2	1770.1	0.03
P2	120.8	1327.5	1327.5	0.02
P3	285.2	3134.5	9403.5	0.06
合計	674.5	12132.3	14861.2	0.13

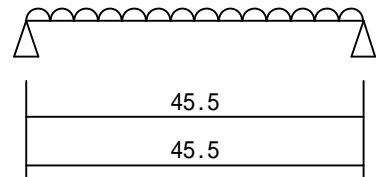
$M_{max}/(Z \times fbL) = 674.50 / (1638.34 \times 0.81) = 0.50 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 14861.16) / (418.30 \times 66.00) = 0.80 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times \text{変形増大係数} = 0.126 \times 2 = 0.252 \text{ (cm)} = l / 722.2 \text{ OK}$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.02
P1	161.1	5310.2	1770.1	0.03
P2	557.8	6129.5	6129.5	0.08
P3	285.2	3134.5	9403.5	0.06
合計	1111.5	16934.3	19663.2	0.19

$M_{max}/(Z \times fbS) = 1111.49 / (1638.34 \times 1.48) = 0.45 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 19663.16) / (418.30 \times 120.00) = 0.58 < 1.0 \text{ OK}$
 $= 0.189 \text{ (cm)} = l / 964.7$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X10-X11 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4) \quad Z = 234.99(cm^3) \quad Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$M_{max}/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times \text{変形増大係数} = 0.001 \times 2 = 0.003 \text{ (cm)} = l / 16436.9 \text{ OK}$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$M_{max}/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0 \text{ OK}$
 $= 0.001 \text{ (cm)} = l / 32873.8$

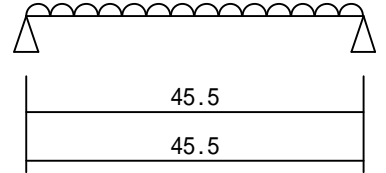
階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X11-X12 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	= 6.71 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.03 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.08 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.001 × 2 = 0.003 (cm) = I / 16436.9 OK			



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	= 6.71 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
	= 0.001 (cm) = I / 32873.8			

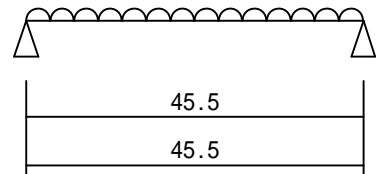
階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X12-X13 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	= 6.71 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.03 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.08 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.001 × 2 = 0.003 (cm) = I / 16436.9 OK			



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	= 6.71 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
	= 0.001 (cm) = I / 32873.8			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X13-X15 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

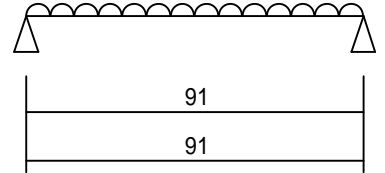
$$\times \text{変形増大係数} = 0.022 \times 2 = 0.044 \text{ (cm)} = I / 2054.6 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.022 \text{ (cm)} = I / 4109.2$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X15-X16 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0 \text{ OK}$$

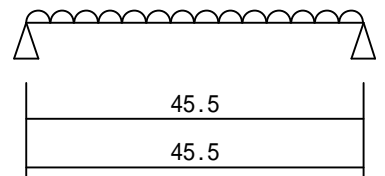
$$\times \text{変形増大係数} = 0.001 \times 2 = 0.003 \text{ (cm)} = I / 16436.9 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.001 \text{ (cm)} = I / 32873.8$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X16-X17 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

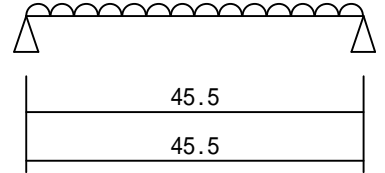
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.003$ (cm) = $I / 16436.9$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 32873.8$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X17-X18 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

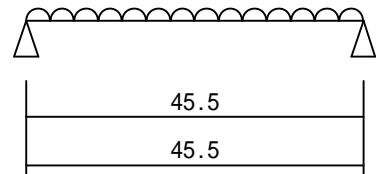
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.003$ (cm) = $I / 16436.9$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 32873.8$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X18-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0 \text{ OK}$$

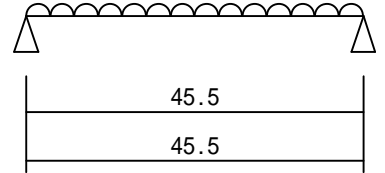
$$\times \text{変形増大係数} = 0.001 \times 2 = 0.003 \text{ (cm)} = I / 16436.9 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.001 \text{ (cm)} = I / 32873.8$$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X19-X20 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0 \text{ OK}$$

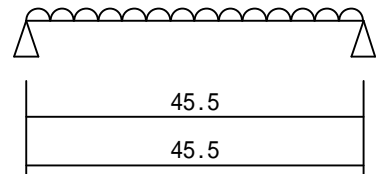
$$\times \text{変形増大係数} = 0.001 \times 2 = 0.003 \text{ (cm)} = I / 16436.9 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00

$$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.001 \text{ (cm)} = I / 32873.8$$



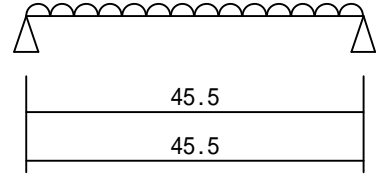
階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X20-X21 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbL)	= 6.71 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.03 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.08 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.001 × 2 = 0.003 (cm) = I / 16436.9 OK			



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	590.0	590.0	0.00
合計	6.7	590.0	590.0	0.00
Mmax/(Z × fbS)	= 6.71 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 590.02) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
	= 0.001 (cm) = I / 32873.8			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X21-X23 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 19.451(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P1 = 7817.78$ 0.00 0.00 0.00 0.00

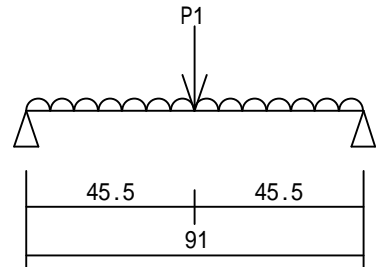
内訳床 5310.19(1.863m² × 2850) 上階 2507.59(1.760m² × 1425)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	20.1	885.0	885.0	0.00
P1	177.9	3908.9	3908.9	0.03
合計	198.0	4793.9	4793.9	0.03
Mmax/(Z × fbL)	= 197.99 / (581.47 × 0.68)			
	= 0.49 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 4793.92) / (249.20 × 66.00)			
	= 0.43 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.034 × 2 = 0.069 (cm) = I / 1321.9 OK			



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	20.1	885.0	885.0	0.00
P1	177.9	3908.9	3908.9	0.03
合計	198.0	4793.9	4793.9	0.03
Mmax/(Z × fbS)	= 197.99 / (581.47 × 1.24)			
	= 0.27 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 4793.92) / (249.20 × 120.00)			
	= 0.24 < 1.0 OK			
	= 0.034 (cm) = I / 2643.7			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X23-X24 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 19.451(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

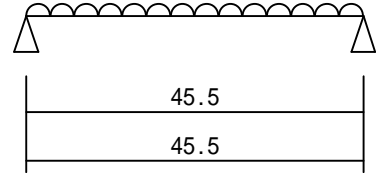
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	5.0	442.5	442.5	0.00
合計	5.0	442.5	442.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 5.03 / (234.99 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (158.42 \times 66.00) = 0.06 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $I / 21915.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	5.0	442.5	442.5	0.00
合計	5.0	442.5	442.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 5.03 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (158.42 \times 120.00) = 0.03 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 43831.7$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y8通り X24-X25 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 19.451(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

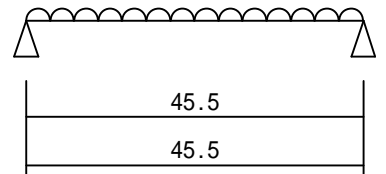
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	5.0	442.5	442.5	0.00
合計	5.0	442.5	442.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 5.03 / (234.99 \times 0.81) = 0.02 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (158.42 \times 66.00) = 0.06 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.002$ (cm) = $I / 21915.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	5.0	442.5	442.5	0.00
合計	5.0	442.5	442.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 5.03 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 442.52) / (158.42 \times 120.00) = 0.03 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 43831.7$

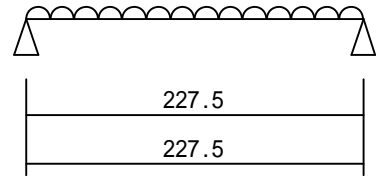


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y10通り X4-X9 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (581.47 \times 0.68) = 0.42 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 66.00) = 0.26 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.222 \times 2 = 0.444$ (cm) = $l / 511.8$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

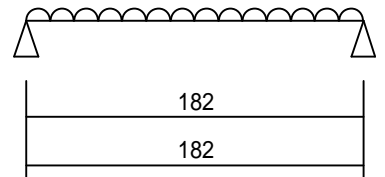
$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (581.47 \times 1.24) = 0.23 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 120.00) = 0.14 < 1.0$ OK
 $= 0.222$ (cm) = $l / 1023.7$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y10通り X9-X13 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.091 \times 2 = 0.182$ (cm) = $l / 999.7$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 $= 0.091$ (cm) = $l / 1999.3$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y10通り X13-X17 2G2

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 4070.27(\text{cm}^4) \quad Z = 581.47(\text{cm}^3) \quad Ae = 249.20(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0 \text{ OK}$$

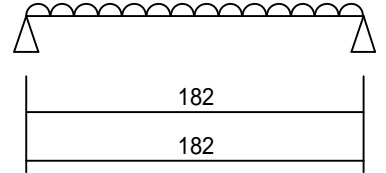
$$\times \text{変形増大係数} = 0.091 \times 2 = 0.182 \text{ (cm)} = l / 999.7 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.091 \text{ (cm)} = l / 1999.3$$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y10通り X17-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

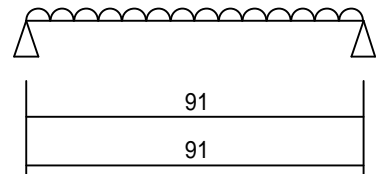
$$\times \text{変形増大係数} = 0.022 \times 2 = 0.044 \text{ (cm)} = l / 2054.6 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

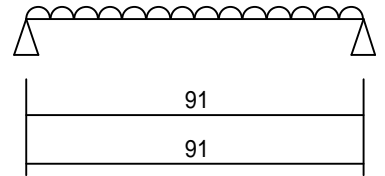
$$= 0.022 \text{ (cm)} = l / 4109.2$$



階、通り、位置、ゲル-フ°番号： 2階梁 Y10通り X19-X21 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbL)	= 26.85 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.14 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.022 × 2 = 0.044 (cm) = I / 2054.6 OK			

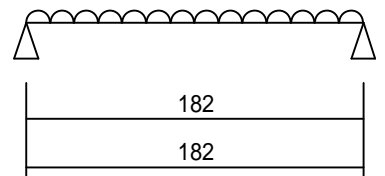


短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbS)	= 26.85 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.07 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.022 (cm) = I / 4109.2			

階、通り、位置、ゲル-フ°番号： 2階梁 Y10通り X21-X25 2G1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbL)	= 53.69 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.28 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.177 × 2 = 0.354 (cm) = I / 513.7 OK			



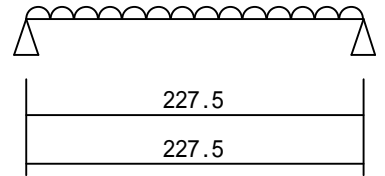
短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbS)	= 53.69 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.15 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.177 (cm) = I / 1027.3			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y12通り X4-X9 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (581.47 \times 0.68) = 0.42 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 66.00) = 0.26 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.222 \times 2 = 0.444$ (cm) = $l / 511.8$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

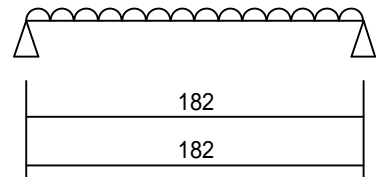
$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (581.47 \times 1.24) = 0.23 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 120.00) = 0.14 < 1.0$ OK
 $= 0.222$ (cm) = $l / 1023.7$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y12通り X9-X13 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.091 \times 2 = 0.182$ (cm) = $l / 999.7$ OK



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 $= 0.091$ (cm) = $l / 1999.3$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y12通り X13-X17 2G2

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 4070.27(\text{cm}^4) \quad Z = 581.47(\text{cm}^3) \quad Ae = 249.20(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0 \text{ OK}$$

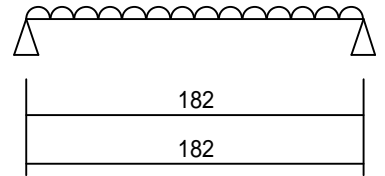
$$\times \text{変形増大係数} = 0.091 \times 2 = 0.182 \text{ (cm)} = l / 999.7 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.091 \text{ (cm)} = l / 1999.3$$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y12通り X17-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

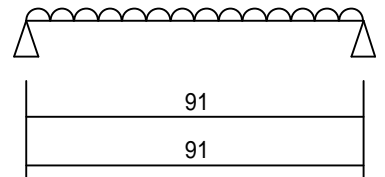
$$\times \text{変形増大係数} = 0.022 \times 2 = 0.044 \text{ (cm)} = l / 2054.6 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

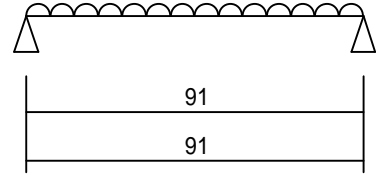
$$= 0.022 \text{ (cm)} = l / 4109.2$$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y12通り X19-X21 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbL)	= 26.85 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.14 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.022 × 2 = 0.044 (cm) = I / 2054.6 OK			

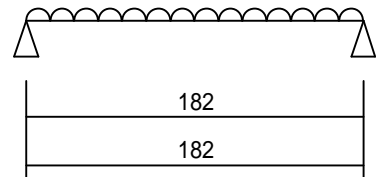


短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbS)	= 26.85 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.07 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.022 (cm) = I / 4109.2			

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y12通り X21-X25 2G1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbL)	= 53.69 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.28 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.177 × 2 = 0.354 (cm) = I / 513.7 OK			



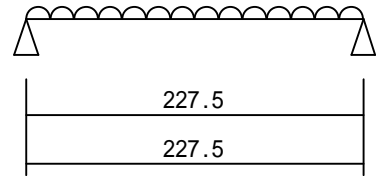
短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbS)	= 53.69 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.15 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.177 (cm) = I / 1027.3			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y14通り X4-X9 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

$Mmax/(Z \times fbL) = 167.79 / (581.47 \times 0.68) = 0.42 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 66.00) = 0.26 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.222 \times 2 = 0.444$ (cm) = $l / 511.8$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	167.8	2950.1	2950.1	0.22
合計	167.8	2950.1	2950.1	0.22

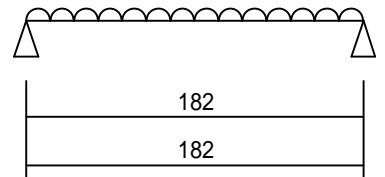
$Mmax/(Z \times fbS) = 167.79 / (581.47 \times 1.24) = 0.23 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2950.11) / (249.20 \times 120.00) = 0.14 < 1.0$ OK
 $= 0.222$ (cm) = $l / 1023.7$

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y14通り X9-X13 2G2
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)
 梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 $I = 4070.27(cm^4)$ $Z = 581.47(cm^3)$ $Ae = 249.20(cm^2)$
 $fbL = 6.84(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 12.43(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.091 \times 2 = 0.182$ (cm) = $l / 999.7$ OK



短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$Mmax/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0$ OK
 $= 0.091$ (cm) = $l / 1999.3$

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y14通り X13-X17 2G2

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

$$I = 4070.27(\text{cm}^4) \quad Z = 581.47(\text{cm}^3) \quad Ae = 249.20(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 6.84(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 12.43(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 107.38 / (581.47 \times 0.68) = 0.27 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 66.00) = 0.21 < 1.0 \text{ OK}$$

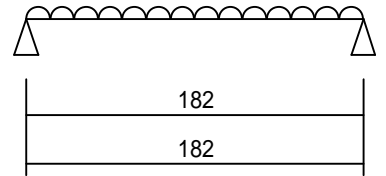
$$\times \text{変形増大係数} = 0.091 \times 2 = 0.182 \text{ (cm)} = l / 999.7 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	107.4	2360.1	2360.1	0.09
合計	107.4	2360.1	2360.1	0.09

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 107.38 / (581.47 \times 1.24) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 2360.08) / (249.20 \times 120.00) = 0.11 < 1.0 \text{ OK}$$

$$= 0.091 \text{ (cm)} = l / 1999.3$$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y14通り X17-X19 2G1

$$w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(\text{N/cm}) \text{ (長期)}$$

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$$I = 1045.70(\text{cm}^4) \quad Z = 234.99(\text{cm}^3) \quad Ae = 158.42(\text{cm}^2)$$

$$fbL = 8.14(\text{N/mm}^2) \quad fsL = 0.66(\text{N/mm}^2) \quad E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

$$fbS = 14.80(\text{N/mm}^2) \quad fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$$

$$fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbL) = 26.85 / (234.99 \times 0.81) = 0.14 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00) = 0.16 < 1.0 \text{ OK}$$

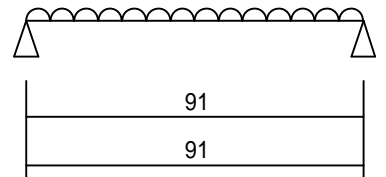
$$\times \text{変形増大係数} = 0.022 \times 2 = 0.044 \text{ (cm)} = l / 2054.6 \text{ OK}$$

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02

$$M_{max}/(Z \times fbS) = 26.85 / (234.99 \times 1.48) = 0.07 < 1.0 \text{ OK}$$

$$\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00) = 0.09 < 1.0 \text{ OK}$$

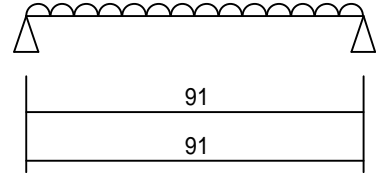
$$= 0.022 \text{ (cm)} = l / 4109.2$$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y14通り X19-X21 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 + 0.285 \times 45.5 = 25.935(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbL)	= 26.85 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.14 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.022 × 2 = 0.044 (cm) = I / 2054.6 OK			

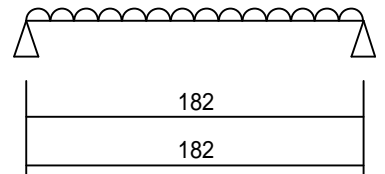


短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	26.8	1180.0	1180.0	0.02
合計	26.8	1180.0	1180.0	0.02
Mmax/(Z × fbS)	= 26.85 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.07 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.022 (cm) = I / 4109.2			

階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y14通り X21-X25 2G1
 $w = 0.142 \times 45.5 + 0.142 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbL)	= 53.69 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.28 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.16 < 1.0 OK			
× 変形増大係数	= 0.177 × 2 = 0.354 (cm) = I / 513.7 OK			



短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.18
合計	53.7	1180.0	1180.0	0.18
Mmax/(Z × fbS)	= 53.69 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.15 < 1.0 OK			
× Qmax/(Ae × fs0)	= (1.50 × 1180.04) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.09 < 1.0 OK			
	= 0.177 (cm) = I / 1027.3			

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X4-X5 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

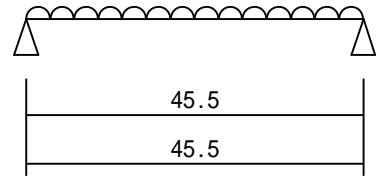
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X5-X6 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

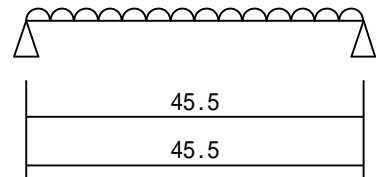
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$

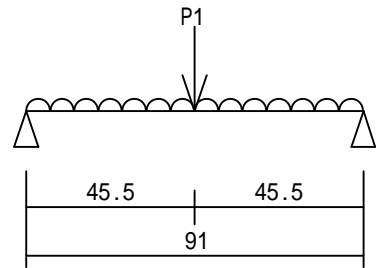


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X6-X8 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 $P1 = 295.01 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00 \quad 0.00$
 内訳 上階 295.01(0.207m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4) \quad Z = 234.99(cm^3) \quad Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	6.7	147.5	147.5	0.00
合計	20.1	737.5	737.5	0.02
Mmax/(Z×fbL)	= 20.13 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.10 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 737.53) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.10 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.016 × 2 = 0.031 (cm) = I / 2935.2 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	6.7	147.5	147.5	0.00
合計	20.1	737.5	737.5	0.02
Mmax/(Z×fbS)	= 20.13 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.05 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 737.53) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.05 < 1.0 OK			
	= 0.016 (cm) = I / 5870.3			

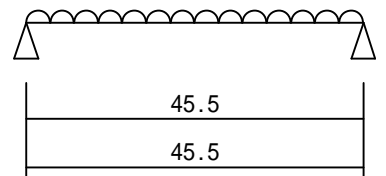


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X8-X9 2G1
 $w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 $I = 1045.70(cm^4) \quad Z = 234.99(cm^3) \quad Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2) \quad fsL = 0.66(N/mm^2) \quad E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2) \quad fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2) \quad E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbL)	= 3.36 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.01 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.04 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.001 × 2 = 0.001 (cm) = I / 32873.8 OK			

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00
Mmax/(Z×fbS)	= 3.36 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 295.01) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.02 < 1.0 OK			
	= 0.001 (cm) = I / 65747.5			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X9-X10 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

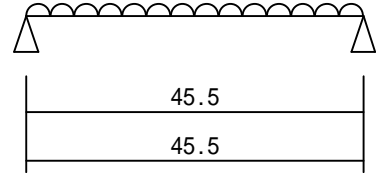
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X10-X11 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

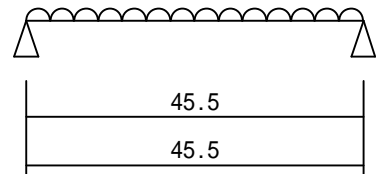
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X11-X12 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

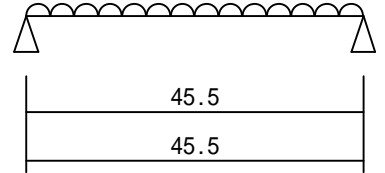
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X12-X13 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

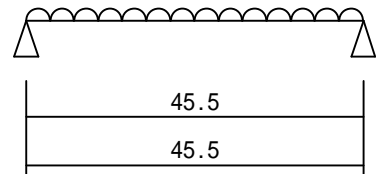
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、ゲルプ番号： 2階梁 Y16通り X13-X15 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

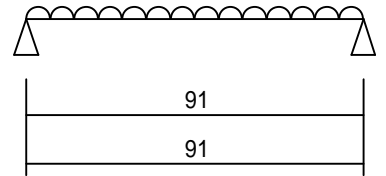
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (234.99 \times 0.81) = 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.011 \times 2 = 0.022$ (cm) = $l / 4109.2$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (234.99 \times 1.48) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 = 0.011 (cm) = $l / 8218.4$



階、通り、位置、ゲルプ番号： 2階梁 Y16通り X15-X16 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

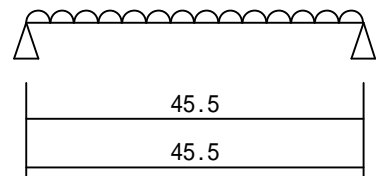
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X16-X17 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

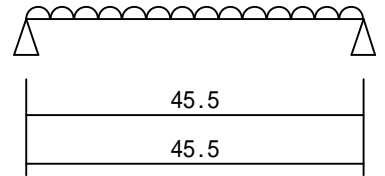
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 3.36 / (234.99 × 0.81)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.001 (cm) = I / 32873.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 3.36 / (234.99 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 65747.5



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X17-X19 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P1 = 295.01 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳 上階 295.01(0.207m² × 1425)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

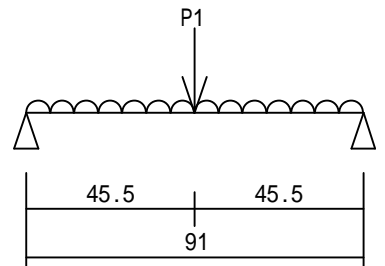
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	6.7	147.5	147.5	0.00
合計	20.1	737.5	737.5	0.02

Mmax/(Z × fbL) = 20.13 / (234.99 × 0.81)
 = 0.10 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 737.53) / (158.42 × 66.00)
 = 0.10 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.016 × 2 = 0.031 (cm) = I / 2935.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
P1	6.7	147.5	147.5	0.00
合計	20.1	737.5	737.5	0.02

Mmax/(Z × fbS) = 20.13 / (234.99 × 1.48)
 = 0.05 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 737.53) / (158.42 × 120.00)
 = 0.05 < 1.0 OK
 = 0.016 (cm) = I / 5870.3



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X19-X20 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

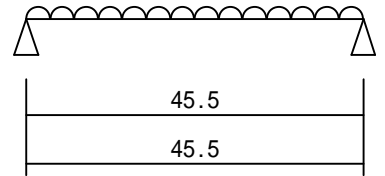
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X20-X21 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

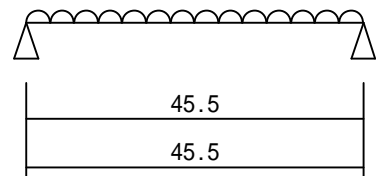
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X21-X23 2G1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

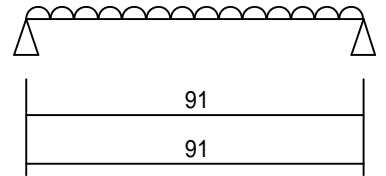
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	295.0	295.0	0.01
合計	6.7	295.0	295.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 6.71 / (234.99 \times 0.81) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.006 \times 2 = 0.011$ (cm) = $l / 8218.4$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	6.7	295.0	295.0	0.01
合計	6.7	295.0	295.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbS) = 6.71 / (234.99 \times 1.48) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.006 (cm) = $l / 16436.9$



階、通り、位置、ゲル-フ番号： 2階梁 Y16通り X23-X24 2G1

$w = 0.142 \times 45.5 = 6.484(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

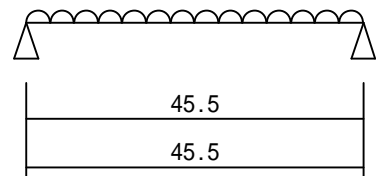
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 1.68 / (234.99 \times 0.81) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (158.42 \times 66.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.001$ (cm) = $l / 65747.5$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 1.68 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (158.42 \times 120.00) = 0.01 < 1.0$ OK
 = 0.000 (cm) = $l / 131495.1$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 Y16通り X24-X25 2G1

w = 0.142 × 45.5 = 6.484(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

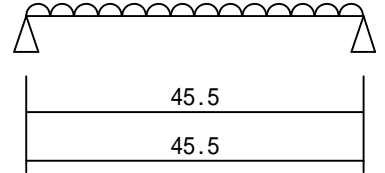
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$M_{max}/(Z \times fbL) = 1.68 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.02 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = 0.000 × 2 = 0.001 (cm) = $l / 65747.5$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	1.7	147.5	147.5	0.00
合計	1.7	147.5	147.5	0.00

$M_{max}/(Z \times fbS) = 1.68 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 147.51) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.01 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 131495.1$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X0通り Y0-Y2 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

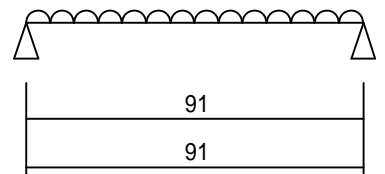
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$M_{max}/(Z \times fbL) = 13.42 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = 0.011 × 2 = 0.022 (cm) = $l / 4109.2$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$M_{max}/(Z \times fbS) = 13.42 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Q_{max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.04 < 1.0$ OK
 $= 0.011$ (cm) = $l / 8218.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X0通り Y2-Y4 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

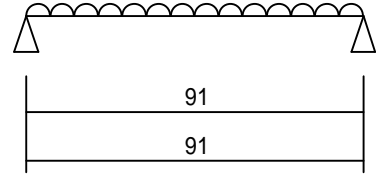
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (234.99 \times 0.81) = 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.011 \times 2 = 0.022$ (cm) = $l / 4109.2$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (234.99 \times 1.48) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 = 0.011 (cm) = $l / 8218.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X0通り Y4-Y6 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

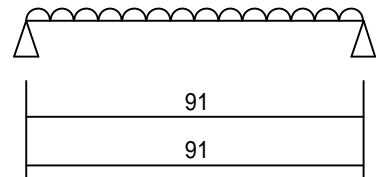
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbL) = 13.42 / (234.99 \times 0.81) = 0.07 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 66.00) = 0.08 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.011 \times 2 = 0.022$ (cm) = $l / 4109.2$ OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

$Mmax/(Z \times fbS) = 13.42 / (234.99 \times 1.48) = 0.03 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 590.02) / (158.42 \times 120.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 = 0.011 (cm) = $l / 8218.4$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X0通り Y6-Y8 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

梁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

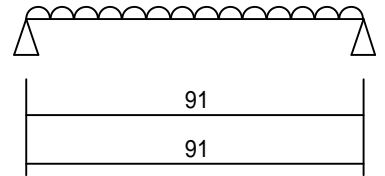
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

Mmax/(Z × fbL) = 13.42 / (234.99 × 0.81)
 = 0.07 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 590.02) / (158.42 × 66.00)
 = 0.08 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.011 × 2 = 0.022 (cm) = I / 4109.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	13.4	590.0	590.0	0.01
合計	13.4	590.0	590.0	0.01

Mmax/(Z × fbS) = 13.42 / (234.99 × 1.48)
 = 0.03 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 590.02) / (158.42 × 120.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 = 0.011 (cm) = I / 8218.4



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X2通り Y0-Y1 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

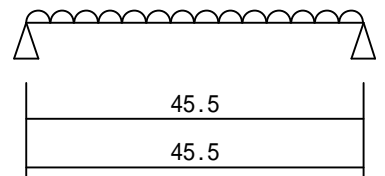
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 3.36 / (234.99 × 0.81)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.001 (cm) = I / 32873.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 3.36 / (234.99 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 65747.5



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X2通り Y1-Y2 2G1

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

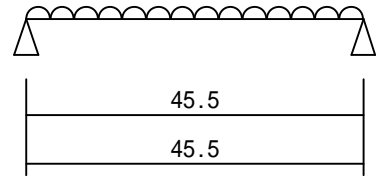
I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbL) = 3.36 / (234.99 × 0.81)
 = 0.01 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 66.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.001 × 2 = 0.001 (cm) = I / 32873.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

Mmax/(Z × fbS) = 3.36 / (234.99 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 295.01) / (158.42 × 120.00)
 = 0.02 < 1.0 OK
 = 0.001 (cm) = I / 65747.5



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X2通り Y2-Y6 2G2

w = 0.285 × 45.5 = 12.967(N/cm) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4130.15 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳床 4130.15(1.449m² × 2850)

まぐさ SPF1-Fs 2 - 406

寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00

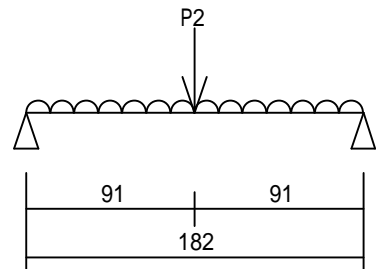
I = 4070.27(cm⁴) Z = 581.47(cm³) Ae = 249.20(cm²)
 fbL = 6.84(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 12.43(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0 × fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0 × E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.05
P2	187.9	2065.1	2065.1	0.13
合計	241.6	3245.1	3245.1	0.17

Mmax/(Z × fbL) = 241.61 / (581.47 × 0.68)
 = 0.60 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 3245.12) / (249.20 × 66.00)
 = 0.29 < 1.0 OK
 × 変形増大係数 = 0.173 × 2 = 0.346 (cm) = I / 526.1 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	53.7	1180.0	1180.0	0.05
P2	187.9	2065.1	2065.1	0.13
合計	241.6	3245.1	3245.1	0.17

Mmax/(Z × fbS) = 241.61 / (581.47 × 1.24)
 = 0.33 < 1.0 OK
 × Qmax/(Ae × fs0) = (1.50 × 3245.12) / (249.20 × 120.00)
 = 0.16 < 1.0 OK
 = 0.173 (cm) = I / 1052.3



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X2通り Y6-Y7 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

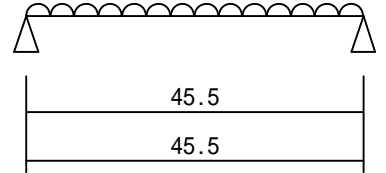
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X2通り Y7-Y8 2G1

$w = 0.285 \times 45.5 = 12.967(N/cm)$ (長期)

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

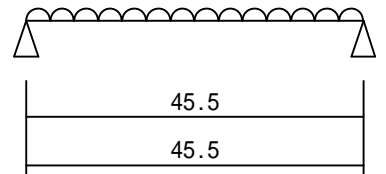
$I = 1045.70(cm^4)$ $Z = 234.99(cm^3)$ $Ae = 158.42(cm^2)$
 $fbL = 8.14(N/mm^2)$ $fsL = 0.66(N/mm^2)$ $E = 10000(N/mm^2)$
 $fbS = 14.80(N/mm^2)$ $fsS = 1.20(N/mm^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(N/mm^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(N/mm^2)$

長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbL) = 3.36 / (234.99 \times 0.81) = 0.01 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 66.00) = 0.04 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.001 \times 2 = 0.001$ (cm) = $I / 32873.8$ OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
w	3.4	295.0	295.0	0.00
合計	3.4	295.0	295.0	0.00

$Mmax/(Z \times fbS) = 3.36 / (234.99 \times 1.48) = 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Qmax/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 295.01) / (158.42 \times 120.00) = 0.02 < 1.0$ OK
 = 0.001 (cm) = $I / 65747.5$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X4通り Y8-Y9 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

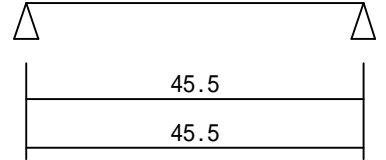
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X4通り Y9-Y10 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

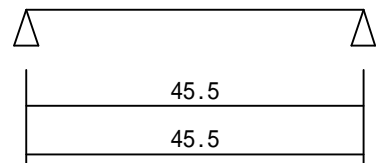
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X4通り Y10-Y11 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

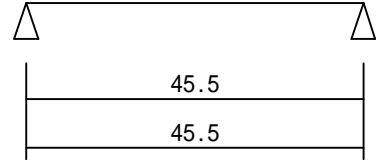
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X4通り Y11-Y12 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

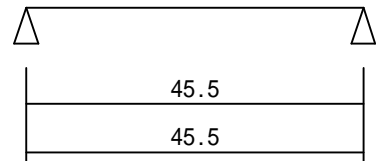
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

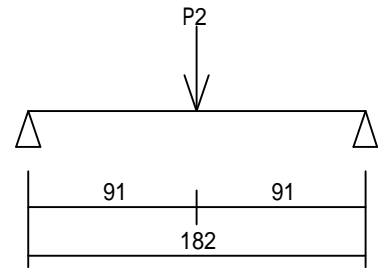
短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X4通り Y12-Y16 2G3

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4425.16 14406.00 0.00 14406.00 0.00
 内訳床 2950.11(1.035m²×2850) 上階 1475.05(1.035m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 408
 寸法調整係数 = 0.75 システム係数 = 1.00
 I = 9240.43(cm⁴) Z = 1004.39(cm³) Ae = 327.52(cm²)
 fbL = 6.11(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 11.10(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	201.3	2212.6	2212.6	0.06
合計	201.3	2212.6	2212.6	0.06

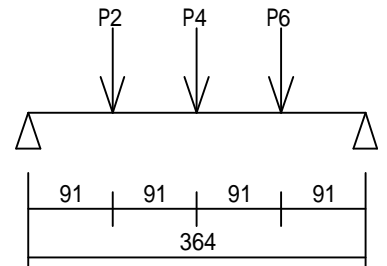
Mmax/(Z×fbL) = 201.34 / (1004.39 × 0.61) = 0.32 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 2212.58) / (327.52 × 66.00) = 0.15 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.060 × 2 = 0.120 (cm) = I / 1513.0 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	856.8	9415.6	9415.6	0.26
合計	856.8	9415.6	9415.6	0.26

Mmax/(Z×fbS) = 856.82 / (1004.39 × 1.11) = 0.76 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 9415.58) / (327.52 × 120.00) = 0.35 < 1.0 OK
 = 0.256 (cm) = I / 711.1

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X7通り Y0-Y8 2G7

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4720.17 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳床 4720.17(1.656m²×2850)
 P4 = 4720.17 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳床 4720.17(1.656m²×2850)
 P6 = 4720.17 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳床 4720.17(1.656m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 412
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 34700.59(cm⁴) Z = 2426.61(cm³) Ae = 509.08(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	214.8	3540.1	1180.0	0.10
P4	429.5	2360.1	2360.1	0.14
P6	214.8	1180.0	3540.1	0.10
合計	859.1	7080.3	7080.3	0.33

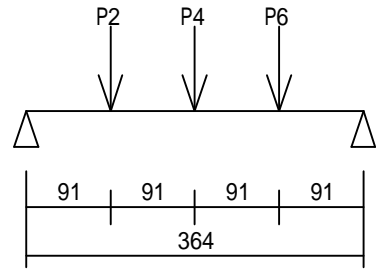
Mmax/(Z×fbL) = 859.07 / (2426.61 × 0.81) = 0.43 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 7080.25) / (509.08 × 66.00) = 0.31 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.328 × 2 = 0.655 (cm) = I / 555.4 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	214.8	3540.1	1180.0	0.10
P4	429.5	2360.1	2360.1	0.14
P6	214.8	1180.0	3540.1	0.10
合計	859.1	7080.3	7080.3	0.33

Mmax/(Z×fbS) = 859.07 / (2426.61 × 1.48) = 0.23 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 7080.25) / (509.08 × 120.00) = 0.17 < 1.0 OK
 = 0.328 (cm) = I / 1110.8

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X9通り Y8-Y16 2G7

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 5310.19 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 5310.19(1.863m²×2850)
 P4 = 5310.19 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 5310.19(1.863m²×2850)
 P6 = 5310.19 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 5310.19(1.863m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 412
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 34700.59(cm⁴) Z = 2426.61(cm³) Ae = 509.08(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	241.6	3982.6	1327.5	0.11
P4	483.2	2655.1	2655.1	0.15
P6	241.6	1327.5	3982.6	0.11
合計	966.5	7965.3	7965.3	0.37

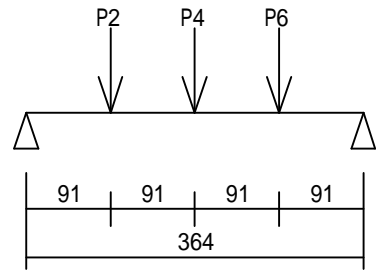
Mmax/(Z×fbL) = 966.45 / (2426.61 × 0.81) = 0.48 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 7965.29) / (509.08 × 66.00) = 0.35 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.369 × 2 = 0.737 (cm) = I / 493.7 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	241.6	3982.6	1327.5	0.11
P4	483.2	2655.1	2655.1	0.15
P6	241.6	1327.5	3982.6	0.11
合計	966.5	7965.3	7965.3	0.37

Mmax/(Z×fbS) = 966.45 / (2426.61 × 1.48) = 0.26 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 7965.29) / (509.08 × 120.00) = 0.19 < 1.0 OK
 = 0.369 (cm) = I / 987.4

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X10通り Y0-Y8 2G8

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4130.15 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 2950.11(1.035m²×2850) 上階 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 4720.17 9604.00 0.00 9604.00 0.00
 内訳 床 2950.11(1.035m²×2850) 上階 1770.06(1.242m²×1425)
 P6 = 2950.11 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 2950.11(1.035m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 414
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 56267.36(cm⁴) Z = 3349.25(cm³) Ae = 598.08(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	187.9	3097.6	1032.5	0.05
P4	429.5	2360.1	2360.1	0.08
P6	134.2	737.5	2212.6	0.04
合計	751.7	6195.2	5605.2	0.17

Mmax/(Z×fbL) = 751.69 / (3349.25 × 0.81) = 0.27 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 6195.22) / (598.08 × 66.00) = 0.23 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.173 × 2 = 0.345 (cm) = I / 1054.3 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	187.9	3097.6	1032.5	0.05
P4	1303.5	7162.1	7162.1	0.26
P6	134.2	737.5	2212.6	0.04
合計	1625.7	10997.2	10407.2	0.34

Mmax/(Z×fbS) = 1625.65 / (3349.25 × 1.48) = 0.32 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 10997.22) / (598.08 × 120.00) = 0.22 < 1.0 OK
 = 0.344 (cm) = I / 1057.7

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y0-Y1 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

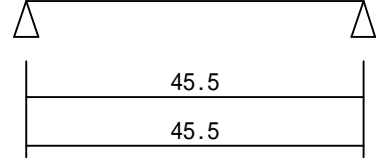
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $A_e = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y1-Y2 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

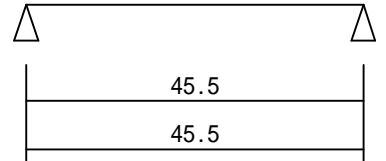
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $A_e = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y2-Y3 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

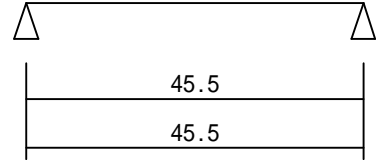
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y3-Y4 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

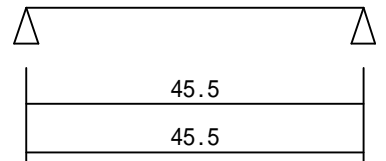
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y4-Y5 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

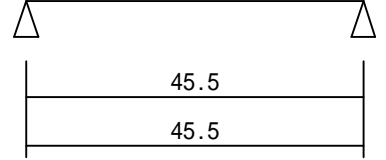
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y5-Y6 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

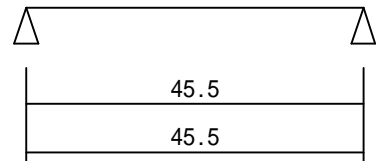
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times \text{変形増大係数} = 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $I / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y6-Y7 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

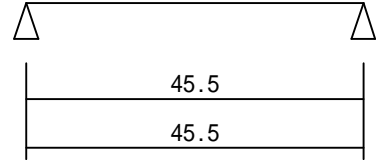
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X12通り Y7-Y8 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

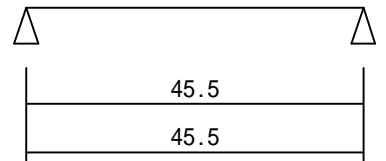
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$

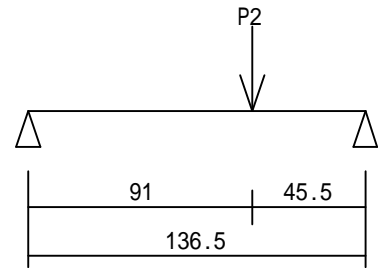


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y8-Y11 2G2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4720.17 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 4720.17(1.656m²×2850)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 406
 寸法調整係数 = 0.84 システム係数 = 1.00
 I = 4070.27(cm⁴) Z = 581.47(cm³) Ae = 249.20(cm²)
 fbL = 6.84(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 12.43(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	143.2	1573.4	3146.8	0.05
合計	143.2	1573.4	3146.8	0.05
Mmax/(Z×fbL)	= 143.18 / (581.47 × 0.68)			
	= 0.36 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 3146.78) / (249.20 × 66.00)			
	= 0.28 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.053 × 2 = 0.106 (cm) = I / 1291.3 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	143.2	1573.4	3146.8	0.05
合計	143.2	1573.4	3146.8	0.05
Mmax/(Z×fbS)	= 143.18 / (581.47 × 1.24)			
	= 0.19 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 3146.78) / (249.20 × 120.00)			
	= 0.15 < 1.0 OK			
	= 0.053 (cm) = I / 2582.6			

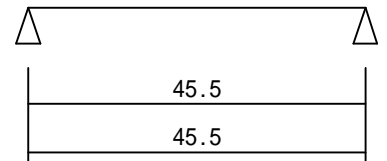


階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y11-Y12 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z×fbL)	= 0.00 / (234.99 × 0.81)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 0.00) / (158.42 × 66.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×変形増大係数	= 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK			

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00
Mmax/(Z×fbS)	= 0.00 / (234.99 × 1.48)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
×Qmax/(Ae×fs0)	= (1.50 × 0.00) / (158.42 × 120.00)			
	= 0.00 < 1.0 OK			
	= 0.000 (cm) = I / 999999.9			



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y12-Y13 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

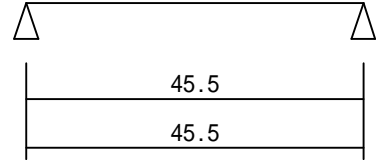
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y13-Y14 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

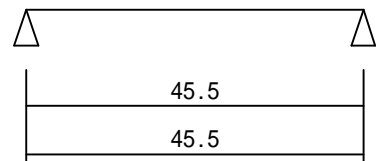
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y14-Y15 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

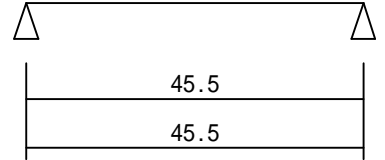
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X13通り Y15-Y16 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

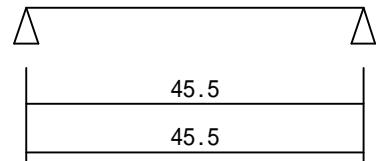
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

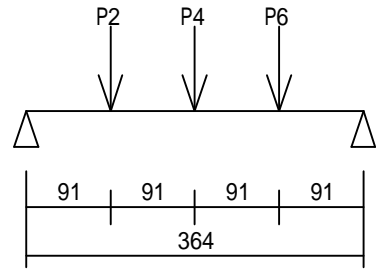
短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X16通り Y0-Y8 2G7

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 4130.15 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 4130.15(1.449m²×2850)
 P4 = 4130.15 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 4130.15(1.449m²×2850)
 P6 = 4130.15 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 4130.15(1.449m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 412
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 34700.59(cm⁴) Z = 2426.61(cm³) Ae = 509.08(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	187.9	3097.6	1032.5	0.08
P4	375.8	2065.1	2065.1	0.12
P6	187.9	1032.5	3097.6	0.08
合計	751.7	6195.2	6195.2	0.29

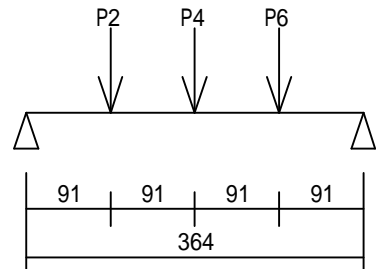
Mmax/(Z×fbL) = 751.69 / (2426.61 × 0.81) = 0.38 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 6195.22) / (509.08 × 66.00) = 0.27 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.287 × 2 = 0.573 (cm) = I / 634.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	187.9	3097.6	1032.5	0.08
P4	375.8	2065.1	2065.1	0.12
P6	187.9	1032.5	3097.6	0.08
合計	751.7	6195.2	6195.2	0.29

Mmax/(Z×fbS) = 751.69 / (2426.61 × 1.48) = 0.20 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 6195.22) / (509.08 × 120.00) = 0.15 < 1.0 OK
 = 0.287 (cm) = I / 1269.5

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X17通り Y8-Y16 2G6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P4 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P6 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

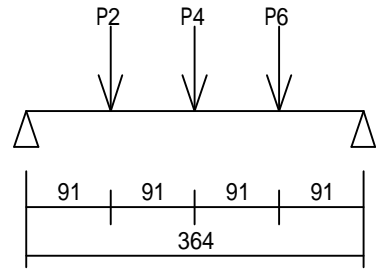
Mmax/(Z×fbL) = 644.30 / (1638.34 × 0.81) = 0.48 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 66.00) = 0.28 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.443 × 2 = 0.886 (cm) = I / 410.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

Mmax/(Z×fbS) = 644.30 / (1638.34 × 1.48) = 0.26 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 120.00) = 0.15 < 1.0 OK
 = 0.443 (cm) = I / 821.7

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X19通り Y0-Y8 2G6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P4 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P6 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

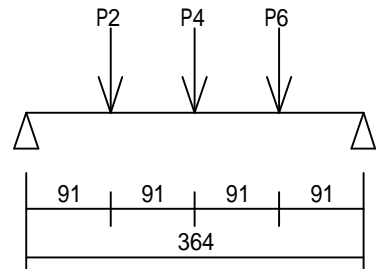
Mmax/(Z×fbL) = 644.30 / (1638.34 × 0.81) = 0.48 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 66.00) = 0.28 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.443 × 2 = 0.886 (cm) = I / 410.8 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

Mmax/(Z×fbS) = 644.30 / (1638.34 × 1.48) = 0.26 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 120.00) = 0.15 < 1.0 OK
 = 0.443 (cm) = I / 821.7

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X19通り Y8-Y16 2G6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 2360.08(0.828m²×2850)
 P4 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 2360.08(0.828m²×2850)
 P6 = 2360.08 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 2360.08(0.828m²×2850)
 梁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	107.4	1770.1	590.0	0.09
P4	214.8	1180.0	1180.0	0.12
P6	107.4	590.0	1770.1	0.09
合計	429.5	3540.1	3540.1	0.30

Mmax/(Z×fbL) = 429.54 / (1638.34 × 0.81) = 0.32 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3540.13) / (418.30 × 66.00) = 0.19 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.295 × 2 = 0.591 (cm) = I / 616.2 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	107.4	1770.1	590.0	0.09
P4	214.8	1180.0	1180.0	0.12
P6	107.4	590.0	1770.1	0.09
合計	429.5	3540.1	3540.1	0.30

Mmax/(Z×fbS) = 429.54 / (1638.34 × 1.48) = 0.17 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 3540.13) / (418.30 × 120.00) = 0.10 < 1.0 OK
 = 0.295 (cm) = I / 1232.5

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X21通り Y8-Y16 2G9

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425) 床 1180.04(0.414m²×2850) 上階 1180.04(0.828m²×1425)
 P4 = 3540.13 14406.00 0.00 14406.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425) 床 1180.04(0.414m²×2850) 上階 1180.04(0.828m²×1425)
 P6 = 3540.13 14406.00 0.00 14406.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425) 床 1180.04(0.414m²×2850) 上階 1180.04(0.828m²×1425)

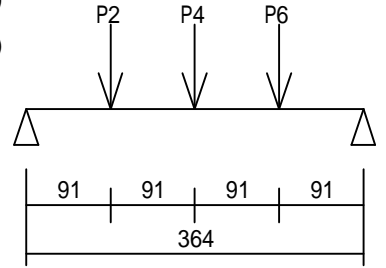
梁 SPF1-Fs 2 - 416
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 85974.90(cm⁴) Z = 4443.15(cm³) Ae = 688.86(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.03
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.04
P6	161.1	885.0	2655.1	0.03
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.10

Mmax/(Z×fbL) = 644.30 / (4443.15 × 0.81) = 0.17 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (688.86 × 66.00) = 0.17 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.099 × 2 = 0.198 (cm) = I / 1834.8 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.03
P4	1633.1	8973.1	8973.1	0.21
P6	816.5	4486.5	13459.6	0.15
合計	2610.7	16114.7	23317.7	0.39

Mmax/(Z×fbS) = 2610.72 / (4443.15 × 1.48) = 0.39 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 23317.69) / (688.86 × 120.00) = 0.42 < 1.0 OK
 = 0.385 (cm) = I / 945.0



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X22通り Y0-Y8 2G6

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P4 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)
 P6 = 3540.13 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 床 3540.13(1.242m²×2850)

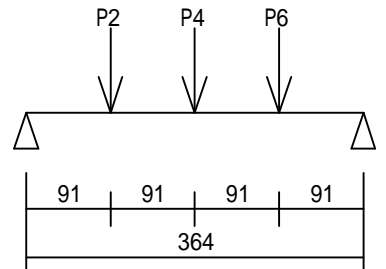
梁 SPF1-Fs 2 - 410
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 19250.51(cm⁴) Z = 1638.34(cm³) Ae = 418.30(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)

長期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

Mmax/(Z×fbL) = 644.30 / (1638.34 × 0.81) = 0.48 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 66.00) = 0.28 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.443 × 2 = 0.886 (cm) = I / 410.8 OK

短期	Mmax(kN・cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	161.1	2655.1	885.0	0.13
P4	322.2	1770.1	1770.1	0.18
P6	161.1	885.0	2655.1	0.13
合計	644.3	5310.2	5310.2	0.44

Mmax/(Z×fbS) = 644.30 / (1638.34 × 1.48) = 0.26 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 5310.19) / (418.30 × 120.00) = 0.15 < 1.0 OK
 = 0.443 (cm) = I / 821.7



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y0-Y1 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

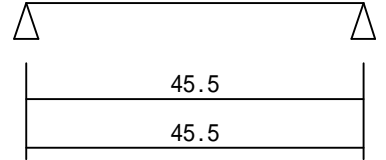
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y1-Y2 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

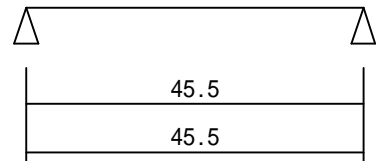
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y2-Y3 2G1

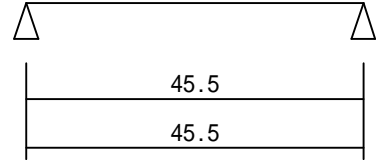
耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $A_e = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00
 $M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00
 $M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y3-Y6 2G1

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交) (N)
 $P1 = 1770.06$ 0.00 0.00 0.00 0.00

内訳床 $1770.06(0.621\text{m}^2 \times 2850)$

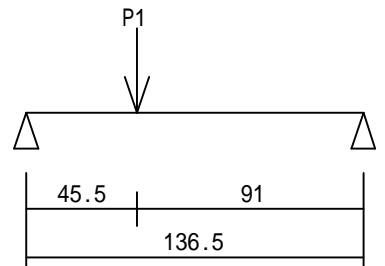
まぐさ SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $A_e = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P1 53.7 1180.0 590.0 0.08
 合計 53.7 1180.0 590.0 0.08
 $M_{\text{max}}/(Z \times fbL) = 53.69 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.28 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.16 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.077 \times 2 = 0.154$ (cm) = $l / 884.7$ OK

短期 $M_{\text{max}}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 P1 53.7 1180.0 590.0 0.08
 合計 53.7 1180.0 590.0 0.08
 $M_{\text{max}}/(Z \times fbS) = 53.69 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.15 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\text{max}}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 1180.04) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.09 < 1.0$ OK
 $= 0.077$ (cm) = $l / 1769.3$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y6-Y7 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

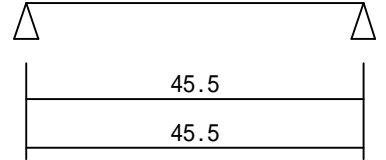
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y7-Y8 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

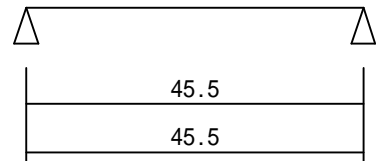
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y8-Y9 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

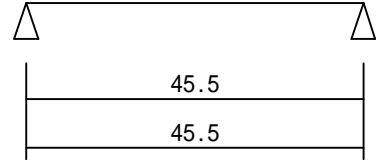
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y9-Y10 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

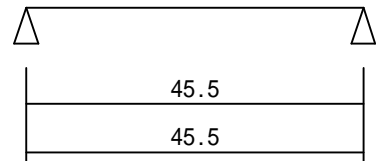
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $Ae = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 = $0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$ OK

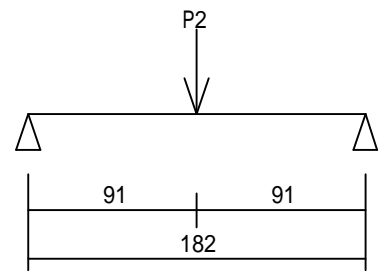
短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Qa(\text{N})$ $Qb(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(Ae \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) = $l / 999999.9$



階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y10-Y14 2G1

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
 P2 = 1180.04 0.00 0.00 0.00 0.00
 内訳 屋根 1180.04(0.828m²×1425)
 まぐさ SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	590.0	590.0	0.14
合計	53.7	590.0	590.0	0.14

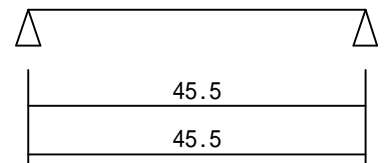
Mmax/(Z×fbL) = 53.69 / (234.99 × 0.81)
 = 0.28 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 590.02) / (158.42 × 66.00)
 = 0.08 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.142 × 2 = 0.283 (cm) = I / 642.1 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
P2	53.7	590.0	590.0	0.14
合計	53.7	590.0	590.0	0.14

Mmax/(Z×fbS) = 53.69 / (234.99 × 1.48)
 = 0.15 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 590.02) / (158.42 × 120.00)
 = 0.04 < 1.0 OK
 = 0.142 (cm) = I / 1284.1

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y14-Y15 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404
 寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00
 I = 1045.70(cm⁴) Z = 234.99(cm³) Ae = 158.42(cm²)
 fbL = 8.14(N/mm²) fsL = 0.66(N/mm²) E = 10000(N/mm²)
 fbS = 14.80(N/mm²) fsS = 1.20(N/mm²)
 fs0 = 1.0×fsL = 0.660(N/mm²) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm²)



長期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (234.99 × 0.81)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (158.42 × 66.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×変形増大係数 = 0.000 × 2 = 0.000 (cm) = I / 999999.9 OK

短期	Mmax(kN·cm)	Qa(N)	Qb(N)	(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (234.99 × 1.48)
 = 0.00 < 1.0 OK
 ×Qmax/(Ae×fs0) = (1.50 × 0.00) / (158.42 × 120.00)
 = 0.00 < 1.0 OK
 = 0.000 (cm) = I / 999999.9

階、通り、位置、グループ番号： 2階梁 X25通り Y15-Y16 2G1

耐力壁 SPF1-Fs 2 - 404

寸法調整係数 = 1.00 システム係数 = 1.00

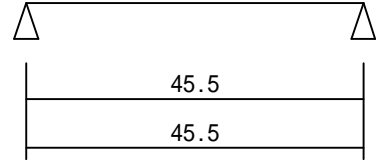
$I = 1045.70(\text{cm}^4)$ $Z = 234.99(\text{cm}^3)$ $A_e = 158.42(\text{cm}^2)$
 $fbL = 8.14(\text{N/mm}^2)$ $fsL = 0.66(\text{N/mm}^2)$ $E = 10000(\text{N/mm}^2)$
 $fbS = 14.80(\text{N/mm}^2)$ $fsS = 1.20(\text{N/mm}^2)$
 $fs0 = 1.0 \times fsL = 0.660(\text{N/mm}^2)$ $E0 = 1.0 \times E = 10000(\text{N/mm}^2)$

長期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

$M_{\max}/(Z \times fbL) = 0.00 / (234.99 \times 0.81)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 66.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 \times 変形増大係数 $= 0.000 \times 2 = 0.000$ (cm) $= I / 999999.9$ OK

短期 $M_{\max}(\text{kN}\cdot\text{cm})$ $Q_a(\text{N})$ $Q_b(\text{N})$ (cm)
 合計 0.0 0.0 0.0 0.00

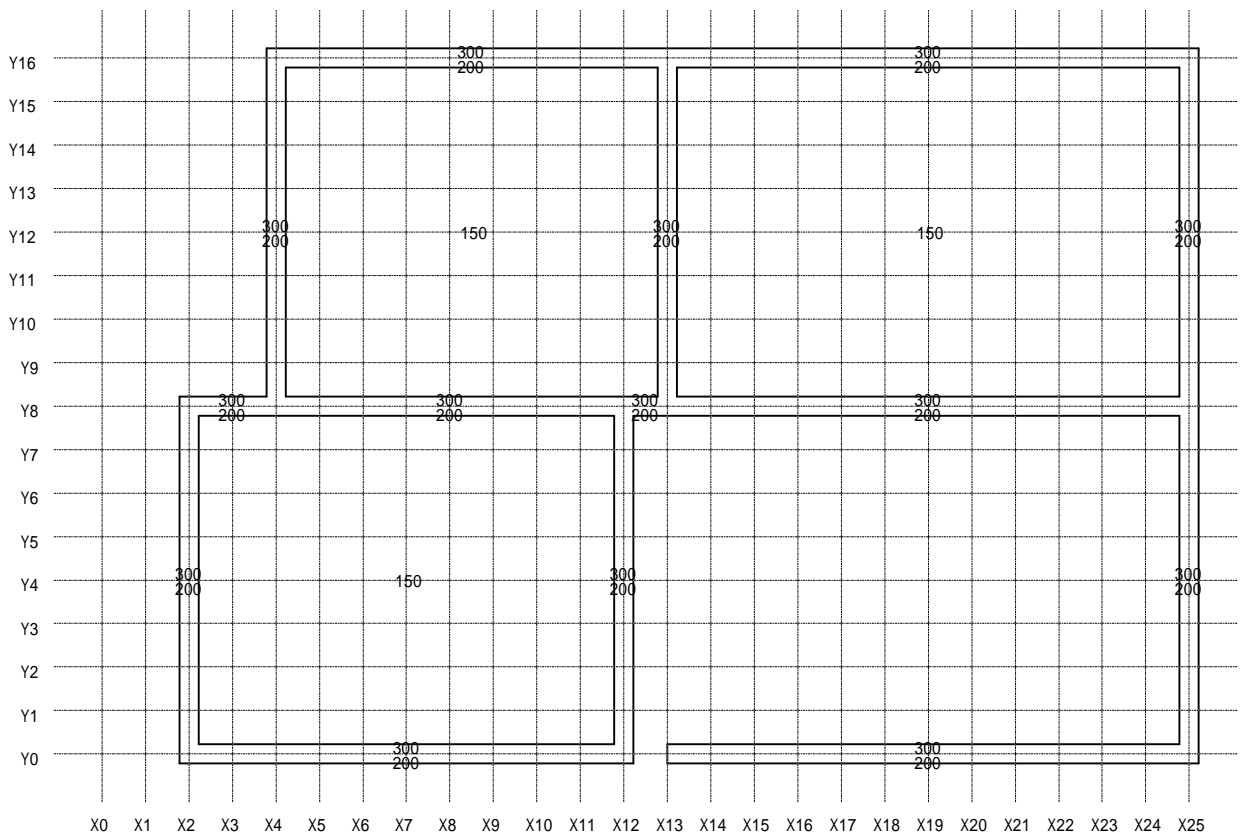
$M_{\max}/(Z \times fbS) = 0.00 / (234.99 \times 1.48)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $\times Q_{\max}/(A_e \times fs0) = (1.50 \times 0.00) / (158.42 \times 120.00)$
 $= 0.00 < 1.0$ OK
 $= 0.000$ (cm) $= I / 999999.9$



6. 基礎・基礎梁の設計
 6 - 1. 基礎梁配置図及び条件リスト

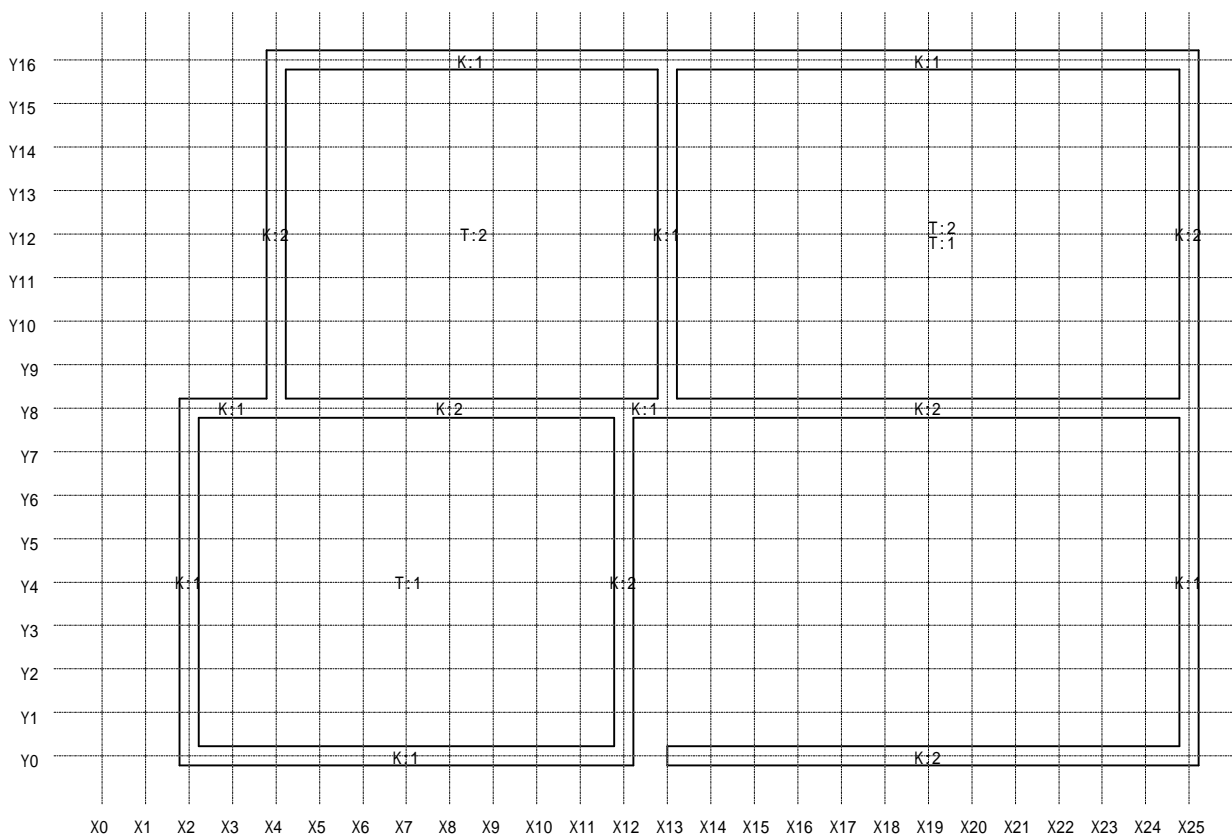
基礎形状

・基礎梁位置 上:地盤上の立上がり高さ(mm) 下:立上がり幅(mm)
 ・床位置 底盤厚(mm)



配筋リスト

K:基礎梁配筋リスト J:人通口下配筋リスト (J:K(基礎梁配筋リストを使用))
T:底盤部分配筋(基礎梁配筋リスト) 矢印:配筋方向

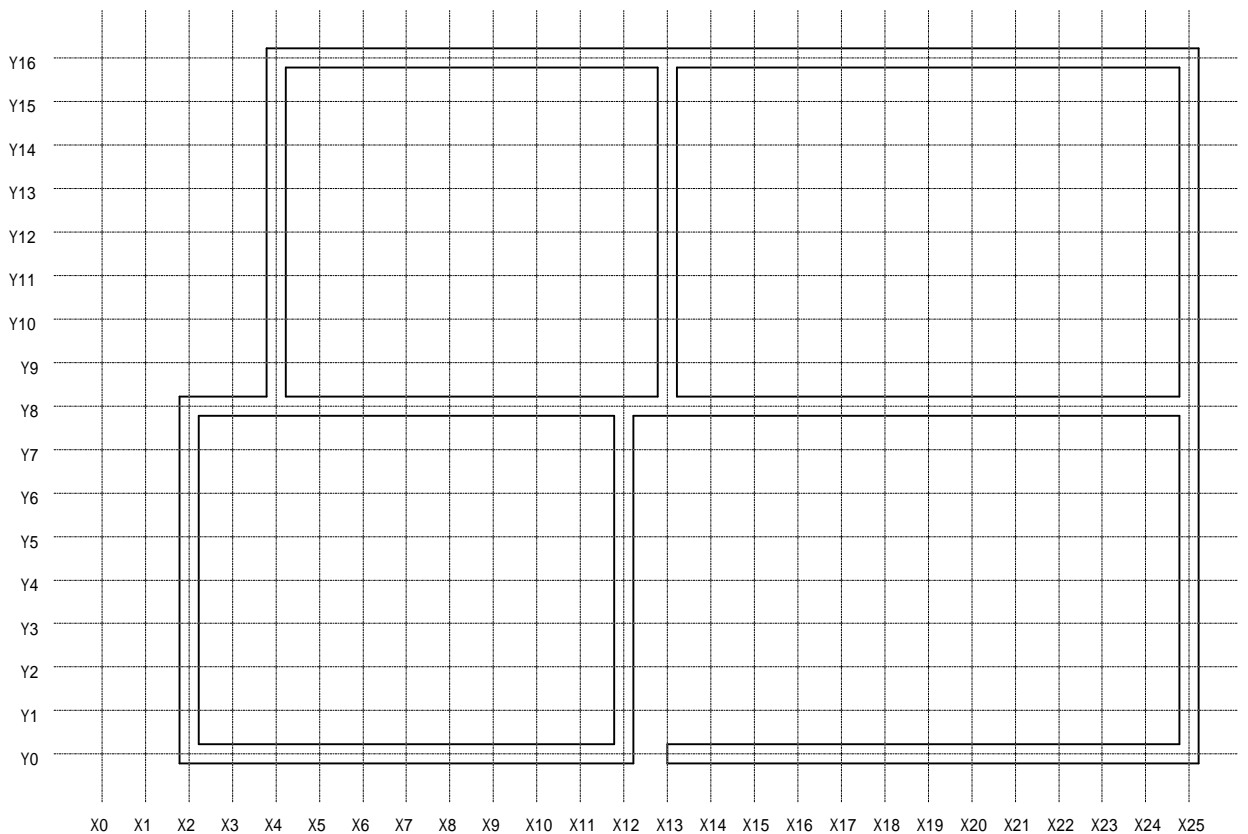


人通口

上:開口高さ(mm)

中:開口幅(mm)

下:直交する部材との交点(下・左)からの距離(mm)



基礎配筋リスト 単位(mm)

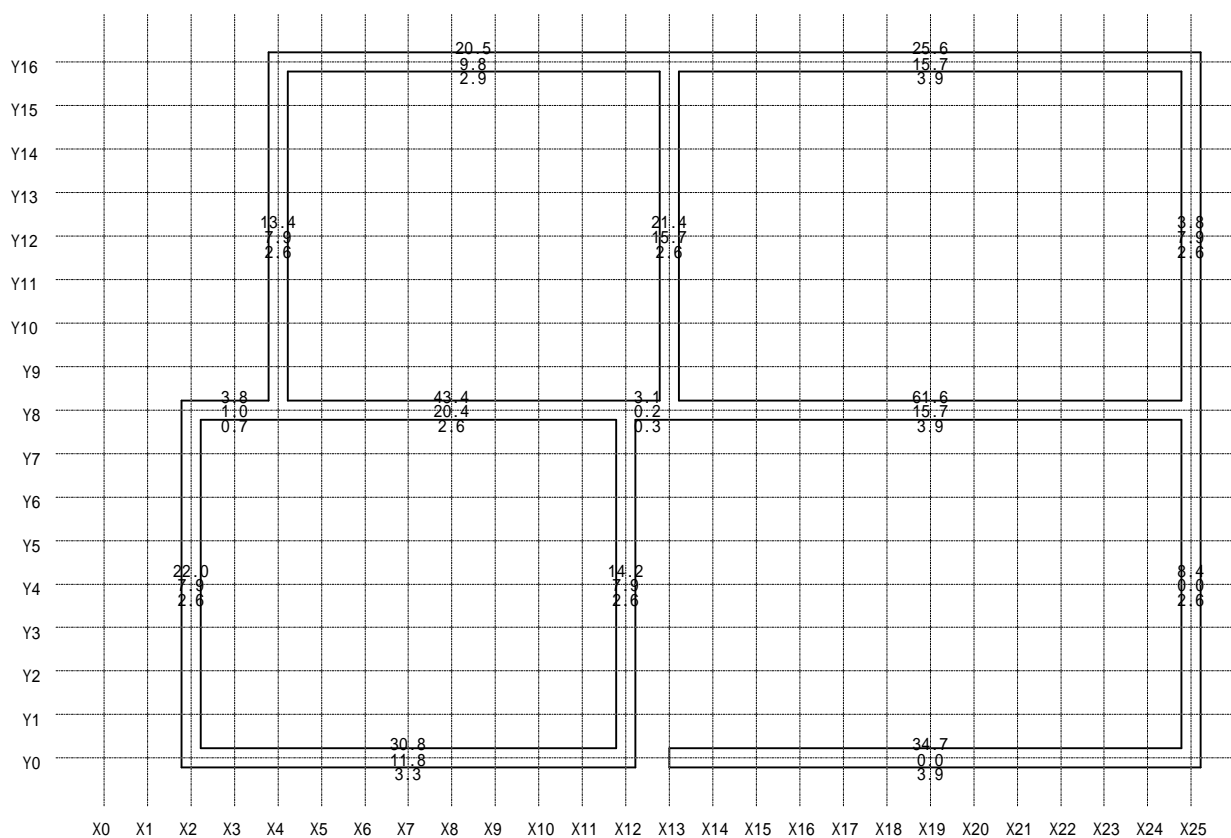
	材質	主筋				重心位置 dt	立ち上がり部補強筋				底盤補強筋			
		上端筋1 径 本	上端筋2 径 本	下端筋1 径 本	下端筋2 径 本		材質	径	@	本	フック	材質	径	@
1	SD295A	D16	2	D16	2	70	SD295A	D16	200	1	無	SD295A	D16	100
2	SD295A	D19	2	D19	2	70	SD295A	D16	200	1	無	SD295A	D16	200

6 - 2 . 基礎負担荷重図・反力図

基礎梁負担荷重図(詳細)

上段:柱軸力集計(kN) 中段:当該階床荷重等(kN) 下段:立ち上がり部重量(kN)

鉛直荷重合計 466.1(kN)



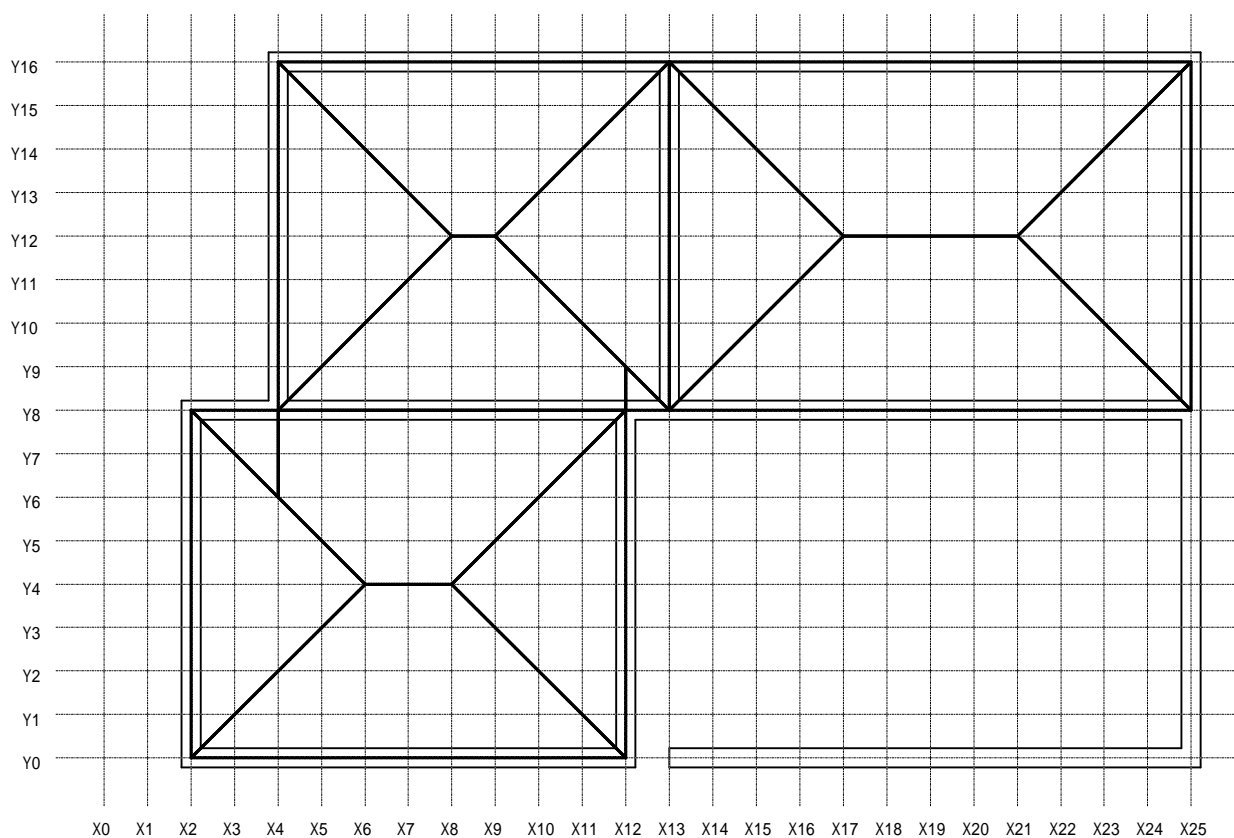
基礎梁負担荷重図(床荷重等)

上段: 追加等分布荷重(kN/m)

中段: 追加荷重(kN)

下段: 床荷重負担幅(m)

1階横架材設計用床均し荷重 = 2.375(kN/m²)

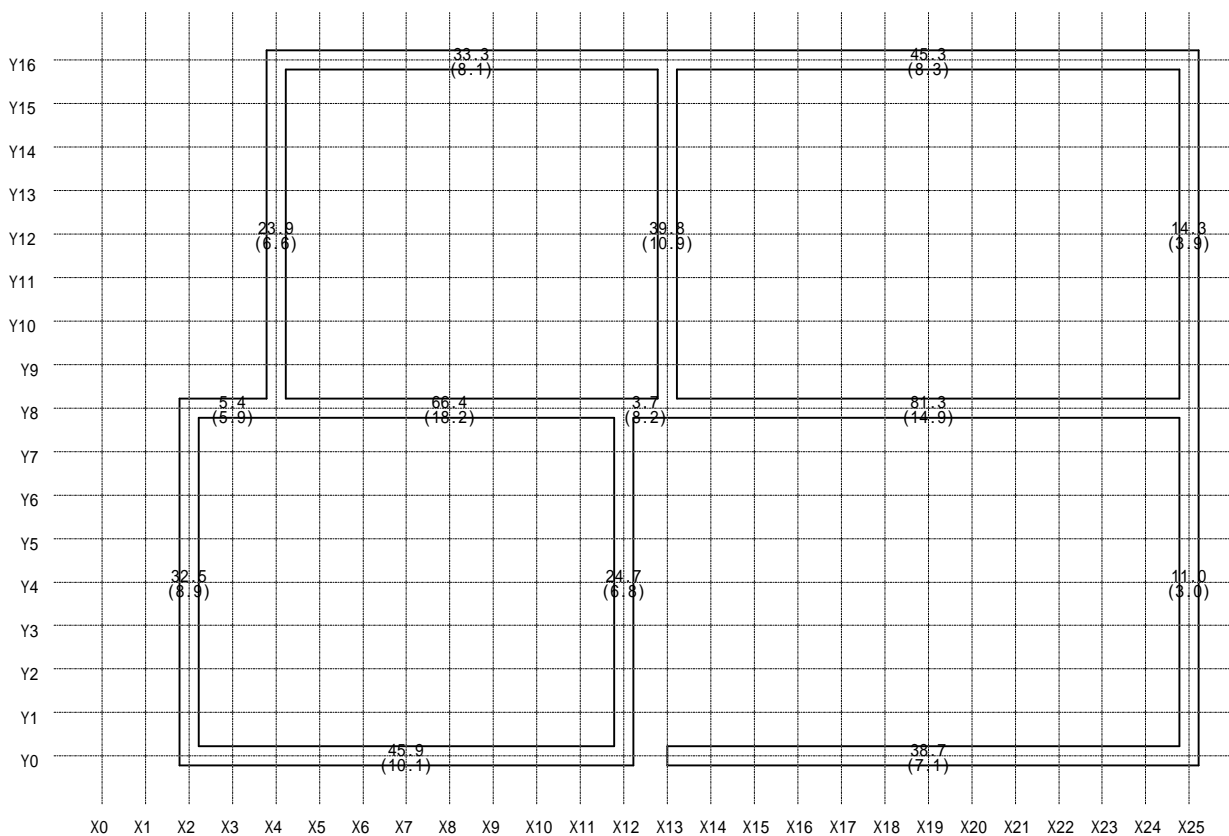


基礎梁負担荷重図(合計)

上段:基礎梁が負担する鉛直荷重(kN)

下段:単位長さあたりの荷重(kN/m)

鉛直荷重合計 466.1(kN)

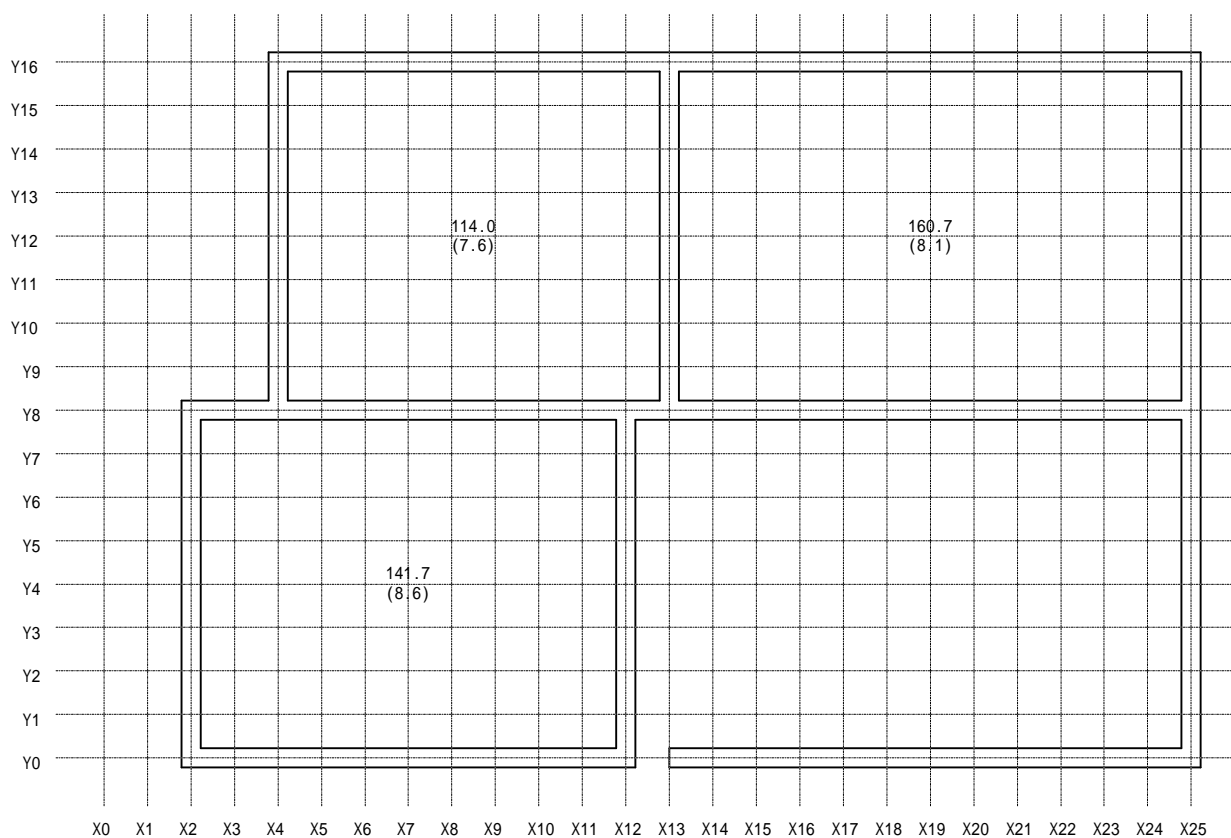


基礎反力図

上段:長期基礎反力(kN)

下段:長期接地圧(kN/m²)

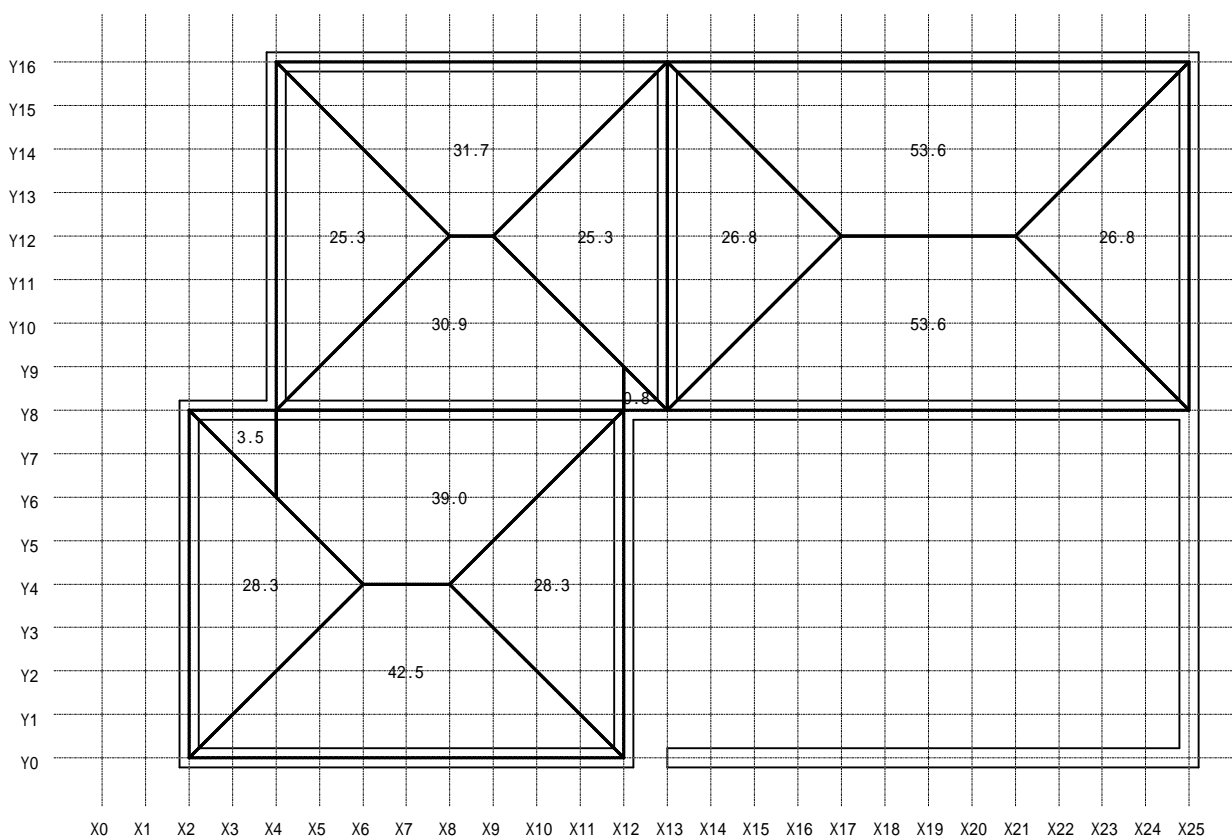
鉛直荷重合計 416.4(kN)



荷重分割図

亀甲分割した負担荷重(kN)

鉛直荷重合計 416.4(kN)

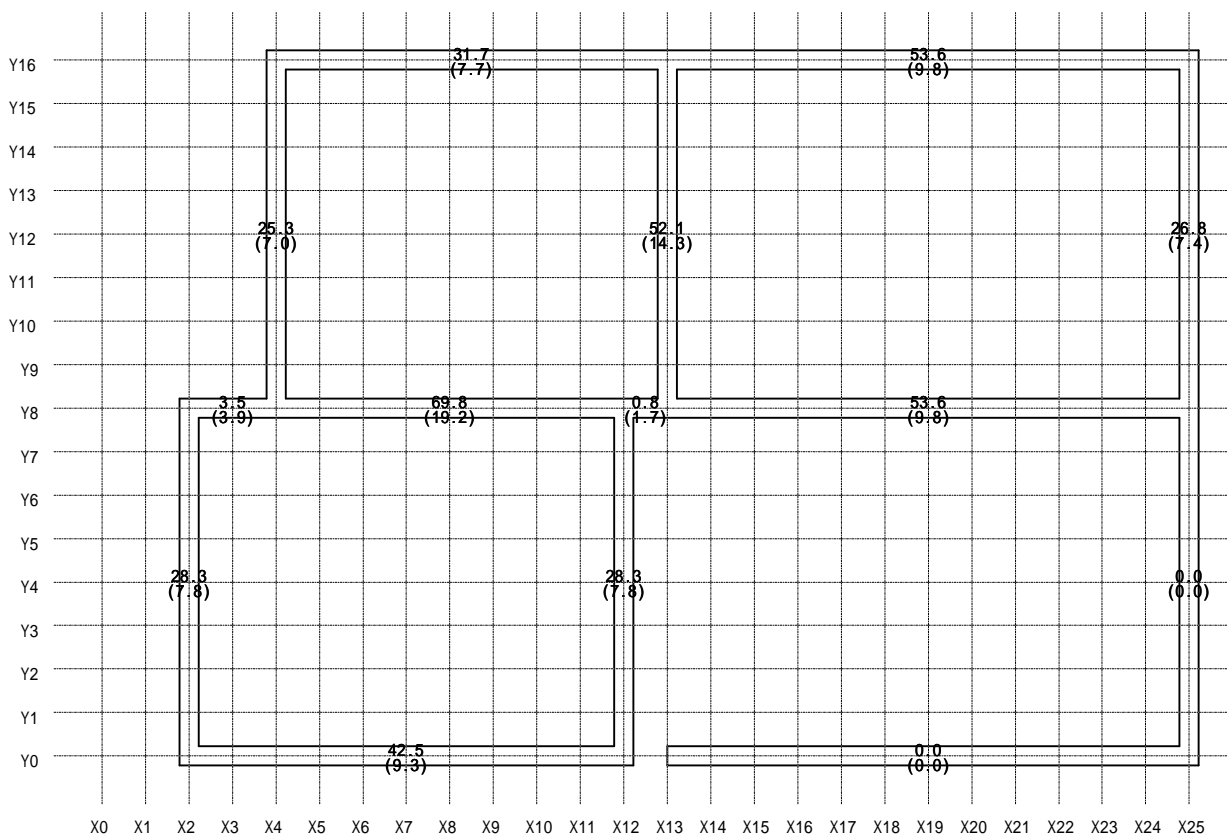


荷重分割図2

上段:基礎梁が負担する荷重(kN)

下段:単位長さあたりの荷重(kN/m)

鉛直荷重合計 416.4(kN)



6 - 3 . 基礎・基礎梁の設計

べた基礎の接地圧の検定 (最も接地圧が大きい基礎区画)

基礎区画 (X2 ~ X12 , Y0 ~ Y8)
 長期許容地耐力 $q_a = 50.0$ (kN/m²)、底盤厚さ $d = 0.15$ (m)
 長期有効地耐力 = $q_a - 24 \times d = 50.0 - 24 \times 0.15 = 46.4$ (kN/m²)

長期基礎反力 $W = 141.7$ kN、基礎区画面積 $a = 16.56$ (m²)
 接地圧 = $W / a = 141.7 / 16.56 = 8.6$ 46.4 OK

べた基礎の底盤の検定

基礎区画 (X2 ~ X12 , Y0 ~ Y8)
 短辺 $L_x = 3.64$ (m)、長辺 $L_y = 4.55$ (m)
 長期許容引張応力度 $L_{ft} = 196.67$ (N/mm²)
 底盤厚さ $d = 150$ (mm) $0.150 > 3.640 / 30.0 = 0.121$ (m) L_x の1/30超 OK
 応力中心距離 $j = (150 - 70) \times 7/8 = 70.00$ (mm)
 接地圧 $e = 8.56$ (kN/m²)
 L_x 方向用接地圧 $e_x = (L_y - 4 / (L_x - 4 + L_y - 4)) \cdot e = 4.55 - 4 / (3.64 - 4 + 4.55 - 4) \times 8.56 = 6.07$ (kN/m²)

(4辺ピン端)

L_x 方向端部 $M_{x1} = 0.00$
 L_x 方向中央部 $M_{x2} = e_x \times L_x - 2 / 8 = 6.07 \times 3.64 - 2 / 8 = 10.05$
 L_y 方向端部 $M_{y1} = 0.00$
 L_y 方向中央部 $M_{y2} = e \times L_x - 2 / 27 = 8.56 \times 3.64 - 2 / 27 = 4.20$

・長期許容曲げモーメント
 SD295A D16@100、シングル、 $a_t = 199.0$ (mm²)

鉄筋断面積

L_x, L_y 方向 $a_{tx} = a_{ty} = 199.0 \times 1000 / 100 = 1990.00$ (mm²)

Max端部、中央部 = $a_{tx} \times L_{ft} \times j = 1990.00 \times 196.67 \times 70.00 = 27395668$ (N・mm/m) 27.40 (kN・m/m)
 May端部、中央部 = $a_{ty} \times L_{ft} \times j = 1990.00 \times 196.67 \times 70.00 = 27395668$ (N・mm/m) 27.40 (kN・m/m)

・底盤スラブの検定

L_x 方向端部 : $M_{x1} / \text{Max端部} = 0.0$ 1 OK
 L_x 方向中央部 : $M_{x2} / \text{Max中央部} = 0.4$ 1 OK
 L_y 方向端部 : $M_{y1} / \text{May端部} = 0.0$ 1 OK
 L_y 方向中央部 : $M_{y2} / \text{May中央部} = 0.2$ 1 OK

基礎区画 (X4 ~ X13 , Y8 ~ Y16)

短辺 $L_x = 3.64$ (m)、長辺 $L_y = 4.09$ (m)
 長期許容引張応力度 $L_{ft} = 196.67$ (N/mm²)
 底盤厚さ $d = 150$ (mm) $0.150 > 3.640 / 30.0 = 0.121$ (m) L_x の1/30超 OK
 応力中心距離 $j = (150 - 70) \times 7/8 = 70.00$ (mm)
 接地圧 $e = 7.65$ (kN/m²)
 L_x 方向用接地圧 $e_x = (L_y - 4 / (L_x - 4 + L_y - 4)) \cdot e = 4.09 - 4 / (3.64 - 4 + 4.09 - 4) \times 7.65 = 4.71$ (kN/m²)

(3辺ピン端 (L_y 方向固定))

L_x 方向端部 $M_{x1} = 0.00$
 L_x 方向中央部 $M_{x2} = e_x \times L_x - 2 / 8 = 4.71 \times 3.64 - 2 / 8 = 7.80$
 L_y 方向端部 $M_{y1} = e \times L_x - 2 / 12 = 7.65 \times 3.64 - 2 / 12 = 8.45$
 L_y 方向中央部 $M_{y2} = e \times L_x - 2 / 27 = 7.65 \times 3.64 - 2 / 27 = 3.75$

・長期許容曲げモーメント
 SD295A D16@200、シングル、 $a_t = 199.0$ (mm²)

鉄筋断面積

L_x, L_y 方向 $a_{tx} = a_{ty} = 199.0 \times 1000 / 200 = 995.00$ (mm²)

Max端部、中央部 = $a_{tx} \times L_{ft} \times j = 995.00 \times 196.67 \times 70.00 = 13697834$ (N・mm/m) 13.70 (kN・m/m)
 May端部、中央部 = $a_{ty} \times L_{ft} \times j = 995.00 \times 196.67 \times 70.00 = 13697834$ (N・mm/m) 13.70 (kN・m/m)

・底盤スラブの検定

L_x 方向端部 : $M_{x1} / \text{Max端部} = 0.0$ 1 OK
 L_x 方向中央部 : $M_{x2} / \text{Max中央部} = 0.6$ 1 OK
 L_y 方向端部 : $M_{y1} / \text{May端部} = 0.6$ 1 OK
 L_y 方向中央部 : $M_{y2} / \text{May中央部} = 0.3$ 1 OK

基礎区画 (X13 ~ X25 , Y8 ~ Y16)

短辺 $L_x = 3.64$ (m)、長辺 $L_y = 5.46$ (m)
 長期許容引張応力度 $L_{ft} = 196.67$ (N/mm²)
 底盤厚さ $d = 150$ (mm) $0.150 > 3.640 / 30.0 = 0.121$ (m) L_x の1/30超 OK
 応力中心距離 $j = (150 - 70) \times 7/8 = 70.00$ (mm)
 接地圧 $e = 8.09$ (kN/m²)
 L_x 方向用接地圧 $e_x = (L_y - 4 / (L_x - 4 + L_y - 4)) \cdot e = 5.46 - 4 / (3.64 - 4 + 5.46 - 4) \times 8.09 = 6.75$ (kN/m²)

(3辺ピン端 (L_y 方向固定))

L_x 方向端部 $M_{x1} = 0.00$

Lx方向中央部 $Mx2 = ex \times Lx - 2 / 8 = 6.75 \times 3.64 - 2 / 8 = 11.18$
Ly方向端部 $My1 = e \times Lx - 2 / 12 = 8.09 \times 3.64 - 2 / 12 = 8.93$
Ly方向中央部 $My2 = e \times Lx - 2 / 27 = 8.09 \times 3.64 - 2 / 27 = 3.97$

・長期許容曲げモーメント

Lx方向 : SD295A D16@200、Ly方向 : D16@100、シングル、at = 199.0(mm²)

鉄筋断面積

Lx方向 atx = 199.0 × 1000 / 200 = 995.00(mm²)

Ly方向 aty = 199.0 × 1000 / 100 = 1990.00(mm²)

Max端部、中央部 = atx × Lft × j = 995.00 × 196.67 × 70.00 = 13697834(N・mm/m) 13.70(kN・m/m)
May端部、中央部 = aty × Lft × j = 1990.00 × 196.67 × 70.00 = 27395668(N・mm/m) 27.40(kN・m/m)

・底盤スラブの検定

Lx方向端部 : $Mx1 / Max端部 = 0.0$ 1 OK

Lx方向中央部 : $Mx2 / Max中央部 = 0.8$ 1 OK

Ly方向端部 : $My1 / May端部 = 0.3$ 1 OK

Ly方向中央部 : $My2 / May中央部 = 0.1$ 1 OK

基礎梁の検定

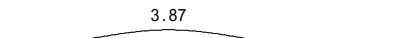
Y0通り (X2 ~ X12)

《 長期 》

- ・主筋
SD295A
D16 at = 199(mm²) × 2本
Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
- コンクリート：Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)
- 底盤幅：B = 600(mm)
- 基礎梁：幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
- 等分布荷重：w = 9.34(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (X4 ~ X8)

長期許容モーメント：IM_上 = at · 本数上 · IFt · j = 199 × 2 × 196 × 201 = 15.75(kN·m)
：IM_下 = IM_上

長期モーメント(kN·m)：



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
中央モーメント

$$IM_{上} = wl^2 / 8.0 = 9.34 \times 1.82^2 / 8.0 = 3.87$$

$$IM_{下} = wl^2 / 12.0 = 9.34 \times 1.82^2 / 12.0 = 2.58$$



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
端部モーメント

検定比：

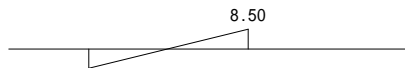
$$IM_{上} / IM_{上} = 3.87 / 15.75 = 0.25 \quad 1.0 \quad OK$$

$$IM_{下} / IM_{下} = 2.58 / 15.75 = 0.16 \quad 1.0 \quad OK$$

- ・せん断補強筋(フックなし)

長期許容せん断耐力：IQa = b · j · IFs = 200 × 201 × 0.60 = 24.15(kN)

長期せん断力(kN·m)：



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
せん断力

$$IQ = wl / 2.0 = 8.50$$

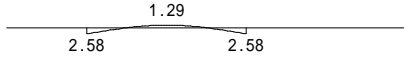
検定比：

$$IQ / IQa = 8.50 / 24.15 = 0.35 \quad 1.0 \quad OK$$

《 短期 》

- ・主筋
SD295A
D16 at = 199(mm²) × 2本
Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
- 底盤幅：B = 600(mm)
- 基礎梁：せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
- 等分布荷重：w = 9.34(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (X4 ~ X8)

鉛直荷重時モーメント(kN·m) (X4 ~ X8)



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

端部 : $wl \sim 2 / 12 = 9.34 \times 1.82 \sim 2 / 12 = 2.58$
 中央 : $wl \sim 2 / 24 = 9.34 \times 1.82 \sim 2 / 24 = 1.29$

水平時脚部軸力(kN) :

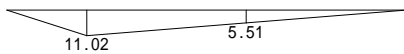


X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X2 : 15.14
 X4 : -15.14
 X8 : 15.14
 X12 : -15.14

水平力時支点反力(kN) :
 $13.78 / 4.55 = 3.03$

水平力時モーメント(kN・m) :



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X4 : 11.02
 X8 : 5.51

短期許容モーメント :

$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :

sM_{max} : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

$sM_{上} = 11.02 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 11.02 + 2.58 = 13.60 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$

検定比 :

$sM_{上} / sMa_{上} = 11.02 / 23.63 = 0.47$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 13.60 / 23.63 = 0.58$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

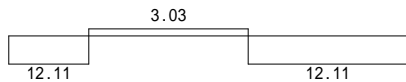
心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 9.34(kN/m)、長さ l = 1.820(m) (X4 ~ X8)

鉛直荷重時せん断力(kN) (X4 ~ X8)

$wl / 2 = 9.34 \times 1.82 / 2 = 8.50 \text{ (kN)}$

水平力時せん断力(kN) :



X2 X3 X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X3 ~ X4 : 12.11
 X4 ~ X8 : -3.03
 X11 ~ X12 : 12.11

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22$ (kN)
 短期最大せん断力 : $sQ = 12.11 + 8.50 = 20.61$ (kN)
 検定比 : $sQ / sQa = 20.61 / 36.22 = 0.57$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

Y0通り (X13 ~ X25)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287 (mm²) × 2本

Ft = 295 (N/mm²)、IFt = 196 (N/mm²)、sFt = 295 (N/mm²)

コンクリート : Fc = 18 (N/mm²)、IFs = 0.60 (N/mm²)

底盤幅 : B = 600 (mm)

基礎梁 : 幅 b = 200 (mm)、せい d = 300 (mm)、主筋重心位置 dt = 70 (mm)

心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201 (mm)

等分布荷重 : w = 0.00 (kN/m)、長さ l = 1.82 (m) (X19 ~ X23)

長期許容モーメント : $IMa上 = at \cdot 本数上 \cdot IFt \cdot j = 287 \times 2 \times 196 \times 201 = 22.72$ (kN·m)
 : $IMa下 = IMa上$

長期モーメント (kN·m) :

$$IM上 = wl^2 / 8.0 = 0.00 \times 1.82^2 / 8.0 = 0.00$$

$$IM下 = wl^2 / 12.0 = 0.00 \times 1.82^2 / 12.0 = 0.00$$

検定比 :

$$IM上 / IMa上 = 0.00 / 22.72 = 0.00 \quad 1.0 \quad OK$$

$$IM下 / IMa下 = 0.00 / 22.72 = 0.00 \quad 1.0 \quad OK$$

・せん断補強筋(フックなし)

長期許容せん断耐力 : $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15$ (kN)

長期せん断力 (kN·m) :

$$IQ = wl / 2.0 = 0.00$$

検定比：
 $IQ / IQa = 0.00 / 24.15 = 0.00$ 1.0 OK

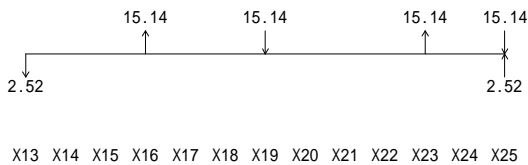
《 短期 》

・主筋
 SD295A
 $D19 \quad at = 287(\text{mm}^2) \times 2\text{本}$
 $Ft = 295(\text{N}/\text{mm}^2)$ 、 $IFt = 196(\text{N}/\text{mm}^2)$ 、 $sFt = 295(\text{N}/\text{mm}^2)$
 底盤幅： $B = 600(\text{mm})$
 基礎梁：せい $d = 300(\text{mm})$ 、主筋重心位置 $dt = 70(\text{mm})$ 、応力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$
 等分布荷重： $w = 0.00(\text{kN}/\text{m})$ 、長さ $l = 1.37(\text{m})$ (X13~X16)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (X13~X16)

端部： $wl \sim 2 / 12 = 0.00 \times 1.37 \sim 2 / 12 = 0.00$
 中央： $wl \sim 2 / 8 = 0.00 \times 1.37 \sim 2 / 8 = 0.00$

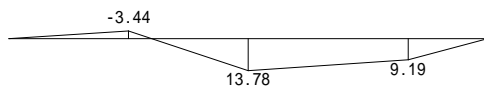
水平時脚部軸力(kN)：



X13 : 0.00
 X16 : 15.14
 X19 : -15.14
 X23 : 15.14
 X25 : -15.14

水平力時支点反力(kN)：
 $13.78 / 5.46 = 2.52$

水平力時モーメント(kN・m)：



X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

X16 : -3.44
 X19 : 13.78
 X23 : 9.19

短期許容モーメント：
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08(\text{kN} \cdot \text{m})$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント：
 sM_{max} ：最大モーメント、IM：鉛直荷重時端部モーメント

$sM_{上} = 3.44(\text{kN} \cdot \text{m})$

$$sM_{下} = sM_{max} + IM = 3.44 + 0.00 = 3.44 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$$

検定比 :

$$\begin{aligned} sM_{上} / sMa_{上} &= 3.44 / 34.08 = 0.10 & 1.0 & \text{OK} \\ sM_{下} / sMa_{下} &= 3.44 / 34.08 = 0.10 & 1.0 & \text{OK} \end{aligned}$$

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

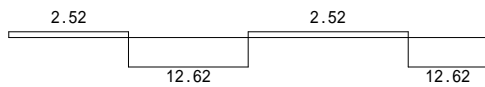
応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 0.00(kN/m)、長さ l = 1.365(m) (X13 ~ X16)

鉛直荷重時せん断力(kN) (X13 ~ X16)

$$wl / 2 = 0.00 \times 1.37 / 2 = 0.00 \text{ (kN)}$$

水平力時せん断力(kN) :



X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

X13 ~ X16 : -2.52
 X18 ~ X19 : 12.62
 X19 ~ X23 : -2.52
 X24 ~ X25 : 12.62

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 \text{ (kN)}$

短期最大せん断力 : $sQ = 12.62 + 0.00 = 12.62 \text{ (kN)}$

検定比 : $sQ / sQa = 12.62 / 36.22 = 0.35$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比

検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

Y8通り (X2 ~ X4)

《 短期 》

・主筋

SD295A

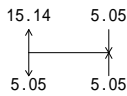
D16 at = 199(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、lFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

水平時脚部軸力(kN) :



X2 X3 X4

X2 : 15.14
 X4 : -5.05

水平力時支点反力(kN) :

$$4.59 / 0.91 = 5.05$$

水平力時モーメント(kN·m) :

X2 X3 X4

短期許容モーメント:

$$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63 (\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sMa_{下} = sMa_{上}$$

短期最大モーメント:

$$sM_{上} = 0.00 (\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sM_{下} = 0.00 (\text{kN}\cdot\text{m})$$

検定比:

$$sM_{上} / sMa_{上} = 0.00 / 23.63 = 0.00 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

$$sM_{下} / sMa_{下} = 0.00 / 23.63 = 0.00 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁: 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

$$\text{心力中心距離 } j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$$

水平力時せん断力(kN):

10.09

X2 X3 X4

X3~X4: 10.09

短期許容せん断耐力: $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 (\text{kN})$ 短期最大せん断力: $sQ = 10.09 (\text{kN})$ 検定比: $sQ / sQa = 10.09 / 36.22 = 0.28 \quad 1.0 \quad \text{OK}$

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比

検定比: $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\% \quad 0.2\% \quad \text{OK}$

Y8通り (X4~X12)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287(mm²) × 2本Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)コンクリート: Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)

底盤幅: B = 600(mm)

基礎梁: 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

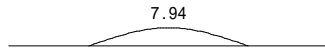
$$\text{心力中心距離 } j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$$

等分布荷重: w = 19.19(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (X6~X10)

長期許容モーメント: $IMa_{上} = at \cdot \text{本数上} \cdot IFt \cdot j = 287 \times 2 \times 196 \times 201 = 22.72 (\text{kN}\cdot\text{m})$

$$: IMa_{下} = IMa_{上}$$

長期モーメント(kN·m):



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
中央モーメント



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
端部モーメント

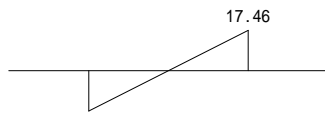
$$IM_{上} = w l^2 / 8.0 = 19.19 \times 1.82^2 / 8.0 = 7.94$$

$$IM_{下} = w l^2 / 12.0 = 19.19 \times 1.82^2 / 12.0 = 5.30$$

検定比：
 $IM_{上} / IMa_{上} = 7.94 / 22.72 = 0.35$ 1.0 OK
 $IM_{下} / IMa_{下} = 5.30 / 22.72 = 0.23$ 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
 長期許容せん断耐力： $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15(kN)$

長期せん断力(kN・m)：



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12
せん断力

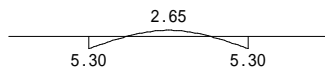
$$IQ = w l / 2.0 = 17.46$$

検定比：
 $IQ / IQa = 17.46 / 24.15 = 0.72$ 1.0 OK

《 短期 》

- 主筋
 SD295A
 D19 at = 287(mm²) × 2本
 Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 底盤幅：B = 600(mm)
 基礎梁：せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重：w = 19.19(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (X6 ~ X10)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (X6 ~ X10)



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

端部： $w l^2 / 12 = 19.19 \times 1.82^2 / 12 = 5.30$
 中央： $w l^2 / 24 = 19.19 \times 1.82^2 / 24 = 2.65$

水平時脚部軸力(kN)：

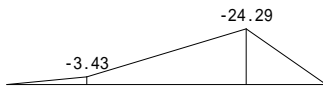


X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X4 : -5.05
 X6 : -7.69
 X10 : 7.69
 X12 : 0.00

水平力時支点反力(kN) :
 $4.65 / 3.64 = 1.28$

水平力時モーメント(kN・m) :



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X6 : -3.43
 X10 : -24.29

短期許容モーメント :
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :
 sM_{max} : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

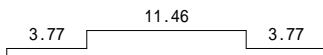
$sM_{上} = 24.29 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 24.29 + 5.30 = 29.59 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

検定比 :
 $sM_{上} / sMa_{上} = 24.29 / 34.08 = 0.71$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 29.59 / 34.08 = 0.87$ 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
 SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)
 基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
 心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重 : w = 19.19(kN/m)、長さ l = 1.820(m) (X6 ~ X10)

鉛直荷重時せん断力(kN) (X6 ~ X10)
 $wl / 2 = 19.19 \times 1.82 / 2 = 17.46 \text{ (kN)}$

水平力時せん断力(kN) :



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12

X5 ~ X6 : -3.77
 X6 ~ X10 : -11.46
 X11 ~ X12 : -3.77

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 \text{ (kN)}$
 短期最大せん断力 : $sQ = 11.46 + 17.46 = 28.92 \text{ (kN)}$
 検定比 : $sQ / sQa = 28.92 / 36.22 = 0.80$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比： $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

Y8通り (X12~X13)

《 短期 》

・主筋

SD295A

D16 at = 199(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅：B = 600(mm)

基礎梁：せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

水平時脚部軸力(kN)：



X12 X13

X12 : 0.00

X13 : -10.09

水平力時支点反力(kN)：

$2.30 / 0.46 = 5.05$

水平力時モーメント(kN・m)：

—

X12 X13

短期許容モーメント：

$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

$sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント：

$sM_{上} = 0.00 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

$sM_{下} = 0.00 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

検定比：

$sM_{上} / sMa_{上} = 0.00 / 23.63 = 0.00$ 1.0 OK

$sM_{下} / sMa_{下} = 0.00 / 23.63 = 0.00$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁：幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

水平力時せん断力(kN)：

5.05

X12 X13

X12~X13 : 5.05

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22$ (kN)
 短期最大せん断力 : $sQ = 5.05$ (kN)
 検定比 : $sQ / sQa = 5.05 / 36.22 = 0.14$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

Y8通り (X13~X25)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287 (mm²) × 2本

Ft = 295 (N/mm²)、IFt = 196 (N/mm²)、sFt = 295 (N/mm²)

コンクリート : Fc = 18 (N/mm²)、IFs = 0.60 (N/mm²)

底盤幅 : B = 600 (mm)

基礎梁 : 幅 b = 200 (mm)、せい d = 300 (mm)、主筋重心位置 dt = 70 (mm)

応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201 (mm)

等分布荷重 : w = 9.81 (kN/m)、長さ l = 0.91 (m) (X13~X15)

長期許容モーメント : $IMa_{上} = at \cdot \text{本数上} \cdot IFt \cdot j = 287 \times 2 \times 196 \times 201 = 22.72$ (kN・m)
 : $IMa_{下} = IMa_{上}$

長期モーメント (kN・m) :

1.02

0.68

X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

中央モーメント

X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

端部モーメント

$IM_{上} = wl^2 / 8.0 = 9.81 \times 0.91^2 / 8.0 = 1.02$

$IM_{下} = wl^2 / 12.0 = 9.81 \times 0.91^2 / 12.0 = 0.68$

検定比 :

$IM_{上} / IMa_{上} = 1.02 / 22.72 = 0.04$ 1.0 OK

$IM_{下} / IMa_{下} = 0.68 / 22.72 = 0.03$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)

長期許容せん断耐力 : $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15$ (kN)

長期せん断力 (kN・m) :

4.46

X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

せん断力

$IQ = wl / 2.0 = 4.46$

検定比 :

$IQ / IQa = 4.46 / 24.15 = 0.18$ 1.0 OK

《 短期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287(mm²) × 2本

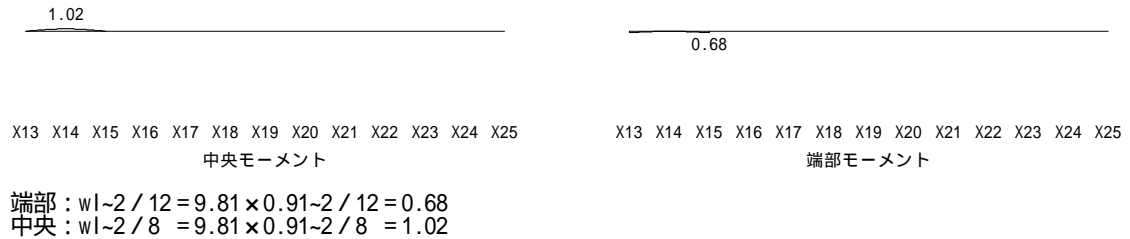
Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

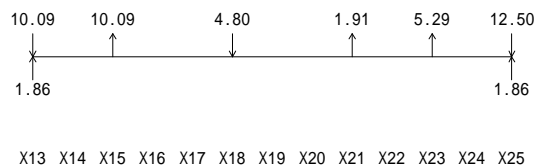
基礎梁 : せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 9.81(kN/m)、長さ l = 0.91(m) (X13~X15)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (X13~X15)



水平時脚部軸力(kN) :

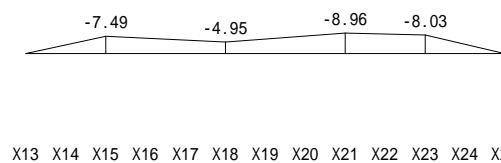


X13 : -10.09
 X15 : 10.09
 X18 : -4.80
 X21 : 1.91
 X23 : 5.29
 X25 : -12.50

水平力時支点反力(kN) :

$10.17 / 5.46 = 1.86$

水平力時モーメント(kN・m) :



X15 : -7.49
 X18 : -4.95
 X21 : -8.96
 X23 : -8.03

短期許容モーメント :

$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

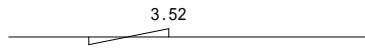
短期最大モーメント :

sMmax : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

$sM_{上} = 7.49 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 7.49 + 0.68 = 8.17 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$

- ・せん断補強筋(フックなし)
長期許容せん断耐力： $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15(\text{kN})$

長期せん断力(kN・m)：



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12 X13
せん断力

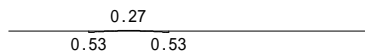
$$IQ = w l / 2.0 = 3.52$$

検定比：
 $IQ / IQa = 3.52 / 24.15 = 0.15 \quad 1.0 \quad \text{OK}$

《 短期 》

- ・主筋
SD295A
D16 $at = 199(\text{mm}^2) \times 2$ 本
 $Ft = 295(\text{N}/\text{mm}^2)$ 、 $IFt = 196(\text{N}/\text{mm}^2)$ 、 $sFt = 295(\text{N}/\text{mm}^2)$
底盤幅： $B = 600(\text{mm})$
基礎梁： $せい d = 300(\text{mm})$ 、主筋重心位置 $dt = 70(\text{mm})$ 、応力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$
等分布荷重： $w = 7.73(\text{kN}/\text{m})$ 、長さ $l = 0.91(\text{m})$ (X6 ~ X8)

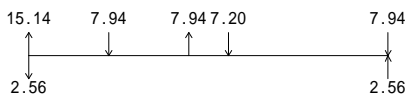
鉛直荷重時モーメント(kN・m) (X6 ~ X8)



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12 X13

端部： $w l \sim 2 / 12 = 7.73 \times 0.91 \sim 2 / 12 = 0.53$
中央： $w l \sim 2 / 24 = 7.73 \times 0.91 \sim 2 / 24 = 0.27$

水平時脚部軸力(kN)：

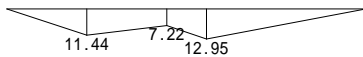


X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12 X13

X4 : 15.14
X6 : -7.94
X8 : 7.94
X9 : -7.20
X13 : -7.94

水平力時支点反力(kN)：
 $10.50 / 4.09 = 2.56$

水平力時モーメント(kN・m)：



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12 X13

X6 : 11.44
X8 : 7.22
X9 : 12.95

短期許容モーメント :

$$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63(\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sMa_{下} = sMa_{上}$$

短期最大モーメント :

sMmax : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

$$sM_{上} = 11.44(\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sM_{下} = sM_{max} + IM = 11.44 + 0.53 = 11.98(\text{kN}\cdot\text{m})$$

検定比 :

$$sM_{上} / sMa_{上} = 11.44 / 23.63 = 0.48 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

$$sM_{下} / sMa_{下} = 11.98 / 23.63 = 0.51 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

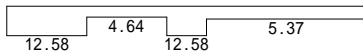
応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 7.73(kN/m)、長さ l = 0.910(m) (X6 ~ X8)

鉛直荷重時せん断力(kN) (X6 ~ X8)

$$wl / 2 = 7.73 \times 0.91 / 2 = 3.52(\text{kN})$$

水平力時せん断力(kN) :



X4 X5 X6 X7 X8 X9 X10 X11 X12 X13

X5 ~ X6 : 12.58
X6 ~ X8 : 4.64
X8 ~ X9 : 12.58
X12 ~ X13 : 5.37

短期許容せん断耐力 : sQa = b · j · sFs = 200 × 201 × 0.90 = 36.22(kN)

短期最大せん断力 : sQ = 12.58 + 3.52 = 16.10(kN)

検定比 : sQ / sQa = 16.10 / 36.22 = 0.44 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比

検定比 : 199.0 / (200 × 200) = 0.50% 0.2% OK

Y16通り (X13 ~ X25)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D16 at = 199(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

コンクリート : Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

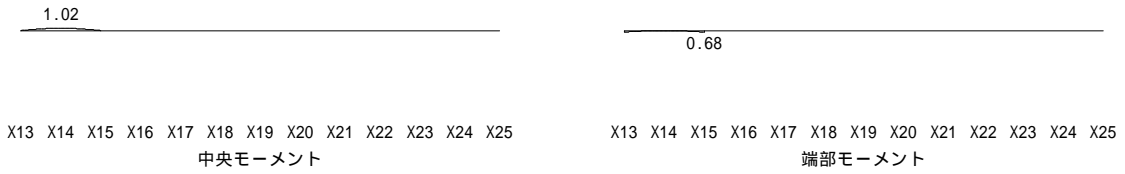
応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 9.81(kN/m)、長さ l = 0.91(m) (X13 ~ X15)

長期許容モーメント : IMa_上 = at · 本数_上 · IFt · j = 199 × 2 × 196 × 201 = 15.75(kN·m)

: IMa下 = IMa上

長期モーメント(kN・m) :

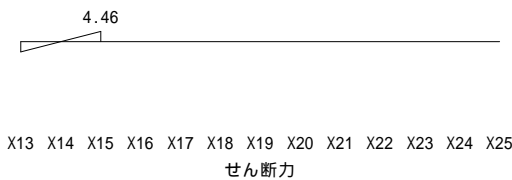


IM上 = $wl^2 / 8.0 = 9.81 \times 0.91^2 / 8.0 = 1.02$
 IM下 = $wl^2 / 12.0 = 9.81 \times 0.91^2 / 12.0 = 0.68$

検定比 :
 IM上 / IMa上 = $1.02 / 15.75 = 0.06$ 1.0 OK
 IM下 / IMa下 = $0.68 / 15.75 = 0.04$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)
 長期許容せん断耐力 : $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15(kN)$

長期せん断力(kN・m) :



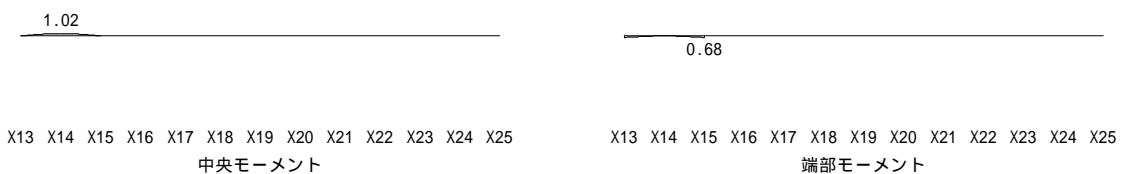
$IQ = wl / 2.0 = 4.46$

検定比 :
 $IQ / IQa = 4.46 / 24.15 = 0.18$ 1.0 OK

《 短期 》

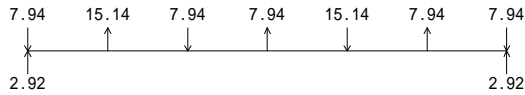
・主筋
 SD295A
 D16 at = 199(mm²) × 2本
 Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 底盤幅 : B = 600(mm)
 基礎梁 : せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重 : w = 9.81(kN/m)、長さ l = 0.91(m) (X13~X15)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (X13~X15)



端部 : $wl^2 / 12 = 9.81 \times 0.91^2 / 12 = 0.68$
 中央 : $wl^2 / 8 = 9.81 \times 0.91^2 / 8 = 1.02$

水平時脚部軸力(kN) :

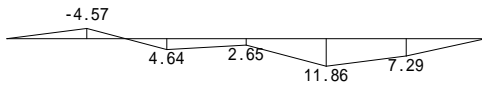


X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

X13 : -7.94
 X15 : 15.14
 X17 : -7.94
 X19 : 7.94
 X21 : -15.14
 X23 : 7.94
 X25 : -7.94

水平力時支点反力(kN) :
 $15.92 / 5.46 = 2.92$

水平力時モーメント(kN・m) :



X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

X15 : -4.57
 X17 : 4.64
 X19 : 2.65
 X21 : 11.86
 X23 : 7.29

短期許容モーメント :
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :
 sM_{max} : 最大モーメント、IM : 鉛直荷重時端部モーメント

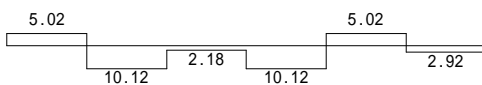
$sM_{上} = 4.57 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 4.57 + 0.68 = 5.25 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$

検定比 :
 $sM_{上} / sMa_{上} = 4.57 / 23.63 = 0.19$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 5.25 / 23.63 = 0.22$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)
 SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)
 基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
 心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重 : w = 9.81(kN/m)、長さ l = 0.910(m) (X13 ~ X15)

鉛直荷重時せん断力(kN) (X13 ~ X15)
 $wl / 2 = 9.81 \times 0.91 / 2 = 4.46 \text{ (kN)}$

水平力時せん断力(kN) :



X13 X14 X15 X16 X17 X18 X19 X20 X21 X22 X23 X24 X25

X13 ~ X15 : -5.02
 X16 ~ X17 : 10.12
 X17 ~ X19 : 2.18

X20 ~ X21 : 10.12
 X21 ~ X23 : -5.02
 X24 ~ X25 : 2.92

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22$ (kN)
 短期最大せん断力 : $sQ = 10.12 + 4.46 = 14.58$ (kN)
 検定比 : $sQ / sQa = 14.58 / 36.22 = 0.40$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

X2通り (Y0 ~ Y8)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D16 at = 199(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

コンクリート : Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 7.79(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (Y2 ~ Y6)

長期許容モーメント : $IMa_{上} = at \cdot 本数_{上} \cdot IFt \cdot j = 199 \times 2 \times 196 \times 201 = 15.75$ (kN·m)
 : $IMa_{下} = IMa_{上}$

長期モーメント(kN·m) :



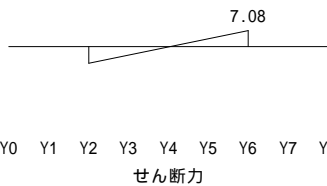
$IM_{上} = wl^2 / 8.0 = 7.79 \times 1.82^2 / 8.0 = 3.22$
 $IM_{下} = wl^2 / 12.0 = 7.79 \times 1.82^2 / 12.0 = 2.15$

検定比 :
 $IM_{上} / IMa_{上} = 3.22 / 15.75 = 0.20$ 1.0 OK
 $IM_{下} / IMa_{下} = 2.15 / 15.75 = 0.14$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)

長期許容せん断耐力 : $IQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15$ (kN)

長期せん断力(kN) :



$IQ = wl / 2.0 = 7.08$

検定比 :
 $IQ / IQa = 7.08 / 24.15 = 0.29$ 1.0 OK

《 短期 》

・主筋

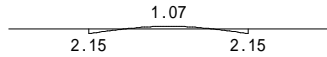
SD295A

D16 at = 199(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅 : $B = 600(\text{mm})$
 基礎梁 : せい $d = 300(\text{mm})$ 、主筋重心位置 $dt = 70(\text{mm})$ 、応力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$
 等分布荷重 : $w = 7.79(\text{kN/m})$ 、長さ $l = 1.82(\text{m})$ (Y2 ~ Y6)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (Y2 ~ Y6)



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

端部 : $wl \sim 2 / 12 = 7.79 \times 1.82 \sim 2 / 12 = 2.15$
 中央 : $wl \sim 2 / 24 = 7.79 \times 1.82 \sim 2 / 24 = 1.07$

水平時脚部軸力(kN) :



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y0 : 15.14
 Y2 : -15.14
 Y6 : 15.14
 Y8 : -15.14

水平力時支点反力(kN) :
 $13.78 / 3.64 = 3.79$

水平力時モーメント(kN・m) :



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y2 : 10.33
 Y6 : 3.44

短期許容モーメント :
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63(\text{kN} \cdot \text{m})$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :
 sM_{max} : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

$sM_{上} = 10.33(\text{kN} \cdot \text{m})$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 10.33 + 2.15 = 12.48(\text{kN} \cdot \text{m})$

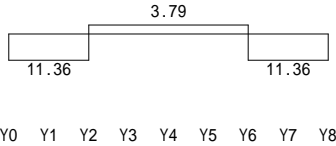
検定比 :
 $sM_{上} / sMa_{上} = 10.33 / 23.63 = 0.44$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 12.48 / 23.63 = 0.53$ 1.0 OK

- ・せん断補強筋(フックなし)
 SD295A D16@200 $at = 199.0(\text{mm}^2)$ 、 $sFt = 295(\text{N}/\text{mm}^2)$
 $Fc = 18\text{N}/\text{mm}^2$ 、 $sFs = 0.90(\text{N}/\text{mm}^2)$
 基礎梁 : 幅 $b = 200(\text{mm})$ 、せい $d = 300(\text{mm})$ 、主筋重心位置 $dt = 70(\text{mm})$
 応力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201(\text{mm})$

等分布荷重 : $w = 7.79(\text{kN/m})$ 、長さ $l = 1.820(\text{m})$ (Y2~Y6)

鉛直荷重時せん断力(kN) (Y2~Y6)
 $wl / 2 = 7.79 \times 1.82 / 2 = 7.08(\text{kN})$

水平力時せん断力(kN) :



Y1~Y2 : 11.36
 Y2~Y6 : -3.79
 Y7~Y8 : 11.36

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22(\text{kN})$
 短期最大せん断力 : $sQ = 11.36 + 7.08 = 18.44(\text{kN})$
 検定比 : $sQ / sQa = 18.44 / 36.22 = 0.51$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

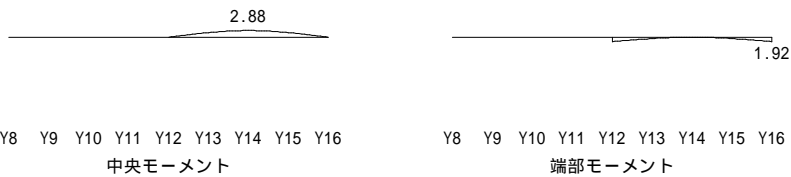
X4通り (Y8~Y16)

《 長期 》

- ・主筋
SD295A
D19 at = 287(mm²) × 2本
Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
コンクリート : Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)
底盤幅 : B = 600(mm)
基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
- 等分布荷重 : $w = 6.96(\text{kN/m})$ 、長さ $l = 1.82(\text{m})$ (Y12~Y16)

長期許容モーメント : $IMa_{上} = at \cdot \text{本数上} \cdot IFt \cdot j = 287 \times 2 \times 196 \times 201 = 22.72(\text{kN}\cdot\text{m})$
 $: IMa_{下} = IMa_{上}$

長期モーメント(kN・m) :



$IM_{上} = wl^2 / 8.0 = 6.96 \times 1.82^2 / 8.0 = 2.88$
 $IM_{下} = wl^2 / 12.0 = 6.96 \times 1.82^2 / 12.0 = 1.92$

検定比 :
 $IM_{上} / IMa_{上} = 2.88 / 22.72 = 0.13$ 1.0 OK
 $IM_{下} / IMa_{下} = 1.92 / 22.72 = 0.08$ 1.0 OK

- ・せん断補強筋(フックなし)
長期許容せん断耐力 : $lQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15(\text{kN})$

長期せん断力(kN・m) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16
せん断力

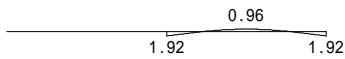
$IQ = wl / 2.0 = 6.33$

検定比：
 $IQ / IQa = 6.33 / 24.15 = 0.26$ 1.0 OK

《 短期 》

- ・主筋 SD295A
- D19 at = 287(mm²) × 2本
- Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)
- 底盤幅：B = 600(mm)
- 基礎梁：せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
- 等分布荷重：w = 6.96(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (Y12~Y16)

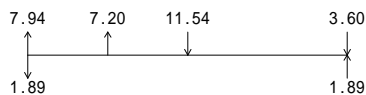
鉛直荷重時モーメント(kN・m) (Y12~Y16)



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

端部： $wl^2 / 12 = 6.96 \times 1.82^2 / 12 = 1.92$
中央： $wl^2 / 24 = 6.96 \times 1.82^2 / 24 = 0.96$

水平時脚部軸力(kN)：

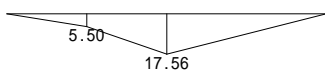


Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y8 : 7.94
Y10 : 7.20
Y12 : -11.54
Y16 : -3.60

水平力時支点反力(kN)：
 $6.89 / 3.64 = 1.89$

水平力時モーメント(kN・m)：



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y10 : 5.50

Y12 : 17.56

短期許容モーメント :

$$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08(\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sMa_{下} = sMa_{上}$$

短期最大モーメント :

sMmax : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

$$sM_{上} = 17.56(\text{kN}\cdot\text{m})$$

$$sM_{下} = sM_{max} + IM = 17.56 + 1.92 = 19.48(\text{kN}\cdot\text{m})$$

検定比 :

$$sM_{上} / sMa_{上} = 17.56 / 34.08 = 0.52 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

$$sM_{下} / sMa_{下} = 19.48 / 34.08 = 0.57 \quad 1.0 \quad \text{OK}$$

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

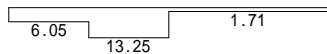
応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 6.96(kN/m)、長さ l = 1.820(m) (Y12 ~ Y16)

鉛直荷重時せん断力(kN) (Y12 ~ Y16)

$$wl / 2 = 6.96 \times 1.82 / 2 = 6.33(\text{kN})$$

水平力時せん断力(kN) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y9 ~ Y10 : 6.05
Y11 ~ Y12 : 13.25
Y12 ~ Y16 : 1.71

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22(\text{kN})$

短期最大せん断力 : $sQ = 13.25 + 6.33 = 19.58(\text{kN})$

検定比 : $sQ / sQa = 19.58 / 36.22 = 0.54 \quad 1.0 \quad \text{OK}$

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比

検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\% \quad 0.2\% \quad \text{OK}$

X12通り (Y0 ~ Y8)

《 短期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287(mm²) × 2本

Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

水平時脚部軸力(kN) :



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y0 : 5.29
Y8 : -5.29

水平力時支点反力(kN) :
 $2.41 / 3.64 = 0.66$

水平力時モーメント(kN・m) :

Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

短期許容モーメント :
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :
 $sM_{上} = 0.00 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $sM_{下} = 0.00 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

検定比 :
 $sM_{上} / sMa_{上} = 0.00 / 34.08 = 0.00$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 0.00 / 34.08 = 0.00$ 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
 SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 $F_c = 18 \text{ N/mm}^2$ 、 $sF_s = 0.90 \text{ (N/mm}^2)$
 基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
 応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

水平力時せん断力(kN) :

4.63

Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y7 ~ Y8 : 4.63

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sF_s = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 \text{ (kN)}$
 短期最大せん断力 : $sQ = 4.63 \text{ (kN)}$
 検定比 : $sQ / sQa = 4.63 / 36.22 = 0.13$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

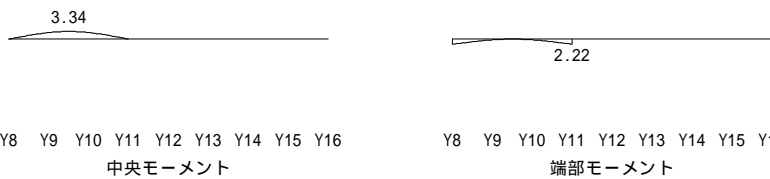
X13通り (Y8 ~ Y16)

《 長期 》

- 主筋
 SD295A
 D16 at = 199(mm²) × 2本
 $F_t = 295 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $IF_t = 196 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $sF_t = 295 \text{ (N/mm}^2)$
 コンクリート : $F_c = 18 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $IF_s = 0.60 \text{ (N/mm}^2)$
 底盤幅 : B = 600(mm)
 基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
 応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重 : w = 14.32(kN/m)、長さ l = 1.37(m) (Y8 ~ Y11)

長期許容モーメント : $IMa_{上} = at \cdot \text{本数上} \cdot IF_t \cdot j = 199 \times 2 \times 196 \times 201 = 15.75 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $IMa_{下} = IMa_{上}$

長期モーメント(kN・m) :

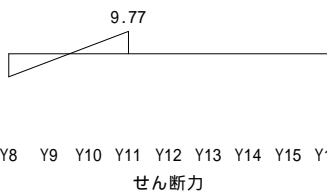


$IM_{上} = w l^2 / 8.0 = 14.32 \times 1.37^2 / 8.0 = 3.34$
 $IM_{下} = w l^2 / 12.0 = 14.32 \times 1.37^2 / 12.0 = 2.22$

検定比：
 $IM_{上} / I_{Ma上} = 3.34 / 15.75 = 0.21$ 1.0 OK
 $IM_{下} / I_{Ma下} = 2.22 / 15.75 = 0.14$ 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
 長期許容せん断耐力： $I_{Qa} = b \cdot j \cdot IF_s = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15 (kN)$

長期せん断力(kN·m)：



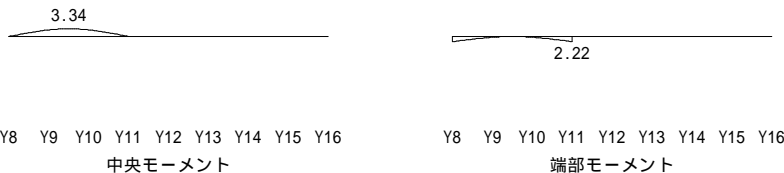
$I_Q = w l / 2.0 = 9.77$

検定比：
 $I_Q / I_{Qa} = 9.77 / 24.15 = 0.40$ 1.0 OK

《 短期 》

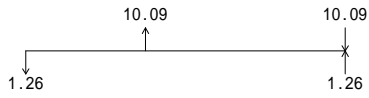
- 主筋
 SD295A
 $D16 \quad a_t = 199 (mm^2) \times 2本$
 $F_t = 295 (N/mm^2)$ 、 $I_{Ft} = 196 (N/mm^2)$ 、 $sF_t = 295 (N/mm^2)$
 底盤幅： $B = 600 (mm)$
 基礎梁：せい $d = 300 (mm)$ 、主筋重心位置 $dt = 70 (mm)$ 、応力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201 (mm)$
 等分布荷重： $w = 14.32 (kN/m)$ 、長さ $l = 1.37 (m)$ (Y8~Y11)

鉛直荷重時モーメント(kN·m) (Y8~Y11)



端部： $w l^2 / 12 = 14.32 \times 1.37^2 / 12 = 2.22$
 中央： $w l^2 / 8 = 14.32 \times 1.37^2 / 8 = 3.34$

水平時脚部軸力(kN)：

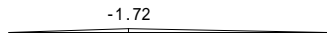


Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y8 : 0.00
Y11 : 10.09
Y16 : -10.09

水平力時支点反力(kN) :
4.59 / 3.64 = 1.26

水平力時モーメント(kN・m) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y11 : -1.72

短期許容モーメント :
sMa_上 = at ・ 本数(上) ・ sFt ・ j = 199 × 2 × 295 × 201 = 23.63(kN・m)
sMa_下 = sMa_上

短期最大モーメント :
sMmax : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

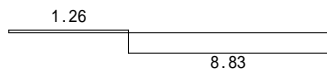
sM_上 = 1.72(kN・m)
sM_下 = sMmax + IM = 1.72 + 2.22 = 3.95(kN・m)

検定比 :
sM_上 / sMa_上 = 1.72 / 23.63 = 0.07 1.0 OK
sM_下 / sMa_下 = 3.95 / 23.63 = 0.17 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)
Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)
基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
等分布荷重 : w = 14.32(kN/m)、長さ l = 1.365(m) (Y8 ~ Y11)

鉛直荷重時せん断力(kN) (Y8 ~ Y11)
wl / 2 = 14.32 × 1.37 / 2 = 9.77(kN)

水平力時せん断力(kN) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y8 ~ Y11 : -1.26
Y15 ~ Y16 : 8.83

短期許容せん断耐力 : sQa = b ・ j ・ sFs = 200 × 201 × 0.90 = 36.22(kN)
短期最大せん断力 : sQ = 8.83 + 9.77 = 18.61(kN)
検定比 : sQ / sQa = 18.61 / 36.22 = 0.51 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
検定比 : 199.0 / (200 × 200) = 0.50% 0.2% OK

X25通り (Y0 ~ Y8)

《 長期 》

・主筋

SD295A

D16 at = 199(mm²) × 2本Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)コンクリート : Fc = 18(N/mm²)、IFs = 0.60(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 0.00(kN/m)、長さ l = 1.37(m) (Y3 ~ Y6)

長期許容モーメント : IMa_上 = at · 本数上 · IFt · j = 199 × 2 × 196 × 201 = 15.75(kN·m)
: IMa_下 = IMa_上

長期モーメント(kN·m) :

$$IM_{上} = w l^2 / 8.0 = 0.00 \times 1.37^2 / 8.0 = 0.00$$

$$IM_{下} = w l^2 / 12.0 = 0.00 \times 1.37^2 / 12.0 = 0.00$$

検定比 :

$$IM_{上} / IMa_{上} = 0.00 / 15.75 = 0.00 \quad 1.0 \quad OK$$

$$IM_{下} / IMa_{下} = 0.00 / 15.75 = 0.00 \quad 1.0 \quad OK$$

・せん断補強筋(フックなし)

長期許容せん断耐力 : IQa = b · j · IFs = 200 × 201 × 0.60 = 24.15(kN)

長期せん断力(kN·m) :

$$IQ = w l / 2.0 = 0.00$$

検定比 :

$$IQ / IQa = 0.00 / 24.15 = 0.00 \quad 1.0 \quad OK$$

《 短期 》

・主筋

SD295A

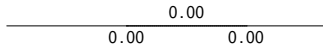
D16 at = 199(mm²) × 2本Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅 : B = 600(mm)

基礎梁 : せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重 : w = 0.00(kN/m)、長さ l = 1.37(m) (Y3 ~ Y6)

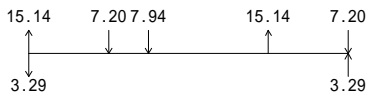
鉛直荷重時モーメント(kN·m) (Y3 ~ Y6)



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

端部 : $wl \sim 2 / 12 = 0.00 \times 1.37 \sim 2 / 12 = 0.00$
 中央 : $wl \sim 2 / 24 = 0.00 \times 1.37 \sim 2 / 24 = 0.00$

水平時脚部軸力(kN) :

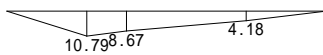


Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y0 : 15.14
 Y2 : -7.20
 Y3 : -7.94
 Y6 : 15.14
 Y8 : -7.20

水平力時支点反力(kN) :
 $11.97 / 3.64 = 3.29$

水平力時モーメント(kN・m) :



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y2 : 10.79
 Y3 : 8.67
 Y6 : 4.18

短期許容モーメント :
 $sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 199 \times 2 \times 295 \times 201 = 23.63 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sMa_{下} = sMa_{上}$

短期最大モーメント :
 sM_{max} : 最大モーメント、 IM : 鉛直荷重時端部モーメント

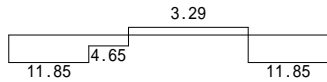
$sM_{上} = 8.67 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 8.67 + 0.00 = 8.67 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$

検定比 :
 $sM_{上} / sMa_{上} = 8.67 / 23.63 = 0.37$ 1.0 OK
 $sM_{下} / sMa_{下} = 8.67 / 23.63 = 0.37$ 1.0 OK

- せん断補強筋(フックなし)
 SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)
 Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)
 基礎梁 : 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)
 心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)
 等分布荷重 : w = 0.00(kN/m)、長さ l = 1.365(m) (Y3 ~ Y6)

鉛直荷重時せん断力(kN) (Y3 ~ Y6)
 $wl / 2 = 0.00 \times 1.37 / 2 = 0.00 \text{ (kN)}$

水平力時せん断力(kN) :



Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 Y7 Y8

Y1 ~ Y2 : 11.85
 Y2 ~ Y3 : 4.65
 Y3 ~ Y6 : -3.29
 Y7 ~ Y8 : 11.85

短期許容せん断耐力 : $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 \text{ (kN)}$
 短期最大せん断力 : $sQ = 11.85 + 0.00 = 11.85 \text{ (kN)}$
 検定比 : $sQ / sQa = 11.85 / 36.22 = 0.33$ 1.0 OK

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比
 検定比 : $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\%$ 0.2% OK

X25通り (Y8 ~ Y16)

《 長期 》

・主筋
 SD295A
 $D19 \text{ at} = 287 \text{ (mm}^2) \times 2 \text{本}$
 $Ft = 295 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $IFt = 196 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $sFt = 295 \text{ (N/mm}^2)$
 コンクリート : $Fc = 18 \text{ (N/mm}^2)$ 、 $IFs = 0.60 \text{ (N/mm}^2)$
 底盤幅 : $B = 600 \text{ (mm)}$
 基礎梁 : 幅 $b = 200 \text{ (mm)}$ 、せい $d = 300 \text{ (mm)}$ 、主筋重心位置 $dt = 70 \text{ (mm)}$
 心力中心距離 $j = (d - dt) \times 7/8 = 201 \text{ (mm)}$
 等分布荷重 : $w = 7.36 \text{ (kN/m)}$ 、長さ $l = 1.82 \text{ (m)}$ (Y10 ~ Y14)

長期許容モーメント : $IMa_{上} = at \cdot \text{本数上} \cdot IFt \cdot j = 287 \times 2 \times 196 \times 201 = 22.72 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 : $IMa_{下} = IMa_{上}$

長期モーメント (kN・m) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16
 中央モーメント

Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16
 端部モーメント

$IM_{上} = wl^2 / 8.0 = 7.36 \times 1.82^2 / 8.0 = 3.05$
 $IM_{下} = wl^2 / 12.0 = 7.36 \times 1.82^2 / 12.0 = 2.03$

検定比 :
 $IM_{上} / IMa_{上} = 3.05 / 22.72 = 0.13$ 1.0 OK
 $IM_{下} / IMa_{下} = 2.03 / 22.72 = 0.09$ 1.0 OK

・せん断補強筋(フックなし)
 長期許容せん断耐力 : $lQa = b \cdot j \cdot IFs = 200 \times 201 \times 0.60 = 24.15 \text{ (kN)}$

長期せん断力 (kN・m) :



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16
 せん断力

$$IQ = wl / 2.0 = 6.70$$

検定比:

$$IQ / IQa = 6.70 / 24.15 = 0.28 \quad 1.0 \quad OK$$

《 短期 》

・主筋

SD295A

D19 at = 287(mm²) × 2本

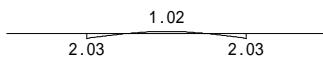
Ft = 295(N/mm²)、IFt = 196(N/mm²)、sFt = 295(N/mm²)

底盤幅: B = 600(mm)

基礎梁: せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)、応力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重: w = 7.36(kN/m)、長さ l = 1.82(m) (Y10~Y14)

鉛直荷重時モーメント(kN・m) (Y10~Y14)



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

端部: $wl \cdot 2 / 12 = 7.36 \times 1.82 \cdot 2 / 12 = 2.03$

中央: $wl \cdot 2 / 24 = 7.36 \times 1.82 \cdot 2 / 24 = 1.02$

水平時脚部軸力(kN):



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y8: -7.20

Y10: -7.94

Y14: 7.94

Y16: -7.94

水平力時支点反力(kN):

$$7.06 / 3.64 = 1.94$$

水平力時モーメント(kN・m):



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y10: -4.79

Y14: -28.82

短期許容モーメント:

$$sMa_{上} = at \cdot \text{本数(上)} \cdot sFt \cdot j = 287 \times 2 \times 295 \times 201 = 34.08 \text{ (kN} \cdot \text{m)}$$

$$sMa_{下} = sMa_{上}$$

短期最大モーメント:

sMmax: 最大モーメント、IM: 鉛直荷重時端部モーメント

$sM_{上} = 28.82 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
 $sM_{下} = sM_{max} + IM = 28.82 + 2.03 = 30.85 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

検定比:

$sM_{上} / sMa_{上} = 28.82 / 34.08 = 0.85 \quad 1.0 \quad \text{OK}$
 $sM_{下} / sMa_{下} = 30.85 / 34.08 = 0.91 \quad 1.0 \quad \text{OK}$

・せん断補強筋(フックなし)

SD295A D16@200 at = 199.0(mm²)、sFt = 295(N/mm²)

Fc = 18N/mm²、sFs = 0.90(N/mm²)

基礎梁: 幅 b = 200(mm)、せい d = 300(mm)、主筋重心位置 dt = 70(mm)

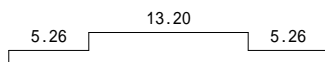
心力中心距離 j = (d - dt) × 7/8 = 201(mm)

等分布荷重: w = 7.36(kN/m)、長さ l = 1.820(m) (Y10 ~ Y14)

鉛直荷重時せん断力(kN) (Y10 ~ Y14)

wl / 2 = 7.36 × 1.82 / 2 = 6.70(kN)

水平力時せん断力(kN):



Y8 Y9 Y10 Y11 Y12 Y13 Y14 Y15 Y16

Y9 ~ Y10 : -5.26

Y10 ~ Y14 : -13.20

Y15 ~ Y16 : -5.26

短期許容せん断耐力: $sQa = b \cdot j \cdot sFs = 200 \times 201 \times 0.90 = 36.22 \text{ (kN)}$

短期最大せん断力: $sQ = 13.20 + 6.70 = 19.90 \text{ (kN)}$

検定比: $sQ / sQa = 19.90 / 36.22 = 0.55 \quad 1.0 \quad \text{OK}$

せん断補強筋 D16@200の鉄筋比

検定比: $199.0 / (200 \times 200) = 0.50\% \quad 0.2\% \quad \text{OK}$