「木三郎4」

金物工法による横架材及び梁接合金物の検定

木三郎４　追加マニュアル

本マニュアルでは、木三郎Ver4.06で追加、変更を行った項目について説明しています。

１．追加内容 (Ver4.06)

（１）追加項目

①横架材のせん断を負担する金物の検討を追加

②水平構面の許容せん断耐力の計算書で選定に用いる金物リストを追加

①横架材のせん断を負担する金物の検討を追加

一般財団法人　日本住宅・木材技術センター「木造軸組工法住宅の許容応力度設計(2008年版)」の2.5.2.鉛直荷重による横架材のせん断に対する検定で、接合金物によってせん断力を受ける場合の接合金物の検討、
2.4.8.横架材接合部の許容引張耐力の検定にある横架材端部の複合応力の検討
の内容を行えるようにするため以下の項目を追加しました。
（　※計算内容の詳細については、上記書籍を参照してください。）

＜せん断負担金物で梁端部を接合した場合＞以下の確認を追加しました。

横架材の検定で長期時に　Q/Qa ≦ 1 の確認

Qa:横架材端接合金物の許容せん断耐力

Q:設計用せん断力

横架材の検定で短期時に　(Q/Qa)^n + (T/Ta)^n ≦ 1 の確認

Qa:横架材端接合金物の許容せん断耐力　　Q:設計用せん断力

Ta:横架材端接合金物の許容せん断耐力　　T:横架材接合部の引抜力

n:接合形式で決まる階乗の指数で、ドリフトピン等の曲げ降伏型接合具を用いる場合において、木材の厚さが接合具の径の 8倍以上である接合部については、n=2 とすることができます。その他は n=1 とします。

②水平構面の許容せん断耐力の計算書で選定に用いる金物リストを追加

・水平構面の許容せん断耐力の計算書で選定に用いていた金物について、
従来4種固定だったものをリスト化し、ユーザー入力可能な形に変更しました。

（２）プログラムに追加、変更された内容

〈　入力　〉

・「接合部」の入力画面に「横架材」タブを追加し、「継手」「梁受け」の横架材金物のリスト入力を追加

・「梁検定」の入力時「梁の計算指定」の入力画面に「接合金物によるせん断力の負担」に関する入力を追加

〈　計算　〉

・水平構面の許容せん断耐力の計算で選定にユーザー作成リストを用いるように変更

・横架材の断面検定の計算時にせん断を負担する横架材接合金物がある場合にはその検討を追加

以下の計算時メッセージを追加

[入力エラー]

「～の横架材の左接合部金物のせん断耐力が０以下です。」

「～の横架材の右接合部金物のせん断耐力が０以下です。」

「～の横架材の左接合部金物の引き抜き耐力が０以下です。」

「～の横架材の右接合部金物の引き抜き耐力が０以下です。」

[計算エラー]

「～の横架材の左接合部金物の耐力が不足しています。」

「～の横架材の右接合部金物の耐力が不足しています。」

〈　出力　〉

・横架材の金物リスト及び伏図を出力（せん断を負担する横架材接合金物使用時）

・横架材の断面検定の出力で横架材接合金物の検討計算を出力（せん断を負担する横架材接合金物使用時）

２．使い方

①横架材のせん断を負担する金物リストの作成

（１）「接合部・筋かい」で横架材用の接合部リストを作成

・「接合部・筋かい」の「横架材」の「梁受け」の項目でせん断負担金物の接合部リストを作成します。
（入力値は短期耐力）

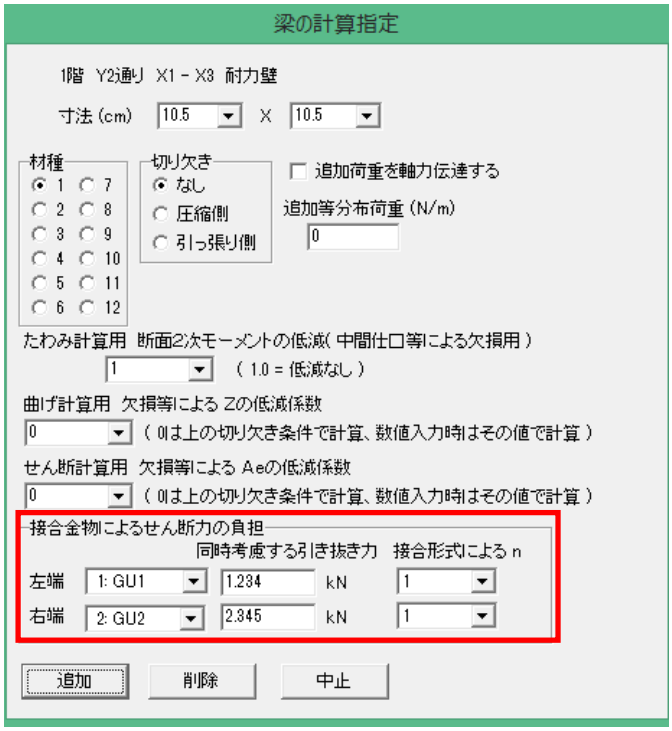
・「使う」のチェックボックスにチェックした部材が計算に使用されます。

使う	番号	記号	仕様	引張り耐力(kN)	せん断耐力(kN
☑	1	GU1	ドリフトピン梁受け金物　K仕様	5	10
☑	2	GU2	ドリフトピン梁受け金物　T仕様	10	20
☐	3			0	0
☐	4			0	0
☐	5			0	0
☐	6			0	0

（２）「梁検定」でせん断を負担する金物の入力を作成

・「梁検定」の「梁の計算指定」の「接合金物によるせん断力の負担」の項目で
（１）で作成した金物を左端、右端それぞれで選択し、
同時考慮する引き抜き力、接合形式によるnの値を入力します。

注）　引き抜き力は自動計算されません、ここで入力した引き抜き力だけがせん断力とともに考慮されます。



＜接合形式によるnの値＞

n:接合形式で決まる階乗の指数で、
ドリフトピン等の曲げ降伏型接合具を用いる場合において、木材の厚さが接合具の径の8倍以上である接合部については、
n=2 とすることができます。
その他は n=1 とします。

・「接合金物によるせん断力の負担」の項目を入力し、「追加」で配置後、
「計算」、「詳細計算」を行います。

②水平構面の許容せん断耐力の計算書で選定に用いる金物リストの作成

「接合部・筋かい」の「横架材」の「継手・仕口」の項目で接合部リストを作成します。
（入力値は短期耐力）
※水平構面の許容せん断耐力の計算書で接合仕様の選定時、「使う」がチェックされていて
耐力が足りているものをリスト上からサーチして最初に見つかったものが自動選定されます。

使う	番号	記号	仕様	引張り耐力(kN	せん断耐力(kN
☑	1	T1	大入れ蟻掛け＋短冊金物	10.1	0
☑	2	T2	大入れ蟻掛け＋短冊金物	15.1	0
☑	3	T3	大入れ蟻掛け＋短冊金物	20	0
☑	4	T4	大入れ蟻掛け＋短冊金物	25	0
☐	5			0	0
☐	6			0	0
☐	7			0	0
☐	8			0	0

金物工法による横架材及び梁接合金物の検定出力例

1. 一般事項

1.1 建物概要

物件名称: 横架材金物テスト
建築場所: 東京
建 築 主: でんこ
設 計 者: 東京デンコー

用　途	住宅			
規　模	床 面 積	1階	24.843 ㎡	
		2階	24.843 ㎡	
	延 面 積		49.686 ㎡	
	階　数	2階建て		
構　造		木造		
	軒　高		5.900 m	
	最高高さ		6.200 m	
	階　高	1階	2.700 m	
		2階	2.700 m	
	1階床高さ		0.500 m	
	屋根形状	陸屋根		
	勾配	X 0.0/ 10	Y 0.0/ 10	
	軒出	X 0.000 m	Y 0.000 m	
仕上げ	屋　根	亜鉛鉄板ぶき		
	外　壁	1階 ﾓﾙﾀﾙ仕上		
		2階 ﾓﾙﾀﾙ仕上		

建設地 : 一般地域
地　盤 : 0.0 kN/㎡
地　業 : 布基礎

梁・桁・胴差断面検定　凡例

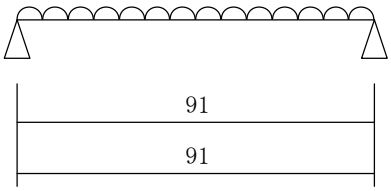
w	:	等分布荷重(追加含む)	(N/cm)
P	:	集中荷重	(N)
I	:	断面2次モーメント	(cm4)
Z	:	有効断面係数　b × (h - 欠込み高)^2 / 6	(cm3)
		圧縮側に欠込みがある場合　正味断面係数	
		引張側に欠込みがある場合　正味断面係数の0.6倍	
Ae	:	有効断面積	(cm2)
fbL	:	長期曲げ許容応力度	(N/mm2)
fbS	:	短期曲げ許容応力度	(N/mm2)
fsL	:	長期せん断許容応力度	(N/mm2)
fsS	:	短期せん断許容応力度	(N/mm2)
E	:	ヤング係数	(N/mm2)
E0	:	有効ヤング係数	(N/mm2)
fs0	:	長期有効せん断許容応力度	(N/mm2)
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)
δ	:	たわみ	(cm)
lQa	:	せん断力負担金物長期許容せん断耐力	(kN)
sQa	:	せん断力負担金物短期許容せん断耐力	(kN)
T	:	当該接合部の引抜力	(kN)
Ta	:	せん断力負担金物短期許容引張耐力	(kN)

3.3.2 梁・桁・胴差断面検定結果

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y1通り X1-X2 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.743/(20.00×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



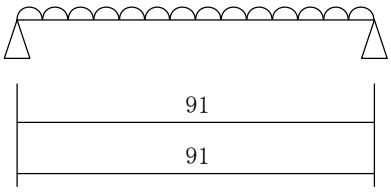
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.181 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y1通り X2-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



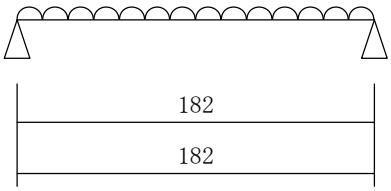
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y1通り X3-X5 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.099 × 135.0 = 19.280(N/cm) (長期)
梁 (壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	79.8	1754.5	1754.5	0.18
合計	79.8	1754.5	1754.5	0.18

Mmax/(Z×fbL) = 79.83 / (252.00 × 1.03) = 0.30 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1754.48)/(126.00× 90.00)= 0.23 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.182 (cm) = l / 999.1 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.754/(15.10×0.55) = 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.754/(15.10×0.55) = 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ



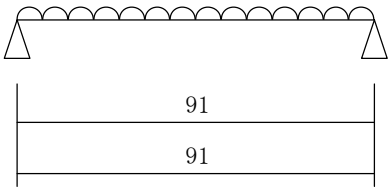
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	79.8	1754.5	1754.5	0.18
合計	79.8	1754.5	1754.5	0.18

Mmax/(Z×fbS) = 79.83 / (252.00 × 1.88) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1754.48)/(126.00× 160.00)= 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.182 (cm) = l / 999.1
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.754/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.260 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.754/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.260 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y1通り X5-X6 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.099 × 135.0 = 19.280(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	20.0	877.2	877.2	0.01
合計	20.0	877.2	877.2	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 19.96 / (252.00 × 1.03) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 877.24)/(126.00× 90.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.011 (cm) = l / 7992.5 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.877/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.877/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ



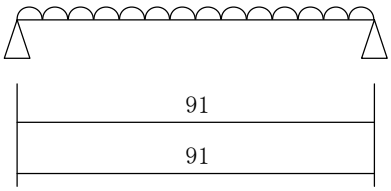
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	20.0	877.2	877.2	0.01
合計	20.0	877.2	877.2	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 19.96 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 877.24)/(126.00× 160.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.011 (cm) = l / 7992.5
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.877/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.202 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.877/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.202 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y1通り X6-X7 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.099 × 135.0 = 19.280(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	20.0	877.2	877.2	0.01
合計	20.0	877.2	877.2	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 19.96 / (252.00 × 1.03) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 877.24)/(126.00× 90.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.011 (cm) = l / 7992.5 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.877/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.877/(20.00×0.55) = 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ



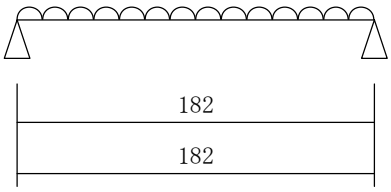
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	20.0	877.2	877.2	0.01
合計	20.0	877.2	877.2	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 19.96 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 877.24)/(126.00× 160.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.011 (cm) = l / 7992.5
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.877/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.202 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.877/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.188 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y2通り X1-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 = 5.915(N/cm) (長期)
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 90.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.056 (cm) = l / 3256.4 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.538/(20.00×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.538/(15.10×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ



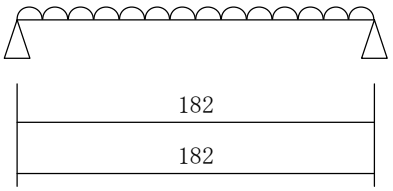
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.056 (cm) = l / 3256.4
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.036 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y3通り X1-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 = 5.915(N/cm) (長期)
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 90.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.056 (cm) = l / 3256.4 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.538/(15.10×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ



短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.056 (cm) = l / 3256.4
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.036 ＜ 1.0 ＯＫ

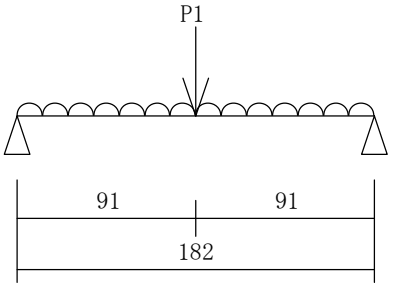
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y3通り X3-X5 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.065 × 91.0 = 11.830(N/cm) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
P1 =	269.13	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	49.0	1076.5	1076.5	0.11
P1	12.2	134.6	134.6	0.02
合計	61.2	1211.1	1211.1	0.13

Mmax/(Z×fbL) = 61.23 / (252.00 × 1.03) = 0.23 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1211.10)/(126.00× 90.00)= 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.134 (cm) = l / 1356.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.211/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.211/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ

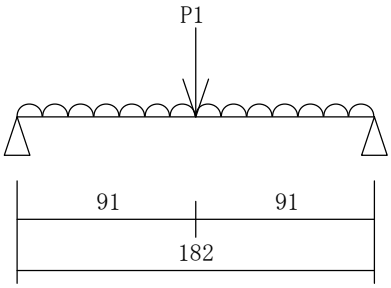


短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	49.0	1076.5	1076.5	0.11
P1	12.2	134.6	134.6	0.02
合計	61.2	1211.1	1211.1	0.13

Mmax/(Z×fbS) = 61.23 / (252.00 × 1.88) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1211.10)/(126.00× 160.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.134 (cm) = l / 1356.9
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.211/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.080 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.211/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.080 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y3通り X5-X7 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.065 × 91.0 = 11.830(N/cm) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
P1 = 269.13 0.00 0.00 0.00 0.00
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



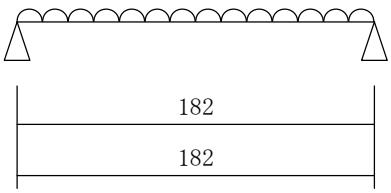
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	49.0	1076.5	1076.5	0.11
P1	12.2	134.6	134.6	0.02
合計	61.2	1211.1	1211.1	0.13

Mmax/(Z×fbL) = 61.23 / (252.00 × 1.03) = 0.23 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1211.10)/(126.00× 90.00)= 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.134 (cm) = l / 1356.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.211/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.211/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	49.0	1076.5	1076.5	0.11
P1	12.2	134.6	134.6	0.02
合計	61.2	1211.1	1211.1	0.13

Mmax/(Z×fbS) = 61.23 / (252.00 × 1.88) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1211.10)/(126.00× 160.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.134 (cm) = l / 1356.9
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.211/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.080 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.211/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.080 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y4通り X1-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 = 5.915(N/cm) (長期)
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 90.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.056 (cm) = l / 3256.4 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.538/(20.00×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.538/(15.10×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ

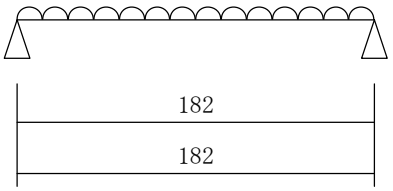
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.056 (cm) = l / 3256.4
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.036 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y4通り X4-X6 RG1
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 = 5.915(N/cm) (長期)
小 梁 1種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.08
合計	24.5	538.3	538.3	0.08

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (192.94 × 1.03) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(110.25× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.083 (cm) = l / 2181.6 ＯＫ



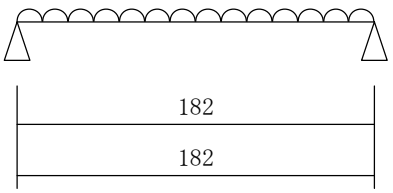
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.08
合計	24.5	538.3	538.3	0.08

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (192.94 × 1.88) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(110.25× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.083 (cm) = l / 2181.6

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y5通り X1-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 = 5.915(N/cm) (長期)
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 90.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.056 (cm) = l / 3256.4 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.538/(20.00×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.538/(15.10×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ



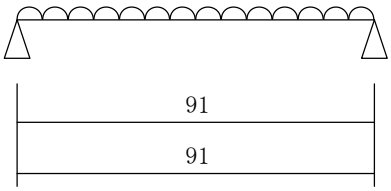
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	24.5	538.3	538.3	0.06
合計	24.5	538.3	538.3	0.06

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 538.27)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.056 (cm) = l / 3256.4
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.171 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.538/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.180 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y5通り X3-X4 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 22.238(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	23.0	1011.8	1011.8	0.01
合計	23.0	1011.8	1011.8	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 23.02 / (252.00 × 1.03) = 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1011.81)/(126.00× 90.00)= 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.013 (cm) = l / 6929.5 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.012/(15.10×0.55) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.012/(15.10×0.55) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ



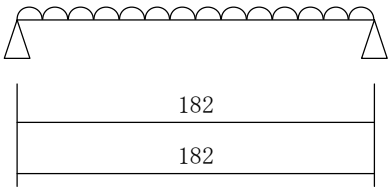
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	23.0	1011.8	1011.8	0.01
合計	23.0	1011.8	1011.8	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 23.02 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1011.81)/(126.00× 160.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.013 (cm) = l / 6929.5
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.012/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.211 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.012/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.211 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y5通り X4-X6 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 19.280(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	79.8	1754.5	1754.5	0.18
合計	79.8	1754.5	1754.5	0.18

Mmax/(Z×fbL) = 79.83 / (252.00 × 1.03) = 0.30 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1754.48)/(126.00× 90.00)= 0.23 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.182 (cm) = l / 999.1 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.754/(15.10×0.55) = 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.754/(15.10×0.55) = 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ



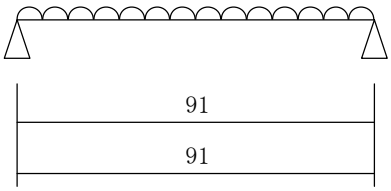
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	79.8	1754.5	1754.5	0.18
合計	79.8	1754.5	1754.5	0.18

Mmax/(Z×fbS) = 79.83 / (252.00 × 1.88) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1754.48)/(126.00× 160.00)= 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.182 (cm) = l / 999.1
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.754/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.260 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.754/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.260 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y5通り X6-X7 RG2
w = 0.065 × 91.0 + 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 22.238(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	23.0	1011.8	1011.8	0.01
合計	23.0	1011.8	1011.8	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 23.02 / (252.00 × 1.03) = 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1011.81)/(126.00× 90.00)= 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.013 (cm) = l / 6929.5 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.012/(15.10×0.55) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 1.012/(20.00×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



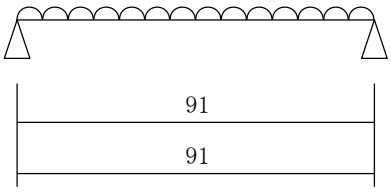
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	23.0	1011.8	1011.8	0.01
合計	23.0	1011.8	1011.8	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 23.02 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1011.81)/(126.00× 160.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.013 (cm) = l / 6929.5
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.012/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.211 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.012/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.195 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y6通り X1-X2 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.743/(20.00×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



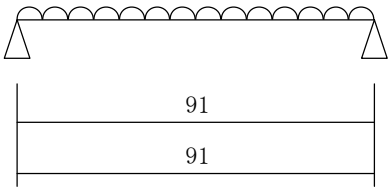
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.181 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y6通り X2-X3 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



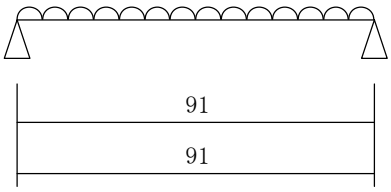
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y6通り X3-X4 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



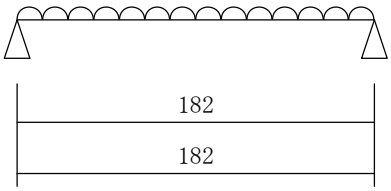
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y6通り X4-X6 RG2
w = 0.065 × 45.5 = 2.957(N/cm) (長期)
大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	12.2	269.1	269.1	0.03
合計	12.2	269.1	269.1	0.03

Mmax/(Z×fbL) = 12.25 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 90.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.028 (cm) = l / 6512.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ



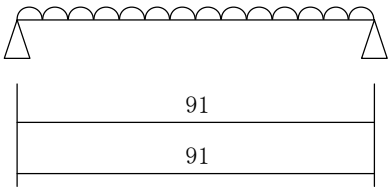
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	12.2	269.1	269.1	0.03
合計	12.2	269.1	269.1	0.03

Mmax/(Z×fbS) = 12.25 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 160.00)= 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.028 (cm) = l / 6512.9
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.162 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.162 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 Y6通り X6-X7 RG2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.743/(20.00×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



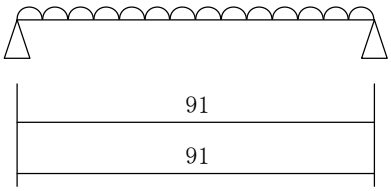
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.193 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.181 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X1通り Y1-Y2 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.608/(20.00×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.174 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

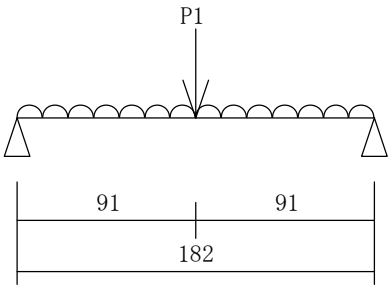
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X1通り Y2-Y4 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
P1 =	538.27	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	55.3	1216.2	1216.2	0.13
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	79.8	1485.3	1485.3	0.17

Mmax/(Z×fbL) = 79.83 / (252.00 × 1.03) = 0.30 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1485.35)/(126.00× 90.00)= 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.171 (cm) = l / 1064.4 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.485/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.485/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ



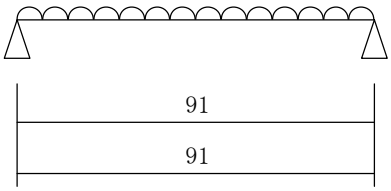
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	55.3	1216.2	1216.2	0.13
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	79.8	1485.3	1485.3	0.17

Mmax/(Z×fbS) = 79.83 / (252.00 × 1.88) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1485.35)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.171 (cm) = l / 1064.4
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.485/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.242 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.485/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.242 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X1通り Y4-Y5 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



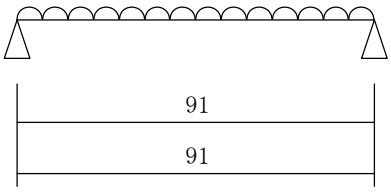
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X1通り Y5-Y6 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.608/(20.00×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ

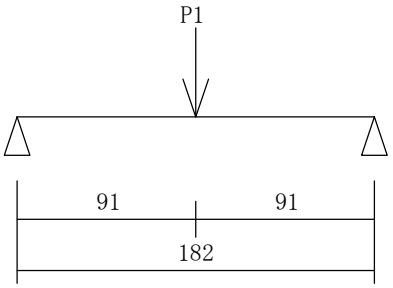


短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.174 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X3通り Y1-Y3 RG2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
P1 = 538.27 0.00 0.00 0.00 0.00
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

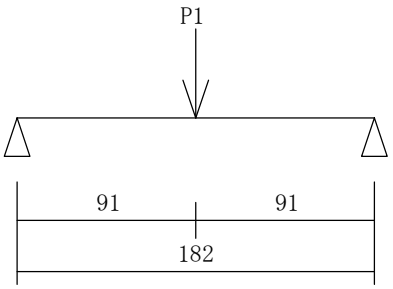
Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 90.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.045 (cm) = l / 4070.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.269/(20.00×0.55) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 160.00)= 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.045 (cm) = l / 4070.6
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.157 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.162 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X3通り Y3-Y5 RG2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
P1 = 538.27 0.00 0.00 0.00 0.00
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 90.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.045 (cm) = l / 4070.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 160.00)= 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.045 (cm) = l / 4070.6
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.018 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.018 ＜ 1.0 ＯＫ

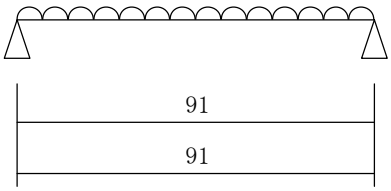
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X3通り Y5-Y6 RG1
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (192.94 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(110.25× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.012 (cm) = l / 7724.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (192.94 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(110.25× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.012 (cm) = l / 7724.0



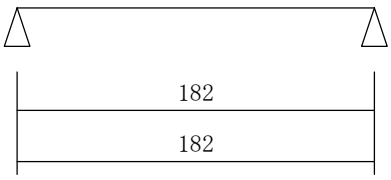
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X4通り Y1-Y3 RG1
小 梁 1種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

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

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (192.94 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(110.25× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ

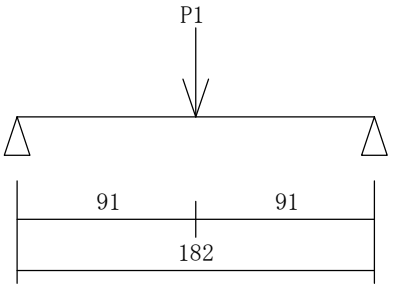
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (192.94 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(110.25× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X4通り Y3-Y5 RG2

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
P1 = 538.27 0.00 0.00 0.00 0.00
大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

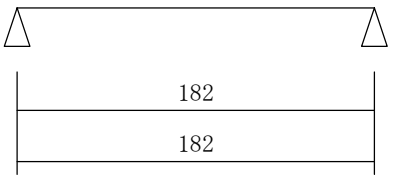


長期 Mmax(kN･cm) Qa(N) Qb(N) δ(cm)
P1 24.5 269.1 269.1 0.04
合計 24.5 269.1 269.1 0.04
Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 90.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.045 (cm) = l / 4070.6 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ

短期 Mmax(kN･cm) Qa(N) Qb(N) δ(cm)
P1 24.5 269.1 269.1 0.04
合計 24.5 269.1 269.1 0.04
Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 160.00)= 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.045 (cm) = l / 4070.6
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.018 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X5通り Y1-Y3 RG2
大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期 Mmax(kN･cm) Qa(N) Qb(N) δ(cm)
合計 0.0 0.0 0.0 0.00
Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (252.00 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.000/(20.00×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.000/(15.10×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ

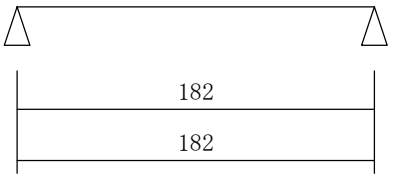


短期 Mmax(kN･cm) Qa(N) Qb(N) δ(cm)
合計 0.0 0.0 0.0 0.00
Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (252.00 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.144 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.144 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X6通り Y1-Y3 RG2
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

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

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (252.00 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.000/(20.00×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.000/(15.10×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ



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

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (252.00 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.000 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.000 ＜ 1.0 ＯＫ

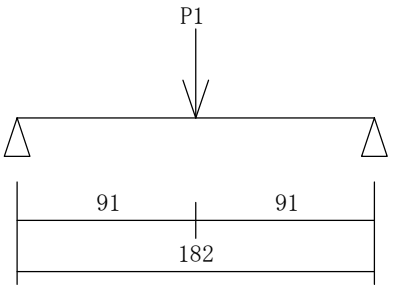
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X6通り Y3-Y5 RG2

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
P1 =	538.27	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

Mmax/(Z×fbL) = 24.49 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 90.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.045 (cm) = l / 4070.6 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.269/(15.10×0.55) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ



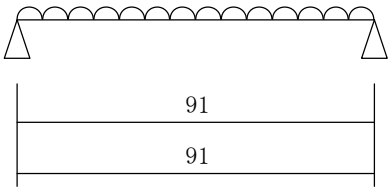
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	24.5	269.1	269.1	0.04
合計	24.5	269.1	269.1	0.04

Mmax/(Z×fbS) = 24.49 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 269.13)/(126.00× 160.00)= 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.045 (cm) = l / 4070.6
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.269/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.018 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X7通り Y1-Y2 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.608/(20.00×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



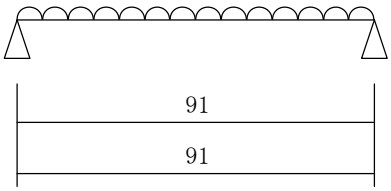
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.174 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X7通り Y2-Y3 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



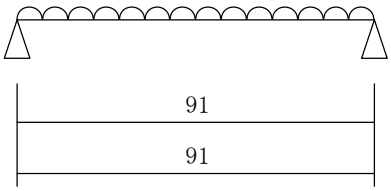
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X7通り Y3-Y4 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



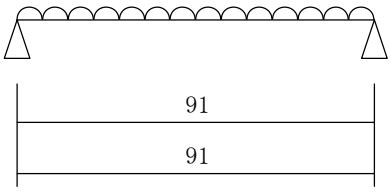
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X7通り Y4-Y5 RG2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ



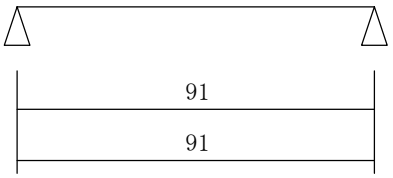
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.184 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 小屋梁 X7通り Y5-Y6 RG2
大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

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

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (252.00 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.000/(15.10×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.000/(20.00×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ



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

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (252.00 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/15.10)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.144 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/20.00)^1+(3.600/25.00)^1 = 0.144 ＜ 1.0 ＯＫ

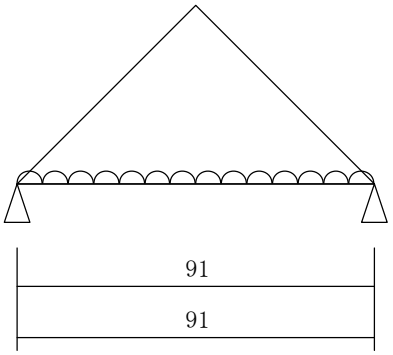
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X1-X2 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

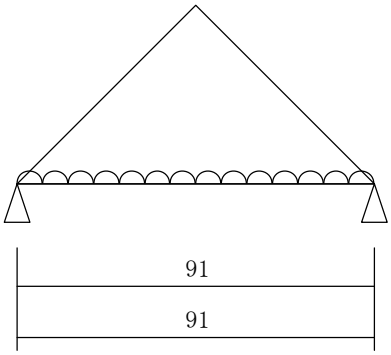
Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 1.422/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ



短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/20.00)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.607 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X2-X3 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

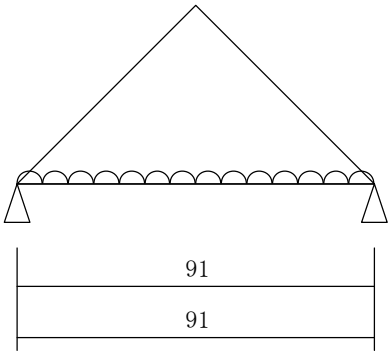
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X3-X4 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

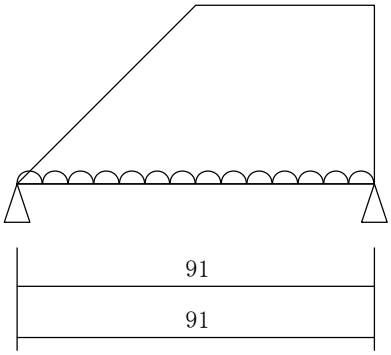
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X4-X5 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

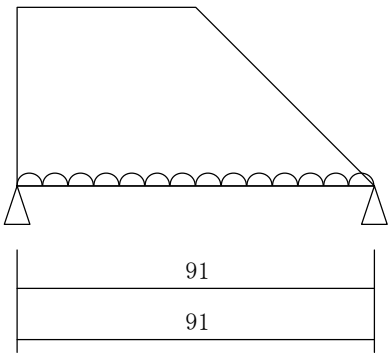
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.642 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.642 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X5-X6 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

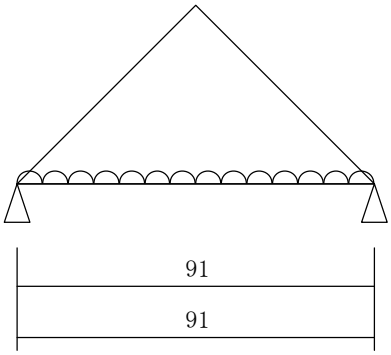
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.632 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.632 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y1通り X6-X7 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

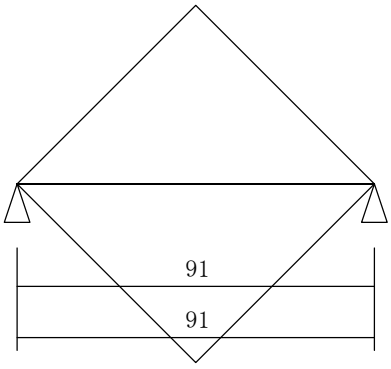
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 1.422/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/20.00)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.607 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y2通り X1-X2 2G1
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.4141(m2) = 823.960(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

小 梁 １種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (192.94 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 90.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 8907.1 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (192.94 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 8907.1

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y2通り X2-X3 2G1
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

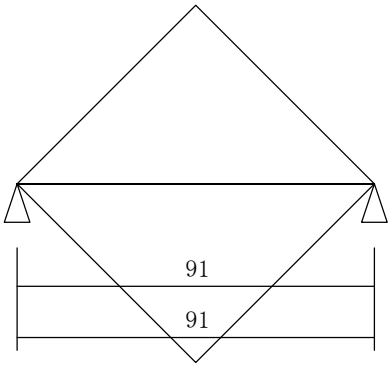
小 梁 １種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (192.94 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 90.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 8907.1 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (192.94 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 8907.1



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y2通り X3-X4 2G1
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

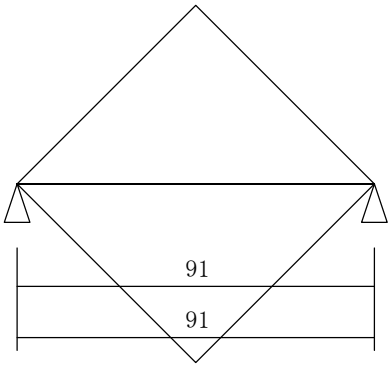
小 梁 １種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (192.94 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 90.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 8907.1 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (192.94 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 8907.1



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y2通り X4-X6 2G1
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.2421(m2) = 2471.878(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	2471.88	0.00	0.00	0.00	0.00

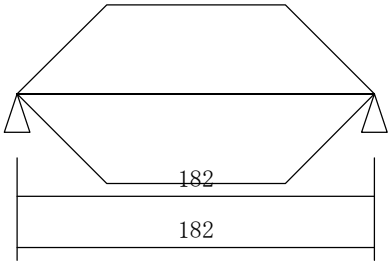
小 梁 １種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.23
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.23

Mmax/(Z×fbL) = 68.73 / (192.94 × 1.03) = 0.34 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(110.25× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.231 (cm) = l / 789.6 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.23
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.23

Mmax/(Z×fbS) = 68.73 / (192.94 × 1.88) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(110.25× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.231 (cm) = l / 789.6



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y3通り X4-X6 2G3
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.2421(m2) = 2471.878(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	2018.49	0.00	0.00	0.00	0.00
ww =	2471.88	0.00	0.00	0.00	0.00

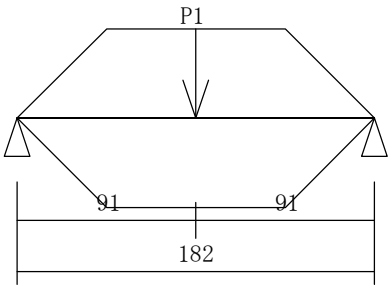
小 梁 １種 10.5× 13.0 (cm)
I = 1922.38(cm4) Z = 295.75(cm3) Ae = 136.50(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	91.8	1009.2	1009.2	0.13
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.12
合計	160.6	2245.2	2245.2	0.25

Mmax/(Z×fbL) = 160.57 / (295.75 × 1.03) = 0.52 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2245.19)/(136.50× 90.00)= 0.27 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.253 (cm) = l / 718.4 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	91.8	1009.2	1009.2	0.13
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.12
合計	160.6	2245.2	2245.2	0.25

Mmax/(Z×fbS) = 160.57 / (295.75 × 1.88) = 0.28 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2245.19)/(136.50× 160.00)= 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.253 (cm) = l / 718.4



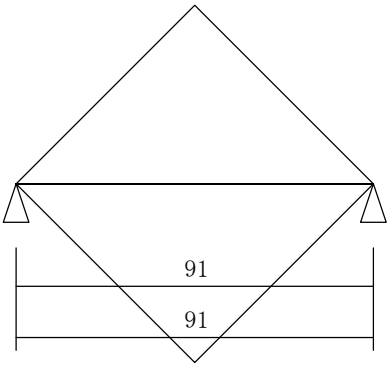
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y4通り X1-X2 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.412/(20.00×0.55) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ



短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.021 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ

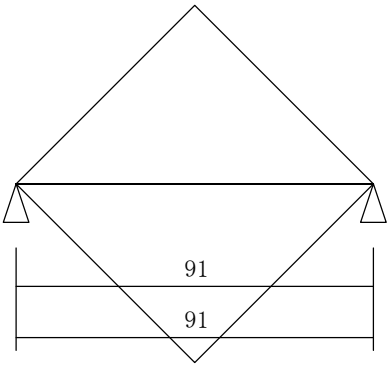
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y4通り X2-X3 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ



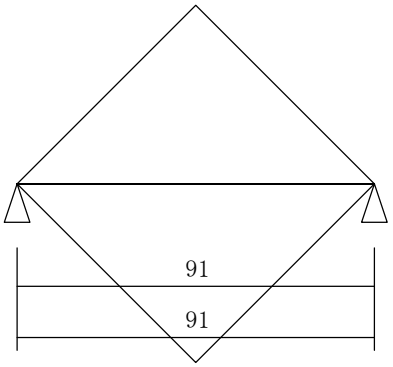
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y4通り X3-X4 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ

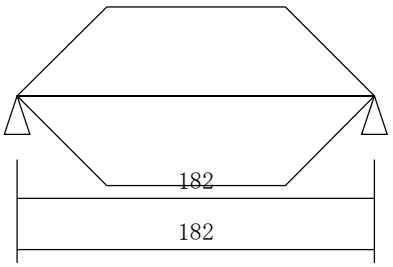
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y4通り X4-X6 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.2421(m2) = 2471.878(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	2471.88	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.15
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.15

Mmax/(Z×fbL) = 68.73 / (252.00 × 1.03) = 0.26 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(126.00× 90.00)= 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.154 (cm) = l / 1178.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.236/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.236/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ

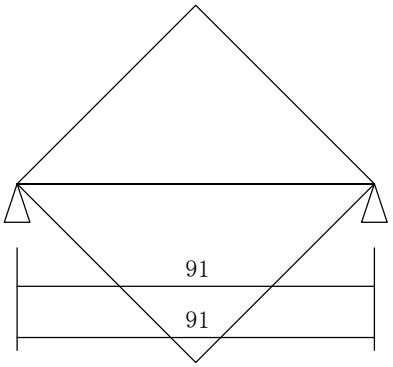
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.15
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.15

Mmax/(Z×fbS) = 68.73 / (252.00 × 1.88) = 0.14 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(126.00× 160.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.154 (cm) = l / 1178.6
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.236/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.082 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.236/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.082 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y4通り X6-X7 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.412/(20.00×0.55) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ

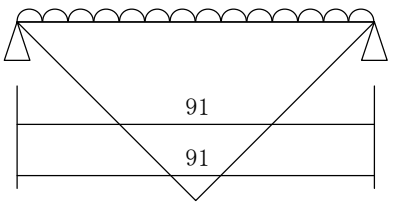
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.021 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y5通り X3-X4 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm)（長期）
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.2070(m2) = 411.980(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	23.1	948.7	948.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 23.14 / (252.00 × 1.03) = 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 948.66)/(126.00× 90.00)= 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.013 (cm) = l / 6967.1 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.949/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ

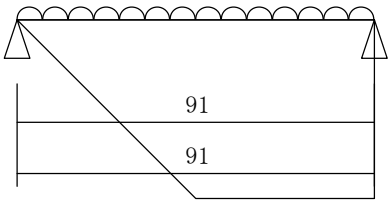
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	23.1	948.7	948.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 23.14 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 948.66)/(126.00× 160.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.013 (cm) = l / 6967.1
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.949/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.063 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y5通り X4-X5 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	24.7	983.0	1120.3	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 24.71 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1120.32)/(126.00× 90.00)= 0.14 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.014 (cm) = l / 6489.0 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.983/(15.10×0.55) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.120/(15.10×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ

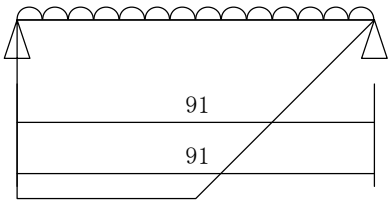
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	24.7	983.0	1120.3	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 24.71 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1120.32)/(126.00× 160.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.014 (cm) = l / 6489.0
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.120/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.074 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.120/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.074 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y5通り X5-X6 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	24.7	1120.3	983.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 24.71 / (252.00 × 1.03) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1120.32)/(126.00× 90.00)= 0.14 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.014 (cm) = l / 6489.0 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.120/(15.10×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.983/(15.10×0.55) = 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ

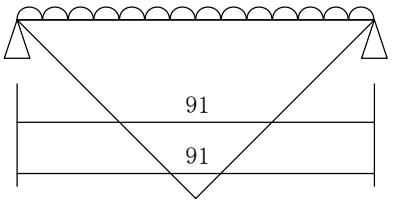
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	24.7	1120.3	983.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 24.71 / (252.00 × 1.88) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1120.32)/(126.00× 160.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.014 (cm) = l / 6489.0
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.983/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.065 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.983/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.065 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y5通り X6-X7 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	23.1	948.7	948.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 23.14 / (252.00 × 1.03) = 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 948.66)/(126.00× 90.00)= 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.013 (cm) = l / 6967.1 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.949/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.949/(15.10×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ

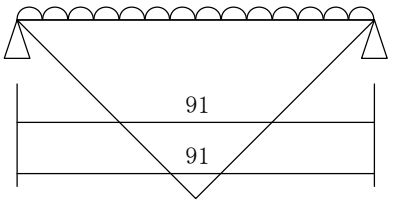
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	23.1	948.7	948.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 23.14 / (252.00 × 1.88) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 948.66)/(126.00× 160.00)= 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.013 (cm) = l / 6967.1
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.949/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.063 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.949/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.063 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X1-X2 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

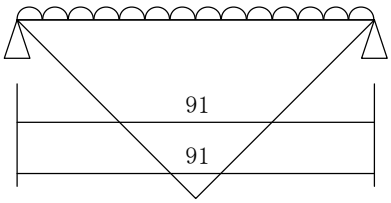
Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 1.422/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/20.00)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.607 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X2-X3 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)

(長期) (地震水平) (地震直交) (風圧水平) (風圧直交)(N)
ww = 411.98 0.00 0.00 0.00 0.00
梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



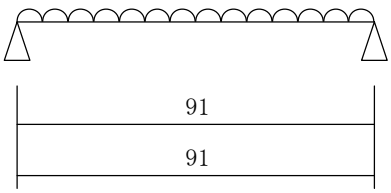
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.630 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X3-X4 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 29.688(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	30.7	1350.8	1350.8	0.02
合計	30.7	1350.8	1350.8	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 30.73 / (252.00 × 1.03) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1350.78)/(126.00× 90.00)= 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.018 (cm) = l / 5190.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.351/(15.10×0.55) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.351/(15.10×0.55) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ

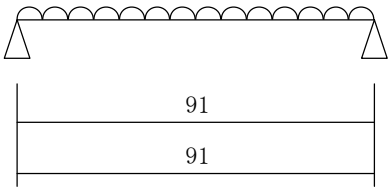
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	30.7	1350.8	1350.8	0.02
合計	30.7	1350.8	1350.8	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 30.73 / (252.00 × 1.88) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1350.78)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.018 (cm) = l / 5190.6
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.351/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.625 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.351/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.625 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X4-X5 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



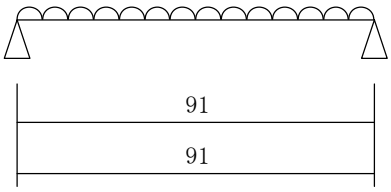
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.585 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.585 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X5-X6 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 = 16.323(N/cm) (長期)
梁 (壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 16.90 / (252.00 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 90.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 9440.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.743/(15.10×0.55) = 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ



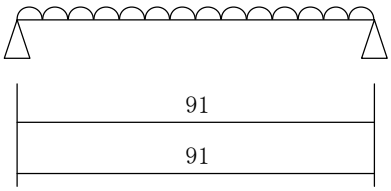
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	16.9	742.7	742.7	0.01
合計	16.9	742.7	742.7	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 16.90 / (252.00 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 742.67)/(126.00× 160.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 9440.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.585 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.743/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.585 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 Y6通り X6-X7 2G2
w = 0.065 × 45.5 + 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 29.688(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	30.7	1350.8	1350.8	0.02
合計	30.7	1350.8	1350.8	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 30.73 / (252.00 × 1.03) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1350.78)/(126.00× 90.00)= 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.018 (cm) = l / 5190.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.351/(15.10×0.55) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.351/(15.10×0.55) = 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ



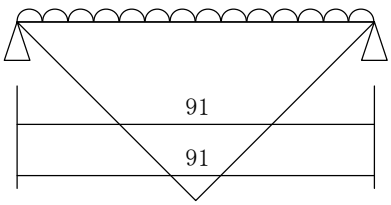
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	30.7	1350.8	1350.8	0.02
合計	30.7	1350.8	1350.8	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 30.73 / (252.00 × 1.88) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1350.78)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.018 (cm) = l / 5190.6
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.351/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.625 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.351/15.10)^1+(13.400/25.00)^1 = 0.625 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X1通り Y1-Y2 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 1.422/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

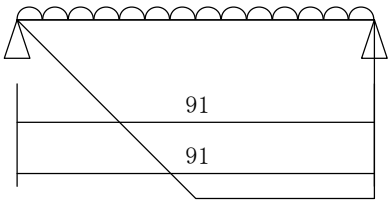
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/20.00)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.715 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.738 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X1通り Y2-Y3 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ

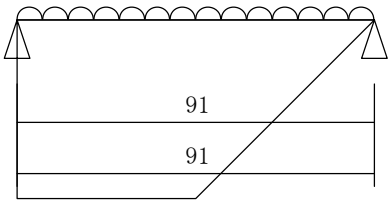
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.750 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.750 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X1通り Y3-Y4 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ

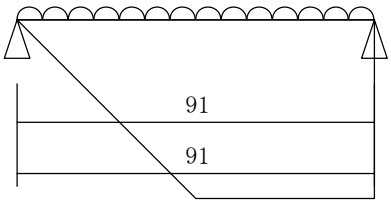
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.740 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.740 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X1通り Y4-Y5 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ

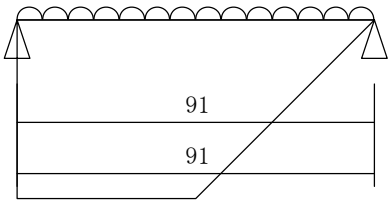
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.750 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.750 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X1通り Y5-Y6 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 1.457/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ

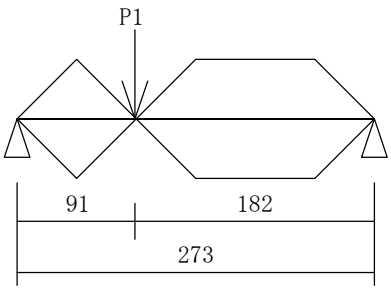
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.740 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/20.00)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.717 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X2通り Y1-Y4 2G4
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.6562(m2) = 3295.838(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00
ww =	3295.84	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 17.0 (cm)
I = 4298.88(cm4) Z = 505.75(cm3) Ae = 178.50(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	50.0	549.3	274.7	0.07
ww	125.0	1510.6	1785.2	0.22
合計	175.0	2059.9	2059.9	0.29

Mmax/(Z×fbL) = 174.95 / (505.75 × 1.03) = 0.33 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2059.90)/(178.50× 90.00)= 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.293 (cm) = l / 930.3 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 2.060/(20.00×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 2.060/(15.10×0.55) = 0.25 ＜ 1.0 ＯＫ

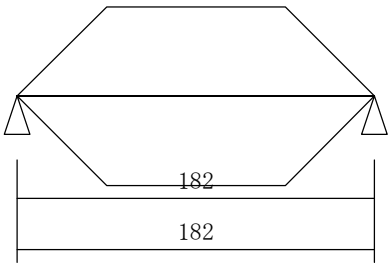
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	50.0	549.3	274.7	0.07
ww	125.0	1510.6	1785.2	0.22
合計	175.0	2059.9	2059.9	0.29

Mmax/(Z×fbS) = 174.95 / (505.75 × 1.88) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2059.90)/(178.50× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.293 (cm) = l / 930.3
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(2.060/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.103 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(2.060/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.136 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X2通り Y4-Y6 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.2421(m2) = 2471.878(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	2471.88	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.15
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.15

Mmax/(Z×fbL) = 68.73 / (252.00 × 1.03) = 0.26 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(126.00× 90.00)= 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.154 (cm) = l / 1178.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.236/(15.10×0.55) = 0.15 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 1.236/(20.00×0.55) = 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ

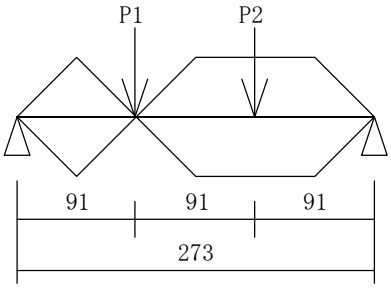
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	68.7	1235.9	1235.9	0.15
合計	68.7	1235.9	1235.9	0.15

Mmax/(Z×fbS) = 68.73 / (252.00 × 1.88) = 0.14 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1235.94)/(126.00× 160.00)= 0.09 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.154 (cm) = l / 1178.6
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.236/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.082 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.236/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.062 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X3通り Y1-Y4 2G4
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.6562(m2) = 3295.838(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00
P2 =	2220.34	0.00	0.00	0.00	0.00
ww =	3295.84	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 17.0 (cm)
I = 4298.88(cm4) Z = 505.75(cm3) Ae = 178.50(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	25.0	549.3	274.7	0.07
P2	134.7	740.1	1480.2	0.19
ww	125.0	1510.6	1785.2	0.22
合計	284.7	2800.0	3540.1	0.48

Mmax/(Z×fbL) = 284.66 / (505.75 × 1.03) = 0.54 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 3540.13)/(178.50× 90.00)= 0.33 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.482 (cm) = l / 566.6 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 2.800/(20.00×0.55) = 0.25 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 3.540/(15.10×0.55) = 0.43 ＜ 1.0 ＯＫ

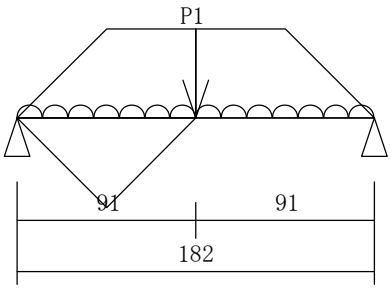
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	25.0	549.3	274.7	0.07
P2	134.7	740.1	1480.2	0.19
ww	125.0	1510.6	1785.2	0.22
合計	284.7	2800.0	3540.1	0.48

Mmax/(Z×fbS) = 284.66 / (505.75 × 1.88) = 0.29 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 3540.13)/(178.50× 160.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.482 (cm) = l / 566.6
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(3.540/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.177 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(3.540/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.234 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X3通り Y4-Y6 2G5
w = 0.099 × 67.5 = 6.682(N/cm)（長期）
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.8281(m2) = 1647.919(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	3984.08	10584.00	10584.00	10584.00	10584.00
ww =	1647.92	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 1種 10.5× 24.0 (cm)
I = 12096.00(cm4) Z = 1008.00(cm3) Ae = 252.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



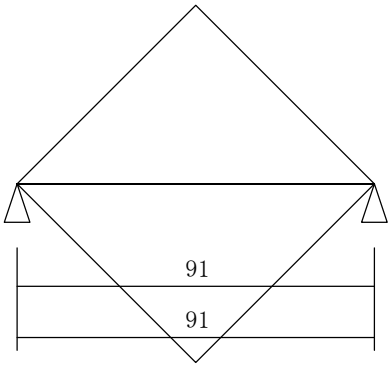
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	608.1	608.1	0.01
P1	181.3	1992.0	1992.0	0.04
ww	43.7	927.0	721.0	0.01
合計	252.7	3527.1	3321.1	0.06

Mmax/(Z×fbL) = 252.68 / (1008.00 × 1.03) = 0.24 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 3527.10)/(252.00× 90.00)= 0.23 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.062 (cm) = l / 2948.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 3.527/(15.10×0.55) = 0.42 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 3.321/(20.00×0.55) = 0.30 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	608.1	608.1	0.01
P1	662.8	7284.0	7284.0	0.15
ww	43.7	927.0	721.0	0.01
合計	734.3	8819.1	8613.1	0.17

Mmax/(Z×fbS) = 734.26 / (1008.00 × 1.88) = 0.38 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 8819.10)/(252.00× 160.00)= 0.32 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.172 (cm) = l / 1060.5
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(8.613/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.570 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(8.613/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.431 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X4通り Y1-Y2 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）



	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

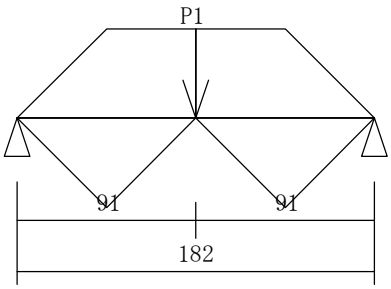
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 0.412/(20.00×0.55) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.021 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X4通り Y2-Y4 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.0351(m2) = 2059.899(N)（長期）



	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	2245.19	0.00	0.00	0.00	0.00
ww =	2059.90	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

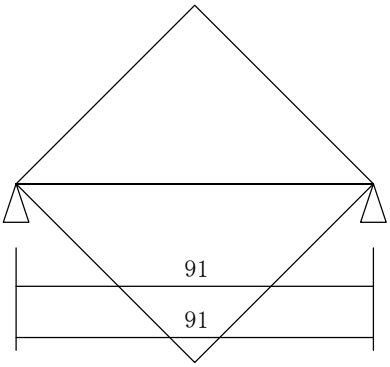
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	102.2	1122.6	1122.6	0.19
ww	53.1	1029.9	1029.9	0.12
合計	155.3	2152.5	2152.5	0.31

Mmax/(Z×fbL) = 155.27 / (252.00 × 1.03) = 0.59 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2152.54)/(126.00× 90.00)= 0.28 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.309 (cm) = l / 589.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 2.153/(15.10×0.55) = 0.26 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 2.153/(15.10×0.55) = 0.26 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	102.2	1122.6	1122.6	0.19
ww	53.1	1029.9	1029.9	0.12
合計	155.3	2152.5	2152.5	0.31

Mmax/(Z×fbS) = 155.27 / (252.00 × 1.88) = 0.32 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 2152.54)/(126.00× 160.00)= 0.16 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.309 (cm) = l / 589.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(2.153/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.143 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(2.153/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.143 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X4通り Y4-Y5 2G2
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）



（長期）（地震水平）（地震直交）（風圧水平）（風圧直交)(N)
ww = 823.96 0.00 0.00 0.00 0.00
大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (252.00 × 1.03) = 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 90.00)= 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.007 (cm) = l / 13295.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 0.412/(15.10×0.55) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ

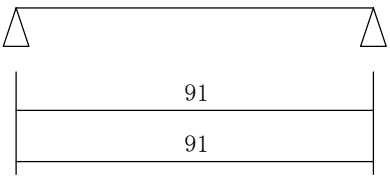
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(126.00× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.007 (cm) = l / 13295.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.412/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.027 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X4通り Y5-Y6 2G2
大 梁 １種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

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

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (252.00 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.000/(15.10×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.000/(20.00×0.55) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ



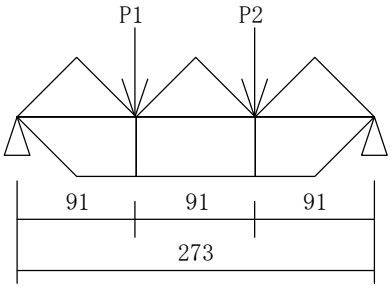
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
合計	0.0	0.0	0.0	0.00

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (252.00 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(126.00× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.000 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.000/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.000 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X6通り Y1-Y4 2G4
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 1.6562(m2) = 3295.838(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
P1 =	1235.94	0.00	0.00	0.00	0.00
P2 =	2245.19	0.00	0.00	0.00	0.00
ww =	3295.84	0.00	0.00	0.00	0.00

大 梁 １種 10.5× 17.0 (cm)
I = 4298.88(cm4) Z = 505.75(cm3) Ae = 178.50(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	37.5	824.0	412.0	0.10
P2	136.2	748.4	1496.8	0.19
ww	125.0	1647.9	1647.9	0.22
合計	298.7	3220.3	3556.7	0.52

Mmax/(Z×fbL) = 298.67 / (505.75 × 1.03) = 0.57 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 3556.69)/(178.50× 90.00)= 0.33 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.519 (cm) = l / 526.2 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 3.220/(20.00×0.55) = 0.29 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 3.557/(15.10×0.55) = 0.43 ＜ 1.0 ＯＫ

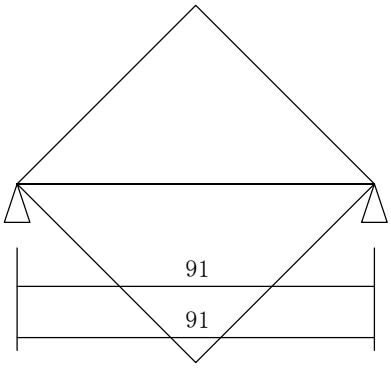
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
P1	37.5	824.0	412.0	0.10
P2	136.2	748.4	1496.8	0.19
ww	125.0	1647.9	1647.9	0.22
合計	298.7	3220.3	3556.7	0.52

Mmax/(Z×fbS) = 298.67 / (505.75 × 1.88) = 0.31 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 3556.69)/(178.50× 160.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.519 (cm) = l / 526.2
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(3.557/20.00)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.178 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(3.557/15.10)^1+(0.000/25.00)^1 = 0.236 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X6通り Y4-Y5 2G1
ww =（単位荷重）1990.0(N/m2) ×（面積） 0.4141(m2) = 823.960(N)（長期）

	（長期）	（地震水平）	（地震直交）	（風圧水平）	（風圧直交）(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

小 梁 １種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)



長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 12.50 / (192.94 × 1.03) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 90.00)= 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.010 (cm) = l / 8907.1 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
ww	12.5	412.0	412.0	0.01
合計	12.5	412.0	412.0	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 12.50 / (192.94 × 1.88) = 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 411.98)/(110.25× 160.00)= 0.03 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.010 (cm) = l / 8907.1

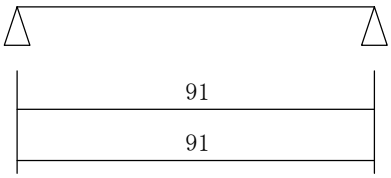
階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X6通り Y5-Y6 2G1
小 梁 1種 10.5× 10.5 (cm)
I = 1012.92(cm4) Z = 192.94(cm3) Ae = 110.25(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

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

Mmax/(Z×fbL) = 0.00 / (192.94 × 1.03) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(110.25× 90.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.000 (cm) = l / 999999.9 ＯＫ

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

Mmax/(Z×fbS) = 0.00 / (192.94 × 1.88) = 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 0.00)/(110.25× 160.00)= 0.00 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.000 (cm) = l / 999999.9



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X7通り Y1-Y2 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)

	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

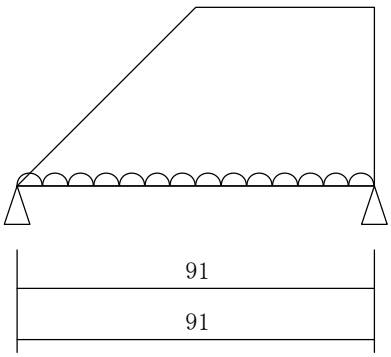
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

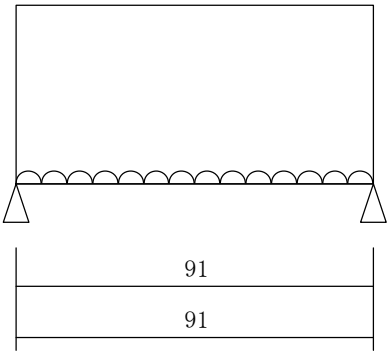
Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU2) Qa/lQa = 1.457/(20.00×0.55) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	240.3	377.6	0.00
合計	35.5	1456.5	1593.9	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/20.00)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.724 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.594/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.750 ＜ 1.0 ＯＫ



階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X7通り Y2-Y3 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.4141(m2) = 823.960(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	823.96	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

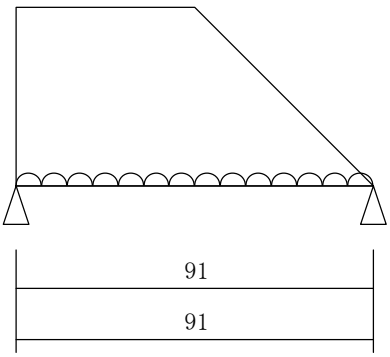
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	9.4	412.0	412.0	0.01
合計	37.0	1628.2	1628.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 37.04 / (252.00 × 1.03) = 0.14 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1628.19)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.021 (cm) = l / 4306.2 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.628/(15.10×0.55) = 0.20 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.628/(15.10×0.55) = 0.20 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	9.4	412.0	412.0	0.01
合計	37.0	1628.2	1628.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 37.04 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1628.19)/(126.00× 160.00)= 0.12 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.021 (cm) = l / 4306.2
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.628/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.752 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.628/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.752 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X7通り Y3-Y4 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.3105(m2) = 617.970(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	617.97	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

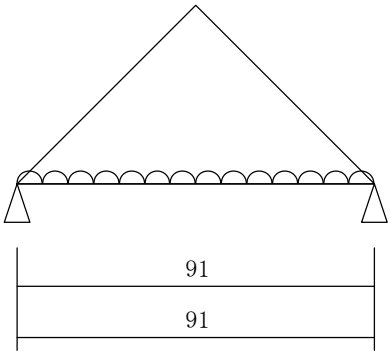
長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 35.48 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 90.00)= 0.21 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.020 (cm) = l / 4511.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.594/(15.10×0.55) = 0.19 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.457/(15.10×0.55) = 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ

短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	7.8	377.6	240.3	0.00
合計	35.5	1593.9	1456.5	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 35.48 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1593.86)/(126.00× 160.00)= 0.11 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.020 (cm) = l / 4511.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.740 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.457/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.740 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X7通り Y4-Y5 2G2
w = 0.099 × 135.0 + 0.099 × 135.0 = 26.730(N/cm) (長期)
ww = (単位荷重) 1990.0(N/m2) × (面積) 0.2070(m2) = 411.980(N) (長期)



	(長期)	(地震水平)	(地震直交)	(風圧水平)	(風圧直交)(N)
ww =	411.98	0.00	0.00	0.00	0.00

梁 (壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbL) = 33.92 / (252.00 × 1.03) = 0.13 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 90.00)= 0.18 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.019 (cm) = l / 4737.8 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) Qb/lQa = 1.422/(15.10×0.55) = 0.17 ＜ 1.0 ＯＫ

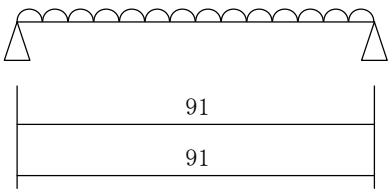
短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	27.7	1216.2	1216.2	0.02
ww	6.2	206.0	206.0	0.00
合計	33.9	1422.2	1422.2	0.02

Mmax/(Z×fbS) = 33.92 / (252.00 × 1.88) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 1422.20)/(126.00× 160.00)= 0.10 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.019 (cm) = l / 4737.8
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.738 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(1.422/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.738 ＜ 1.0 ＯＫ

階、通り、位置、ｸﾞﾙｰﾌﾟ番号： 2階梁 X7通り Y5-Y6 2G2
w = 0.099 × 135.0 = 13.365(N/cm) (長期)
梁 (耐力壁上) 1種 10.5× 12.0 (cm)
I = 1512.00(cm4) Z = 252.00(cm3) Ae = 126.00(cm2)
fbL = 10.30(N/mm2) fsL = 0.90(N/mm2) E = 10000(N/mm2)
fbS = 18.80(N/mm2) fsS = 1.60(N/mm2)
fs0 = 1.0×fsL = 0.900(N/mm2) E0 = 1.0×E = 10000(N/mm2)

長期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbL) = 13.83 / (252.00 × 1.03) = 0.05 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 90.00)= 0.08 ＜ 1.0 ＯＫ
δ×(E/E0) = 0.008 (cm) = l / 11529.7 ＯＫ
せん断負担金物[左](GU1) Qa/lQa = 0.608/(15.10×0.55) = 0.07 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) Qb/lQa = 0.608/(20.00×0.55) = 0.06 ＜ 1.0 ＯＫ



短期	Mmax(kN･cm)	Qa(N)	Qb(N)	δ(cm)
w	13.8	608.1	608.1	0.01
合計	13.8	608.1	608.1	0.01

Mmax/(Z×fbS) = 13.83 / (252.00 × 1.88) = 0.02 ＜ 1.0 ＯＫ
α×Qmax/(Ae×fs0)=(1.50× 608.11)/(126.00× 160.00)= 0.04 ＜ 1.0 ＯＫ
δ = 0.008 (cm) = l / 11529.7
せん断負担金物[左](GU1) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/15.10)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.684 ＜ 1.0 ＯＫ
せん断負担金物[右](GU2) (Qa/sQa)^n+(T/Ta)^n=(0.608/20.00)^1+(16.100/25.00)^1 = 0.674 ＜ 1.0 ＯＫ

柱接合部伏図凡例

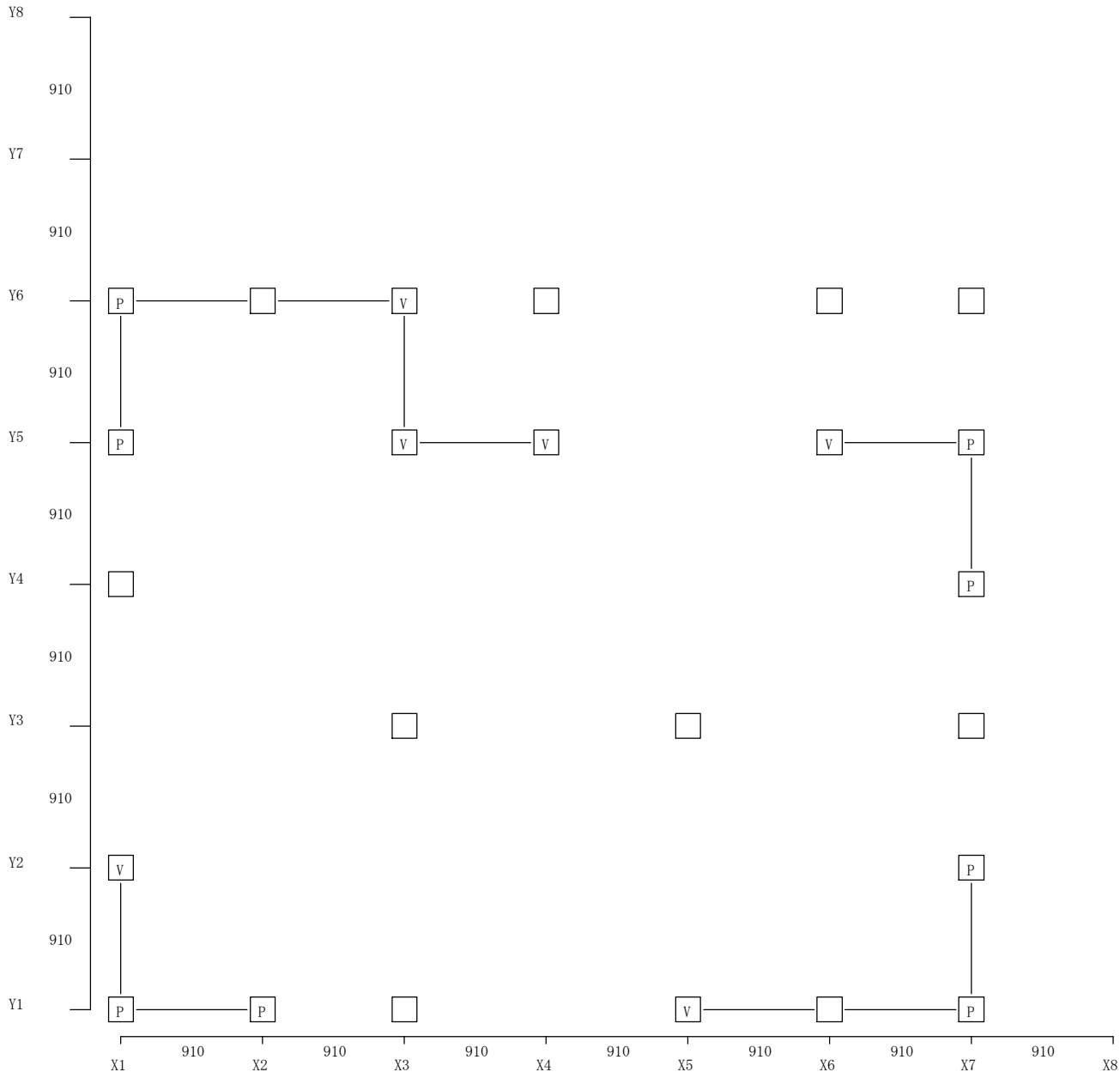
①部位	②記号	③仕様		④接合部倍率
柱頭・柱脚		い	短ほぞ差し	0.00
	N	ろ	長ほぞ差し込み栓	0.65
	L	ろ	ＣＰーＬ	0.65
	V	は	山型プレート	1.00
	T	は	Ｔ字かど金物	1.00
	P	に	羽子板ボルト	1.40
	I	に	短冊金物	1.40
	Ps	ほ	スクリュー釘５０+羽子板ボルト	1.60
	Is	ほ	スクリュー釘５０+短冊金物	1.60
	2	へ	１０ＫＮ引き寄せ金物	1.80
	3	と	１５ＫＮ引き寄せ金物	2.80
	4	ち	２０ＫＮ引き寄せ金物	3.70
	5	り	２５ＫＮ引き寄せ金物	4.70
	6	ぬ	１５ＫＮ引き寄せ金物Ｘ２	5.60
	*		（ぬ）を超える	

梁接合部伏図凡例

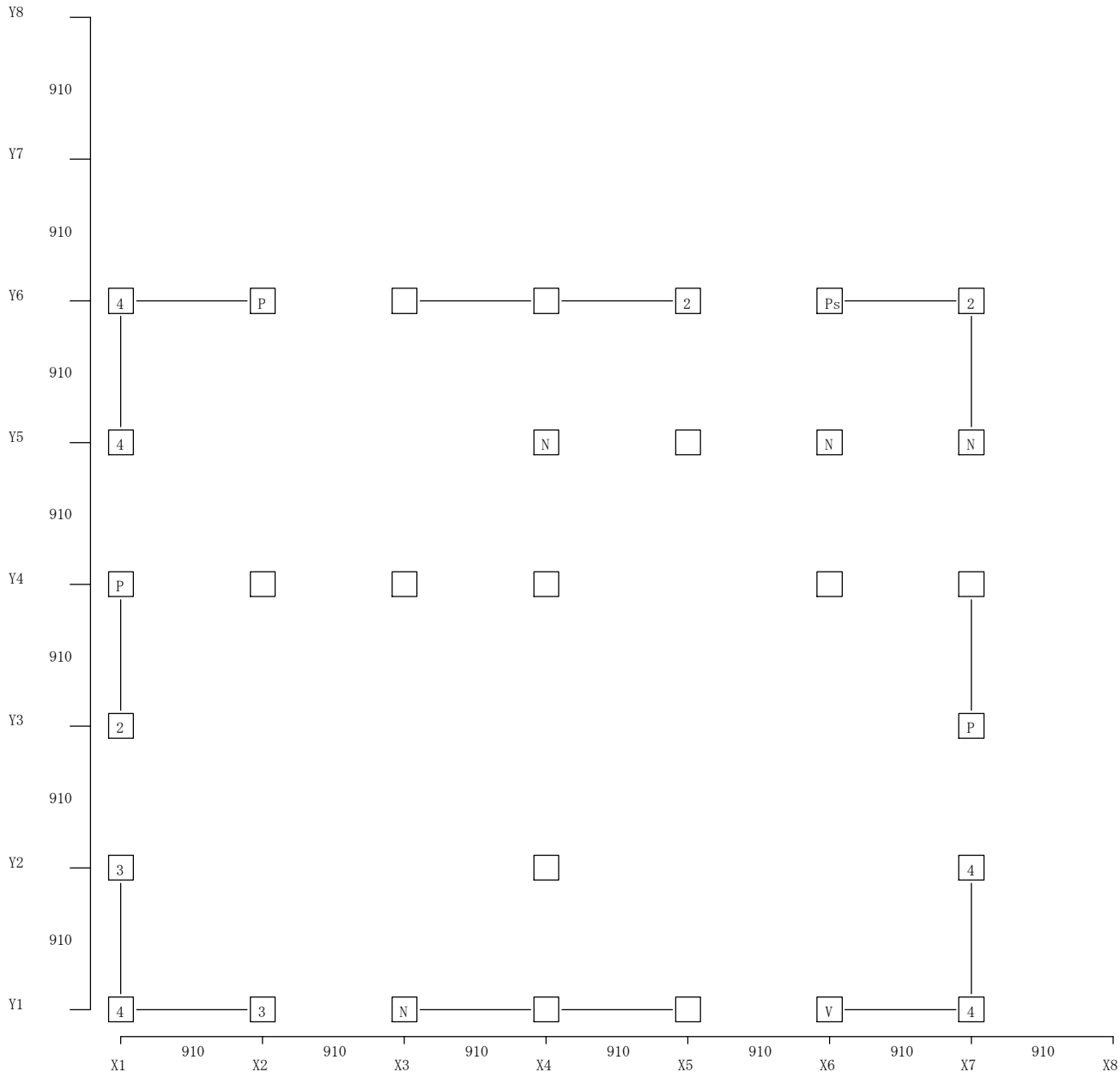
記号	仕様	引張耐力(kN)	せん断耐力(kN)
GU1	梁受け金物仕様１	25.000	15.100
GU2	梁受け金物仕様１	25.000	20.000

3.5.2 接合部伏図

2 階 (○は通し柱を示す)



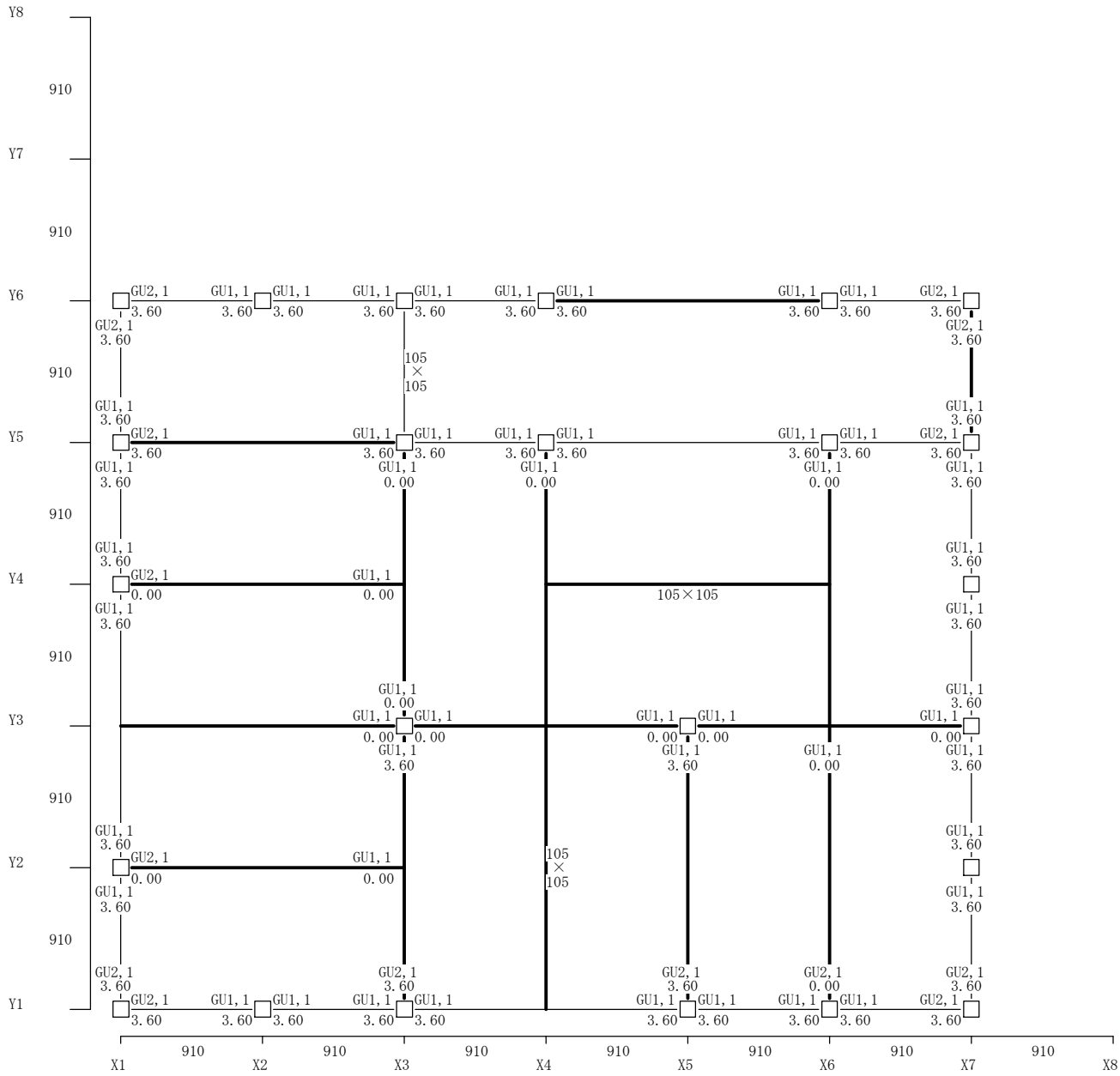
1 階 (○は通し柱を示す)


Y8
910
Y7
910
Y6
910
Y5
910
Y4
910
Y3
910
Y2
910
Y1
X1
910
X2
910
X3
910
X4
910
X5
910
X6
910
X7
910
X8
4
P
2
Ps
2
4
N
N
N
P
2
P
3
4
4
3
N
V
4

梁接合部伏図

2 階(○は通し柱を示す) 左端・右端 : 上段:金物名,接合形式 n 下段:引抜き力(kN)
部材中央 : 寸法(mm)

特記なき梁は105×120とする



1 階(○は通し柱を示す) 左端・右端 : 上段:金物名,接合形式 n 下段:引抜き力(kN)
部材中央 : 寸法(mm)

特記なき梁は105×120とする