

安心精密診断2012 Ver.2.02

木造住宅の耐震精密診断法 1 報告書

(P評価9 - W) ID[10006] (2013年8月22日10時3分17秒 計算,印刷)

診断例 B 邸

報告年月日 平成16年 11月 20日

調査年月日 平成16年 11月 10日

本診断は、「木造住宅の耐震診断と補強方法(2012年改訂版)」、
(財)日本建築防災協会発行の中の「精密診断法1(保有耐力診断法)」に準拠して
います。

この耐震判定は、現行の建築基準法上の耐震性能を満たしているかどうかの目安を
示すものであり、地震による被害を受けないことを保証するものではありません。
診断評点が、1.0以上の場合でも部分的な欠陥がある場合には、その程度に応じ
た対策を講じる必要があります。

本診断プログラムは、「一般財団法人 日本建築防災協会」の評価を取得している
が、診断書中の「評価対象外」とある部分及びヘッダー部分に評価番号が無い場合
は、評価取得の範囲外となります。

開発元 (株)東京デンコー ホームページアドレス：<http://www.denco.co.jp>

郵便番号 064-0804

住 所 札幌市中央区南4条西13丁目1-8 S413ビル 3F

事務所登録 12345-67890号

事務所名 株式会社 東京デンコー 札幌支店

資 格 認定 診断士 2784984号

氏 名 山田 二郎

電話番号 011-988-67xx

判定

この住宅は、建築基準法の想定する大地震で、

(倒壊する可能性が高い)

その階と方向は、(1)階(X)方向、と考えられる。

評点

	X方向	Y方向
2階	1.05	2.06
1階	0.57	1.18

(印は最低値を示す)

上部構造評点	判定
1.5以上	倒壊しない
1.0以上～1.5未満	一応倒壊しない
0.7以上～1.0未満	倒壊する可能性がある
0.7未満	倒壊する可能性が高い

1. 建物概要

建物整理番号	2					
(1)建物名称	診断例B邸					
(2)所在地	県 市 町 1 - 1 - 1					
(3)建物用途	住宅					
(4)建物階数	2 階					
(5)建物構造及び診断方法	在来軸組構造 精密診断法1の方法1で診断					
(6)混構造の有無 混構造の場合の1階構造	なし					
(7)建設年(西暦)	1971 年					
経年	33 年					
増改築年	0 年前					
(8)面積	2階面積	36.02 m ²				
	1階面積	121.15 m ²				
	延床面積	157.17 m ²				
(9)階高	2 階	2.90 m				
	1 階	3.00 m				
	最高高さ	6.90 m	軒 高	6.40 m	1階床高さ	0.50 m

2. 各部の構造(外壁・軸組(筋交い等)を除く)

(1)屋根材料	瓦屋根(重い建物)					
(2)屋根勾配・軒出長さ	X方向	4 / 10	Y方向	0 / 10	X方向	0 m Y方向 0 m
(3)基礎の形式	健全な鉄筋コンクリート基礎				基礎の形式	
(4)筋交い接合部の仕様	釘打ち程度				許容値	
(5)柱頭柱脚の仕様 仕様(1)	長ほぞ込み栓打ち				許容値	3.81
	仕様(2)				許容値	
(6)床下地の仕様 仕様(1)	荒板釘打ち張り、根太303、N50間隔150mm				床倍率	0.30
	仕様(2)				床倍率	
(7)屋根下地の仕様	荒板釘打ち張り				床倍率	0.20
(8)桁梁構面の仕様	木製火打ち90x90、負担面積4.5m ² 、梁背180mm				床倍率	0.18

3. 地盤・構造計画

(1)地盤の状況	普通
(2)基礎の破損・亀裂など	
(3)水平構面の状態	吹き抜けなし
(4)独立柱の有無	なし
(5)横架材接合部の仕様	羽子板ボルト止め
(6)屋根葺き材の仕様	瓦、3列ごとに留めつけ

4. 各種の係数

(1)地域係数(Z)	1.00
(2)地盤種別(法令)	2種
(3)積雪区分 多雪区域の場合の積雪深	一般地域

5. 壁・軸組(筋交い)の仕様と要素耐力・剛性
 仕様リスト
 外部の壁面

番号	リスト番号	仕様	修正前壁要素耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)	筋交い金物修正係数	壁基準耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)
1	1	壁面(1) ラスシート+モルタル塗り	-	-	-	2.50	810

内部の壁面

番号	リスト番号	仕様	修正前壁要素耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)	筋交い金物修正係数	壁基準耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)
1	2	壁面(1) 真壁)ラスボード下地漆喰塗り	-	-	-	1.30	250
2	1	壁面(2) ラスシート+モルタル塗り	-	-	-	2.50	810

軸組(筋交い等)

番号	リスト番号	仕様	修正前壁要素耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)	筋交い金物修正係数	壁基準耐力 (kN/m)	同剛性 (kN/rad/m)
1	2	筋交(1) 筋かい 30x90 (同 たすきがけ)	2.40 4.80	480 960	0.80 0.80	1.92 3.84	384 768
2	1	筋交(2) 筋かい 45x90 (同 たすきがけ)	3.20 6.40	650 1300	0.80 0.80	2.56 5.12	520 1040

6. 必要耐力の算定

(1)床面積の計算 (面積に'K'は+小屋裏で1.67倍、'B'はバルコニーで0.4倍)
 2階

	左下X 左上Y	左下Y 左上Y	右上X 右下X	右上Y 右下Y	左下X(m) 左上X(m)	左下Y(m) 左上Y(m)	右上X(m) 右下X(m)	右上Y(m) 右下Y(m)	ブロック面積 (㎡)
ブロック1	X9- X9-	Y3 Y8	X20- X20-	Y8 Y3	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	36.02
2階合計									36.02

1階

	左下X 左上Y	左下Y 左上Y	右上X 右下X	右上Y 右下Y	左下X(m) 左上X(m)	左下Y(m) 左上Y(m)	右上X(m) 右下X(m)	右上Y(m) 右下Y(m)	ブロック面積 (㎡)
ブロック1	X1- X1-	Y1 Y13	X7- X7-	Y13 Y1	1.00 1.00	1.00 10.55	5.55 5.55	10.55 1.00	43.48
ブロック2	X9a- X9a-	Y2 Y3	X20- X20-	Y3 Y2	7.83 7.83	1.91 2.82	15.29 15.29	2.82 1.91	6.79
ブロック3	X7- X7-	Y3 Y12	X9- X9-	Y12 Y3	5.55 5.55	2.82 10.10	7.37 7.37	10.10 2.82	13.25
ブロック4	X9- X9-	Y3 Y8	X20- X20-	Y8 Y3	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	36.02

1 階

	左下X 左上Y	左下Y 左上Y	右上X 右下X	右上Y 右下Y	左下X(m) 左上X(m)	左下Y(m) 左上Y(m)	右上X(m) 右下X(m)	右上Y(m) 右下Y(m)	ブロック面積 (㎡)
ブロック	X9- X9-	Y8 Y12	X20- X20-	Y12 Y8	7.37 7.37	7.37 10.10	15.29 15.29	10.10 7.37	21.61
								1 階 合 計	121.15

(a) 建築基準法施行令に準じて求める方法

(2) 荷重および、建物重量・支持重量の計算 < 単位重量(N/㎡)、面積(㎡)、長さ(m)>
 ()内の数値は柱・梁設計荷重

階	項 目	単位重量	面積または長さ	W0(kN)	Wi(kN)	Wi(kN)
2	屋根 外壁 2階 内壁 2階	685 (685) 990 400	36.02 24.93 x 1.45 12.74 x 1.45	24.68 (24.68) 35.79 7.39		
					67.86 (67.86)	67.86 (67.86)
1	外壁 2階 内壁 2階 床 屋根 外壁 1階 内壁 1階	990 400 1290 (1990) 685 (685) 990 400	24.93 x 1.45 12.74 x 1.45 36.02 81.82 53.14 x 1.50 67.25 x 1.50	35.79 7.39 46.47 (71.68) 56.04 (56.04) 78.92 40.35		
					264.96 (290.18)	332.82 (358.04)
F	外壁 1階 内壁 1階	990 400	53.14 x 1.50 67.25 x 1.50	78.92 40.35		
					119.27 (119.27)	452.09 (477.30)

(3) 地震力 (必要耐力) の算定

建物高さ : H = 6.65 (m) (最高高さと軒高の平均)
 地震地域係数 : Z = 1.00
 せん断力係数 : C o = 1.00
 振動特性係数 : R t = 1.00
 固有周期 : T = 0.03H = 0.03 x 6.65 = 0.200

階	各層重量 Wi(kN)	支持重量 Wi(kN)	i	A i	0.2xC i	軟弱地盤 割り増し	地震力 Q i(kN)	必要耐力 Q r(kN)
2	67.86	67.86	0.204	1.502	0.300	1.00	20.38	20.38
1	264.96	332.82	1.000	1.000	0.200	1.00	66.56	66.56

(b)必要耐力表を用いる方法 (今回の計算ではこちらの必要耐力を採用)

(2)床面積当たり必要耐力の算定

階	床面積 (m ²)	建物の軽/重	R f 1	R f 2	床面積当たりの必要耐力の算定に用いる値								床面積当たり必要耐力 (kN/m ²)	
					地域係数 Z	定数係数	QK f11	QK f12	QK f13	QK f14	QK f15	QK f16		
	-	-	-	-	1.00	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2階	36.02	重い	0.30	-	1.00	0.40	-	1.54	-	-	-	-	-	0.61
1階	121.15				1.00	0.92	0.58	-	-	-	-	-	0.53	

(3)必要耐力の算定

階	床面積 (m ²)	床面積当たりの必要耐力 (kN/m ²)	短辺割り増し	多雪区域割り増し	混構造割り増し	軟弱地盤割り増し	必要耐力 (Q _r) (kN)
	-	-	-	0.00	1.00	1.00	-
2階	36.02	0.61	1.00	0.00	1.00	1.00	22.12
1階	121.15	0.53	1.30	0.00	1.00	1.00	83.81

(参考)形状割り増し係数

	4 m未満	4 m以上 6 m未満	6 m以上
割り増し係数	1.3	1.15	1.0

(参考)必要耐力表

	軽い建物	重い建物	非常に重い建物	
平屋建て	0.28 × Z	0.40 × Z	0.64 × Z	
2階建	2階	0.28 × QK f12 × Z	0.40 × QK f12 × Z	0.64 × QK f12 × Z
	1階	0.72 × QK f11 × Z	0.92 × QK f11 × Z	1.22 × QK f11 × Z
3階建	3階	0.28 × QK f16 × Z	0.40 × QK f16 × Z	0.64 × QK f16 × Z
	2階	0.72 × QK f14 × QK f15 × Z	0.92 × QK f14 × QK f15 × Z	1.22 × QK f14 × QK f15 × Z
	1階	1.16 × QK f13 × Z	1.44 × QK f13 × Z	1.80 × QK f13 × Z

(参考)各係数の算定

	軽い建物・重い建物	非常に重い建物
QK f11	0.40 + 0.60 × Rf1	0.53 + 0.47 × Rf1
QK f12	1.3 + 0.07 / Rf1	1.06 + 0.15 / Rf1
QK f13	(0.25 + 0.75 × Rf1) × (0.65 + 0.35 × Rf2)	(0.36 + 0.64 × Rf1) × (0.68 + 0.32 × Rf2)
QK f14	0.4 + 0.6 × Rf2	0.53 + 0.47 × Rf2
QK f15	1.03 + 0.1 / Rf1 + 0.08 / Rf2	0.98 + 0.1 / Rf1 + 0.05 / Rf2
QK f16	1.23 + 0.1 / Rf1 + 0.23 / Rf2	1.04 + 0.13 / Rf1 + 0.24 / Rf2

Rf1 : 2階の1階の床面積に対する割合 (S₂/S₁)。ただし、0.1を下回る場合は、0.1とする。
 Rf2 : 3階の2階の床面積に対する割合 (S₃/S₂)。ただし、0.1を下回る場合は、0.1とする。
 Z : 昭和55年建設省告示1793号に定められた地域係数

7. 壁配置と壁による耐力・剛性

2階 X方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2・は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
Y3	0.91 X9 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
Y3	2.28 X10 窓長	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.13 R1	1.88	0.51	1.00 (接)	1.00	0.95	265
Y3	0.91 X13 中	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.13 R2	0.75	0.51	1.00 (接)	1.00	0.38	106
Y3	0.91 X14 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
Y3	2.00 X16 大	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.20	2.00	0.76	1.00 (接)	1.00	1.52	424
Y3	0.91 X19 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
Y6	0.91 X14 戸小	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y7	0.91 X13 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
Y8	0.91 X9 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
Y8	2.28 X10 窓長	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.15	2.28	0.56	1.00 (接)	1.00	1.27	353
Y8	0.91 X13 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
Y8	0.91 X14 小	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R1	0.75	0.51	1.00 (接)	1.00	0.38	106
Y8	2.91 X16 窓長	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R2	2.40	0.51	1.00 (接)	1.00	1.22	339
合計	17.65											23.31	5910

1階 X方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2・は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
Y1 基礎	0.91 X1 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093

1 階 X方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
Y1 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.07	3.00	0.25	1.00 (接)	1.00	0.76	212
Y2 基礎	2.73 X9a	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.15	2.73	0.56	1.00 (接)	1.00	1.52	424
Y2 基礎	0.91 X13 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
Y2 基礎	2.91 X14	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.14	2.91	0.52	1.00 (接)	1.00	1.52	424
Y2 基礎	0.91 X19 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093
Y3 基礎	0.91 X1 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	1.00	2.37	455
Y3 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07	3.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.52	100
Y3 基礎	0.46 X9 小	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y5 基礎	1.82 X7 戸大	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y5 基礎	0.91 X13 戸大	上側 1 下側 1 軸組 0	2.50 2.50 0.00	810 810 0	5.00	1620	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y7 基礎	0.91 X1 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	1.00	2.37	455
Y7 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	2.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.35	67
Y7 基礎	1.82 X7 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	1.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.17	33
Y7 基礎	2.28 X9 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R3	1.25	0.17	1.00 (接)	1.00	0.22	42
Y7 基礎	0.91 X12 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	1.00	2.37	455
Y7 基礎	1.37 X14 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0

1 階 X方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
Y7 基礎	2.46 X17 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	0.91 X7 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	1.82 X8 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	0.91 X10 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R3	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	2.28 X11 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R4	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	1.37 X14 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R5	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	2.46 X17 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R6	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y9 基礎	0.91 X1 小	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y9 基礎	0.91 X10 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y10 基礎	0.91 X7 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	0.70	1.66	318
Y12 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07	3.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.52	100
Y12 基礎	0.91 X7 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	0.60	3.12	788
Y12 基礎	1.82 X8 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R1	1.20	0.51	1.00 (接)	1.00	0.61	170
Y12 基礎	0.91 X10 小	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R2	0.60	0.51	1.00 (接)	1.00	0.30	85
Y12 基礎	2.28 X11 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R3	1.50	0.51	1.00 (接)	1.00	0.76	212
Y12 基礎	0.91 X14 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	0.70	2.42	675

1 階 X方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
Y12 基礎	2.00 X16 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.20	2.00	0.76	1.00 (接)	1.00	1.52	424
Y12 基礎	0.91 X19 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	0.60	3.12	788
Y13 基礎	0.91 X1 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093
Y13 基礎	2.28 X2 窓長	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.15	2.28	0.56	1.00 (接)	1.00	1.27	353
Y13 基礎	1.37 X5 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	1.37	3.80	0.88 (接)	1.00	4.56	1273
合 計	63.52											48.47	12099

2 階 Y方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X9	0.91 Y3 無し	左側 1 右側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
X9	1.82 Y4 大	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.22	1.82	0.84	1.00 (接)	1.00	1.52	424
X9	1.82 Y6 無し	左側 1 右側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.60 (接)	1.00	6.20	1566
X13	0.91 Y3 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.22	0.91	0.57	1.00 (接)	1.00	0.52	100
X13	2.73 Y4 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	2.73	2.60	0.88 (接)	1.00	6.25	1201
X13	0.91 Y7 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.22	0.91	0.57	1.00 (接)	1.00	0.52	100
X14	0.91 Y6 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
X14	0.91 Y7 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400

2 階 Y方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2・は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X16	0.91 Y3 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
X16	0.91 Y4 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.22	0.91	0.57	1.00 (接)	1.00	0.52	100
X16	0.91 Y5 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
X16	1.82 Y6 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	1.00 (接)	1.00	4.73	910
X20	0.91 Y3 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
X20	0.91 Y4 小	左側 2 右側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.44	0.91	1.67	1.00 (接)	1.00	1.52	424
X20	1.82 Y5 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.60 (接)	1.00	6.20	1566
X20	0.91 Y7 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
合 計	20.02											45.62	10343

1 階 Y方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2・は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X1 基礎	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.83 (接)	1.00	8.66	2187
X1 基礎	0.91 Y3 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
X1 基礎	1.82 Y4 大	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.22	1.82	0.84	1.00 (接)	1.00	1.52	424
X1 基礎	0.91 Y6 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
X1 基礎	0.91 Y7 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88 (接)	1.00	3.04	849

1 階 Y 方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X1 基礎	0.91 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88 (接)	1.00	3.04	849
X1 基礎	0.91 無し	左側 1 右側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093
X1 基礎	1.37 無し	左側 1 右側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	1.37	5.72	0.83 (接)	1.00	6.50	1640
X2 基礎	0.91 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22	428
X2 基礎	0.91 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.11 R1	0.91	0.29	1.00 (接)	1.00	0.26	50
X2 基礎	0.91 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.11 R2	0.91	0.29	1.00 (接)	1.00	0.26	50
X2 基礎	0.91 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22	428
X2 基礎	0.46 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.46	2.60	0.94 (接)	1.00	1.11	214
X7 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.88 (接)	1.00	6.09	1698
X7 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.88 (接)	1.00	6.09	1698
X7 基礎	1.82 戸大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	0.75	0.17	1.00 (接)	1.00	0.13	25
X7 基礎	0.91 戸大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	0.38	0.17	1.00 (接)	1.00	0.06	13
X7 基礎	1.37 戸大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R3	0.56	0.17	1.00 (接)	1.00	0.10	19
X7 基礎	1.37 戸大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R4	0.56	0.17	1.00 (接)	1.00	0.10	19
X7 基礎	0.46 無し	左側 2 右側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	0.00	3.80	0.88 (接)	1.00	0.00	0
X8 基礎	1.37 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.37	2.60	1.00 (接)	0.70	2.48	478

1 階 Y 方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X8 基礎	1.37 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.37	2.60	0.94 (接)	0.70	2.48	478
X9 基礎	1.82 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.96 (接)	1.00	6.64	1852
X9 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	1.00 (接)	1.00	4.73	910
X9a 基礎	0.91 無し	左側 1 右側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
X10 基礎	0.91 無し	左側 2 右側 2 軸組 1	1.30 1.30 2.56	250 250 520	5.16	1020	1.00	0.91	5.16	1.00 (接)	0.60	2.82	557
X10 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	1.00 (接)	0.70	3.31	637
X11 基礎	0.91 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	0.70	1.66	318
X11 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 2 軸組 2	1.30 1.30 1.92	250 250 384	4.52	884	1.00	1.82	4.52	1.00 (接)	0.60	4.94	965
X13 基礎	0.91 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
X13 基礎	1.82 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
X13 基礎	1.82 戸大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R3	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
X14 基礎	0.91 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	0.91	0.19	1.00 (接)	1.00	0.17	33
X14 基礎	1.82 大	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	1.82	0.19	1.00 (接)	1.00	0.35	67
X14 基礎	1.82 無し	左側 2 右側 2 軸組 1	1.30 1.30 2.56	250 250 520	5.16	1020	1.00	1.82	5.16	0.89 (接)	1.00	8.38	1656
X14 基礎	2.73 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	2.73	2.60	1.00 (接)	0.70	4.97	956
X17 基礎	0.91 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	1.00	2.37	455

1 階 Y 方向

(表中の接 ~ は接合部の仕様を示す :平12建告1460号適合 :3kN以上 :3kN以下構面両端通し柱 :3kN以下)
 (開口係数下の記号R1,R2..は連続開口部分、開口長さは最大3m、超えた場合は、開口長さ比に応じて壁毎に有効長さを算出)
 (耐力・剛性欄の下に()表示がある場合は斜め部材で、()内の数値は斜め部材の耐力・剛性の算出時に乗じた値を示す)
 (基礎仕様上の o は基礎仕様の直接入力、* は基礎仕様の補強部分を示す)

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X20 基礎	1.82 Y2 無し	左側 2	1.30	250	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.83 (接)	1.00	8.66	2187
		右側 1	2.50	810									
		軸組 2	1.92	384									
X20 基礎	0.91 Y4 無し	左側 2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
		右側 1	2.50	810									
		軸組 0	0.00	0									
X20 基礎	1.82 Y5 大	左側 2	1.30	250	3.80	1060	0.22	1.82	0.84	1.00 (接)	1.00	1.52	424
		右側 1	2.50	810									
		軸組 0	0.00	0									
X20 基礎	0.91 Y7 無し	左側 2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	1.00	3.46	965
		右側 1	2.50	810									
		軸組 0	0.00	0									
X20 基礎	0.91 Y8 無し	左側 2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	1.00 (接)	0.70	2.42	675
		右側 1	2.50	810									
		軸組 0	0.00	0									
X20 基礎	1.82 Y9 無し	左側 2	1.30	250	6.36	1580	1.00	1.82	6.36	0.82 (接)	0.60	6.95	1725
		右側 1	2.50	810									
		軸組 1	2.56	520									
合 計	56.87											127.87	30877

8 . 柱の配置と柱による耐力・剛性

診断のルートが「垂れ壁付き独立柱がある場合」でないため、この項目の計算結果はありません。

9 . 耐力と剛性

		耐 力			剛 性		
		壁 (kN)	柱 (kN)	合計 (kN)	壁 (kN/rad)	柱 (kN/rad)	合計 (kN/rad)
2階	X 方向	23.31	0.00	23.31	5909.8	0.0	5909.8
1階		48.47	0.00	48.47	12098.7	0.0	12098.7
2階	Y 方向	45.62	0.00	45.62	10343.0	0.0	10343.0
1階		127.87	0.00	127.87	30876.9	0.0	30876.9

10 . 剛性率

		必要耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)	層間 変形角 (rad)	層間変形 角の逆数 r s	剛性率 R s	剛性率低減 (F s)
2階	X方向	22.12	5909.8	0.004	267.1	1.30	1.00
1階		83.81	12098.7	0.007	144.4	0.70	1.00
(平均)					205.7		

		必要耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)	層間 変形角 (rad)	層間変形 角の逆数 r s	剛性率 R s	剛性率低減 (F s)
2階	Y方向	22.12	10343.0	0.002	467.5	1.12	1.00
1階		83.81	30876.9	0.003	368.4	0.88	1.00
(平均)					418.0		

11 . 重心位置の計算 (柱の軸力による)

(1) 柱の軸力の計算

位置	階	項目	単位重量 × 長さ × 面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y1 X1	1	屋根 外壁	0.685 × 0.414	0.284	4.338	4.338
			0.990 × 1.365 × 3.000	4.054		
Y1 X2	1	屋根 外壁	0.685 × 2.070	1.418	8.175	8.175
			0.990 × 2.275 × 3.000	6.757		
Y1 X7	1	屋根 外壁	0.685 × 1.656	1.134	9.243	9.243
			0.990 × 2.730 × 3.000	8.108		
Y2 X9a	1	屋根 外壁	0.685 × 0.621	0.425	5.831	5.831
			0.990 × 1.820 × 3.000	5.405		
Y2 X13	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 1.242	0.851	6.802	6.802
			0.990 × 1.820 × 3.000	5.405		
			0.400 × 0.455 × 3.000	0.546		
Y2 X14	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 1.284	0.879	7.101	7.101
			0.990 × 1.911 × 3.000	5.676		
			0.400 × 0.455 × 3.000	0.546		
Y2 X19	1	屋根 外壁	0.685 × 0.870	0.596	6.271	6.271
			0.990 × 1.911 × 3.000	5.676		
Y2 X20	1	屋根 床 外壁 Y3 X16 よじ Y3 X19 よじ Y3 X20 よじ	0.685 × 0.642	0.440	9.969	9.969
			1.290 × 0.435	0.561		
			0.990 × 1.365 × 3.000	4.054		
				0.797		
				2.457		
		1.661				
Y3 X1	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 1.242	0.851	5.451	5.451
			0.990 × 1.365 × 3.000	4.054		
			0.400 × 0.455 × 3.000	0.546		
Y3 X2	1	屋根 内壁	0.685 × 6.211	4.254	6.984	6.984
			0.400 × 2.275 × 3.000	2.730		
Y3 X7	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 4.969	3.403	10.993	10.993
			0.990 × 1.820 × 3.000	5.405		
			0.400 × 1.820 × 3.000	2.184		
Y3 X9	2	屋根 外壁	0.685 × 1.035	0.709	3.322	3.322
			0.990 × 0.910 × 2.900	2.613		

位置	階	項目	単位重量×長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y3 X9	1	床 外壁 Y4 X9 より	1.290 × 0.414 0.990 × 1.138 × 3.000	0.534 3.378 1.959	5.872	9.194
Y3 X9a	1	屋根 床 外壁 Y3 X10 より	0.685 × 0.621 1.290 × 2.898 0.990 × 0.682 × 3.000	0.425 3.739 2.027 5.878	12.069	12.069
Y3 X10	2	屋根 外壁	0.685 × 3.623 0.990 × 1.593 × 2.900	2.482 4.572	7.054 Y3 X9a ^ Y3 X13 ^	7.054 5.878 1.176
Y3 X13	2	屋根 外壁 内壁	0.685 × 3.416 0.990 × 1.593 × 2.900 0.400 × 0.455 × 2.900	2.340 4.572 0.528	7.440	7.440
	1	屋根 床 内壁 Y3 X10 より Y4 X13 より	0.685 × 0.621 1.290 × 2.484 0.400 × 1.365 × 3.000	0.425 3.205 1.638 1.176 1.056	7.499	14.939
Y3 X14	2	屋根 外壁	0.685 × 1.449 0.990 × 0.910 × 2.900	0.993 2.613	3.605	3.605
	1	屋根 床 内壁 Y3 X16 より Y3 X19 より Y4 X14 より Y4 X16 より	0.685 × 0.870 1.290 × 1.739 0.400 × 1.365 × 3.000	0.596 2.243 1.638 5.100 1.536 0.000 0.402	11.514	15.120
Y3 X16	2	屋根 外壁 内壁	0.685 × 2.898 0.990 × 1.456 × 2.900 0.400 × 0.455 × 2.900	1.985 4.180 0.528	6.693 Y3 X14 ^ Y2 X20 ^ Y4 X20 ^	6.693 5.100 0.797 0.797
Y3 X19	2	屋根 外壁	0.685 × 3.312 0.990 × 1.456 × 2.900	2.269 4.180	6.449 Y3 X14 ^ Y2 X20 ^ Y4 X20 ^	6.449 1.536 2.457 2.457
Y3 X20	2	屋根 外壁	0.685 × 1.035 0.990 × 0.910 × 2.900	0.709 2.613	3.322 Y2 X20 ^ Y4 X20 ^	3.322 1.661 1.661
Y4 X1	1	外壁	0.990 × 1.365 × 3.000	4.054	4.054	4.054
Y4 X9	2	外壁	0.990 × 1.365 × 2.900	3.919	3.919	3.919
Y4 X9	2				Y3 X9 ^	1.959
Y4 X9	2				Y5 X9 ^	1.959
Y4 X13	2	内壁	0.400 × 1.820 × 2.900	2.111	2.111	2.111
Y4 X13	2				Y3 X13 ^	1.056
Y4 X13	2				Y5 X13 ^	1.056
Y4 X14	2				Y3 X14 ^	0.000
Y4 X14	2				Y5 X14 ^	0.000
	2					0.000
Y4 X16	2	内壁	0.400 × 0.910 × 2.900	1.056	1.056	1.056

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y4 X16	2				Y3 X14 ^	0.402
Y4 X16	2				Y4 X20 ^	0.251
Y4 X16	2				Y5 X14 ^	0.402
Y4 X20	2	外壁	0.990 × 0.910 × 2.900	2.613	2.613	2.613
	1	屋根 床 外壁 Y3 X20 より Y4 X16 より Y3 X16 より Y3 X19 より	0.685 × 0.435 1.290 × 2.174 0.990 × 1.365 × 3.000	0.298 2.804 4.054 1.661 0.251 0.797 2.457	12.322	14.934
Y5 X7	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 0.828 0.990 × 1.820 × 3.000 0.400 × 0.910 × 3.000	0.567 5.405 1.092	7.065	7.065
Y5 X9	1	屋根 外壁 内壁 Y4 X9 より Y6 X9 より	0.685 × 0.828 0.990 × 1.820 × 3.000 0.400 × 0.910 × 3.000	0.567 5.405 1.092 1.959 2.613	11.637	11.637
Y5 X13	1	床 内壁 Y4 X13 より	1.290 × 1.242 0.400 × 2.275 × 3.000	1.602 2.730 1.056	5.388	5.388
Y5 X14	1	床 内壁 Y4 X14 より Y5 X16 より Y6 X14 より Y6 X16 より Y4 X16 より	1.290 × 4.720 0.400 × 2.275 × 3.000	6.089 2.730 0.000 0.804 0.882 1.074 0.402	11.982	11.982
Y5 X16 Y5 X16 Y5 X16	2 2 2	内壁	0.400 × 0.910 × 2.900	1.056	1.056 Y5 X14 ^ Y5 X20 ^	1.056 0.804 0.251
Y5 X20	2	外壁	0.990 × 1.365 × 2.900	3.919	3.919	3.919
	1	床 外壁 Y5 X16 より Y6 X16 より	1.290 × 2.609 0.990 × 1.365 × 3.000	3.365 4.054 0.251 0.336	8.006	11.925
Y6 X1	1	外壁	0.990 × 1.365 × 3.000	4.054	4.054	4.054
Y6 X9 Y6 X9 Y6 X9	2 2 2	外壁	0.990 × 1.820 × 2.900	5.225	5.225 Y5 X9 ^ Y7 X9 ^	5.225 2.613 2.613
Y6 X14	2	屋根 内壁	0.685 × 1.035 0.400 × 0.910 × 2.900	0.709 1.056	1.765 Y5 X14 ^ Y7 X14 ^	1.765 0.882 0.882
Y6 X16	2	屋根 内壁	0.685 × 1.035 0.400 × 1.820 × 2.900	0.709 2.111	2.820 Y5 X14 ^ Y5 X20 ^ Y7 X14 ^ Y7 X20 ^	2.820 1.074 0.336 1.074 0.336
Y7 X1	1	屋根 外壁	0.685 × 1.242 0.990 × 0.910 × 3.000	0.851 2.703	4.100	4.100

位置	階	項目	単位重量×長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y7 X1	1	内壁	0.400 × 0.455 × 3.000	0.546	4.100	4.100
Y7 X2	1	屋根 内壁	0.685 × 7.867 0.400 × 2.730 × 3.000	5.389 3.276	8.665	8.665
Y7 X7	1	屋根 内壁	0.685 × 7.867 0.400 × 4.095 × 3.000	5.389 4.914	10.303	10.303
Y7 X9	1	屋根 床 内壁 Y6 X9 よじ	0.685 × 1.242 1.290 × 2.588 0.400 × 2.958 × 3.000	0.851 3.338 3.549 2.613	10.351	10.351
Y7 X12	1	床 内壁	1.290 × 3.623 0.400 × 1.593 × 3.000	4.674 1.911	6.585	6.585
Y7 X13	2	屋根 内壁	0.685 × 1.035 0.400 × 2.275 × 2.900	0.709 2.639	3.348	3.348
	1	床 内壁	1.290 × 1.035 0.400 × 1.365 × 3.000	1.335 1.638	2.973	6.321
Y7 X14	2	屋根 内壁	0.685 × 1.035 0.400 × 1.365 × 2.900	0.709 1.583	2.292	2.292
	1	床 内壁 Y6 X14 よじ Y6 X16 よじ	1.290 × 1.491 0.400 × 1.593 × 3.000	1.923 1.911 0.882 1.074	5.791	8.083
Y7 X17	1	床 内壁	1.290 × 1.739 0.400 × 2.366 × 3.000	2.243 2.839	5.083	5.083
Y7 X20	2	外壁	0.990 × 1.365 × 2.900	3.919	3.919	3.919
	1	床 外壁 内壁 Y6 X16 よじ	1.290 × 1.987 0.990 × 1.365 × 3.000 0.400 × 1.229 × 3.000	2.564 4.054 1.474 0.336	8.428	12.347
Y8 X1	1	外壁	0.990 × 0.910 × 3.000	2.703	2.703	2.703
Y8 X2	1	内壁	0.400 × 0.910 × 3.000	1.092	1.092	1.092
Y8 X7	1	屋根 内壁	0.685 × 0.518 0.400 × 1.593 × 3.000	0.355 1.911	2.266	2.266
Y8 X8	1	屋根 床 内壁 Y8 X9 よじ	0.685 × 2.070 1.290 × 0.104 0.400 × 2.048 × 3.000	1.418 0.134 2.457 2.314	6.323	6.323
Y8 X9	2	屋根 外壁	0.685 × 1.035 0.990 × 1.365 × 2.900	0.709 3.919	4.628	4.628
Y8 X10					Y8 X8 ^ Y8 X10 ^	2.314 2.314
	2	屋根 外壁	0.685 × 3.623 0.990 × 1.593 × 2.900	2.482 4.572	7.054	7.054
Y8 X10	1	屋根 床 内壁 Y8 X9 よじ	0.685 × 1.553 1.290 × 0.518 0.400 × 1.820 × 3.000	1.064 0.668 2.184 2.314	6.229	13.283
	1	屋根 床 内壁 Y8 X13 よじ	0.685 × 1.760 1.290 × 0.890 0.400 × 2.048 × 3.000	1.205 1.148 2.457 2.806	7.617	7.617

位 置	階	項 目	単位重量 × 長さ ・ 面積	P 0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y8 X13	2	屋根 外壁 内壁	0.685 × 2.795	1.914	7.014	7.014
			0.990 × 1.593 × 2.900	4.572		
			0.400 × 0.455 × 2.900	0.528	Y8 X11 ^ Y8 X14 ^	2.806 4.209
Y8 X14	2	屋根 外壁 内壁	0.685 × 0.621	0.425	3.566	3.566
			0.990 × 0.910 × 2.900	2.613		
			0.400 × 0.455 × 2.900	0.528		
	1	屋根 床 内壁 Y8 X13 よじ Y8 X16 よじ	0.685 × 2.484	1.702	14.687	18.253
			1.290 × 1.491	1.923		
			0.400 × 3.185 × 3.000	3.822		
				4.209		
				3.032		
Y8 X16	2	屋根 外壁 内壁	0.685 × 3.726	2.553	9.095	9.095
			0.990 × 1.911 × 2.900	5.486		
			0.400 × 0.910 × 2.900	1.056	Y8 X14 ^ Y8 X17 ^	3.032 6.063
Y8 X17	1	屋根 床 内壁 Y8 X16 よじ	0.685 × 2.609	1.787	11.811	11.811
			1.290 × 0.870	1.122		
			0.400 × 2.366 × 3.000	2.839		
				6.063		
Y8 X20	2	屋根 外壁	0.685 × 3.312	2.269	7.755	7.755
			0.990 × 1.911 × 2.900	5.486		
	1	屋根 床 外壁 内壁	0.685 × 1.677	1.149	6.047	13.802
			1.290 × 0.559	0.721		
			0.990 × 0.910 × 3.000	2.703		
			0.400 × 1.229 × 3.000	1.474		
Y9 X1	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 0.932	0.638	3.887	3.887
			0.990 × 0.910 × 3.000	2.703		
			0.400 × 0.455 × 3.000	0.546		
Y9 X2	1	屋根 内壁	0.685 × 0.932	0.638	2.276	2.276
			0.400 × 1.365 × 3.000	1.638		
Y9 X10	1	屋根 内壁	0.685 × 0.621	0.425	2.609	2.609
			0.400 × 1.820 × 3.000	2.184		
Y9 X11	1	屋根 内壁	0.685 × 0.621	0.425	2.609	2.609
			0.400 × 1.820 × 3.000	2.184		
Y9 X20	1	外壁	0.990 × 1.365 × 3.000	4.054	4.054	4.054
Y10 X7	1	屋根 内壁	0.685 × 0.621	0.425	2.609	2.609
			0.400 × 1.820 × 3.000	2.184		
Y10 X8	1	屋根 内壁	0.685 × 0.621	0.425	2.609	2.609
			0.400 × 1.820 × 3.000	2.184		
Y11 X1	1	外壁	0.990 × 1.138 × 3.000	3.378	3.378	3.378
Y11 X2	1	内壁	0.400 × 0.910 × 3.000	1.092	1.092	1.092
Y12 X2	1	屋根 内壁	0.685 × 3.726	2.553	5.556	5.556
			0.400 × 2.503 × 3.000	3.003		
Y12 X7	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 4.037	2.765	7.795	7.795
			0.990 × 0.682 × 3.000	2.027		
			0.400 × 2.503 × 3.000	3.003		
Y12 X8	1	屋根 外壁	0.685 × 1.553	1.064	5.937	5.937
			0.990 × 1.365 × 3.000	4.054		

位置	階	項目	単位重量 × 長さ × 面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y12 X8	1	内壁	0.400 × 0.683 × 3.000	0.819	5.937	5.937
Y12 X10	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 1.656 0.990 × 1.365 × 3.000 0.400 × 0.910 × 3.000	1.134 4.054 1.092	6.281	6.281
Y12 X11	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 1.967 0.990 × 1.592 × 3.000 0.400 × 0.910 × 3.000	1.347 4.730 1.092	7.169	7.169
Y12 X14	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 2.174 0.990 × 1.592 × 3.000 0.400 × 1.365 × 3.000	1.489 4.730 1.638	7.857	7.857
Y12 X16	1	屋根 外壁	0.685 × 1.987 0.990 × 1.456 × 3.000	1.361 4.324	5.686	5.686
Y12 X19	1	屋根 外壁	0.685 × 1.987 0.990 × 1.456 × 3.000	1.361 4.324	5.686	5.686
Y12 X20	1	屋根 外壁	0.685 × 0.621 0.990 × 1.365 × 3.000	0.425 4.054	4.479	4.479
Y13 X1	1	屋根 外壁	0.685 × 0.518 0.990 × 1.138 × 3.000	0.355 3.378	3.733	3.733
Y13 X2	1	屋根 外壁 内壁	0.685 × 0.776 0.990 × 1.592 × 3.000 0.400 × 0.228 × 3.000	0.532 4.730 0.273	5.535	5.535
Y13 X5	1	屋根 外壁	0.685 × 0.414 0.990 × 1.820 × 3.000	0.284 5.405	5.689	5.689
Y13 X7	1	屋根 外壁	0.685 × 0.155 0.990 × 0.910 × 3.000	0.106 2.703	2.809	2.809

(2) 重心位置の算出
 2階 X方向

通り	W _i (kN)	L _{xi} (m)	W _i · L _{xi} (kN · m)
X9	17.094	7.370	125.981
X10	14.108	8.280	116.811
X13	19.913	10.555	210.186
X14	11.228	11.465	128.732
X16	20.720	12.375	256.404
X19	6.449	14.377	92.720
X20	21.528	15.287	329.092
計	111.039		1259.925

$$G_x = (W_i \cdot L_{xi}) / W_i = 1259.925 / 111.039 = 11.347 \text{ (m)}$$

2階 Y方向

通り	W _i (kN)	L _{yi} (m)	W _i · L _{yi} (kN · m)
Y3	37.885	2.820	106.835
Y4	9.698	3.730	36.175
Y5	4.975	4.640	23.082

通号	W _i (kN)	L _{yi} (m)	W _i · L _{yi} (kN · m)
Y6	9.810	5.550	54.446
Y7	9.559	6.460	61.754
Y8	39.112	7.370	288.256
計	111.039		570.548

$$G_y = (W_i \cdot L_{yi}) / W_i = 570.548 / 111.039 = 5.138 \text{ (m)}$$

1階 X方向

通号	W _i (kN)	L _{xi} (m)	W _i · L _{xi} (kN · m)
X1	35.697	1.000	35.697
X2	39.374	1.910	75.205
X5	5.689	4.185	23.809
X7	53.082	5.550	294.607
X8	14.869	6.460	96.052
X9	31.181	7.370	229.805
X9a	17.900	7.825	140.070
X10	22.173	8.280	183.592
X11	17.395	9.190	159.859
X12	6.585	9.645	63.508
X13	33.451	10.555	353.073
X14	68.395	11.465	784.149
X16	5.686	12.375	70.361
X17	16.893	12.830	216.742
X19	11.957	14.377	171.906
X20	71.511	15.287	1093.186
計	451.838		3991.620

$$G_x = (W_i \cdot L_{xi}) / W_i = 3991.620 / 451.838 = 8.834 \text{ (m)}$$

1階 Y方向

通号	W _i (kN)	L _{yi} (m)	W _i · L _{yi} (kN · m)
Y1	21.755	1.000	21.755
Y2	35.974	1.910	68.711
Y3	74.750	2.820	210.795
Y4	18.988	3.730	70.827
Y5	47.996	4.640	222.704
Y6	4.054	5.550	22.500
Y7	71.836	6.460	464.062
Y8	77.148	7.370	568.580

通り	Wi (kN)	Ly _i (m)	Wi · Ly _i (kN · m)
Y9	15.436	8.280	127.810
Y10	5.219	8.735	45.587
Y11	4.470	9.190	41.083
Y12	56.445	10.100	570.092
Y13	17.766	10.555	187.515
計	451.838		2622.021

$G_y = (W_i \cdot L_{y_i}) / W_i = 2622.021 / 451.838 = 5.803 \text{ (m)}$

1 2 . 偏心率の計算

2 階 壁 の 計 算									
X 方 向					Y 方 向				
通り	Y座標 (m)	剛性Lx (kN/rad)	Lx · Y	Lx · (Y-Y _s) ²	通り	X座標 (m)	剛性Ly (kN/rad)	Ly · X	Ly · (X-X _s) ²
Y3	2.820	783.2	2208.5	3347.2	X9	7.370	783.2	5771.9	14800.6
Y3	2.820	265.0	747.3	1132.6	X9	7.370	424.0	3124.9	8012.9
Y3	2.820	106.0	298.9	453.0	X9	7.370	1566.3	11543.9	29601.3
Y3	2.820	783.2	2208.5	3347.2	X13	10.555	100.0	1055.5	135.1
Y3	2.820	424.0	1195.7	1812.2	X13	10.555	1201.2	12678.7	1622.6
Y3	2.820	783.2	2208.5	3347.2	X13	10.555	100.0	1055.5	135.1
Y6	5.550	0.0	0.0	0.0	X14	11.465	400.4	4590.6	25.5
Y7	6.460	400.4	2586.6	990.3	X14	11.465	400.4	4590.6	25.5
Y8	7.370	783.2	5771.9	4827.1	X16	12.375	400.4	4955.0	173.2
Y8	7.370	353.3	2604.1	2177.8	X16	12.375	100.0	1237.5	43.3
Y8	7.370	783.2	5771.9	4827.1	X16	12.375	400.4	4955.0	173.2
Y8	7.370	106.0	781.2	653.3	X16	12.375	910.0	11261.2	393.7
Y8	7.370	339.2	2499.9	2090.7	X20	15.287	783.2	11972.3	9980.1
					X20	15.287	424.0	6481.7	5403.1
					X20	15.287	1566.3	23944.6	19960.2
					X20	15.287	783.2	11972.3	9980.1
合計	Y _s = 4.887	Lx 5909.77	(Lx · Y) 28883.17	(Lx · (Y-Y _s) ²) 29005.68	合計	X _s = 11.717	Ly 10342.97	(Ly · X) 121191.04	(Ly · (X-X _s) ²) 100465.49

2 階 偏 心 率 計 算					
X 方 向			Y 方 向		
重 心	Y _g = A · y / A	5.138 m	重 心	X _g = A · x / A	11.347 m
剛 心	Y _s = (Lx · Y) / Lx	4.887 m	剛 心	X _s = (Ly · X) / Ly	11.717 m
偏心距離	ey= Y _g -Y _s	0.251 m	偏心距離	ex= X _g -X _s	0.371 m
ねじり剛性	Kr= (Lx · (Y-Y _s) ²) + (Ly · (X-X _s) ²)	129471.172			
弾力半径	rex= (Kr / Lx)	4.681 m	弾力半径	rey= (Kr / Ly)	3.538 m
偏心率	Rex=ey / rex	0.054	偏心率	Rey=ex / rey	0.105

1 階 壁 の 計 算									
X 方 向					Y 方 向				
通り	Y座標 (m)	剛性Lx (kN/rad)	Lx・Y	Lx・ (Y-Ys)^2	通り	X座標 (m)	剛性Ly (kN/rad)	Ly・X	Ly・ (X-Xs)^2
Y1	1.000	1093.3	1093.3	33884.2	X1	1.000	2186.6	2186.6	90249.1
Y1	1.000	212.0	212.0	6570.5	X1	1.000	964.6	964.6	39813.3
Y2	1.910	424.0	809.8	9196.1	X1	1.000	424.0	424.0	17500.4
Y2	1.910	964.6	1842.4	20921.2	X1	1.000	964.6	964.6	39813.3
Y2	1.910	424.0	809.8	9196.1	X1	1.000	848.8	848.8	35035.7
Y2	1.910	1093.3	2088.2	23712.2	X1	1.000	848.8	848.8	35035.7
Y3	2.820	455.0	1283.1	6388.7	X1	1.000	1093.3	1093.3	45124.6
Y3	2.820	100.0	282.0	1404.1	X1	1.000	1639.9	1639.9	67686.8
Y3	2.820	0.0	0.0	0.0	X2	1.910	427.7	816.9	13006.3
Y5	4.640	0.0	0.0	0.0	X2	1.910	50.0	95.5	1520.5
Y5	4.640	0.0	0.0	0.0	X2	1.910	50.0	95.5	1520.5
Y7	6.460	455.0	2939.3	5.2	X2	1.910	427.7	816.9	13006.3
Y7	6.460	66.7	430.7	0.8	X2	1.910	213.9	408.5	6503.2
Y7	6.460	33.3	215.3	0.4	X7	5.550	1697.7	9422.2	5965.4
Y7	6.460	41.7	269.2	0.5	X7	5.550	1697.7	9422.2	5965.4
Y7	6.460	455.0	2939.3	5.2	X7	5.550	25.0	138.8	87.8
Y7	6.460	0.0	0.0	0.0	X7	5.550	12.5	69.4	43.9
Y7	6.460	0.0	0.0	0.0	X7	5.550	18.8	104.1	65.9
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X7	5.550	18.8	104.1	65.9
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X7	5.550	0.0	0.0	0.0
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X8	6.460	477.8	3086.3	444.4
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X8	6.460	477.8	3086.3	444.4
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X9	7.370	1852.0	13649.5	5.5
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X9	7.370	910.0	6706.7	2.7
Y9	8.280	0.0	0.0	0.0	X9a	7.825	964.6	7548.0	154.7
Y9	8.280	0.0	0.0	0.0	X10	8.280	556.9	4611.3	407.6
Y10	8.735	318.5	2782.1	1496.8	X10	8.280	637.0	5274.4	466.2
Y12	10.100	100.0	1010.0	1248.1	X11	9.190	318.5	2927.0	992.7
Y12	10.100	788.4	7963.1	9840.4	X11	9.190	965.3	8871.4	3008.9
Y12	10.100	169.6	1713.0	2116.8	X13	10.555	0.0	0.0	0.0
Y12	10.100	84.8	856.5	1058.4	X13	10.555	0.0	0.0	0.0
Y12	10.100	212.0	2141.2	2646.0	X13	10.555	0.0	0.0	0.0
Y12	10.100	675.2	6819.7	8427.5	X14	11.465	33.3	382.2	544.2
Y12	10.100	424.0	4282.4	5292.0	X14	11.465	66.7	764.3	1088.4
Y12	10.100	788.4	7963.1	9840.4	X14	11.465	1655.9	18985.0	27033.5
Y13	10.555	1093.3	11539.6	17386.4	X14	11.465	955.5	10954.8	15599.0
Y13	10.555	353.3	3729.4	5619.1	X17	12.830	455.0	5837.6	13294.8
Y13	10.555	1273.3	13439.4	20248.8	X20	15.287	2186.6	33426.0	135170.3
					X20	15.287	964.6	14745.8	59630.3
					X20	15.287	424.0	6481.7	26211.1
					X20	15.287	964.6	14745.8	59630.3
					X20	15.287	675.2	10322.1	41741.2
					X20	15.287	1725.4	26375.6	106659.4
合計	Ys= 6.567	Lx 12098.68	(Lx・Y) 79453.81	(Lx・(Y-Ys)^2) 196505.89	合計	Xs= 7.425	Ly 30876.93	(Ly・X) 229246.33	(Ly・(X-Xs)^2) 910539.50

1 階 偏 心 率 計 算					
X 方 向			Y 方 向		
重 心	Yg= W・y/ W	5.803 m	重 心	Xg= W・x/ W	8.834 m
剛 心	Ys= (Lx・Y)/ Lx	6.567 m	剛 心	Xs= (Ly・X)/ Ly	7.425 m
偏心距離	ey= Yg-Ys	0.764 m	偏心距離	ex= Xg-Xs	1.410 m
ねじり剛性	Kr= (Lx・(Y-Ys)^2)+ (Ly・(X-Xs)^2)	1107045.375			
弾力半径	rex= (Kr/ Lx)	9.566 m	弾力半径	rey= (Kr/ Ly)	5.988 m
偏心率	Rex=ey/rex	0.080	偏心率	Rey=ex/rex	0.235

1.3. 平均床倍率の計算

2 層 (3 階床、又は 2 階の屋根)

	左下X(m) 左上X(m)	左下Y(m) 左上Y(m)	右上X(m) 右下X(m)	右上Y(m) 右下Y(m)	床倍率 (1)	床倍率 (2)	合計床 倍率	ブロック面積 (m ²)	床倍率 × ブロック面積	平均床 倍率
ブロック1	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	0.20	0.18	0.38	36.02	13.69	0.38
2 層 合 計								36.02	13.69	

1 層 (2 階床、又は 1 階の屋根)

	左下X(m) 左上X(m)	左下Y(m) 左上Y(m)	右上X(m) 右下X(m)	右上Y(m) 右下Y(m)	床倍率 (1)	床倍率 (2)	合計床 倍率	ブロック面積 (m ²)	床倍率 × ブロック面積	平均床 倍率
ブロック1	1.00 1.00	1.00 10.55	5.55 5.55	10.55 1.00	0.20	0.18	0.38	43.48	16.52	0.36
ブロック2	7.83 7.83	1.91 2.82	15.29 15.29	2.82 1.91	0.20	0.18	0.38	6.79	2.58	
ブロック3	5.55 5.55	2.82 10.10	7.37 7.37	10.10 2.82	0.20	0.18	0.38	13.25	5.03	
ブロック4	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	0.30	0.00	0.30	36.02	10.81	
ブロック5	7.37 7.37	7.37 10.10	15.29 15.29	10.10 7.37	0.20	0.18	0.38	21.61	8.21	
1 層 合 計								121.15	43.16	

1.4. 偏心率と床仕様による低減係数

	偏心率	平均 床倍率	床仕様 低減 Fe
2階 X方向	0.05	0.38	1.000
1階 X方向	0.08	0.36	1.000
2階 Y方向	0.10	0.38	1.000
1階 Y方向	0.24	0.36	0.779

1.5. 保有する耐力の算定

	保有する耐力 (修正前) (kN)	剛性率低減 F s	床仕様低減 F e	保有する耐力 edQu (kN)
2階 X方向	23.31	1.00	1.000	23.31
1階 X方向	48.47	1.00	1.000	48.47
2階 Y方向	45.62	1.00	1.000	45.62
1階 Y方向	127.87	1.00	0.779	99.59

16. 判定

		必要耐力 Q _r (kN)	保有する耐力 e _d Q _u (kN)	耐力の評点 e _d Q _u / Q _r	判 定
2階	X 方向	22.12	23.31	1.05	一応倒壊しない
1階		83.81	48.47	0.57	倒壊する可能性が高い
2階	Y 方向	22.12	45.62	2.06	倒壊しない
1階		83.81	99.59	1.18	一応倒壊しない

17. 地盤

	・敷地が傾斜地で、敷地内に盛り土、切り土部分がある。
	・建物周囲に、1.5 m以上の擁壁がある。
	・付近は液状化の可能性があるとされている地域である。
	・田畑の造成地で、造成後5年以内である。
	・河川・湖沼・池などの埋立地である。
	・スウェーデン式サウンディング試験等で、地耐力30kN/m ² 以下の層が3 m以上ある。
	(その他の所見)

18. 基礎

	杭基礎、布基礎、べた基礎		玉石、石積み、 ブロック基礎など
	鉄筋が入っている	鉄筋が入っていない	
良い・普通の地盤	()安全である	()ひび割れが入る恐れがある	()玉石などが移動したり傾く可能性が高い
悪い地盤	()ひび割れが入る恐れがある	()亀裂が入る恐れがある	()玉石などが移動したり傾く可能性が高い
非常に悪い地盤	()ひび割れが入る恐れがある 住宅が傾く可能性が高い	()大きな亀裂が入る恐れがある 住宅が傾く可能性が高い	()玉石などが移動したり 不陸が生じる 住宅が傾く可能性が高い

19. 水平構面の損傷

	・平面形に凹凸が多い。
	・2階又は3階が荒板などの床で、住宅幅の1/2以上の大きさの吹き抜けがある。
	・短辺が4 mを超える大きな吹き抜けがある。
	・2階の直下に壁がない外周壁が2面以上ある。(ただし、枠組壁工法を除く)
レ	・部分2階建てで、2階の直下部分に壁が少ない。
	(その他の所見)

20. 柱の折損

診断のルートが「垂れ壁付き独立柱がある場合」でないため、この項目の計算結果はありません。

21. 横架材接合部の外れ

	・12畳以上の大きな部屋がある
	・母屋部分より、下家部分に壁が多い。
	・横架材接合部に羽子板ボルトなどの補強金物がない。
	(その他の所見)

22. 屋根葺き材の落下の可能性

屋根葺き材の仕様		損傷の可能性
瓦 等	棟 瓦	補強棟 () 脱落の可能性は小さい
		それ以外 () 脱落の可能性が大きい
	平 瓦	すべてを留めつけ () 安全です
		3～4段毎留めつけ (レ) 一応安全です
	留めつけなし () 脱落の可能性がある	
金属板葺き		() 安全です

23. 診断表

この住宅は、建築基準法の想定する大地震で、

(倒壊する可能性が高い)

その階と方向は、(1)階 (X)方向、と考えられる。

評点

	X方向	Y方向
2階	1.05	2.06
1階	0.57	1.18

(印は最低値を示す)

その他に、以下の部位が大きく壊れる可能性があります。

	部 位	箇所など
(レ)	地盤の崩壊等	普通
(レ)	基礎の破損・亀裂等	基礎は健全で劣化も見られず問題ない。
(レ)	水平構面（床や屋根の損傷）	水平構面の耐力が小さく。損傷の可能性がある。
()	柱の折損	
(レ)	横架材接合部の外れ	羽子板ボルト締めである。しかし、大きな吹き抜けなどはない。部分2階なので、下家部分で損傷を生じる可能性はある。
(レ)	屋根葺き材の落下	瓦で3列ごとに留めつけている。 平部分に関しては、大きな損傷を受ける可能性は小さい。

総合所見

総合所見

上部構造以外は、おおむね良好
1階X方向の耐力が不足しているので接合金物中心の補強を検討。

部材仕様表

壁面仕様

部位	番号	仕様	基準耐力 kN/m	剛性 kN/rad/m
外壁面・内壁面	1	ラスシート+モルタル塗り	2.50	810.00
	2	真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.30	250.00

軸組等の要素仕様 (精密診断用)

部位	番号	仕様	標準耐力 kN/m	標準剛性 kN/rad/m	接合 低減	基準耐力 kN/m	剛性 kN/rad/m
軸組	1	筋かい 45x90	3.20	650.00	0.80	2.56	520.00
	2	筋かい 30x90	2.40	480.00	0.80	1.92	384.00

開口部の仕様 (記号は平面図で使用)

部位	番号	記号	仕様	開口高 cm	開口幅 cm	腰壁高 cm	開始位置cm
軸組 (開口部)	1	戸大	掃き出し	200.0	182.0	0.0	0.0
	2	大	腰高窓(大)	120.0	182.0	100.0	0.0
	3	中	腰高窓(中)	100.0	91.0	100.0	0.0
	4	小	小窓	60.0	91.0	100.0	0.0
	5	戸特	戸特大	200.0	364.0	0.0	0.0
	6	戸小	掃き出し小	200.0	91.0	0.0	0.0
	7	窓長	腰高窓特大	120.0	273.0	100.0	0.0

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚		短ほぞ差し	い 0.00 (0.00)
	K	かすがい打ち	い 0.00 (0.00)
	N	長ほぞ差し込み栓	ろ 3.40 (0.65)
	L	C P - L	ろ 3.40 (0.65)
	No	長ほぞ差し込み栓(基準適合)	ろ 3.40 (0.65)
	V	山形プレート	は 5.10 (1.00)
	T	T字かど金物	は 5.10 (1.00)
	Vo	山形プレート(基準適合)	は 5.10 (1.00)
	P	羽子板ボルト	に 7.50 (1.40)
	I	短冊金物	に 7.50 (1.40)
	Ps	スクリーナ釘 5 0+羽子板ボルト	ほ 8.50 (1.60)
	Is	スクリーナ釘 5 0+短冊金物	ほ 8.50 (1.60)
	2	1 0 K N引き寄せ金物	へ 10.00 (1.80)
	3	1 5 K N引き寄せ金物	と 15.00 (2.80)
4	2 0 K N引き寄せ金物	ち 20.00 (3.70)	
5	2 5 K N引き寄せ金物	り 25.00 (4.70)	
6	1 5 K N引き寄せ金物 X 2	ぬ 30.00 (5.60)	

床組等の仕様

部位	番号	仕様	床倍率
床組・水平構面	1	幅180杉板12mm以上,根太@500以下,転ばし,N50@150以下	0.20
	2	幅180杉板12mm以上,根太@340以下,転ばし,N50@150以下	0.30
	3	火打ち金物H B,平均負担面積5.0以下,梁背150以上	0.18

2階 平面図

2階 平面図

凡例 2本太線：耐力壁 番号[上/左面材仕様リスト番号:軸組仕様リスト番号:下/右面材仕様リスト番号]
 1本太線：非耐力壁 番号[上/左面材仕様リスト番号:開口仕様リスト番号:下/右面材仕様リスト番号]
 柱位置記号：柱頭柱脚接合部の金物記号、 囲みは通し柱
 番号・記号については仕様表参照のこと

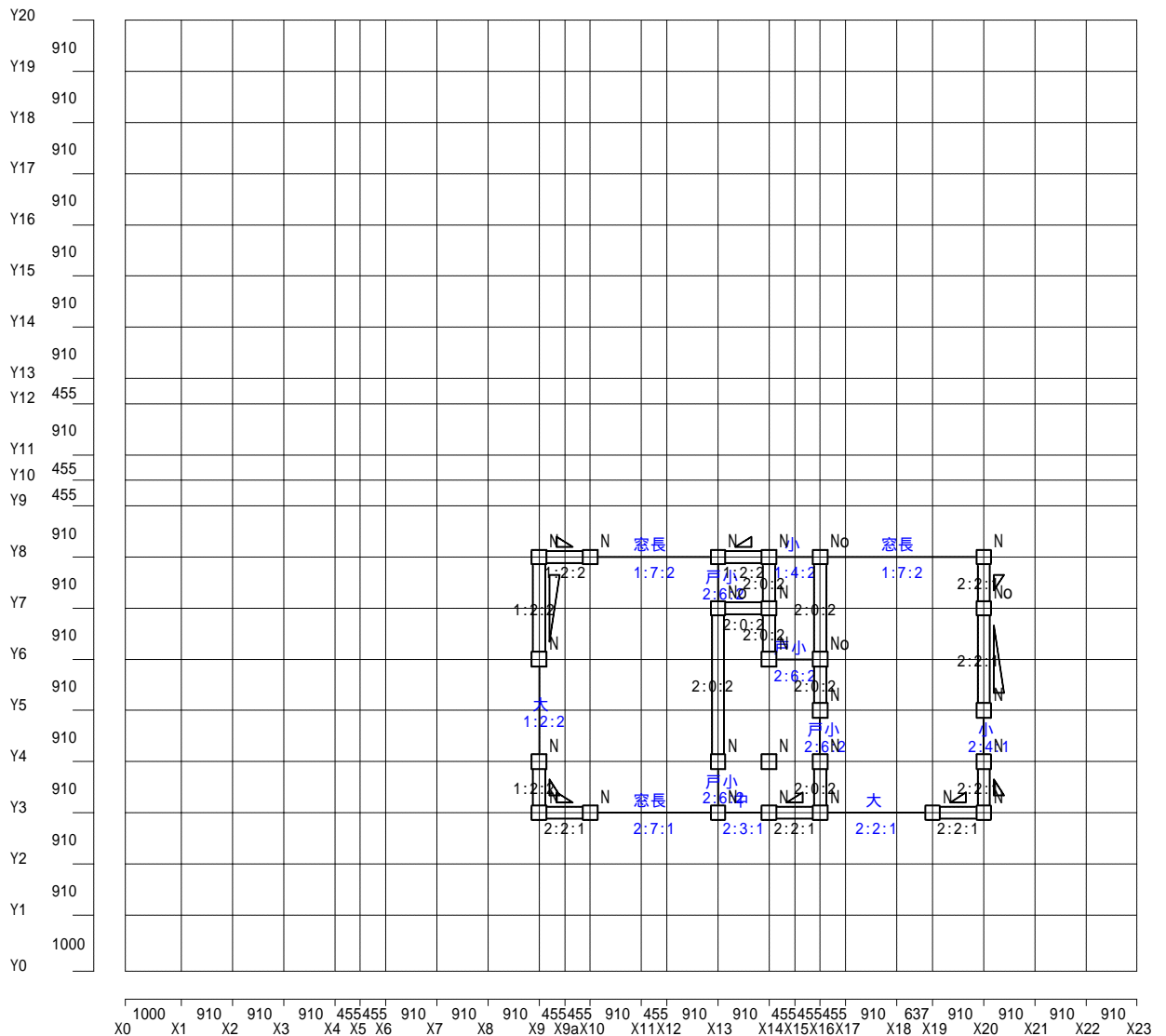
耐力壁 符号 耐力(kN/m) 剛性(kN/rad/m)

1:2:2 / 2:2:1 5.72 1444.0 ラスシート+モルタル塗り+真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 30x90
 2:0:2 2.60 500.0 真壁)ラスボード下地漆喰塗り +真壁)ラスボード下地漆喰塗り

上記符号については2本太線(耐力壁)部分(中央が軸組仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号)のもので、

図中1本太線(下記開口記号のある壁)部分については、中央が開口仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号を示す

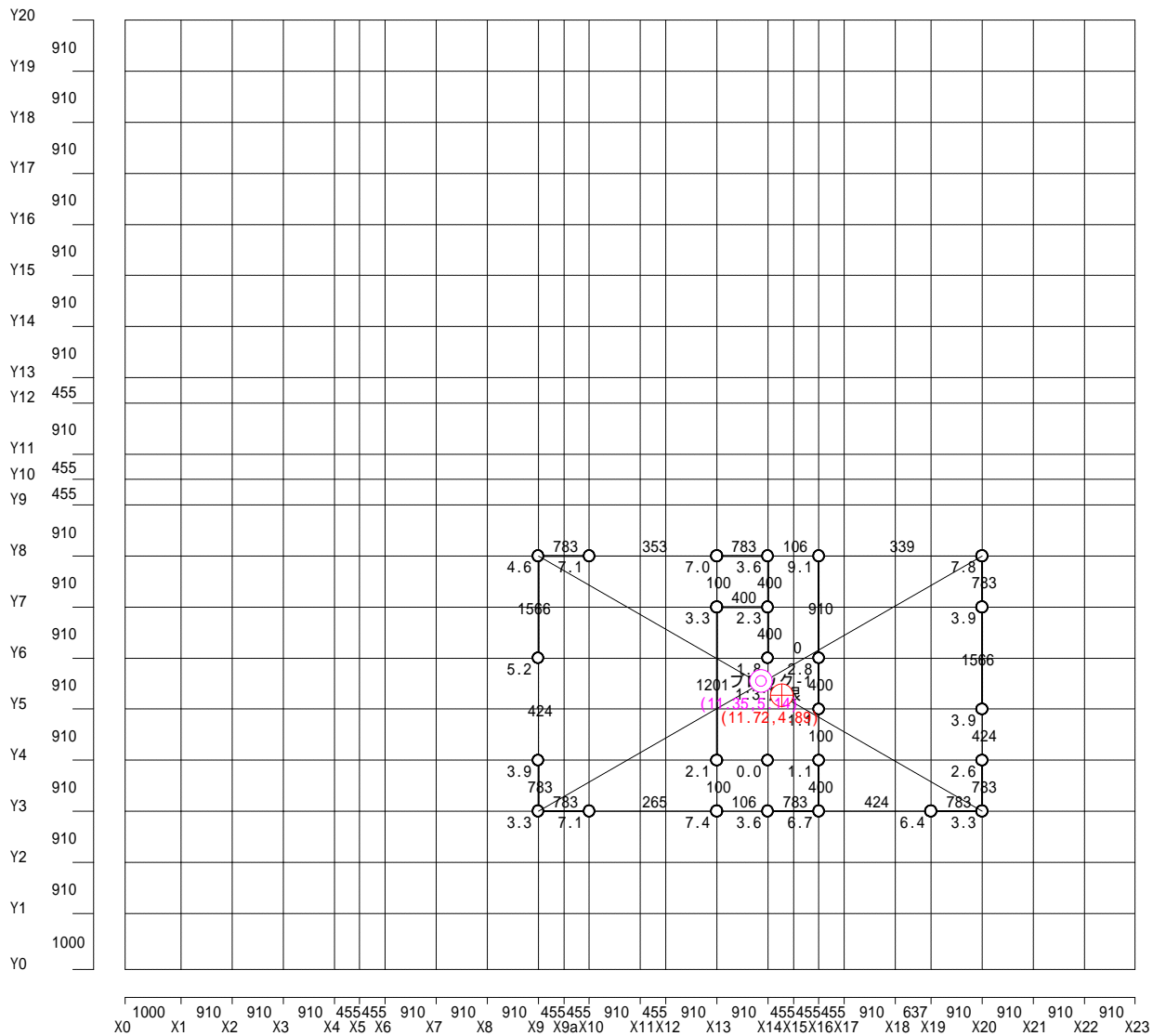
開口記号 窓長:腰高窓特大 中:腰高窓(中) 大:腰高窓(大) 戸小:掃き出し小 小:小窓



2階 重心・剛心図

	X座標(X方向)	Y座標(Y方向)
重心 (m)	11.347	5.138
剛心 (m)	11.717	4.887
偏心率	0.054	0.105

図中のスパンの単位は mm
 図中の壁位置の数値は壁剛性 kN/rad
 ブロック名称の下の数字は、床組等の仕様番号 (2種類までで、0 の時は設定なし) を示す
 図中の柱位置左下の数値は柱軸力 kN

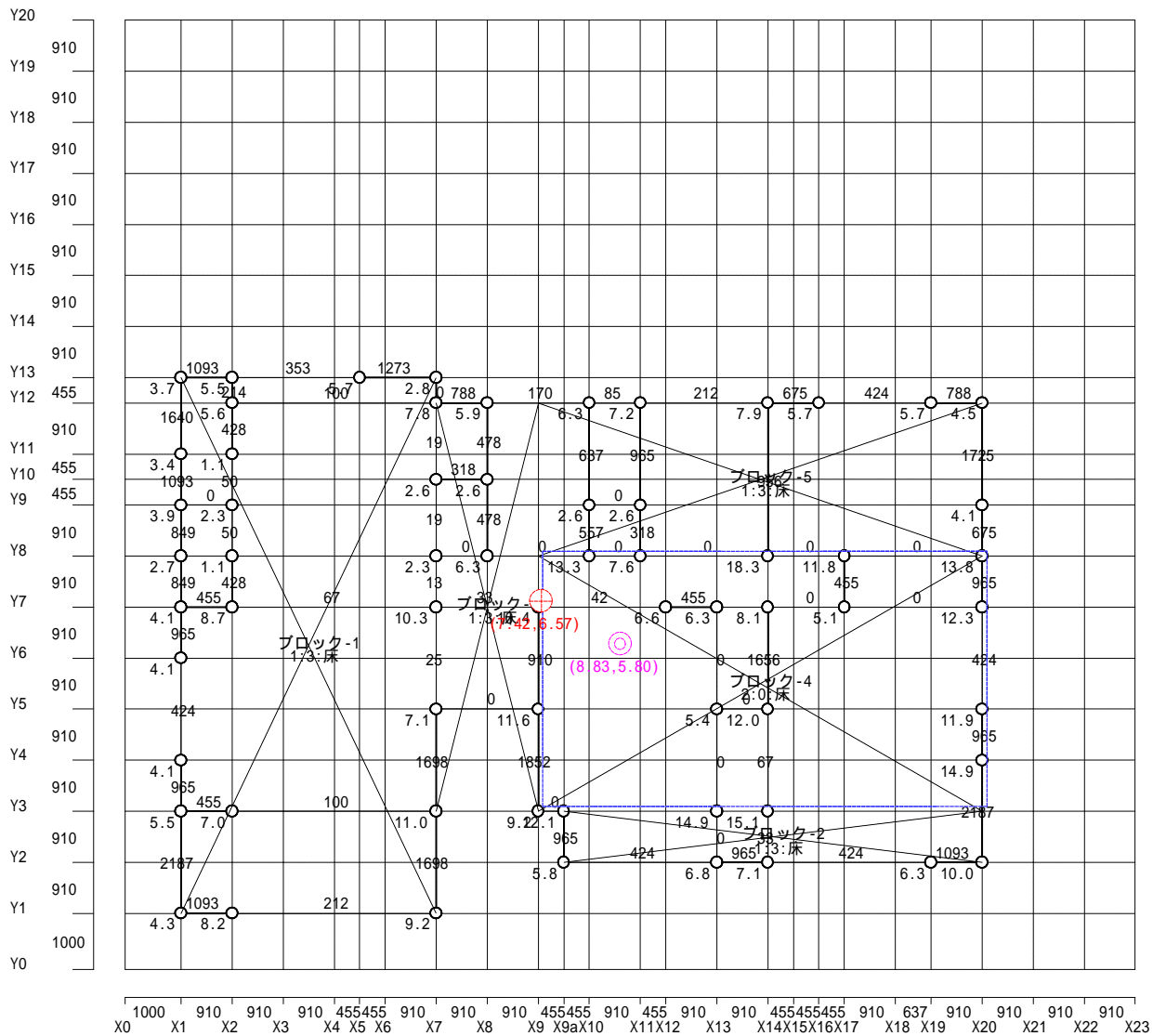


1階 重心・剛心図

	X座標(X方向)	Y座標(Y方向)
重心 (m)	8.834	5.803
剛心 (m)	7.425	6.567
偏心率	0.080	0.235

図中のスパンの単位は mm
 図中の壁位置の数値は壁剛性 kN/rad
 ブロック名称の下の数字は、床組等の仕様番号(2種類まで、0の時 は設定なし)を示す
 図中の柱位置左下の数値は柱軸力 kN

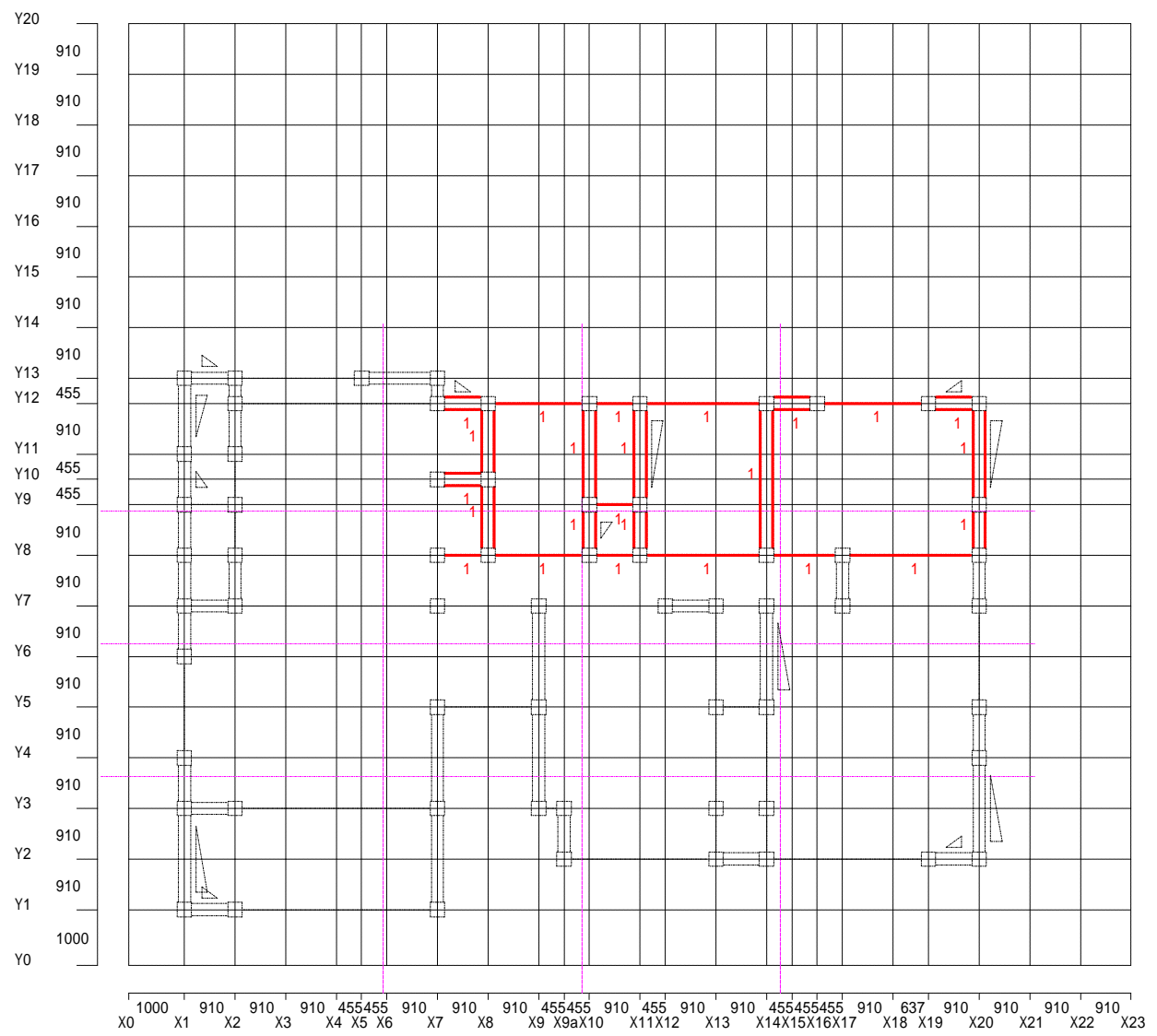
は「重心」 に+は「剛心」を示す(単位はm)



1階 劣化部分・基礎個別 伏図

1階 劣化部分・基礎個別 伏図

- 凡例
- 2本太線：耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
 - 1本太線：非耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
 - 太線：柱の劣化部分、及び補修済部分
 - 細線：劣化のない部分(番号表示なし)
 - 表示番号 1：部分的な劣化 2：著しい劣化 3：補修済の部分
 - 記号 K1~K3：基礎仕様 ~ (壁に個別配置した基礎仕様)
 - (記号の無いところは、全体仕様[基礎]を使用)

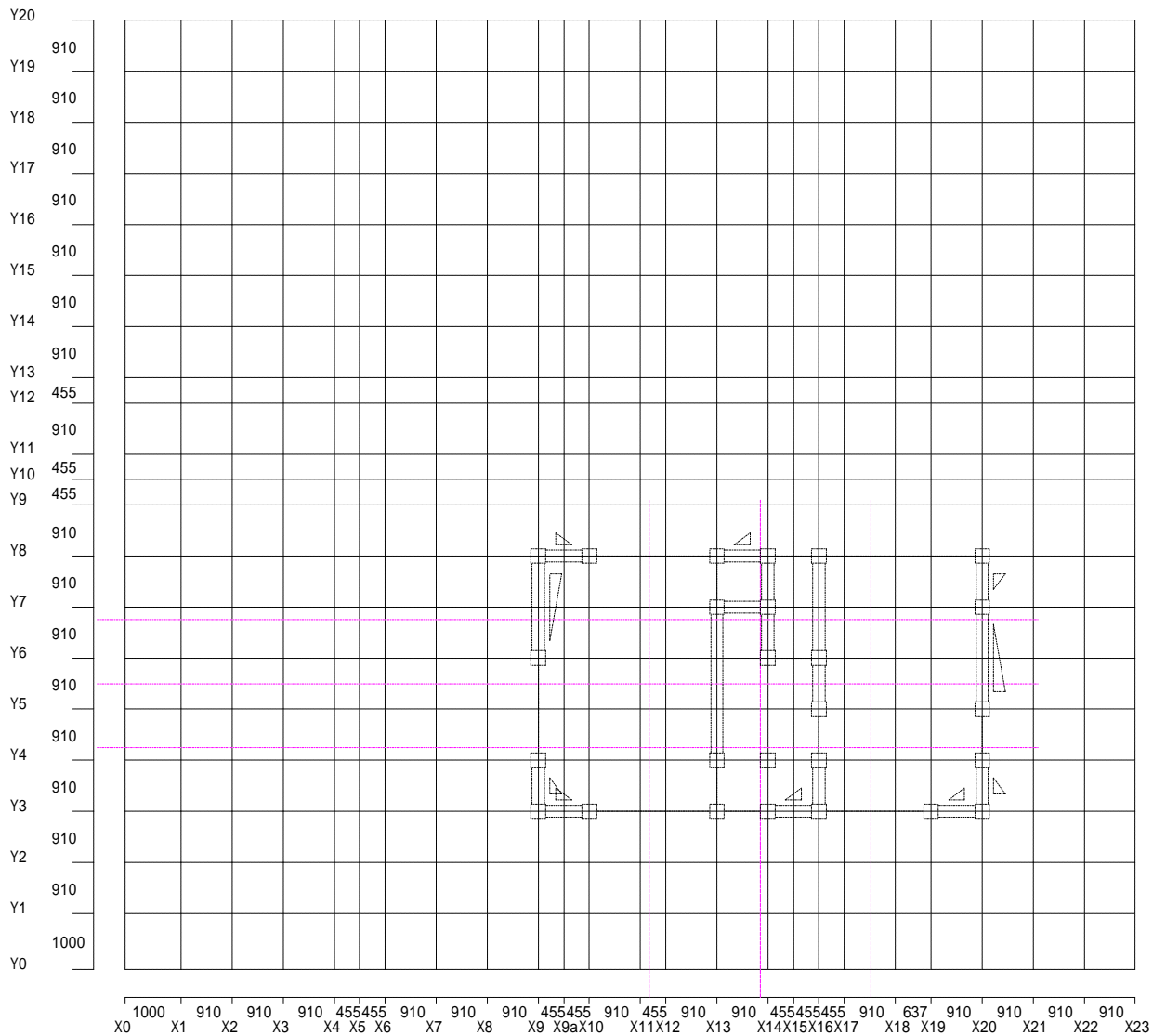


2階 劣化部分 伏図

2階 劣化部分 伏図

凡例

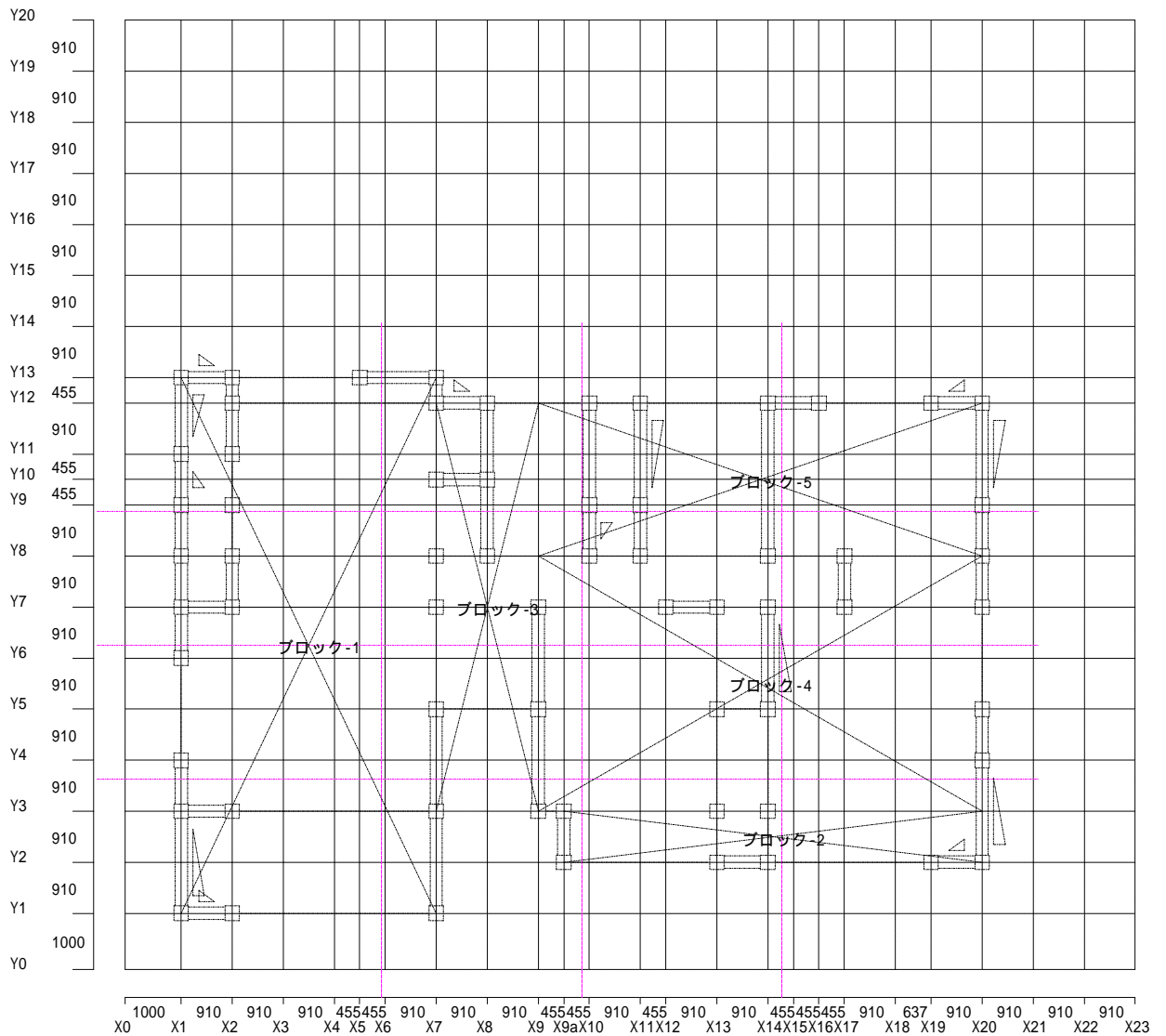
- 2本太線：耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
- 1本太線：非耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
- 太線：柱の劣化部分、及び補修済部分
- 細線：劣化のない部分(番号表示なし)
- 表示番号 1：部分的な劣化 2：著しい劣化 3：補修済の部分



1階 釘打ち仕様伏図

1階 釘打ち仕様伏図

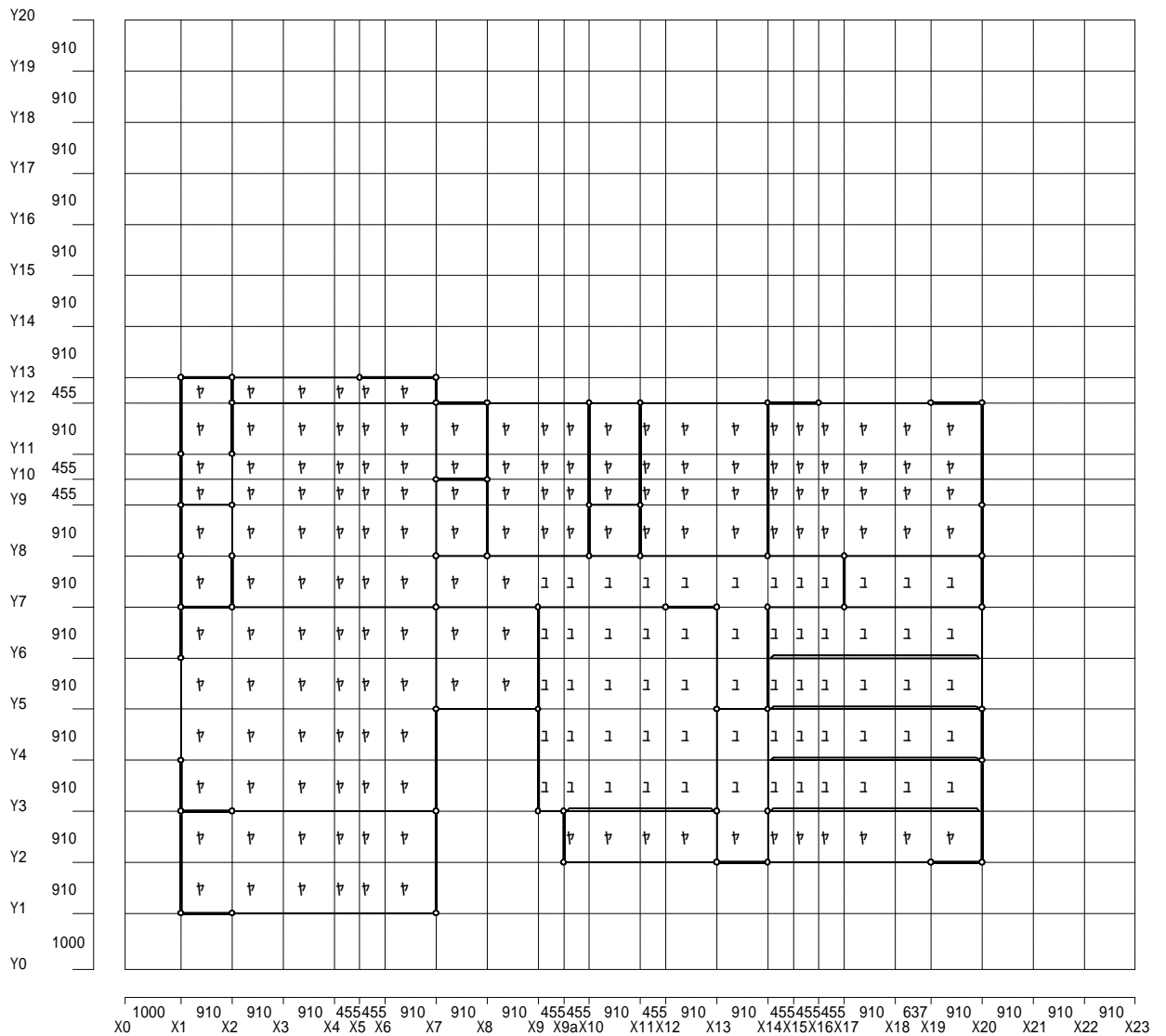
- 凡例
- 太線：壁面材で釘打ち仕様が標準以外の部分
 - 太線斜め線：床面材で釘打ち仕様が標準以外の部分
 - 細線：釘打ち仕様が標準と同等か必要のない部分（仕様リスト番号なし）
- 図中の番号は、釘打ち仕様の番号を示す（番号のないところ及び 0 は、標準部分）
 床面材の場合、左側の番号が床仕様1の釘、右側の番号が床仕様2の釘を示す
- 釘打ち仕様 1:N38@200 2:GNF40@150



2階 床荷重伏図

2階 床荷重伏図

- 凡例
- 丸印：柱位置を示す
 - 図中の記号：荷重種別 1：床 ヤ：屋根
 - 番号位置の細線：床/屋根の根太方向を示す
 - Y1-Y9：その他1～その他9
 - 加1-加5：壁1～壁5
 - 台形2重線：大梁位置を示す
 - 太線：耐力壁位置を示す
 - 中線：壁・小梁位置を示す
 - T字中線：片持ち梁位置を示す
 - 三角線：丸太位置を示す

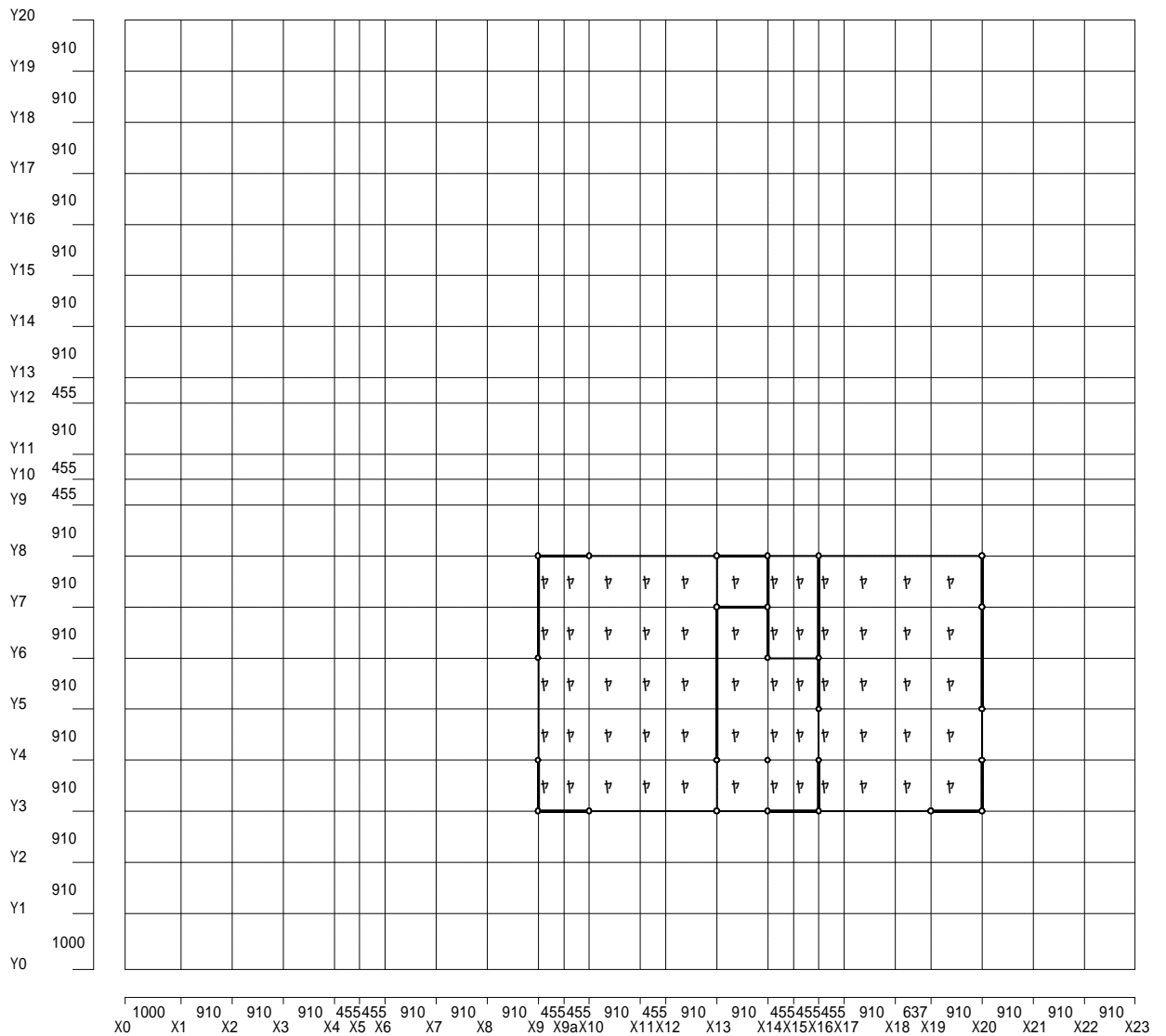


屋根階 床荷重伏図

屋根階 床荷重伏図

凡例

- 丸印：柱位置を示す
- 図中の記号：荷重種別 1：床 ヤ：屋根 Y1-Y9：その他1～その他9
- 番号位置の細線：床/屋根の根太方向を示す
- 台形2重線：大梁位置を示す
- 太線：耐力壁位置を示す
- 中線：壁・小梁位置を示す
- T字中線：片持ち梁位置を示す
- 三角線：丸太位置を示す

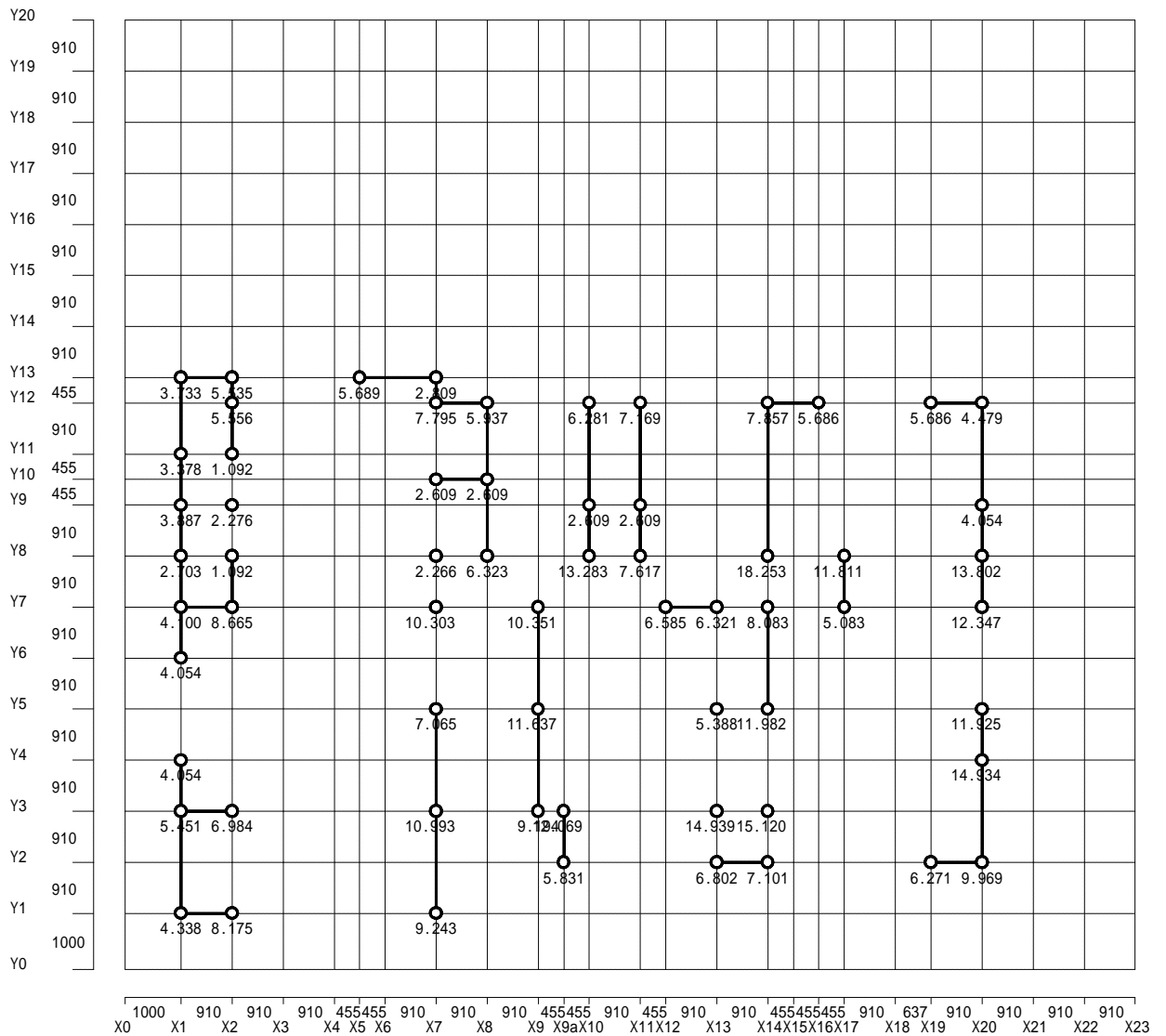


1階 鉛直荷重による軸力伏図

鉛直荷重による軸力伏図

1 階

表示の数値は軸力(kN)

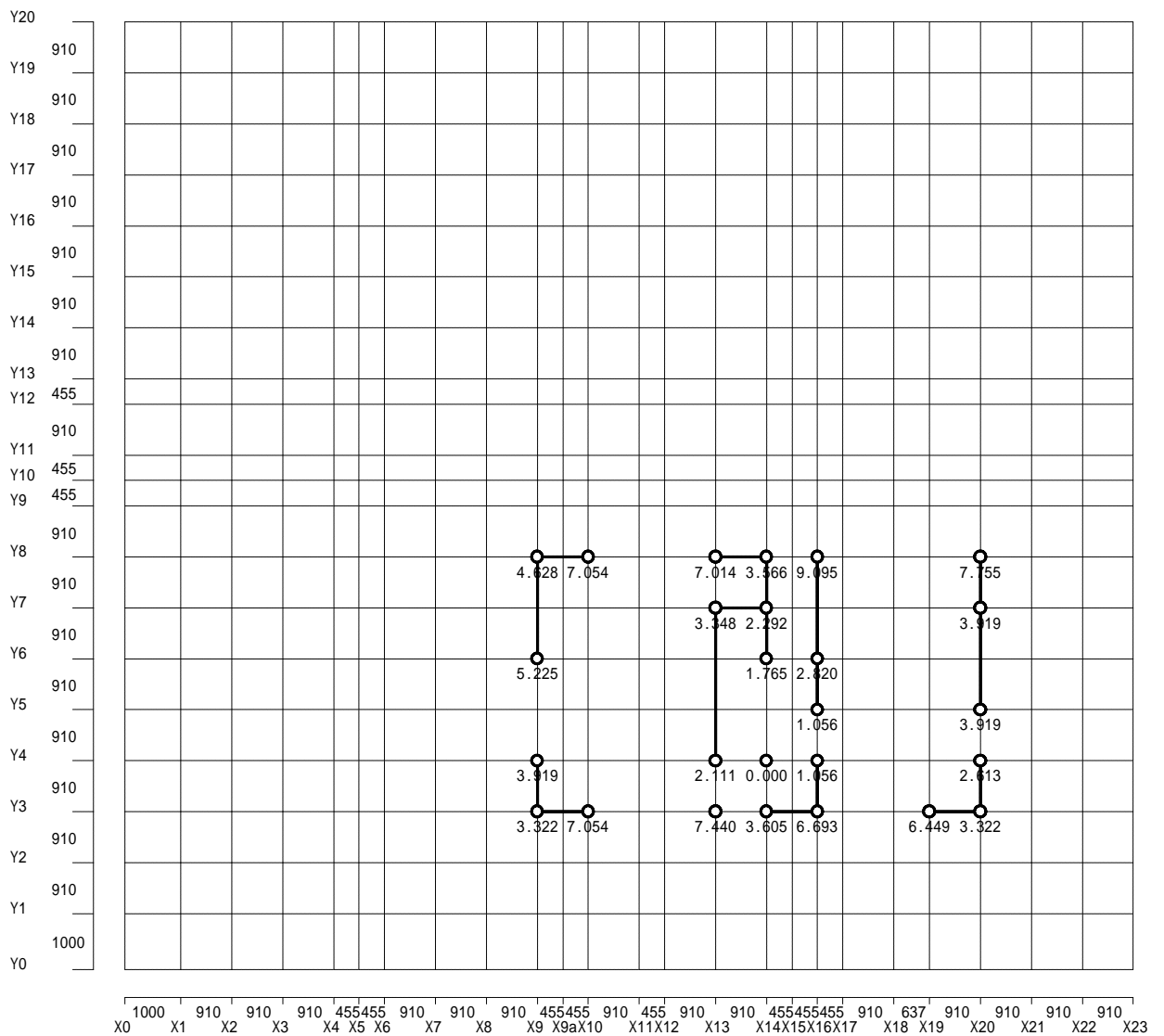


2階 鉛直荷重による軸力伏図

鉛直荷重による軸力伏図

2階

表示の数値は軸力(kN)

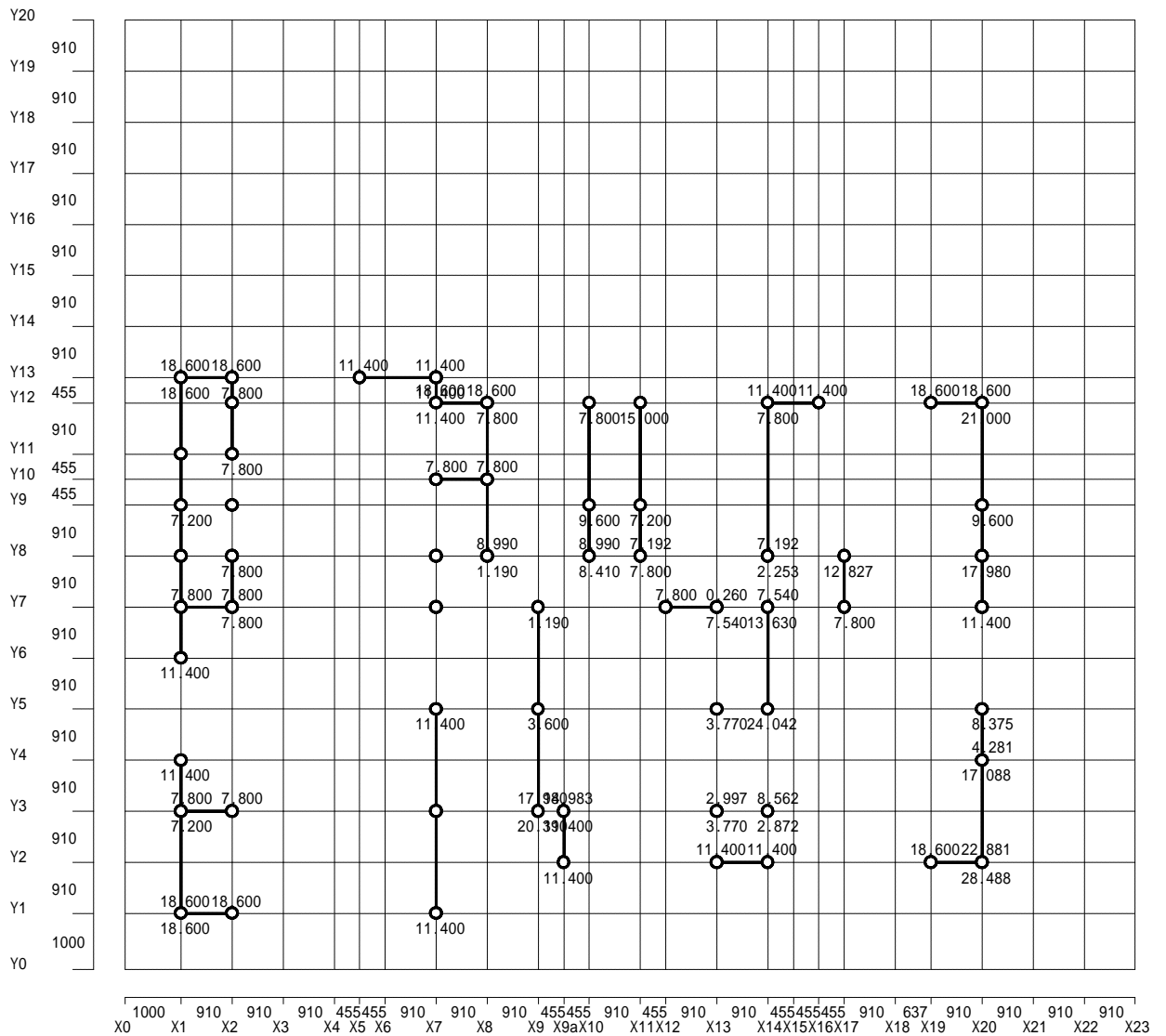


1階 地震力による軸力伏図

地震力による軸力伏図

上段：X方向軸力(kN) 下段：Y方向軸力(kN)

1 階

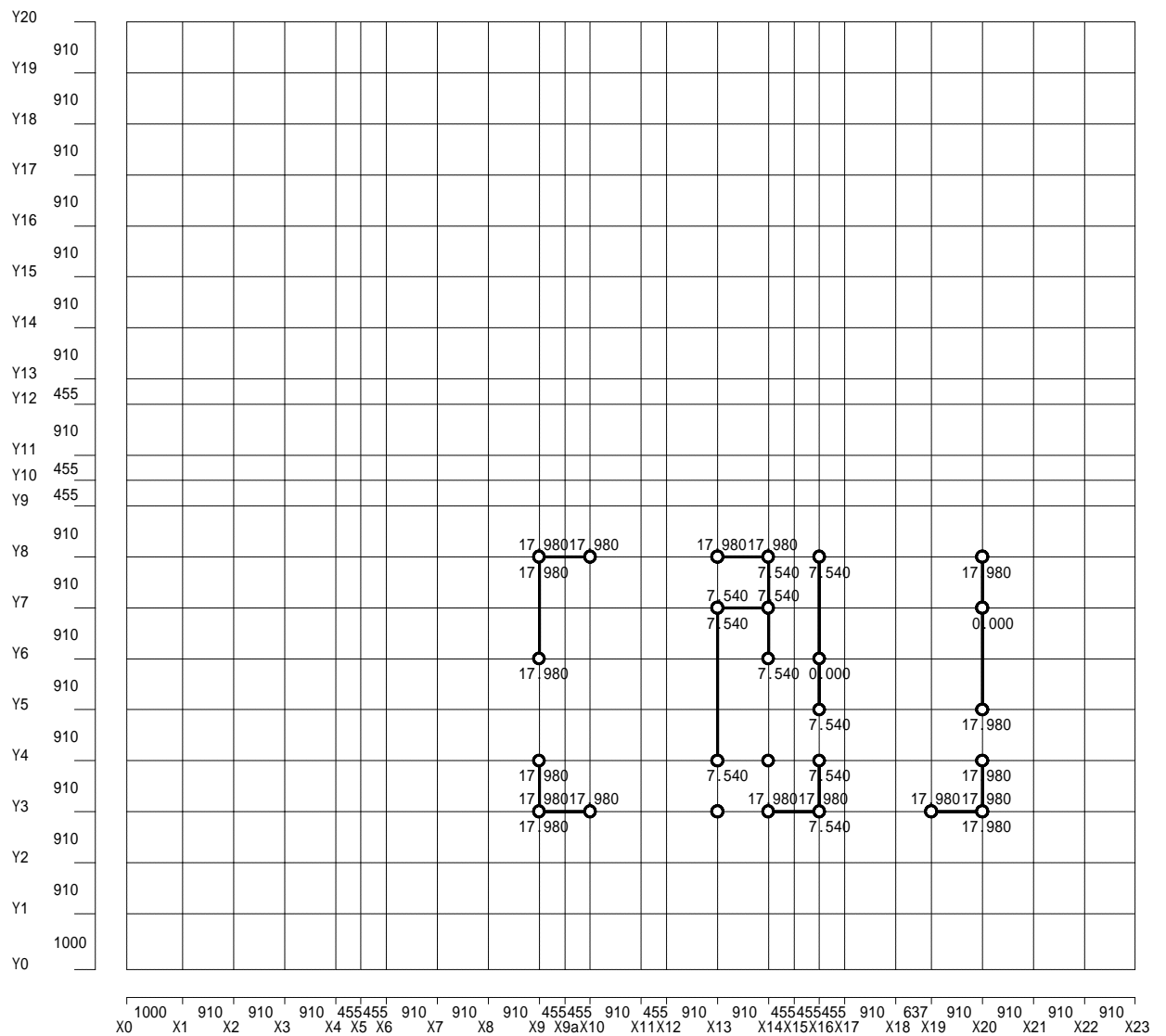


2階 地震力による軸力伏図

地震力による軸力伏図

上段：X方向軸力(kN) 下段：Y方向軸力(kN)

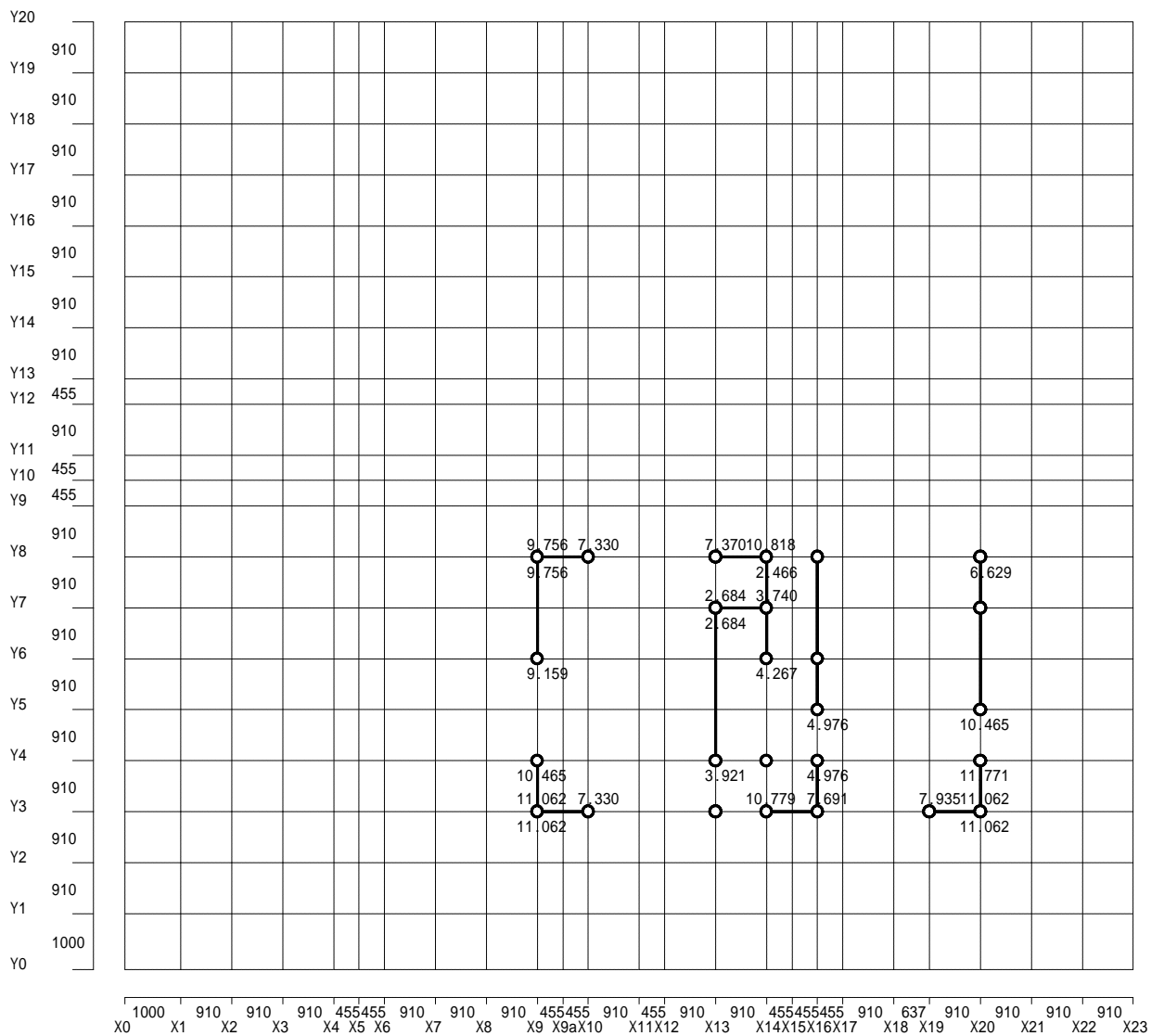
2 階



2階 地震力による引抜き伏図

地震力による引抜き伏図
 上段：X方向引抜き(kN) 下段：Y方向引抜き(kN)

2階



接合部計算結果 (評価外)

接合部の設計(浮上がりの検討)

$$V_T = V_L - V_s \times \quad (\text{kN})$$

V_s : 耐力壁の回転による軸力の合計 (kN)

: 浮上がりに対して建物全体が押さえこむ効果を考慮した係数

(耐力壁線の外端部 =0.8 耐力壁線の内部 =0.5)

V_L : 耐力壁間の押えに有効な長期軸力の合計 (kN)

位置	階	方向		地震時			V_L'	V_T'	金物	判定
				V_{sk}	V_L	V_T				
Y1 X1	1	X	0.8	18.600	4.338	-10.542			V(は)	×
			0.8	18.600	4.338	-10.542			V(は)	×
Y1 X2	1	X	0.8	18.600	8.175	-6.705			V(は)	×
Y1 X7	1	Y	0.8	11.400	9.243	0.123			Vo(は)	
Y2 X9a	1	Y	0.8	11.400	5.831	-3.289			Vo(は)	
Y2 X13	1	X	0.8	11.400	6.802	-2.318			Vo(は)	
Y2 X14	1	X	0.8	11.400	7.101	-2.019			Vo(は)	
Y2 X19	1	X	0.8	18.600	6.271	-8.609			V(は)	×
Y2 X20	1	X	0.8	22.881	9.969	-8.336			V(は)	×
			0.8	28.488	9.969	-12.821			V(は)	×
Y3 X1	1	X	0.8	7.800	5.451	-0.789			Vo(は)	
			0.5	7.200	5.451	1.851			Vo(は)	
Y3 X2	1	X	0.8	7.800	6.984	0.744			Vo(は)	
Y3 X9	2	X	0.8	17.980	3.322	-11.062			N(ろ)	×
			0.8	17.980	3.322	-11.062			N(ろ)	×
	1	X	0.8	17.980	9.194	-5.190			V(は)	×
0.8	20.390		9.194	-7.118			V(は)	×		
Y3 X9a	1	X	0.8	14.983	12.069	0.083			Vo(は)	
			0.8	11.400	12.069	2.949			Vo(は)	
Y3 X10	2	X	0.8	17.980	7.054	-7.330			N(ろ)	×
Y3 X13	1	X	0.8	2.997	14.939	12.542			Vo(は)	
			0.8	3.770	14.939	11.923			Vo(は)	
Y3 X14	2	X	0.8	17.980	3.605	-10.779			N(ろ)	×
			0.8	8.562	15.120	8.270			Vo(は)	
Y3 X16	2	X	0.8	17.980	6.693	-7.691			N(ろ)	×
			0.8	7.540	6.693	0.661			N(ろ)	×
Y3 X19	2	X	0.8	17.980	6.449	-7.935			N(ろ)	×
Y3 X20	2	X	0.8	17.980	3.322	-11.062			N(ろ)	×
			0.8	17.980	3.322	-11.062			N(ろ)	×
Y4 X1	1	Y	0.8	11.400	4.054	-5.066			Vo(は)	
Y4 X9	2	Y	0.8	17.980	3.919	-10.465			N(ろ)	×
Y4 X13	2	Y	0.8	7.540	2.111	-3.921			N(ろ)	×
Y4 X16	2	Y	0.8	7.540	1.056	-4.976			N(ろ)	×
Y4 X20	2	Y	0.8	17.980	2.613	-11.771			N(ろ)	×
			0.8	4.281	14.934	11.510			Vo(は)	
Y5 X7	1	Y	0.8	11.400	7.065	-2.055			Vo(は)	
			0.5	17.088	14.934	6.391			Vo(は)	
Y5 X9	1	Y	0.5	3.600	11.637	9.837			Vo(は)	

位置	階	方向		地震時			VL'	VT'	金物	判定
				Vsk	VL	VT				
Y5 X13	1	Y	0.8	3.770	5.388	2.372			Vo(は)	
Y5 X14	1	Y	0.8	24.042	11.982	-7.252			V(は)	×
Y5 X16	2	Y	0.8	7.540	1.056	-4.976			N(ろ)	×
Y5 X20	2	Y	0.8	17.980	3.919	-10.465			N(ろ)	×
	1	Y	0.8	8.375	11.925	5.225			Vo(は)	
Y6 X1	1	Y	0.8	11.400	4.054	-5.066			Vo(は)	
Y6 X9	2	Y	0.8	17.980	5.225	-9.159			N(ろ)	×
Y6 X14	2	Y	0.8	7.540	1.765	-4.267			N(ろ)	×
Y6 X16	2	Y	0.5	0.000	2.820	2.820			No(ろ)	
Y7 X1	1	X	0.8	7.800	4.100	-2.140			Vo(は)	
Y7 X2	1	X	0.8	7.800	8.665	2.425			Vo(は)	
		Y	0.8	7.800	8.665	2.425			Vo(は)	
Y7 X9	1	Y	0.8	1.190	10.351	9.399			Vo(は)	
Y7 X12	1	X	0.8	7.800	6.585	0.345			Vo(は)	
Y7 X13	2	X	0.8	7.540	3.348	-2.684			No(ろ)	
		Y	0.8	7.540	3.348	-2.684			No(ろ)	
Y7 X14	2	X	0.8	0.260	6.321	6.113			Vo(は)	×
		Y	0.8	7.540	6.321	0.289			Vo(は)	
Y7 X14	1	X	0.8	7.540	2.292	-3.740			N(ろ)	×
		Y	0.8	13.630	8.083	-2.821			Vo(は)	
Y7 X17	1	Y	0.8	7.800	5.083	-1.157			Vo(は)	
Y7 X20	2	Y	0.5	0.000	3.919	3.919			No(ろ)	
		Y	0.8	11.400	12.347	3.227			Vo(は)	
Y8 X2	1	Y	0.8	7.800	1.092	-5.148			V(は)	×
Y8 X8	1	X	0.8	8.990	6.323	-0.869			Vo(は)	
		Y	0.8	1.190	6.323	5.371			Vo(は)	
Y8 X9	2	X	0.8	17.980	4.628	-9.756			N(ろ)	×
		Y	0.8	17.980	4.628	-9.756			N(ろ)	
Y8 X10	2	X	0.8	17.980	7.054	-7.330			N(ろ)	×
		Y	0.8	8.410	13.283	6.555			Vo(は)	
Y8 X11	1	X	0.8	7.192	7.617	1.863			Vo(は)	
		Y	0.8	7.800	7.617	1.377			Vo(は)	
Y8 X13	2	X	0.8	17.980	7.014	-7.370			N(ろ)	×
Y8 X14	2	X	0.8	17.980	3.566	-10.818			N(ろ)	×
		Y	0.8	7.540	3.566	-2.466			N(ろ)	
Y8 X14	1	X	0.8	7.192	18.253	12.499			Vo(は)	
		Y	0.8	2.253	18.253	16.450			Vo(は)	
Y8 X16	2	Y	0.8	7.540	9.095	3.063			No(ろ)	

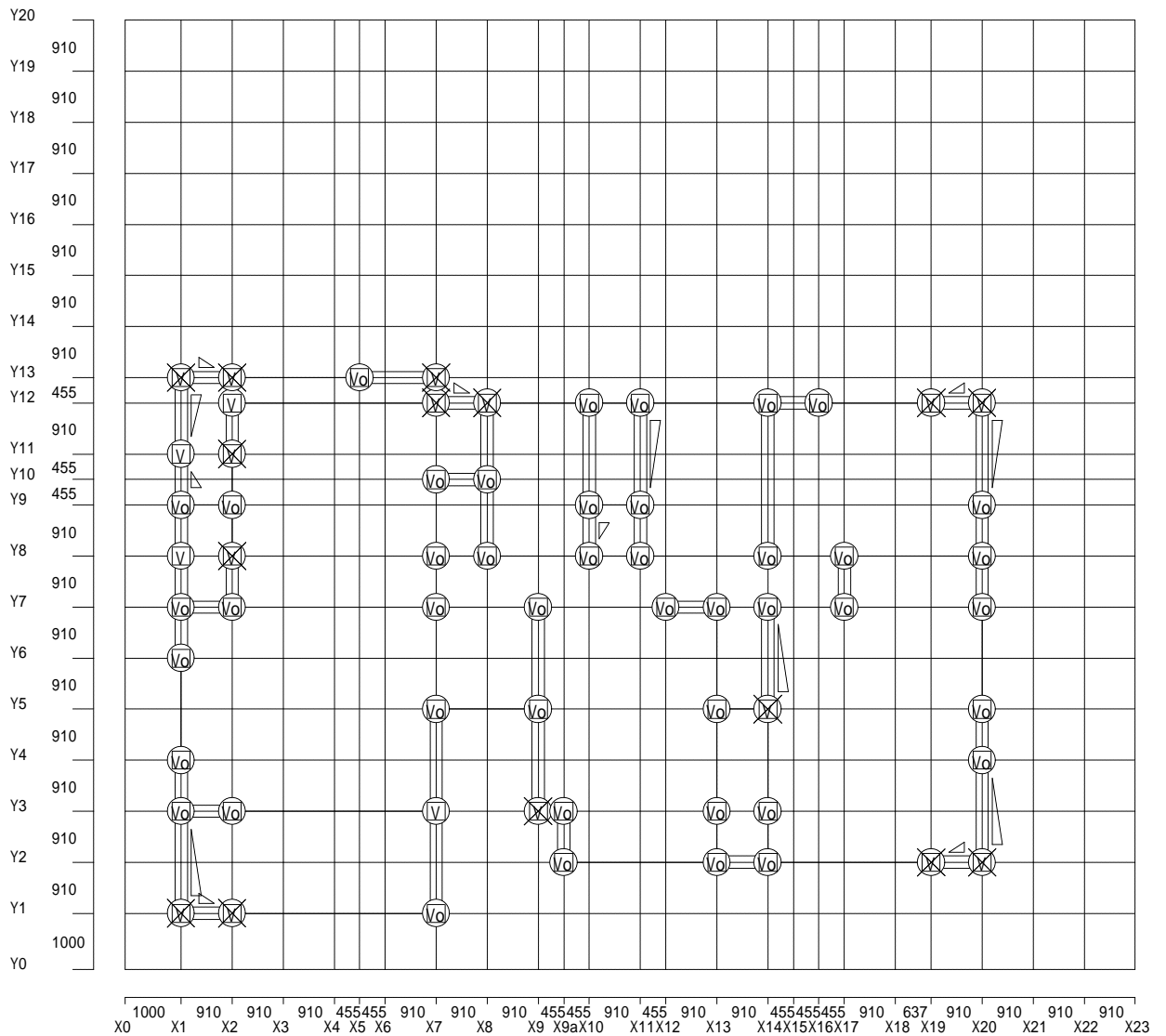
位置	階	方向		地震時			VL'	VT'	金物	判定
				Vsk	VL	VT				
Y8 X17	1	Y	0.8	12.827	11.811	1.549			Vo(は)	
Y8 X20	2	Y	0.8	17.980	7.755	-6.629			N(ろ)	×
	1	Y	0.5	17.980	13.802	4.812			Vo(は)	
Y9 X1	1	Y	0.5	7.200	3.887	0.287			Vo(は)	
Y9 X10	1	Y	0.5	9.600	2.609	-2.191			Vo(は)	
Y9 X11	1	Y	0.5	7.200	2.609	-0.991			Vo(は)	
Y9 X20	1	Y	0.5	9.600	4.054	-0.746			Vo(は)	
Y10 X7	1	X	0.8	7.800	2.609	-3.631			Vo(は)	
Y10 X8	1	X	0.8	7.800	2.609	-3.631			Vo(は)	
Y11 X2	1	Y	0.8	7.800	1.092	-5.148			V(は)	×
Y12 X7	1	X	0.8	18.600	7.795	-7.085			V(は)	×
		Y	0.8	11.400	7.795	-1.325			V(は)	×
Y12 X8	1	X	0.8	18.600	5.937	-8.943			V(は)	×
		Y	0.8	7.800	5.937	-0.303			V(は)	×
Y12 X10	1	Y	0.8	7.800	6.281	0.041			Vo(は)	
Y12 X11	1	Y	0.8	15.000	7.169	-4.831			Vo(は)	
Y12 X14	1	X	0.8	11.400	7.857	-1.263			Vo(は)	
		Y	0.8	7.800	7.857	1.617			Vo(は)	
Y12 X16	1	X	0.8	11.400	5.686	-3.434			Vo(は)	
Y12 X19	1	X	0.8	18.600	5.686	-9.194			V(は)	×
Y12 X20	1	X	0.8	18.600	4.479	-10.401			V(は)	×
		Y	0.8	21.000	4.479	-12.321			V(は)	×
Y13 X1	1	X	0.8	18.600	3.733	-11.147			V(は)	×
		Y	0.8	18.600	3.733	-11.147			V(は)	×
Y13 X2	1	X	0.8	18.600	5.535	-9.345			V(は)	×
		Y	0.8	7.800	5.535	-0.705			V(は)	×
Y13 X5	1	X	0.8	11.400	5.689	-3.431			Vo(は)	
Y13 X7	1	X	0.8	11.400	2.809	-6.311			V(は)	×
		Y	0.8	11.400	2.809	-6.311			V(は)	×

1階 接合部の検討伏図 (評価外)

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚	K	短ほぞ差し	0.00 (0.00)
	N	かすがい打ち	0.00 (0.00)
	L	長ほぞ差し込み栓	3.40 (0.65)
	No	C P - L	3.40 (0.65)
	V	長ほぞ差し込み栓(基準適合)	3.40 (0.65)
	T	山形プレート	5.10 (1.00)
	Vo	T字かど金物	5.10 (1.00)
	P	山形プレート(基準適合)	5.10 (1.00)
	I	羽子板ボルト	7.50 (1.40)
	Ps	短冊金物	7.50 (1.40)
	Is	スクリュー釘 5 0 +羽子板ボルト	8.50 (1.60)
	2	スクリュー釘 5 0 +短冊金物	8.50 (1.60)
	3	1 0 KN引き寄せ金物	10.00 (1.80)
	4	1 5 KN引き寄せ金物	15.00 (2.80)
	5	2 0 KN引き寄せ金物	20.00 (3.70)
6	2 5 KN引き寄せ金物	25.00 (4.70)	
		1 5 KN引き寄せ金物 X 2	30.00 (5.60)

は、入力済検定部分×はNG, それ以外の柱位置は算定結果。太線は補強部分。



2階 接合部の検討伏図 (評価外)

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚	K	短ほぞ差し	0.00 (0.00)
	N	かすがい打ち	0.00 (0.00)
	L	長ほぞ差し込み栓	3.40 (0.65)
	No	C P - L	3.40 (0.65)
	V	長ほぞ差し込み栓(基準適合)	3.40 (0.65)
	T	山形プレート	5.10 (1.00)
	Vo	T字かど金物	5.10 (1.00)
	P	山形プレート(基準適合)	5.10 (1.00)
	I	羽子板ボルト	7.50 (1.40)
	Ps	短冊金物	7.50 (1.40)
	Is	スクリュー釘 5 0 +羽子板ボルト	8.50 (1.60)
	2	スクリュー釘 5 0 +短冊金物	8.50 (1.60)
	3	1 0 KN引き寄せ金物	10.00 (1.80)
	4	1 5 KN引き寄せ金物	15.00 (2.80)
	5	2 0 KN引き寄せ金物	20.00 (3.70)
	6	2 5 KN引き寄せ金物	25.00 (4.70)
	1 5 KN引き寄せ金物 X 2	30.00 (5.60)	

は、入力済検定部分 × はNG, それ以外の柱位置は算定結果。太線は補強部分。

