

# 安心精密診断2012 Ver.1.01

## 木造住宅の耐震精密診断法 2 報告書

(評価対象外) ID[10005](2012年8月8日10時52分50秒 計算,印刷)

### 精密診断例 3 市立 小学校

報告年月日

調査年月日

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。

開発元 ㈱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

住 所

事務所登録

事務所名

資 格

氏 名

電話番号

## チェックメッセージ

<<< 診断者直接入力の数値については、診断者がその根拠を示す必要があります >>=====

(診断者直接入力) 柱耐力・剛性 No.1 [スギ] を使用

<<< 入力の不備等、不適切な診断書となる場合のメッセージ >>> (以下にメッセージがある場合、評価外)=====

<<< 入力の不備等、不適切な診断書となる場合のメッセージ (終了) >>>=====

**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 )

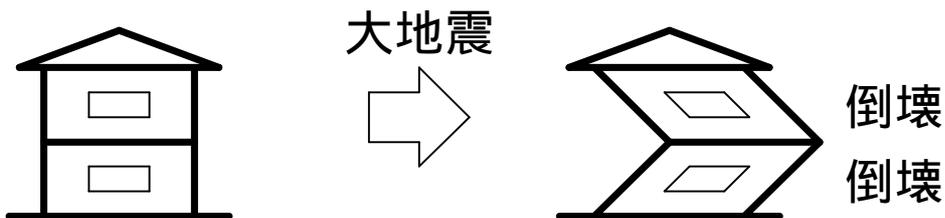
その階と方向は、 ( 1 ) 階 ( X ) 方向、  
 ( 1 ) 階 ( Y ) 方向、  
 ( 2 ) 階 ( X ) 方向、  
 ( 2 ) 階 ( Y ) 方向、 と考えられる。

評点

	X 方向	Y 方向
2 階	0.06	0.16
1 階	0.03	0.25

( 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	00003				
(1)建物名称	精密診断例3 市立 小学校				
(2)所在地	神奈川県				
(3)建物用途	学校				
(4)建物階数	2 階				
(5)建物構造及び診断方法	伝統的構法 精密診断法2の保有水平耐力診断法で診断(柔床)				
(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)	1961 年				
経年	51 年				
増改築年	0 年前				
(8)面積	2階面積	299.17 m <sup>2</sup>			
	1階面積	299.17 m <sup>2</sup>			
	延床面積	598.33 m <sup>2</sup>			
(9)階高	2 階	3.50 m	有効壁高さ	3.30 m	
	1 階	3.90 m	有効壁高さ	3.70 m	
	最高高さ	10.27 m	軒 高	7.88 m	1階床高さ

2. 各部の構造(外壁・軸組(筋交い等)を除く)

(1)屋根材料					
(2)屋根勾配・軒出長さ	X方向	0 / 10	Y方向	5 / 10	X方向 0.5 m Y方向 0.5 m
(3)基礎の形式	無筋コンクリート基礎			基礎の形式	
(4)筋交い接合部の仕様				許容値	
(5)柱頭柱脚の仕様 仕様(1)	3 k N未満			許容値	
仕様(2)				許容値	
(6)床下地の仕様 仕様(1)				床倍率	
仕様(2)				床倍率	
(7)屋根下地の仕様				床倍率	
(8)桁梁構面の仕様				床倍率	

3. 地盤・構造計画

(1)地盤の状況	
(2)基礎の破損・亀裂など	
(3)水平構面の状態	
(4)独立柱の有無	
(5)横架材接合部の仕様	
(6)屋根葺き材の仕様	

4. 各種の係数

(1)地域係数(Z)	1.00
(2)地盤種別(法令)	1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

(1)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	2	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	1	壁面(1) きずり釘打ち	-	-	-	0.80	70

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	1	筋交(1) 筋かい 45x90 (同 たすきがけ)	3.20 6.40	650 1300	1.00 1.00	3.20 6.40	650 1300

(2)仕様の組合せによる壁基準耐力と剛性

仕様	筋交いなし		筋交い(1)		筋交い(1) たすきがけ	
	壁基準耐力(kN/m)	同剛性(kN/rad/m)	壁基準耐力(kN/m)	同剛性(kN/rad/m)	壁基準耐力(kN/m)	同剛性(kN/rad/m)
外 2 ラスシート+モルタル塗り 内 1 きずり釘打ち	3.30	880	6.50	1530	9.70	2180
内 1 きずり釘打ち 内 1 きずり釘打ち	1.60	140	4.80	790	8.00	1440

6. 地震力の算定

(1)荷重および、建物重量・支持重量の計算 < 単位重量(N/m<sup>2</sup>)、面積(m<sup>2</sup>)、長さ(m)>

階	項目	単位重量	面積または長さ	W0(kN)	Wi(kN)	Wi(kN)
2	屋根	1585 ( 1585)	338.15	535.97 ( 535.97)		
	2階防火壁	46570 (46570)	2.69	125.44 ( 125.44)		
	外壁 2階	1250	81.73 × 1.75	178.78		
	内壁 2階	1000	56.42 × 1.75	98.74		
					938.93 ( 938.93)	938.93 ( 938.93)
1	外壁 2階	1250	81.73 × 1.75	178.78		
	内壁 2階	1000	56.42 × 1.75	98.74		
	床	1650 ( 3050)	198.74	327.93 ( 606.17)		
	廊下	2650 ( 3350)	97.73	258.98 ( 327.39)		

階	項目	単位重量	面積または長さ	W0(kN)	Wi(kN)	Wi(kN)
	外壁 1階 内壁 1階 1階防火壁	1250 1000 65640 (65640)	81.73 × 1.95 56.42 × 1.95 2.69	199.22 110.02 176.81 ( 176.81)	1350.47 ( 1697.13)	2289.41 ( 2636.06)
F	外壁 1階 内壁 1階	1250 1000	81.73 × 1.95 56.42 × 1.95	199.22 110.02	309.24 ( 309.24)	2598.64 ( 2945.30)

(2)剛性率計算用地震力 QE の算定

建物高さ : H = 9.08 (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 : Co = 1.00  
 振動特性係数 : Rt = 1.00  
 固有周期 : T = 0.03H = 0.03 × 9.08 = 0.272

階	各層重量 Wi(kN)	支持重量 Wi(kN)	i	Ai	Ci	軟弱地盤 割り増し	地震力 QE(kN)
2	938.93	938.93	0.410	1.345	0.269	1.00	252.59
1	1350.47	2289.41	1.000	1.000	0.200	1.00	457.88

(3)必要保有水平耐力計算用地震力 Qud の算定

建物高さ : H = 9.08 (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 : Co = 1.00  
 振動特性係数 : Rt = 1.00  
 固有周期 : T = 0.03H = 0.03 × 9.08 = 0.272

階	各層重量 Wi(kN)	支持重量 Wi(kN)	i	Ai	Ci	軟弱地盤 割り増し	地震力 Qud(kN)
2	938.93	938.93	0.410	1.345	1.345	1.00	1262.94
1	1350.47	2289.41	1.000	1.000	1.000	1.00	2289.41

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)
Y1	0.91 X1 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接)	1.00	1.77	397
Y1	0.91 X10 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接)	1.00	1.77	397
Y1	0.37 X10' 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.00	3.30	0.34 (接)	1.00	0.00	0
Y1	0.91 X11 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接)	1.00	1.77	397

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)
Y1	0.91 X20 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接 )	1.00	1.77	397
Y1	0.91 X21 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.34 (接 )	1.00	1.01	268
Y1	1.82 X22 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	1.82	3.30	0.34 (接 )	1.00	2.01	537
Y1	0.91 X24 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.34 (接 )	1.00	1.01	268
Y1	0.91 X25 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接 )	1.00	1.77	397
Y1	0.91 X34 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.20 (接 )	1.00	1.77	397
Y11	1.82 X1 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
Y11	1.82 X9 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
Y11	0.37 X10' 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.00	3.30	0.34 (接 )	1.00	0.00	0
Y11	1.82 X11 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
Y11	1.82 X19 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
Y11	0.91 X21 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.34 (接 )	1.00	1.01	268
Y11	0.91 X24 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.34 (接 )	1.00	1.01	268
Y11	1.82 X25 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
Y11	1.82 X33 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
合 計	22.58											31.71	7541

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 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y1 基礎	0.91 X10 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y1 基礎	0.37 X10' 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.00	3.30	0.79 (接 )	1.00	0.00	0
Y1 基礎	0.91 X11 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y1 基礎	0.91 X20 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y1 基礎	0.91 X21 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.79 (接 )	1.00	2.36	629
Y1 基礎	0.91 X24 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.79 (接 )	1.00	2.36	629
Y1 基礎	0.91 X25 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y1 基礎	0.91 X34 無し	上側 1 下側 2 軸組 1	0.80 2.50 6.40	70 810 1300	9.70	2180	1.00	0.91	9.70	0.60 (接 )	1.00	5.30	1190
Y11 基礎	1.82 X1 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
Y11 基礎	1.82 X9 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
Y11 基礎	0.37 X10' 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.00	3.30	0.79 (接 )	1.00	0.00	0
Y11 基礎	1.82 X11 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
Y11 基礎	1.82 X19 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
Y11 基礎	0.91 X21 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.79 (接 )	1.00	2.36	629
Y11 基礎	0.91 X24 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	0.91	3.30	0.79 (接 )	1.00	2.36	629

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)
Y11 基礎	1.82 X25 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
Y11 基礎	1.82 X33 無し	上側 2 下側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
合 計	20.76											85.57	2098

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)
X1	1.82 Y1 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
X1	1.82 Y3 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
X1	1.82 Y5 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
X1	1.82 Y7 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51	592
X10'	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X10'	1.82 Y3 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X10'	1.82 Y5 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X10'	1.82 Y7 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X11	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X11	1.82 Y3 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374
X11	1.82 Y5 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27	374

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)
X11	1.82 Y7 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X21	1.82 Y1 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X21	1.82 Y3 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X21	1.82 Y5 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X21	1.82 Y7 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X25	1.82 Y1 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X25	1.82 Y3 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X25	1.82 Y5 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X25	1.82 Y7 無し	左側 右側 軸組	1 1 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.26 (接 )	1.00	2.27 374
X35	1.82 Y1 無し	左側 右側 軸組	1 2 1	0.80 2.50 3.20	70 810 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51 592
X35	1.82 Y3 無し	左側 右側 軸組	1 2 1	0.80 2.50 3.20	70 810 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51 592
X35	1.82 Y5 無し	左側 右側 軸組	1 2 1	0.80 2.50 3.20	70 810 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51 592
X35	1.82 Y7 無し	左側 右側 軸組	1 2 1	0.80 2.50 3.20	70 810 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.21 (接 )	1.00	2.51 592
X35	2.28 Y9 無し	左側 右側 軸組	1 2 0	0.80 2.50 0.00	70 810 0	3.30	880	1.00	2.28	3.30	0.34 (接 )	1.00	2.52 671
合 計	45.95											58.97	11386

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 右側 軸組	2 1 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39 1740

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 Y3 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
X1 基礎	1.82 Y5 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
X1 基礎	1.82 Y7 無し	左側 2 右側 1 軸組 1	2.50 0.80 3.20	810 70 650	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62 (接 )	1.00	7.39	1740
X1 基礎	2.28 Y9 無し	左側 2 右側 1 軸組 0	2.50 0.80 0.00	810 70 0	3.30	880	1.00	2.28	3.30	0.79 (接 )	1.00	5.89	1572
X10' 基礎	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X10' 基礎	1.82 Y3 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X10' 基礎	1.82 Y5 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X10' 基礎	1.82 Y7 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X11 基礎	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X11 基礎	1.82 Y3 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X11 基礎	1.82 Y5 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X11 基礎	1.82 Y7 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X21 基礎	1.82 Y1 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X21 基礎	1.82 Y3 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X21 基礎	1.82 Y5 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021
X21 基礎	1.82 Y7 無し	左側 1 右側 1 軸組 1	0.80 0.80 3.20	70 70 650	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71 (接 )	1.00	6.20	1021

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)
X25 基礎	1.82 Y1 無し	左側	1	0.80	70	4.80	1.00	1.82	4.80	0.71	1.00	6.20	1021
		右側	1	0.80	70								
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71	1.00	6.20
右側	1	0.80	70										
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	4.80	790	1.00	1.82	4.80	0.71	1.00	6.20
右側	1	0.80	70										
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62	1.00	7.39
右側	2	2.50	810										
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62	1.00	7.39
右側	2	2.50	810										
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	6.50	1530	1.00	1.82	6.50	0.62	1.00	7.39
右側	2	2.50	810										
基礎	無し	軸組	1	3.20	650					(接 )			
		左側	1	0.80	70	3.30	880	1.00	2.28	3.30	0.79	1.00	5.89
右側	2	2.50	810										
基礎	無し	軸組	0	0.00	0					(接 )			
		合計	48.23										170.18

8. 柱の配置と柱による耐力・剛性  
 2階 X方向

通り位置	柱見付幅 (左右方向) (cm)	柱左側 壁面要素 ・軸組 番号 耐力 (kN/m) 開口幅 (m)	柱右側 壁面要素 ・軸組 番号 耐力 (kN/m) 開口幅 (m)	負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ 破壊 柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
Y1 X3	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X5	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X7	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X9	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X13	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X15	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X17	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X19	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X27	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X29	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X31	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y1 X33	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 2 2.50 軸 0 0.00 0.91	1.37	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y9 X1	15.00 垂れ壁	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42

2 階 X 方向

通り 位置	柱 見付幅 (左右 方向) (cm)	柱左側 壁面 ・軸組 番号 開口幅 (m)	要素 耐力 (kN/m)	柱右側 壁面 ・軸組 番号 開口幅 (m)	要素 耐力 (kN/m)	負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ 破壊 柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
Y9 X3	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74
Y9 X5	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X7	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X9	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X10'	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 0 下 0 軸 0	0.00 0.00 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X11	15.00 垂れ壁	上 0 下 0 軸 0	0.00 0.00 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X13	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74
Y9 X15	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X17	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X19	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X21	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 0 下 0 軸 0	0.00 0.00 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X25	15.00 垂れ壁	上 0 下 0 軸 0	0.00 0.00 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X27	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74

2 階 X方向

通リ位置	柱見付幅 (左右方向) (cm)	柱左側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)	柱右側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)	負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ破壊柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
Y9 X29	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X31	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X33	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X35	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y11 X5	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X7	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X15	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X17	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X29	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X31	15.00 垂+腰	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	上 2 2.50 下 1 0.80 軸 0 0.00 1.82	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
合計						56.04	8592	0		56.04	8592

2 階 Y方向

通リ位置	柱見付幅 (上下方向) (cm)	柱下側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)	柱上側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)	負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ破壊柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
X1 Y11	15.00 垂れ壁	左 2 2.50 右 1 0.80 軸 0 0.00 2.28	左 0 0.00 右 0 0.00 軸 0 0.00 0.00	1.14	3.30	0.59	100		1.00	0.59	100
合計						0.59	100	0		0.59	100



1 階 X 方向

通り 位置	柱 見付幅 (左右 方向) (cm)	柱左側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)		柱右側 壁面要素 ・軸組 番号 開口幅 (m)		負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ 破壊 柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
Y9 X3	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74
Y9 X5	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X7	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X9	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X10'	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00	0.91	0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X11	15.00 垂れ壁	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	0.91	1.82	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X13	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74
Y9 X15	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X17	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X19	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X21	15.00 垂れ壁	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00	0.91	0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X25	15.00 垂れ壁	上 0 0.00 下 0 0.00 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	0.91	1.82	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y9 X27	15.00 垂+腰	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	上 1 0.80 下 1 0.80 軸 0 0.00	1.82	1.82	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 0.41 1.03	74 74 176		1.00	0.41	74

1 階 X 方向

通り 位置	柱 見付幅 (左右 方向) (cm)	柱左側 壁面 ・軸組 番号 開口幅 (m)	要素 耐力 (kN/m)	柱右側 壁面 ・軸組 番号 開口幅 (m)	要素 耐力 (kN/m)	負担幅 (m)	垂れ壁 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 基準剛性 (kN/rad)	曲げ 破壊 柱	柱 劣化 低減	垂れ壁付 独立柱 耐力 (kN)	垂れ壁付 独立柱 剛性 (kN/rad)
Y9 X29	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X31	15.00 垂+腰	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82	1.60	1.03	176		1.00	1.03	176
Y9 X33	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	1.82 柱左側 柱右側	1.60 1.60 1.60	0.41 1.03 0.41	74 176 74		1.00	0.41	74
Y9 X35	15.00 垂れ壁	上 1 下 1 軸 0	0.80 0.80 0.00	上 0 下 0 軸 0	0.00 0.00 0.00	0.91	1.60	0.22	42		1.00	0.22	42
Y11 X5	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X7	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X15	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X17	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X29	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
Y11 X31	15.00 垂+腰	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	上 2 下 1 軸 0	2.50 0.80 0.00	1.82	3.30	2.56	380		1.00	2.56	380
合 計								56.04	8592	0		56.04	8592

壁要素の標準骨格曲線

1階

識別	壁種類	変形(mm) h=3900	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	筋かい 45x90		0.00	2.03	3.04	3.77	4.65	5.81	6.28	7.21	7.33	3.52	2.86	2.17
M1	きずり釘打ち		0.00	0.11	0.14	0.17	0.21	0.26	0.31	0.38	0.44	0.54	0.64	0.78
M2	ラスシート+モルタル塗り		0.00	1.61	2.48	3.11	4.09	4.78	5.39	5.37	5.18	2.48	2.60	2.56

2階

識別	壁種類	変形(mm) h=3500	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	筋かい 45x90		0.00	2.03	3.04	3.77	4.65	5.81	6.28	7.21	7.33	3.52	2.86	2.17
M1	きずり釘打ち		0.00	0.11	0.14	0.17	0.21	0.26	0.31	0.38	0.44	0.54	0.64	0.78
M2	ラスシート+モルタル塗り		0.00	1.61	2.48	3.11	4.09	4.78	5.39	5.37	5.18	2.48	2.60	2.56

柱要素の標準骨格曲線

1階

識別	柱種類	変形(mm) h=3900	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
C1	スギ 15 外 壁1 Le<1.2m		0.00	0.05	0.10	0.14	0.21	0.27	0.32	0.38	0.41	0.38	0.35	0.29
C2	スギ 15 外 壁1 Le>=1.2m		0.00	0.09	0.17	0.24	0.37	0.50	0.60	0.74	0.84	0.78	0.72	0.58
C3	スギ 15 外 壁2 Le>=1.2m		0.00	0.22	0.43	0.62	0.93	1.24	1.48	1.82	1.98	1.92	1.77	1.45
C4	スギ 15 外 壁1 Le>=1.2m		0.00	0.13	0.25	0.35	0.52	0.67	0.79	0.95	1.03	0.95	0.87	0.71

2階

識別	柱種類	変形(mm) h=3500	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
C5	スギ 15 外 壁2 Le<1.2m		0.00	0.09	0.17	0.24	0.37	0.50	0.60	0.74	0.84	0.78	0.72	0.58
C1	スギ 15 外 壁1 Le<1.2m		0.00	0.05	0.10	0.14	0.21	0.27	0.32	0.38	0.41	0.38	0.35	0.29
C2	スギ 15 外 壁1 Le>=1.2m		0.00	0.09	0.17	0.24	0.37	0.50	0.60	0.74	0.84	0.78	0.72	0.58
C3	スギ 15 外 壁2 Le>=1.2m		0.00	0.22	0.43	0.62	0.93	1.24	1.48	1.82	1.98	1.92	1.77	1.45
C4	スギ 15 外 壁1 Le>=1.2m		0.00	0.13	0.25	0.35	0.52	0.67	0.79	0.95	1.03	0.95	0.87	0.71

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y1 0.000m

仕様	開口 係数	接合部 係数	劣化 係数	耐力 低減	壁長さ (m)	骨格曲線に 乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.60	1.00	0.60	10.92	6.552
小計						6.552
きずり釘打ち	1.00	0.60	1.00	0.60	5.46	3.276
きずり釘打ち	1.00	0.79	1.00	0.79	1.82	1.429
小計						4.705
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	5.46	3.276
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.79	1.00	0.79	1.82	1.429
小計						4.705

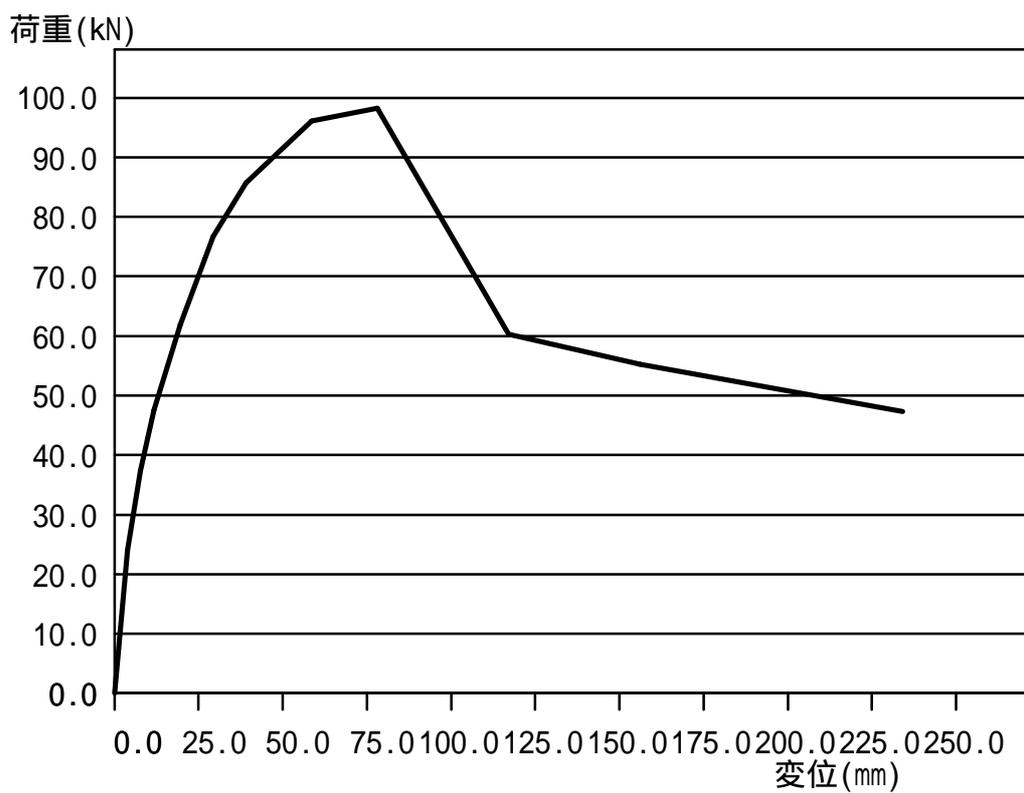
柱要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y1 0.000m

仕様	接合部 係数	劣化 係数	耐力 低減	本数	骨格曲線に 乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力2以上3未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	12.00	12.000
小計					12.000

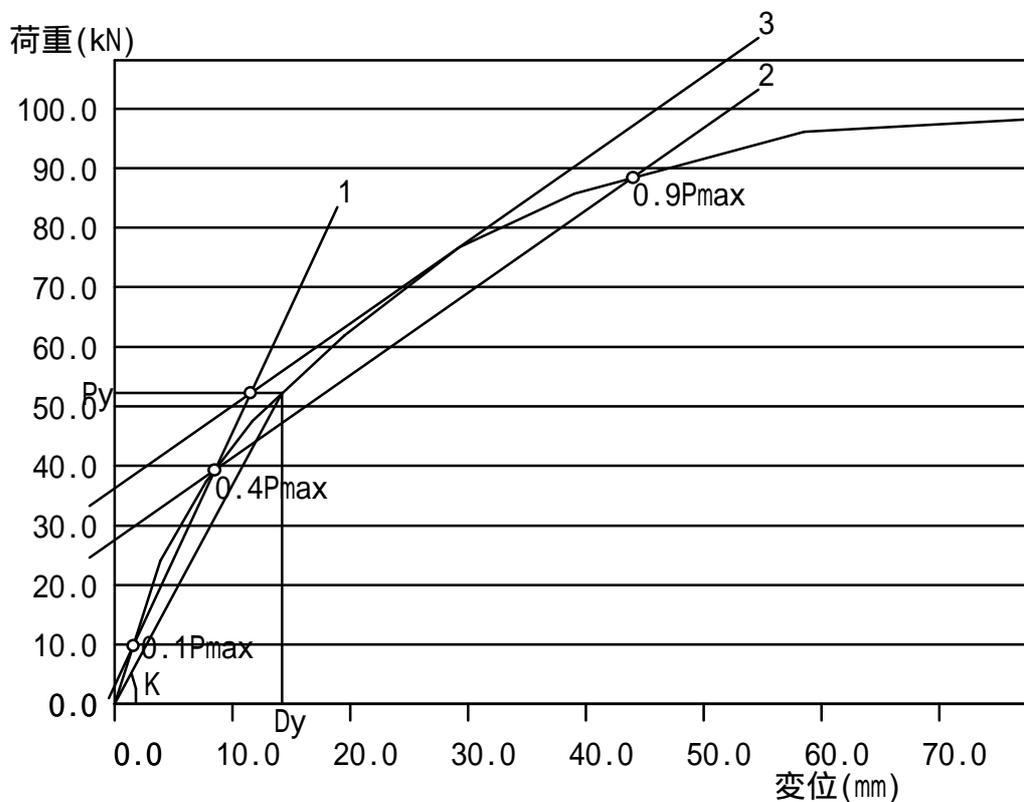
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y1 0.000m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	6.55	0.00	13.30	19.92	24.70	30.47	38.07	41.15	47.24	48.03	23.06	18.74	14.22
M1	4.70	0.00	0.52	0.66	0.80	0.99	1.22	1.46	1.79	2.07	2.54	3.01	3.67
M2	4.70	0.00	7.57	11.67	14.63	19.24	22.49	25.36	25.26	24.37	11.67	12.23	12.04
C3	12.00	0.00	2.64	5.16	7.44	11.16	14.88	17.76	21.84	23.76	23.04	21.24	17.40
合計		0.00	24.03	37.40	47.57	61.86	76.66	85.72	96.13	98.23	60.31	55.22	47.33

1 階 方向 Y1 0.000m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y1 0.000m 降伏点及び剛性



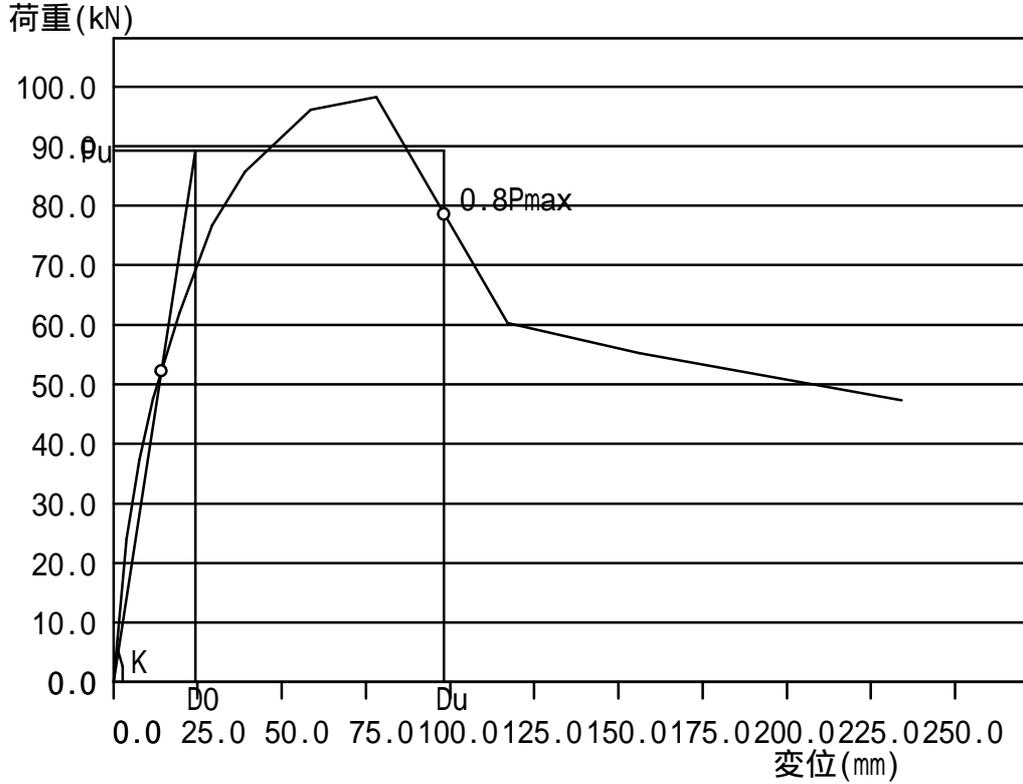
降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 98.23 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	9.82	1.59
0.4Pmax	39.29	8.52
0.9Pmax	88.40	44.02
線1,3交点	52.25	11.57
降伏点	Py 52.25	Dy 14.25

剛性  $K = P_y/D_y = 14296.24$  (kN/rad)

1 階 方向 Y1 0.000m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 X方向 Y1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 98.23 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	78.58	98.21
降伏点	Py 52.25	Dy 14.25

剛性  $K = Py/Dy = 14296.24$  (kN/rad)  
 Pu算出用面積  $S = 7680.51$  (kNmm)  
 終局耐力  $Pu = 89.28$  (kN)  
 終局変位  $Du = 98.207$  (mm)  
 K, Pu 交点変位  $D0 = 24.355$  (mm)  
 塑性率  $\mu = Du/D0 = 4.032$   
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.376$

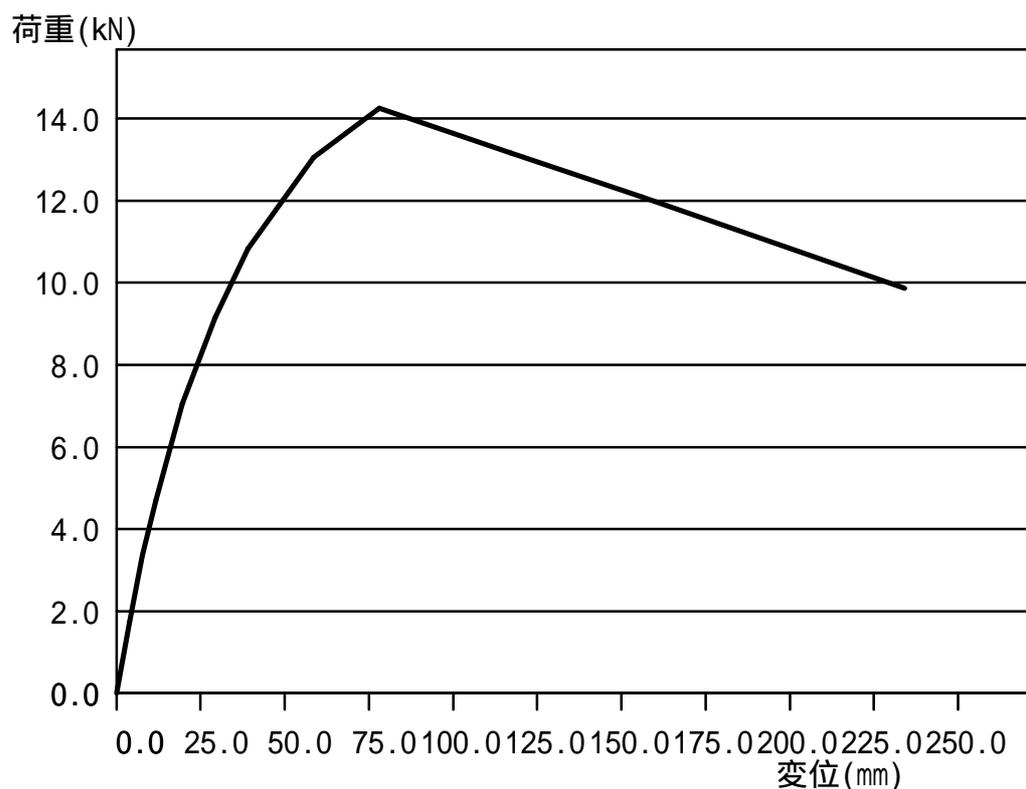
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y9 7.280m  
 該当する壁はありません  
 柱要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y9 7.280m

仕様	接合部 係数	劣化 係数	耐力 低減	本数	骨格曲線に 乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m未満	1.00	1.00	1.00	6.00	6.000
小計					6.000
スギ 15cm 垂れ壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	3.00	3.000
小計					3.000
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	9.00	9.000
小計					9.000

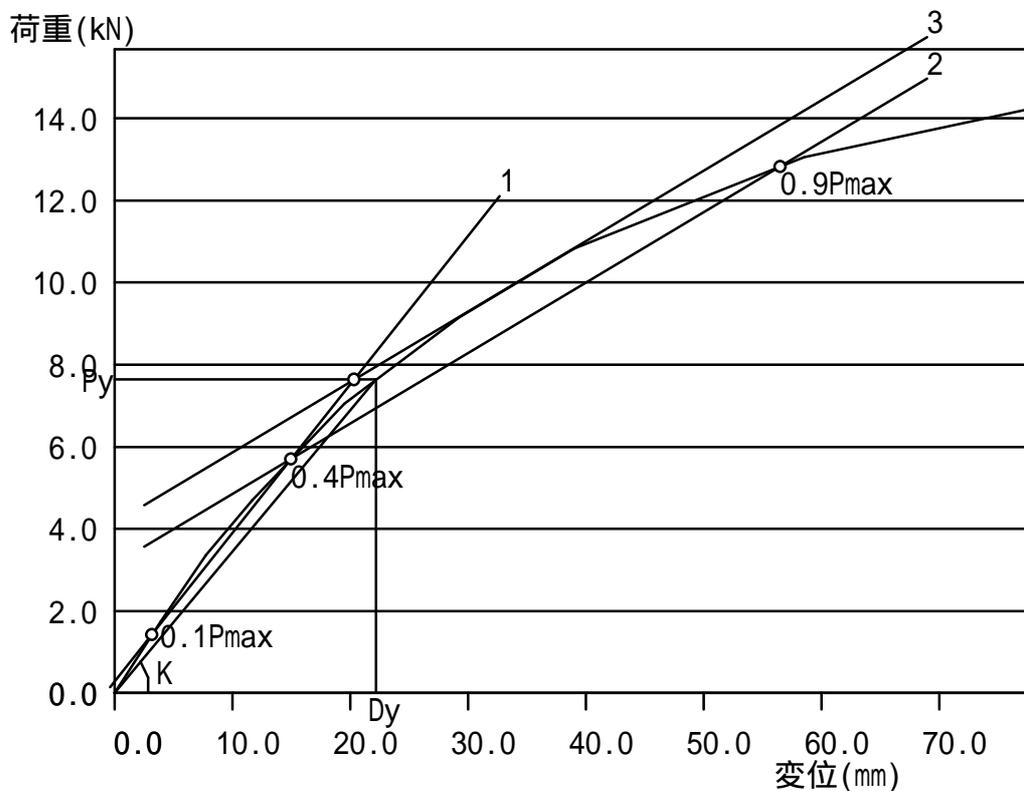
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y9 7.280m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
C1	6.00	0.00	0.30	0.60	0.84	1.26	1.62	1.92	2.28	2.46	2.28	2.10	1.74
C2	3.00	0.00	0.27	0.51	0.72	1.11	1.50	1.80	2.22	2.52	2.34	2.16	1.74
C4	9.00	0.00	1.17	2.25	3.15	4.68	6.03	7.11	8.55	9.27	8.55	7.83	6.39
合計		0.00	1.74	3.36	4.71	7.05	9.15	10.83	13.05	14.25	13.17	12.09	9.87

1 階 方向 Y9 7.280m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y9 7.280m 降伏点及び剛性



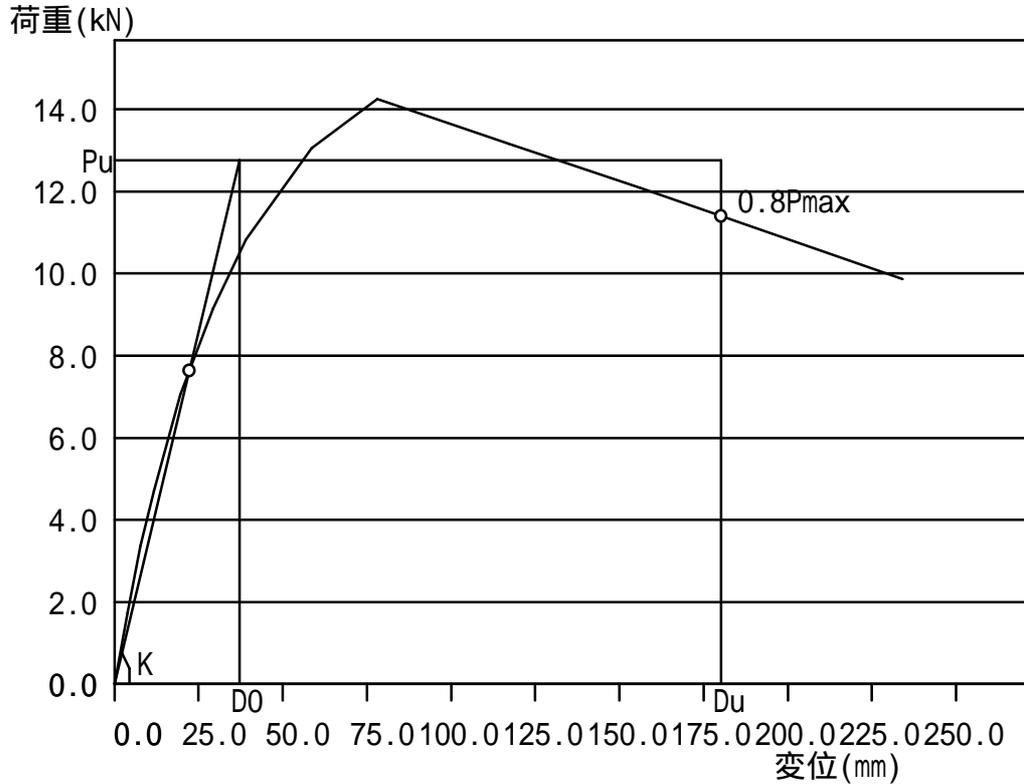
降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y9 7.280m  
 最大耐力 Pmax = 14.25 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.42	3.19
0.4Pmax	5.70	15.00
0.9Pmax	12.82	56.52
線1,3交点	7.64	20.35
降伏点	Py 7.64	Dy 22.22

剛性  $K = Py/Dy = 1340.15$  (kN/rad)

1 階 方向 Y9 7.280m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 X方向 Y9 7.280m  
 最大耐力 Pmax = 14.25 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	11.40	180.24
降伏点	Py 7.64	Dy 22.22

剛性	$K = Py/Dy =$	1340.15 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	2062.32 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	12.76 (kN)
終局変位	$Du =$	180.243 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	37.120 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.856
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.339

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y11 9.555m

仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.62	1.00	0.62	10.92	6.825
小計						6.825
きずり釘打ち	1.00	0.62	1.00	0.62	10.92	6.825
きずり釘打ち	1.00	0.79	1.00	0.79	1.82	1.429
小計						8.254
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.62	1.00	0.62	10.92	6.825
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.79	1.00	0.79	1.82	1.429
小計						8.254

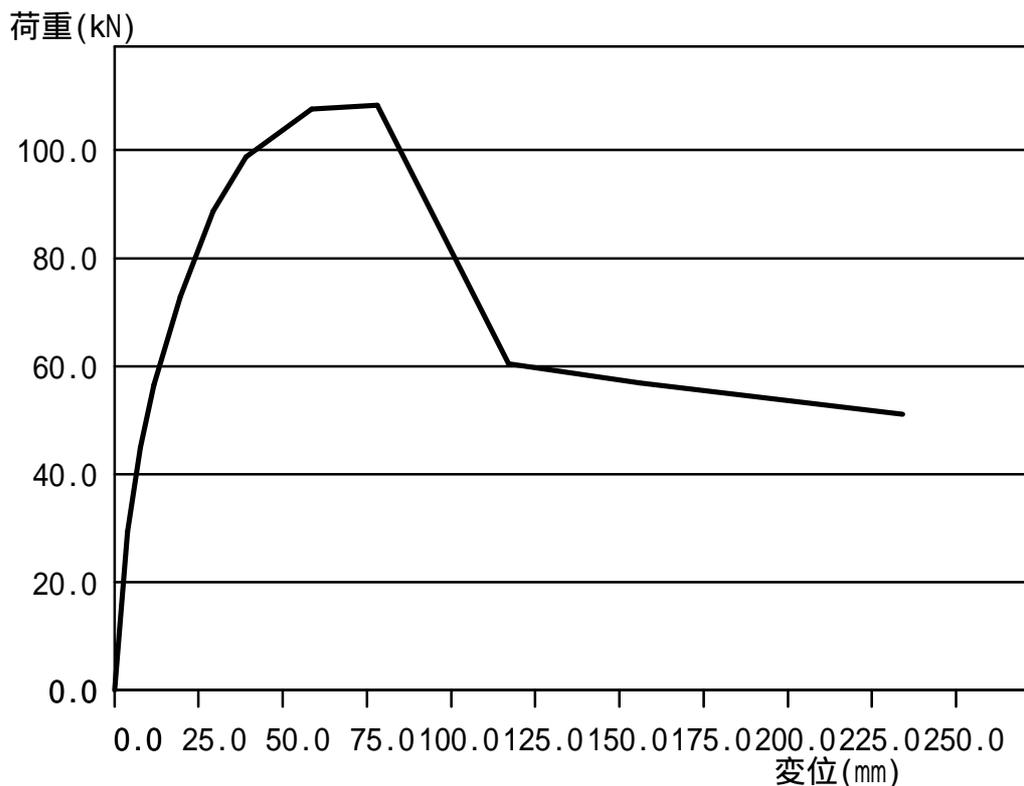
柱要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y11 9.555m

仕様	接合部係数	劣化係数	耐力低減	本数	骨格曲線に乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力2以上3未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	6.00	6.000
小計					6.000

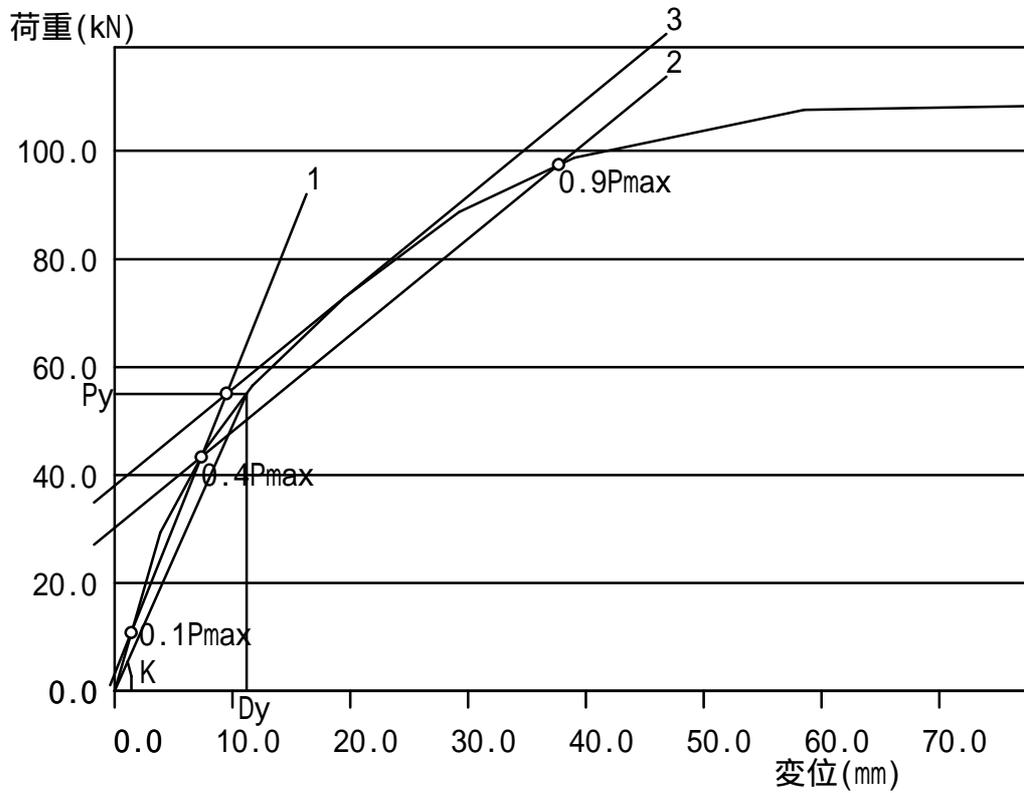
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y11 9.555m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	6.82	0.00	13.85	20.75	25.73	31.74	39.65	42.86	49.21	50.03	24.02	19.52	14.81
M1	8.25	0.00	0.91	1.16	1.40	1.73	2.15	2.56	3.14	3.63	4.46	5.28	6.44
M2	8.25	0.00	13.29	20.47	25.67	33.76	39.45	44.49	44.32	42.75	20.47	21.46	21.13
C3	6.00	0.00	1.32	2.58	3.72	5.58	7.44	8.88	10.92	11.88	11.52	10.62	8.70
合計		0.00	29.37	44.95	56.52	72.81	88.69	98.79	107.59	108.29	60.47	56.88	51.08

1階 方向 Y11 9.555m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y11 9.555m 降伏点及び剛性



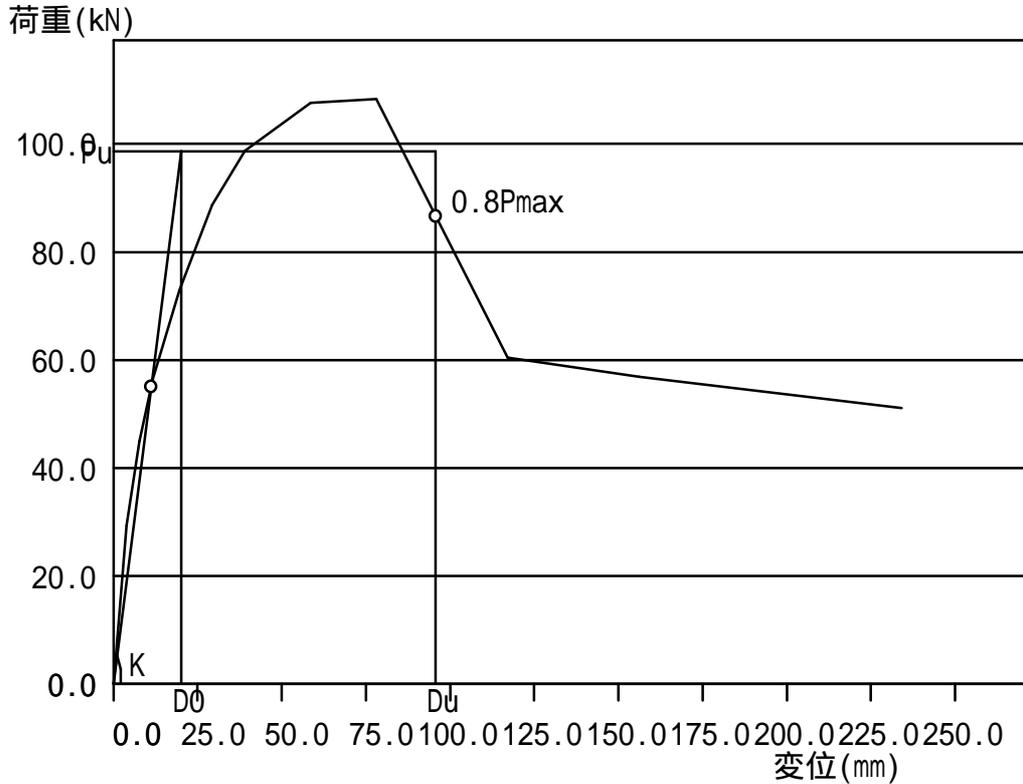
降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y11 9.555m  
 最大耐力 Pmax = 108.29 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	10.83	1.44
0.4Pmax	43.32	7.39
0.9Pmax	97.46	37.72
線1,3交点	55.07	9.54
降伏点	Py 55.07	Dy 11.21

剛性  $K = P_y/D_y = 19159.40$  (kN/rad)

1 階 方向 Y11 9.555m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 X方向 Y11 9.555m  
 最大耐力 Pmax = 108.29 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	86.63	95.66
降伏点	Py 55.07	Dy 11.21

剛性  $K = Py/Dy = 19159.40$  (kN/rad)  
 Pu算出用面積  $S = 8444.20$  (kNmm)  
 終局耐力  $Pu = 98.62$  (kN)  
 終局変位  $Du = 95.663$  (mm)  
 K, Pu 交点変位  $D0 = 20.074$  (mm)  
 塑性率  $\mu = Du/D0 = 4.766$   
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.342$

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X1 0.000m

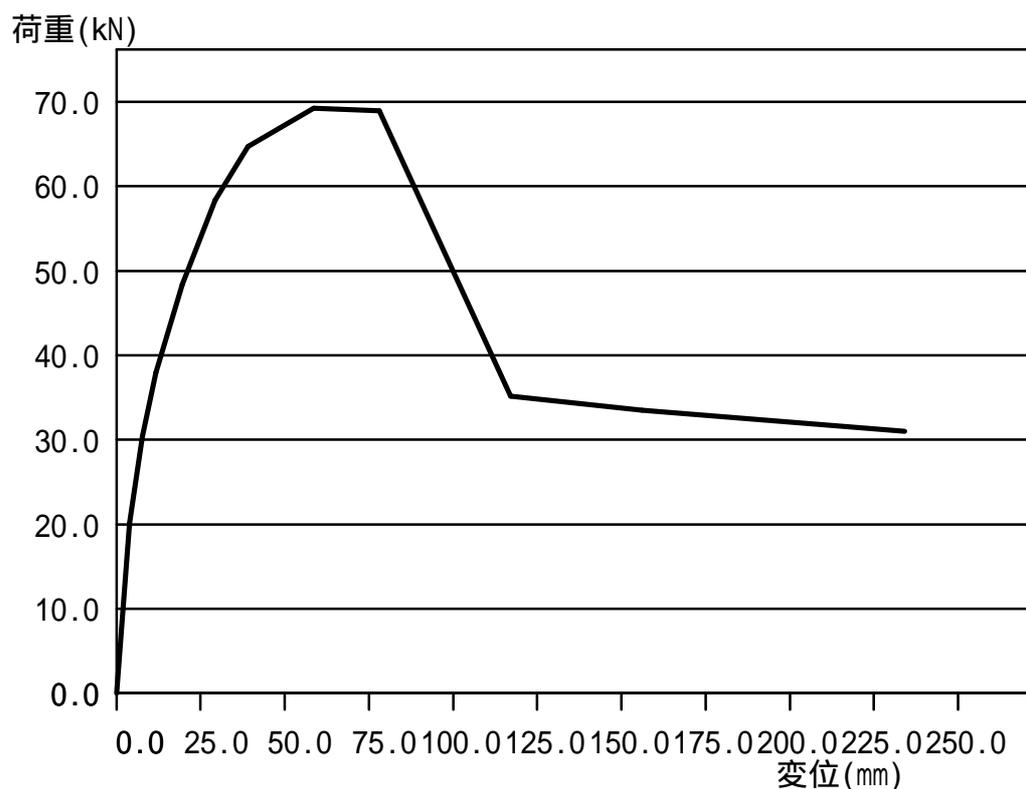
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
小計						4.550
きずり釘打ち	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
きずり釘打ち	1.00	0.79	1.00	0.79	2.28	1.786
小計						6.336
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.79	1.00	0.79	2.28	1.786
小計						6.336

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X1 0.000m  
 該当する柱はありません

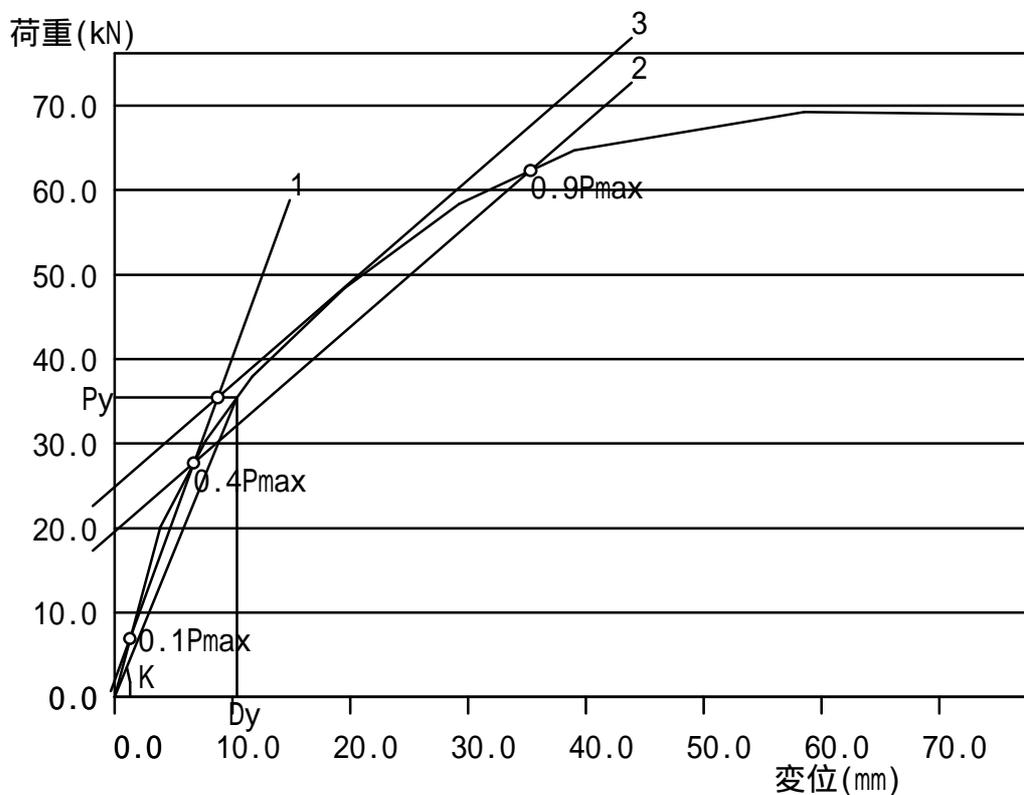
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X1 0.000m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	4.55	0.00	9.24	13.83	17.15	21.16	26.44	28.57	32.81	33.35	16.02	13.01	9.87
M1	6.34	0.00	0.70	0.89	1.08	1.33	1.65	1.96	2.41	2.79	3.42	4.05	4.94
M2	6.34	0.00	10.20	15.71	19.70	25.91	30.29	34.15	34.02	32.82	15.71	16.47	16.22
合計		0.00	20.13	30.43	37.94	48.40	58.37	64.69	69.24	68.96	35.15	33.54	31.04

1階 Y方向 X1 0.000m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X1 0.000m 降伏点及び剛性



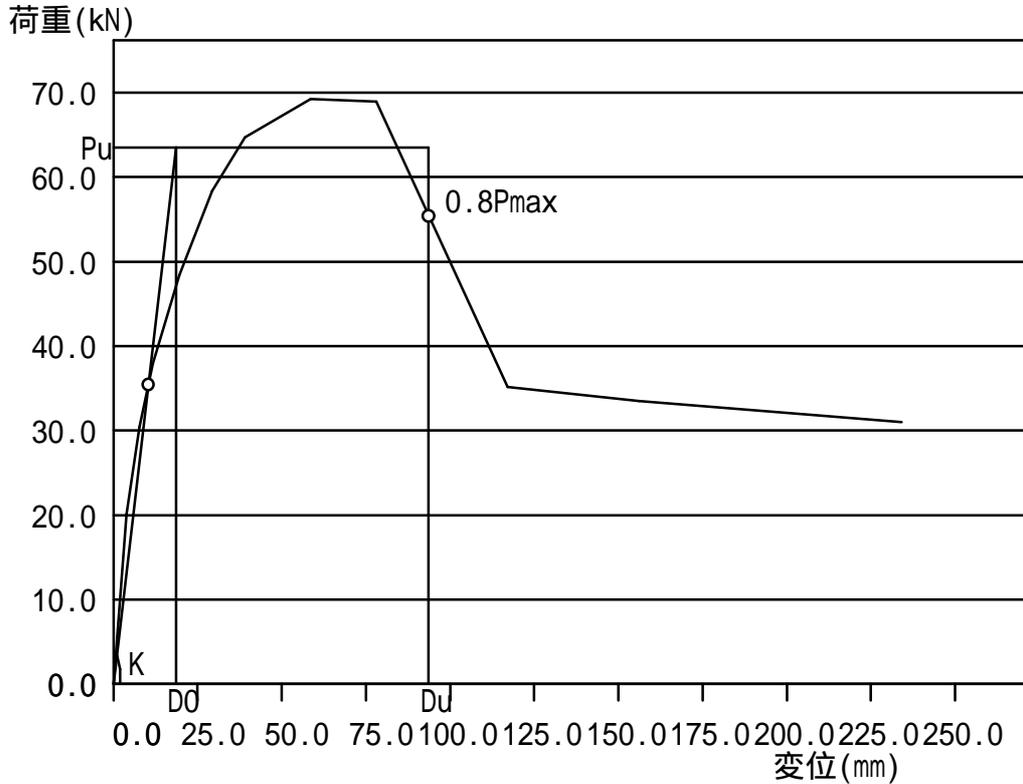
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 69.24 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	6.92	1.34
0.4Pmax	27.69	6.76
0.9Pmax	62.31	35.34
線1,3交点	35.44	8.79
降伏点	Py 35.44	Dy 10.40

剛性  $K = P_y/D_y = 13285.64$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X1 0.000m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向 X1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 69.24 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	55.39	93.65
降伏点	Py 35.44	Dy 10.40

剛性	$K = Py/Dy = 13285.64$	(kN/rad)
Pu算出用面積	$S = 5354.71$	(kNmm)
終局耐力	Pu = 63.49	(kN)
終局変位	Du = 93.653	(mm)
K, Pu 交点変位	D0 = 18.639	(mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 = 5.025$	
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.332$	

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X10' 9.100m

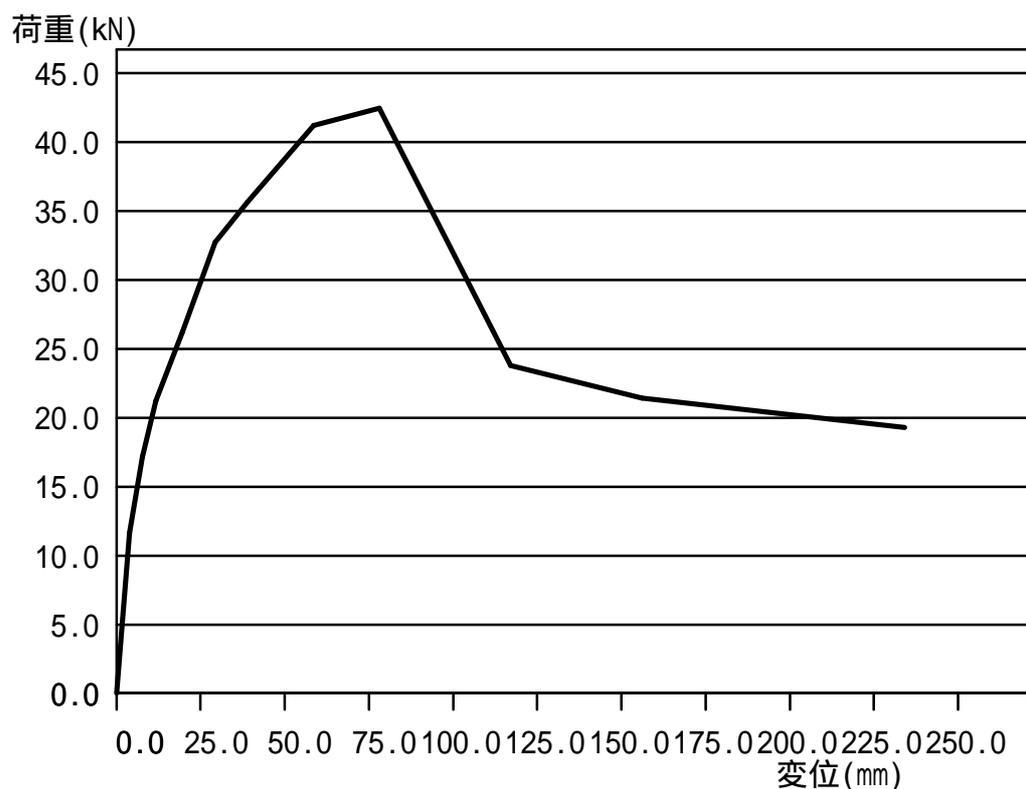
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.71	1.00	0.71	7.28	5.169
小計						5.169
きずり釘打ち	1.00	0.71	1.00	0.71	14.56	10.338
小計						10.338

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X10' 9.100m  
 該当する柱はありません

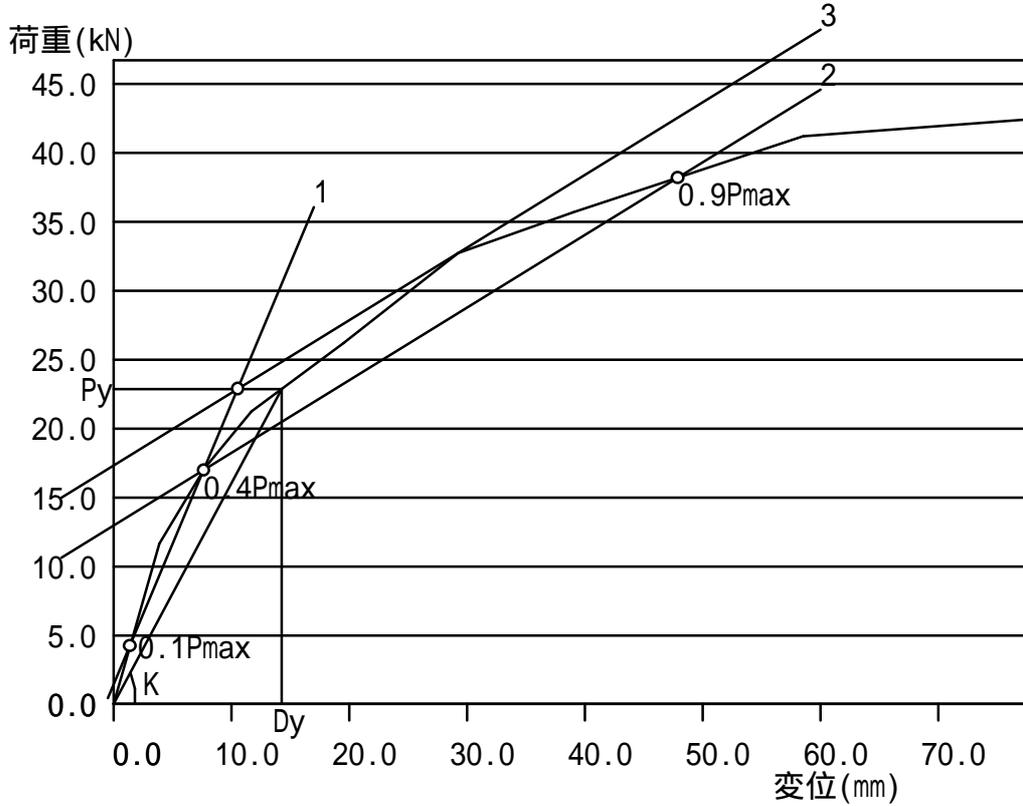
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X10' 9.100m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	5.17	0.00	10.49	15.71	19.49	24.03	30.03	32.46	37.27	37.89	18.19	14.78	11.22
M1	10.34	0.00	1.14	1.45	1.76	2.17	2.69	3.20	3.93	4.55	5.58	6.62	8.06
合計		0.00	11.63	17.16	21.24	26.21	32.72	35.66	41.20	42.44	23.78	21.40	19.28

1階 Y方向 X10' 9.100m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X10' 9.100m 降伏点及び剛性



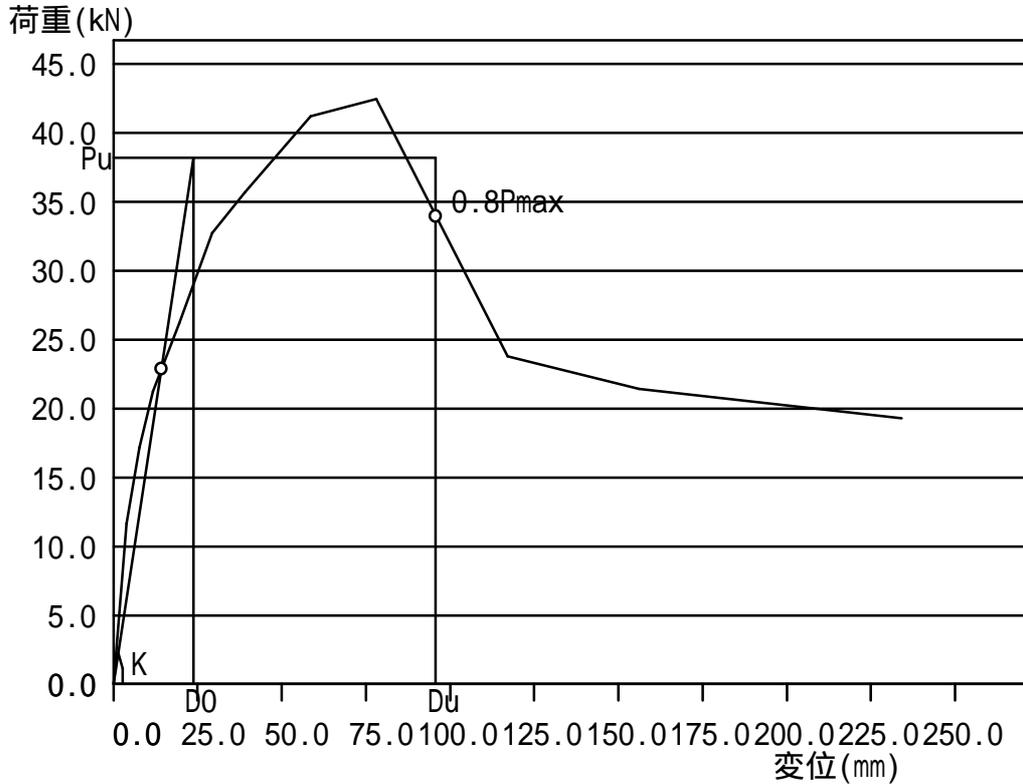
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X10' 9.100m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.24	1.42
0.4Pmax	16.97	7.67
0.9Pmax	38.19	47.91
線1,3交点	22.87	10.56
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性  $K = P_y/D_y = 6256.24$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X10' 9.100m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向 X10' 9.100m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	33.95	95.74
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性	$K = Py/Dy =$	6256.24 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	3201.67 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	38.19 (kN)
終局変位	$Du =$	95.739 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	23.807 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X11 9.470m

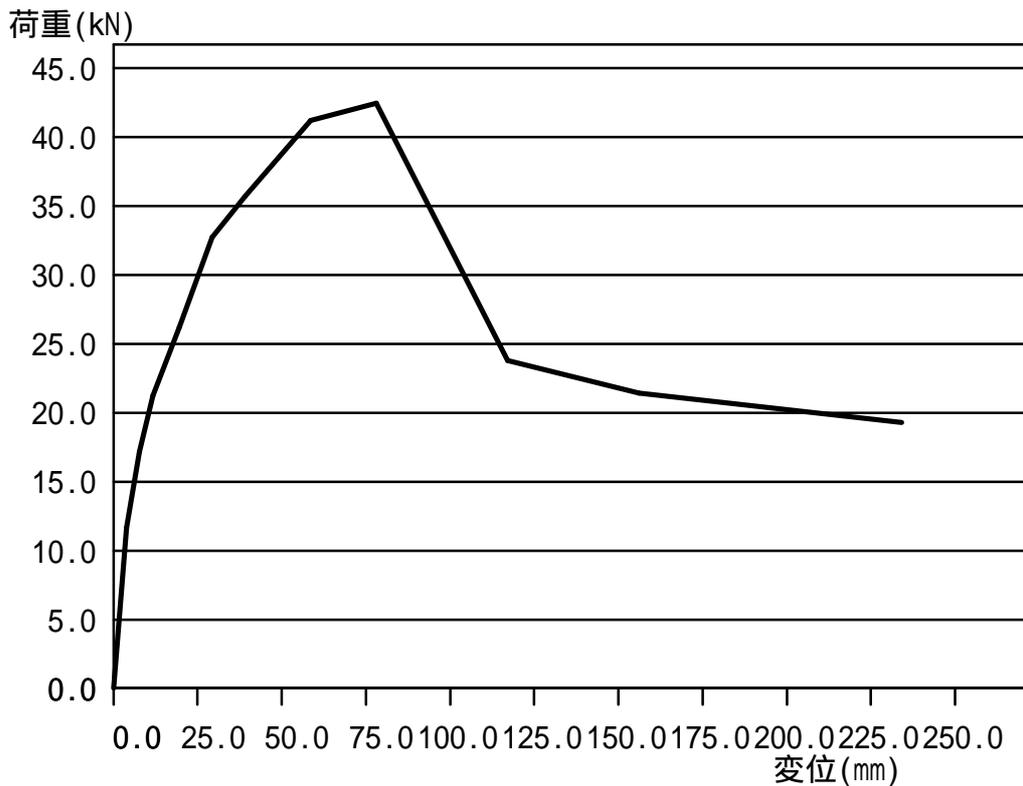
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.71	1.00	0.71	7.28	5.169
小計						5.169
きずり釘打ち	1.00	0.71	1.00	0.71	14.56	10.338
小計						10.338

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X11 9.470m  
 該当する柱はありません

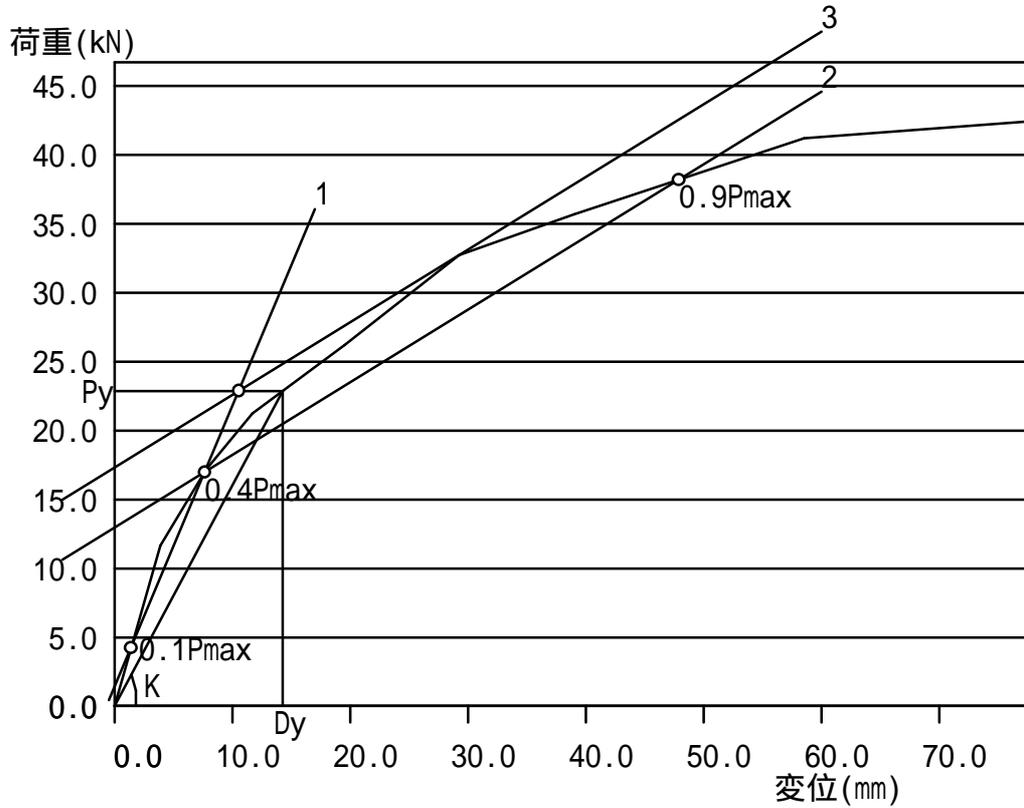
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X11 9.470m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	5.17	0.00	10.49	15.71	19.49	24.03	30.03	32.46	37.27	37.89	18.19	14.78	11.22
M1	10.34	0.00	1.14	1.45	1.76	2.17	2.69	3.20	3.93	4.55	5.58	6.62	8.06
合計		0.00	11.63	17.16	21.24	26.21	32.72	35.66	41.20	42.44	23.78	21.40	19.28

1階 Y方向 X11 9.470m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X11 9.470m 降伏点及び剛性



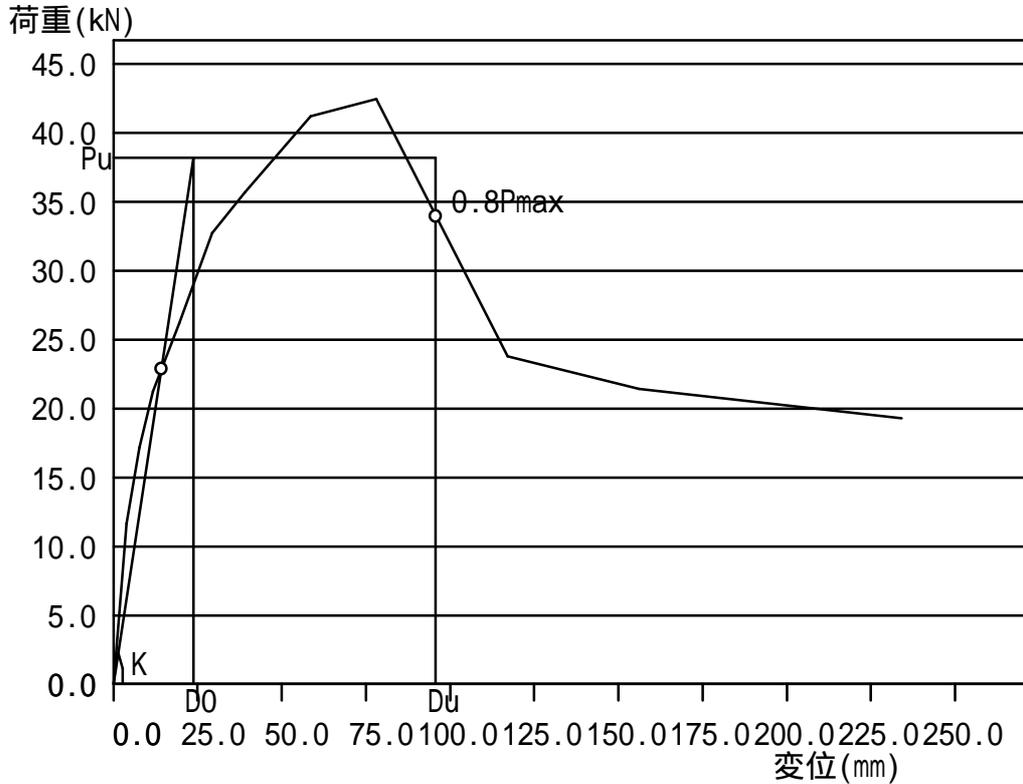
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X11 9.470m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.24	1.42
0.4Pmax	16.97	7.67
0.9Pmax	38.19	47.91
線1,3交点	22.87	10.56
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性  $K = P_y/D_y = 6256.24$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X11 9.470m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向	X11	9.470m
最大耐力	Pmax =	42.44 (kN)
符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	33.95	95.74
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26
剛性	$K = Py/Dy =$	6256.24 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	3201.67 (kNmm)
終局耐力	Pu =	38.19 (kN)
終局変位	Du =	95.739 (mm)
K, Pu 交点変位	D0 =	23.807 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X21 18.570m

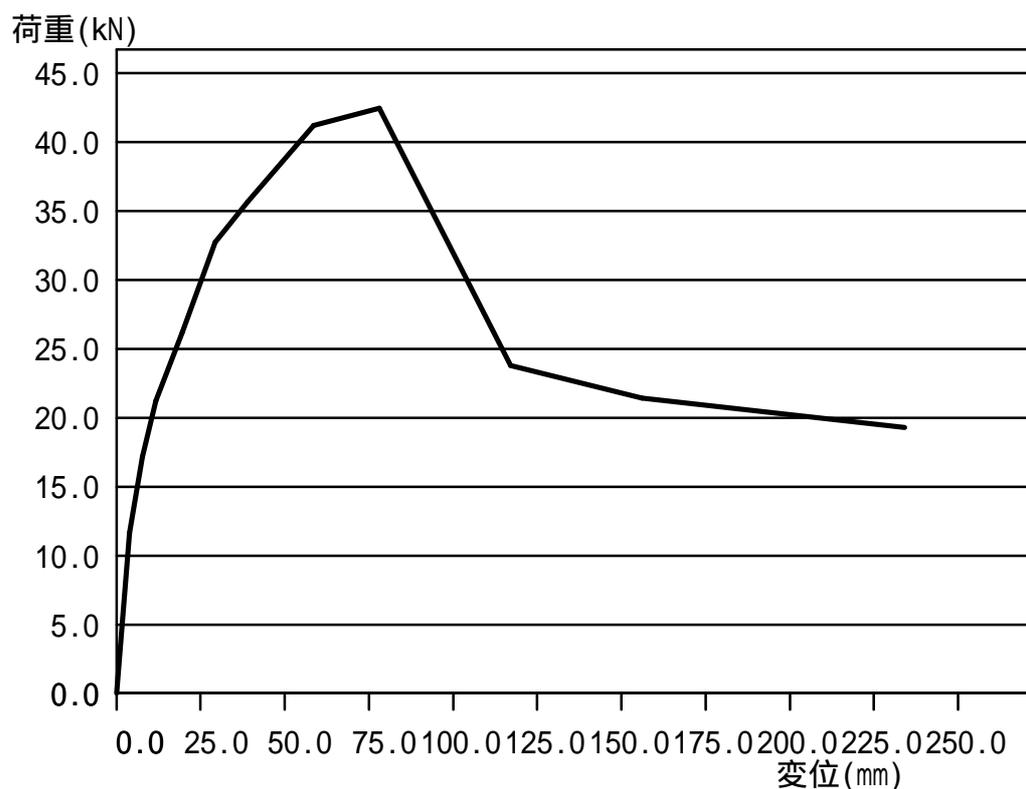
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.71	1.00	0.71	7.28	5.169
小計						5.169
きずり釘打ち	1.00	0.71	1.00	0.71	14.56	10.338
小計						10.338

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X21 18.570m  
 該当する柱はありません

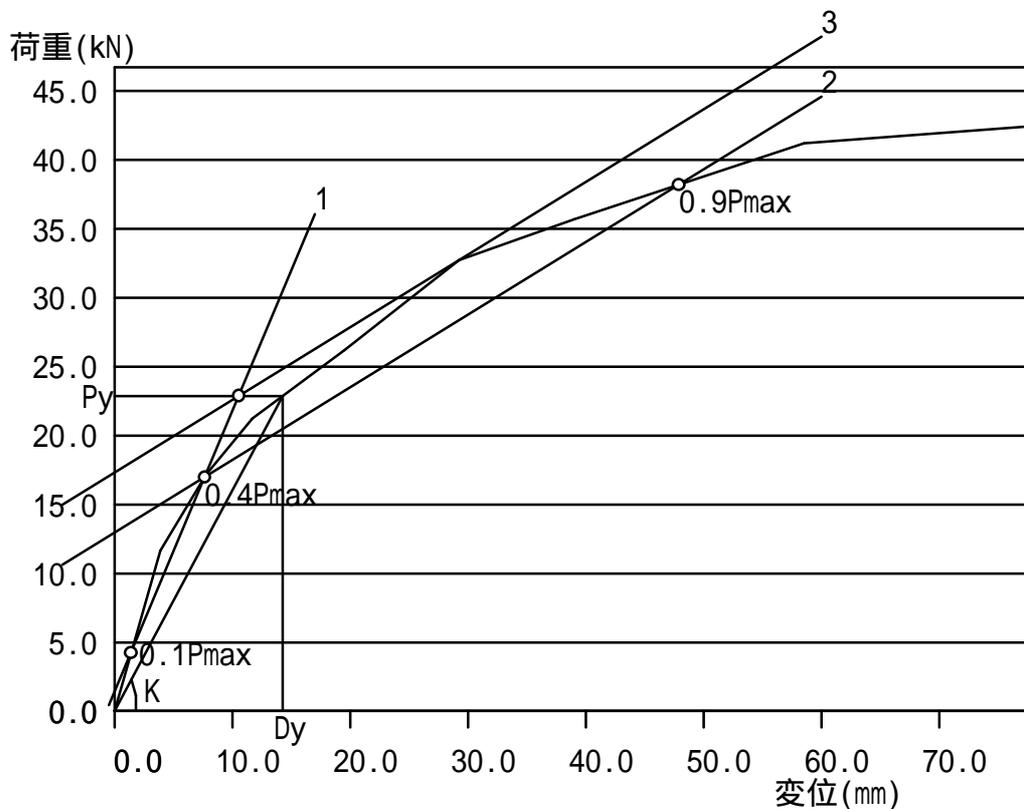
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X21 18.570m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	5.17	0.00	10.49	15.71	19.49	24.03	30.03	32.46	37.27	37.89	18.19	14.78	11.22
M1	10.34	0.00	1.14	1.45	1.76	2.17	2.69	3.20	3.93	4.55	5.58	6.62	8.06
合計		0.00	11.63	17.16	21.24	26.21	32.72	35.66	41.20	42.44	23.78	21.40	19.28

1 階 Y方向 X21 18.570m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y方向 X21 18.570m 降伏点及び剛性



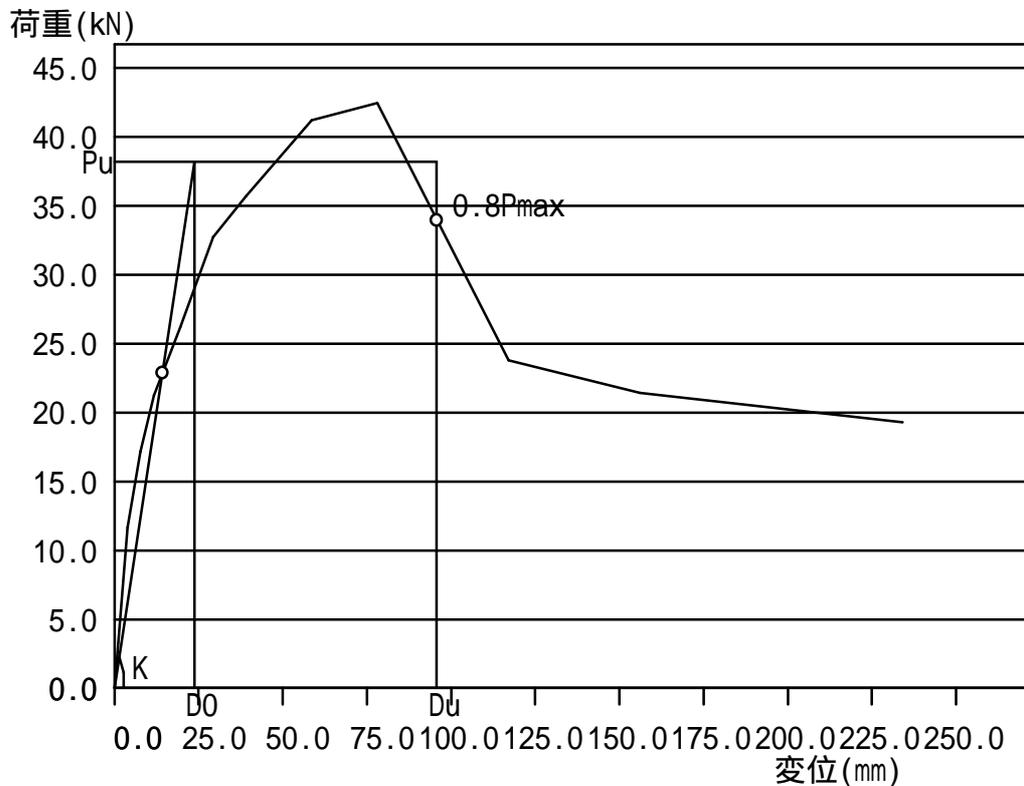
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X21 18.570m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.24	1.42
0.4Pmax	16.97	7.67
0.9Pmax	38.19	47.91
線1,3交点	22.87	10.56
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性  $K = P_y/D_y = 6256.24$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X21 18.570m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向 X21 18.570m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	33.95	95.74
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性	$K = Py/Dy =$	6256.24 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	3201.67 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	38.19 (kN)
終局変位	$Du =$	95.739 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	23.807 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X25 22.210m

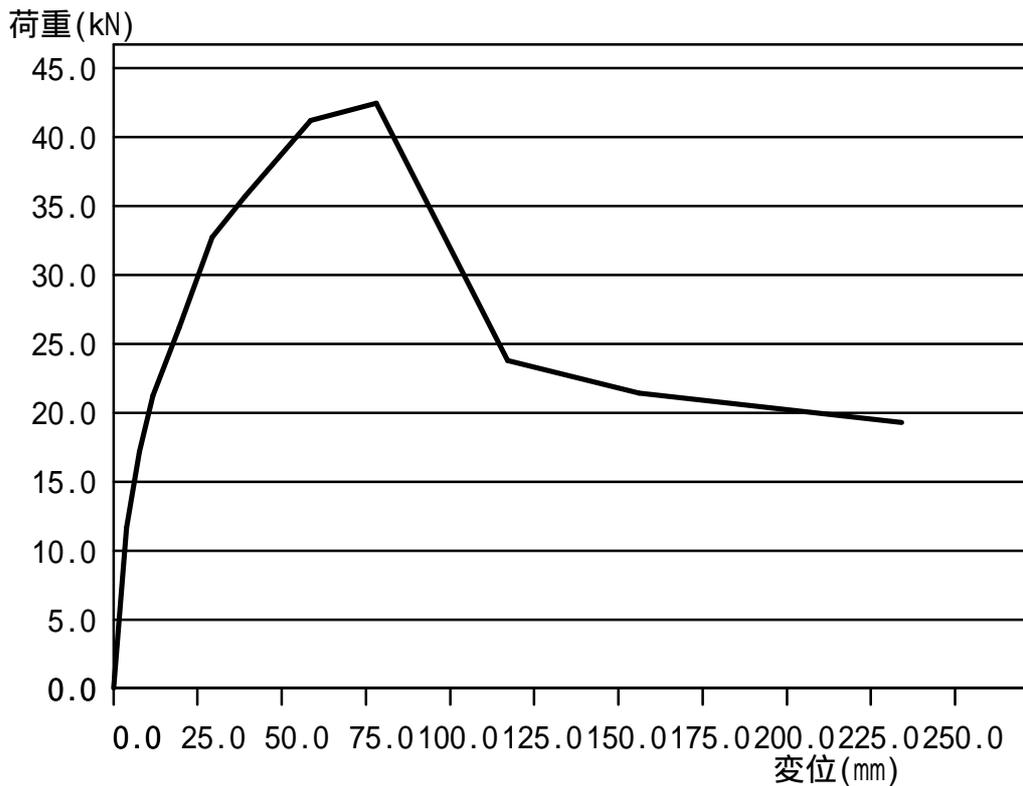
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.71	1.00	0.71	7.28	5.169
小計						5.169
きずり釘打ち	1.00	0.71	1.00	0.71	14.56	10.338
小計						10.338

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X25 22.210m  
 該当する柱はありません

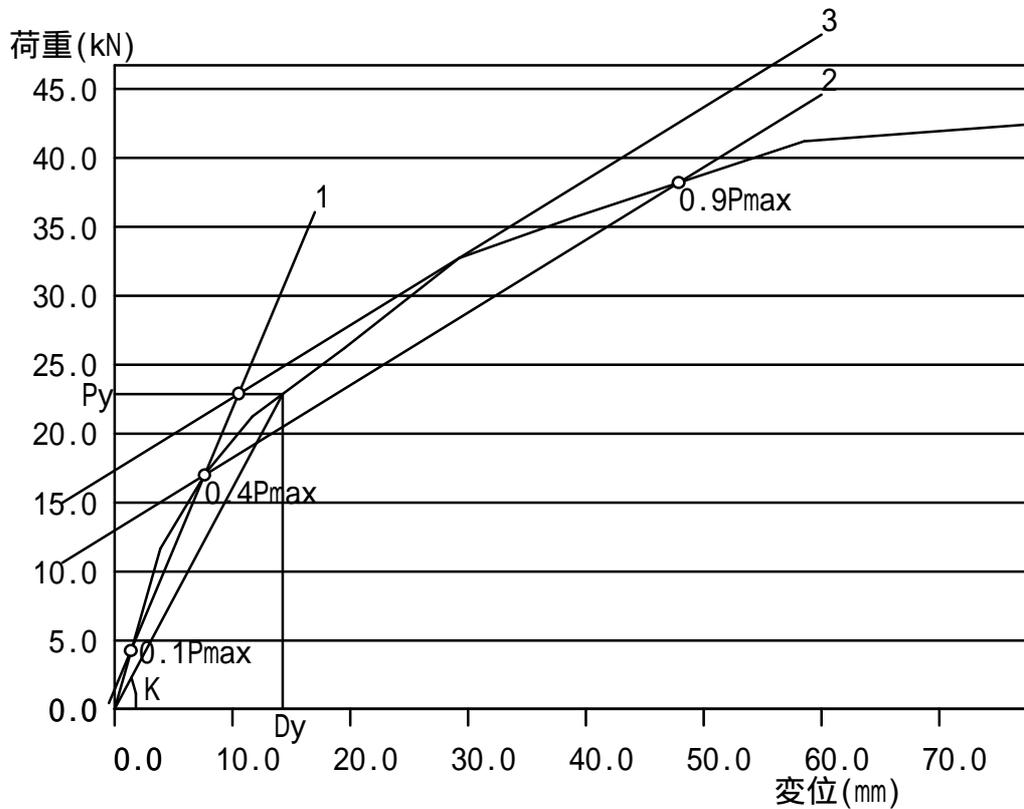
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X25 22.210m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	5.17	0.00	10.49	15.71	19.49	24.03	30.03	32.46	37.27	37.89	18.19	14.78	11.22
M1	10.34	0.00	1.14	1.45	1.76	2.17	2.69	3.20	3.93	4.55	5.58	6.62	8.06
合計		0.00	11.63	17.16	21.24	26.21	32.72	35.66	41.20	42.44	23.78	21.40	19.28

1階 Y方向 X25 22.210m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X25 22.210m 降伏点及び剛性



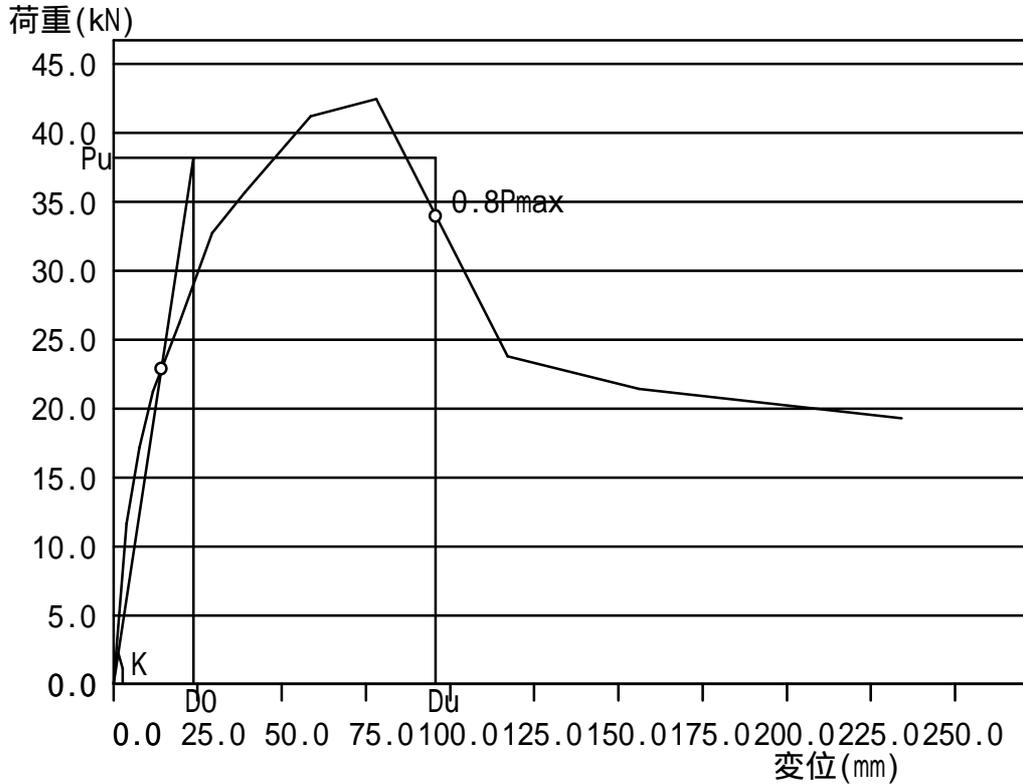
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X25 22.210m  
 最大耐力  $P_{max} = 42.44$  kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.24	1.42
0.4Pmax	16.97	7.67
0.9Pmax	38.19	47.91
線1,3交点	22.87	10.56
降伏点	$P_y$ 22.87	$D_y$ 14.26

剛性  $K = P_y/D_y = 6256.24$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X25 22.210m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向 X25 22.210m  
 最大耐力 Pmax = 42.44 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	33.95	95.74
降伏点	Py 22.87	Dy 14.26

剛性  $K = Py/Dy = 6256.24$  (kN/rad)  
 Pu算出用面積  $S = 3201.67$  (kNmm)  
 終局耐力  $Pu = 38.19$  (kN)  
 終局変位  $Du = 95.739$  (mm)  
 K, Pu 交点変位  $D0 = 23.807$  (mm)  
 塑性率  $\mu = Du/D0 = 4.021$   
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.377$

壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X35 31.310m

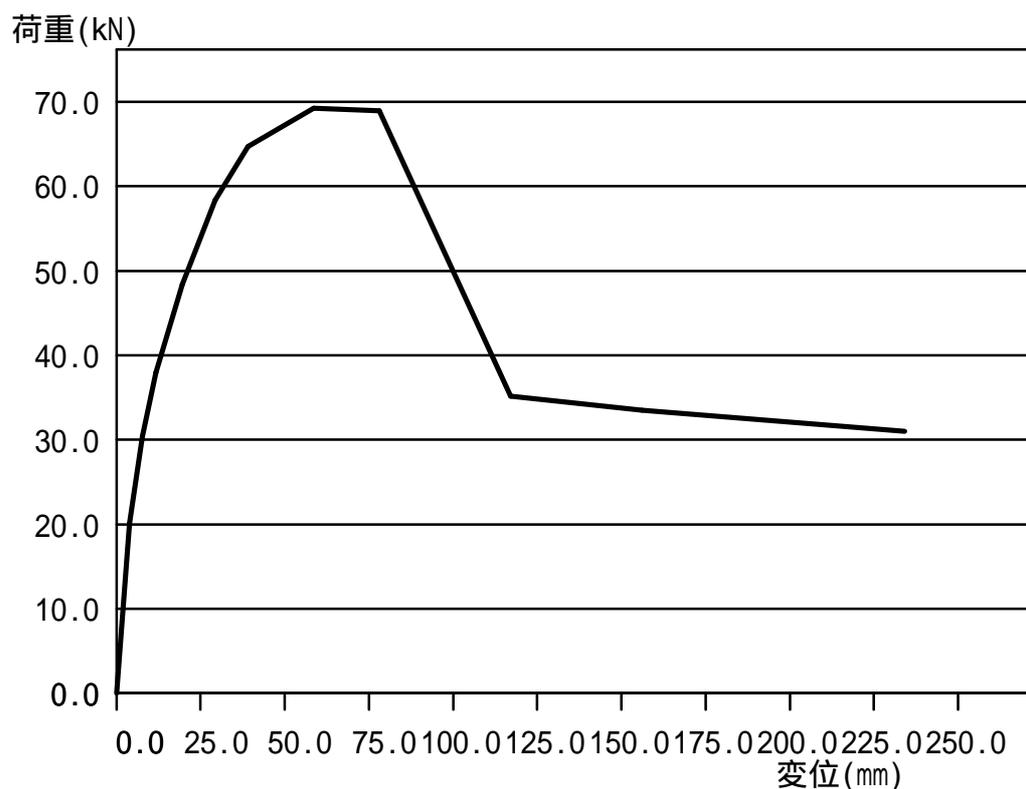
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
小計						4.550
きずり釘打ち	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
きずり釘打ち	1.00	0.79	1.00	0.79	2.28	1.786
小計						6.336
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.62	1.00	0.62	7.28	4.550
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.79	1.00	0.79	2.28	1.786
小計						6.336

柱要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X35 31.310m  
 該当する柱はありません

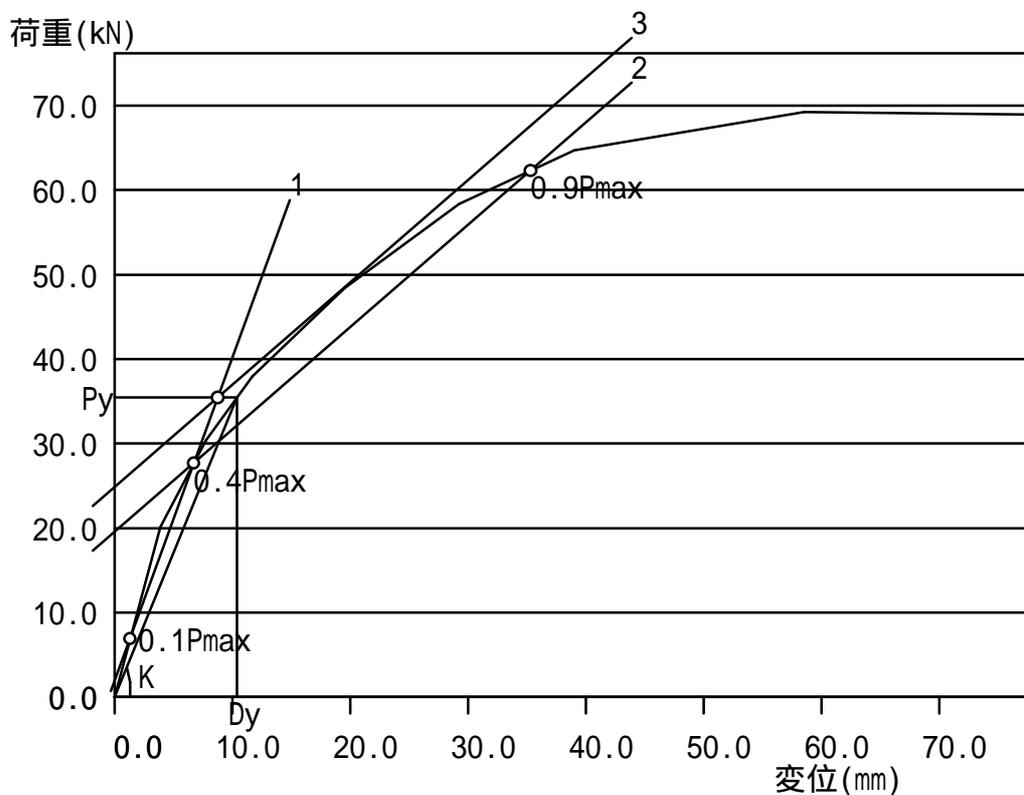
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X35 31.310m

識別	乗じる値	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
J1	4.55	0.00	9.24	13.83	17.15	21.16	26.44	28.57	32.81	33.35	16.02	13.01	9.87
M1	6.34	0.00	0.70	0.89	1.08	1.33	1.65	1.96	2.41	2.79	3.42	4.05	4.94
M2	6.34	0.00	10.20	15.71	19.70	25.91	30.29	34.15	34.02	32.82	15.71	16.47	16.22
合計		0.00	20.13	30.43	37.94	48.40	58.37	64.69	69.24	68.96	35.15	33.54	31.04

1階 Y方向 X35 31.310m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X35 31.310m 降伏点及び剛性



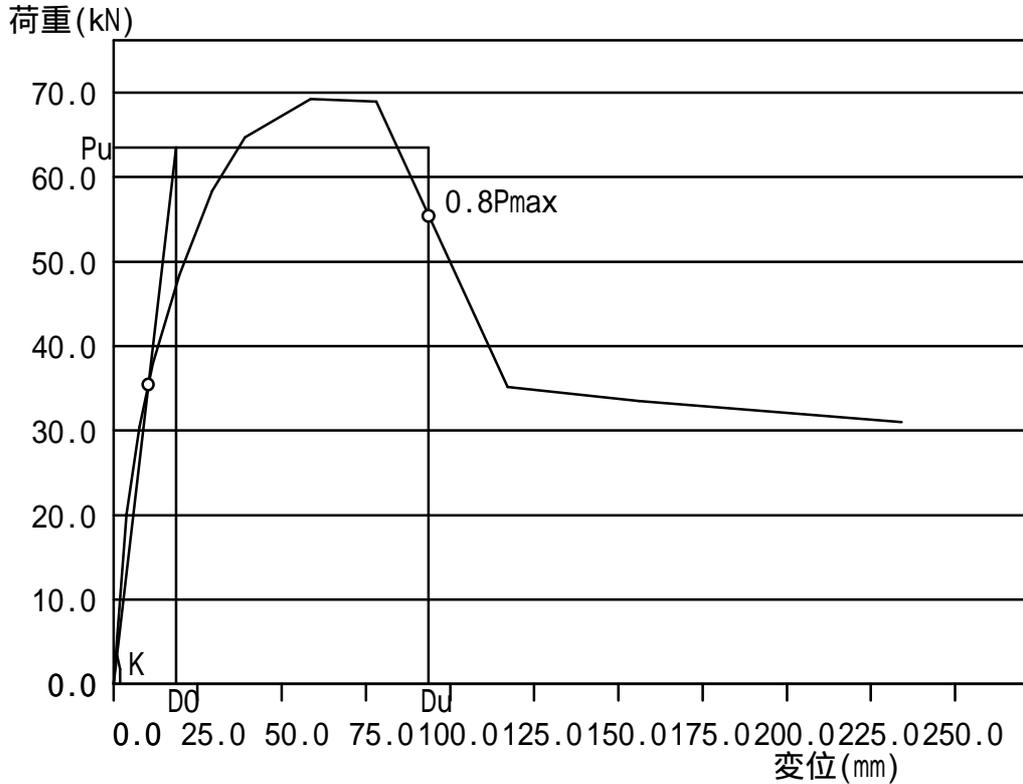
降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X35 31.310m  
 最大耐力 Pmax = 69.24 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	6.92	1.34
0.4Pmax	27.69	6.76
0.9Pmax	62.31	35.34
線1,3交点	35.44	8.79
降伏点	Py 35.44	Dy 10.40

剛性  $K = P_y/D_y = 13285.64$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 X35 31.310m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

1階 Y方向 X35 31.310m  
 最大耐力 Pmax = 69.24 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	55.39	93.65
降伏点	Py 35.44	Dy 10.40

剛性	$K = Py/Dy = 13285.64$	(kN/rad)
Pu算出用面積	$S = 5354.71$	(kNmm)
終局耐力	Pu = 63.49	(kN)
終局変位	Du = 93.653	(mm)
K, Pu 交点変位	D0 = 18.639	(mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 = 5.025$	
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.332$	

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y1 0.000m

仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.20	1.00	0.20	10.92	2.184
小計						2.184
きずり釘打ち	1.00	0.20	1.00	0.20	5.46	1.092
きずり釘打ち	1.00	0.34	1.00	0.34	3.64	1.219
小計						2.311
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.20	1.00	0.20	5.46	1.092
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.34	1.00	0.34	3.64	1.219
小計						2.311

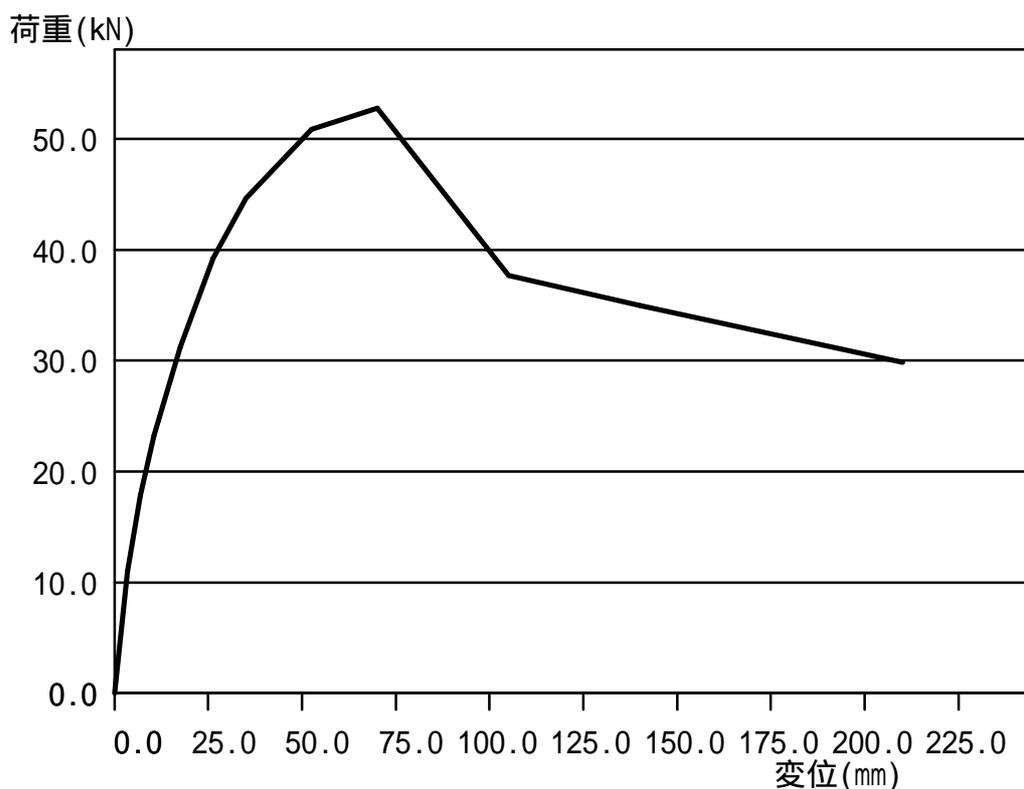
柱要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y1 0.000m

仕様	接合部係数	劣化係数	耐力低減	本数	骨格曲線に乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力2以上3未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	12.00	12.000
小計					12.000

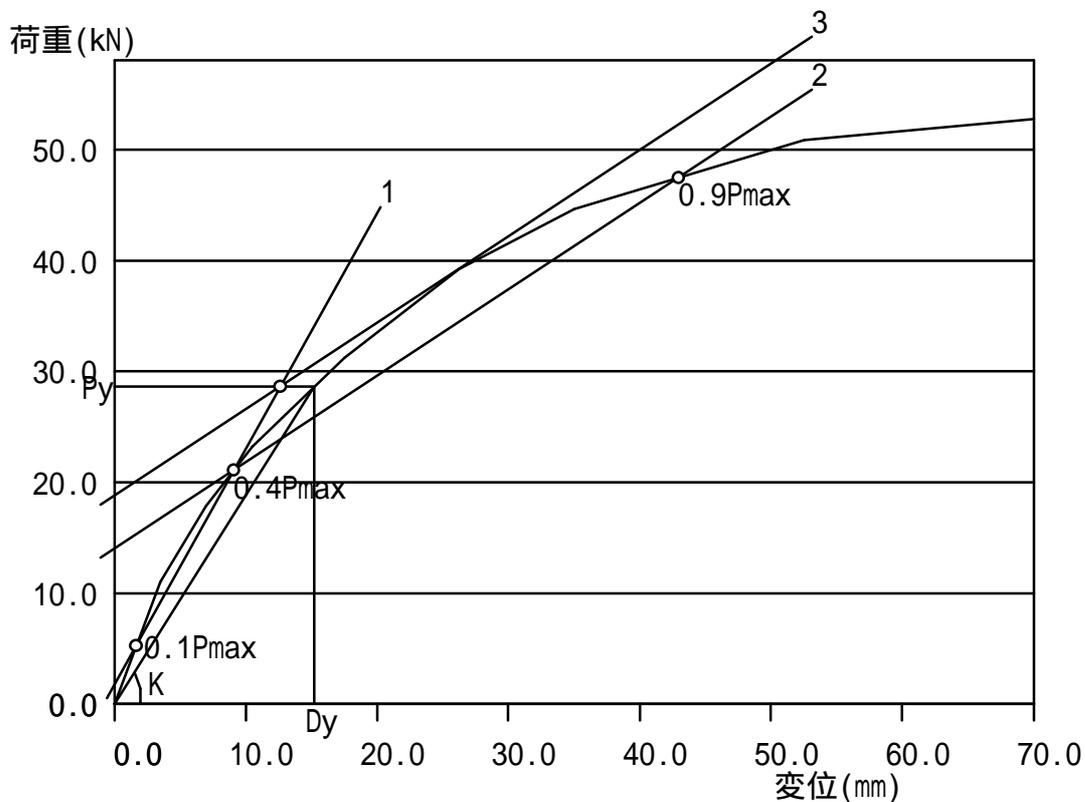
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y1 0.000m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	2.18	0.00	4.43	6.64	8.23	10.16	12.69	13.72	15.75	16.01	7.69	6.25	4.74
M1	2.31	0.00	0.25	0.32	0.39	0.49	0.60	0.72	0.88	1.02	1.25	1.48	1.80
M2	2.31	0.00	3.72	5.73	7.19	9.45	11.05	12.46	12.41	11.97	5.73	6.01	5.92
C3	12.00	0.00	2.64	5.16	7.44	11.16	14.88	17.76	21.84	23.76	23.04	21.24	17.40
合計		0.00	11.05	17.86	23.26	31.25	39.22	44.65	50.88	52.76	37.71	34.98	29.86

2階 方向 Y1 0.000m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y1 0.000m 降伏点及び剛性



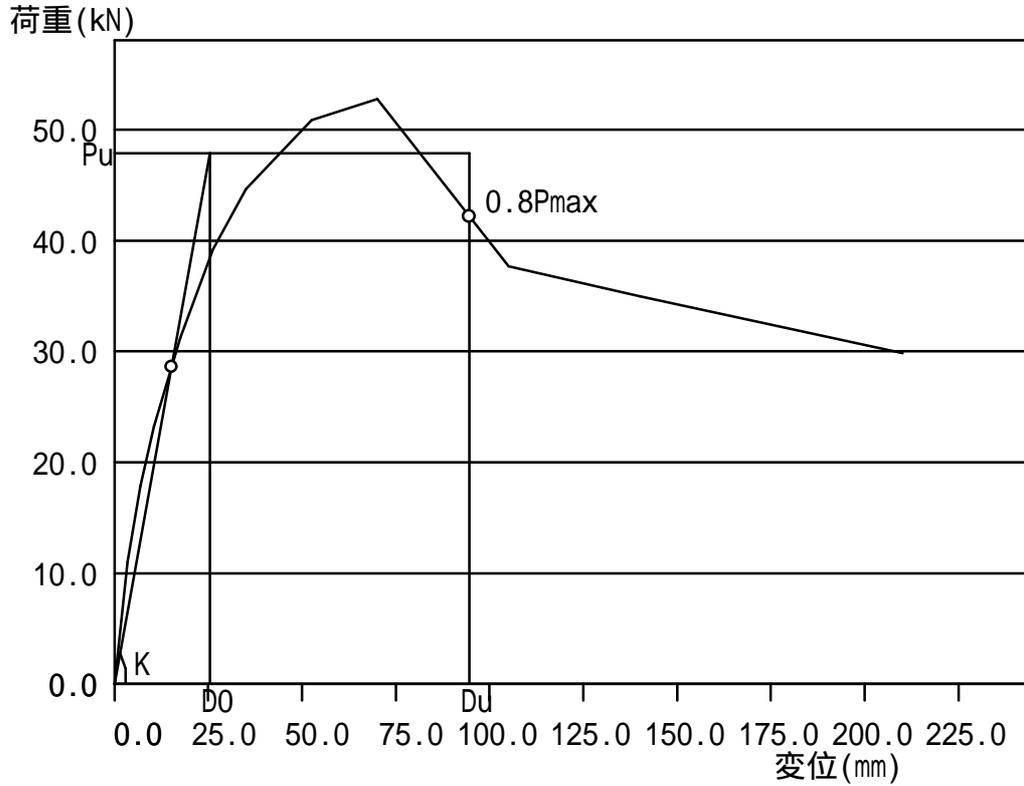
降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 52.76 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	5.28	1.67
0.4Pmax	21.10	9.11
0.9Pmax	47.48	42.96
線1,3交点	28.63	12.64
降伏点	Py 28.63	Dy 15.21

剛性  $K = P_y/D_y = 6590.34$  (kN/rad)

2 階 方向 Y1 0.000m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 X方向 Y1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 52.76 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	42.21	94.54
降伏点	Py 28.63	Dy 15.21

剛性	$K = Py/Dy =$	6590.34 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	3915.70 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	47.85 (kN)
終局変位	$Du =$	94.538 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	25.413 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	3.720
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.394

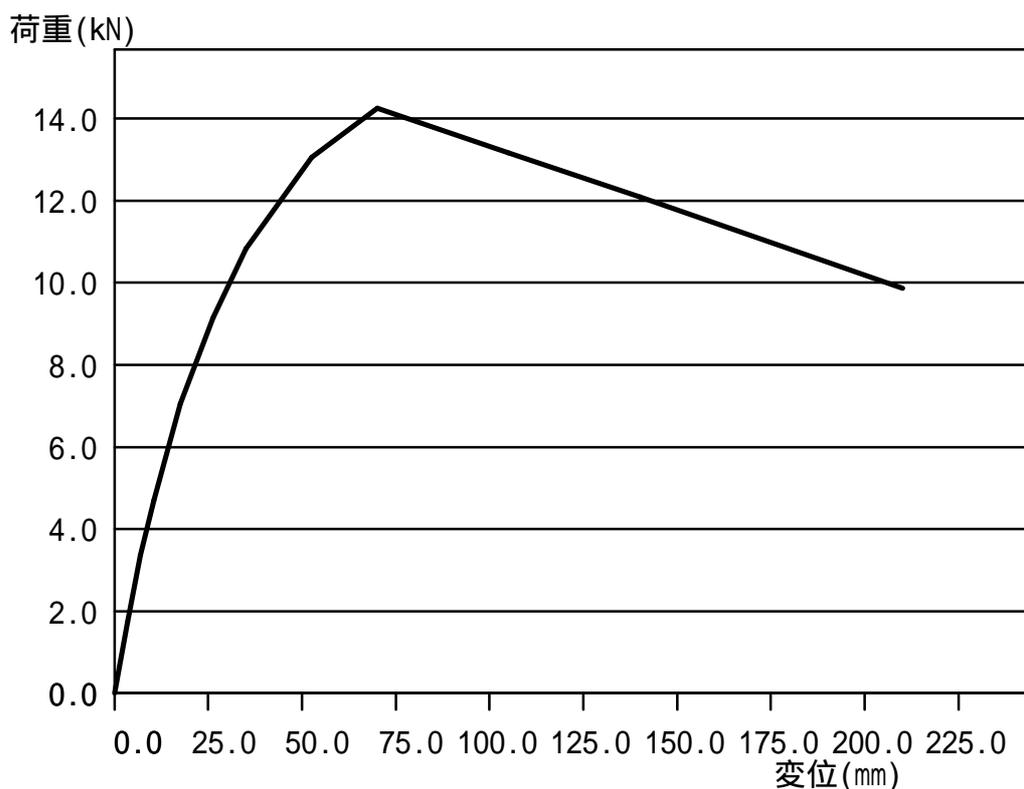
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y9 7.280m  
 該当する壁はありません  
 柱要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y9 7.280m

仕様	接合部 係数	劣化 係数	耐力 低減	本数	骨格曲線に 乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m未満	1.00	1.00	1.00	6.00	6.000
小計					6.000
スギ 15cm 垂れ壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	3.00	3.000
小計					3.000
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力1以上2未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	9.00	9.000
小計					9.000

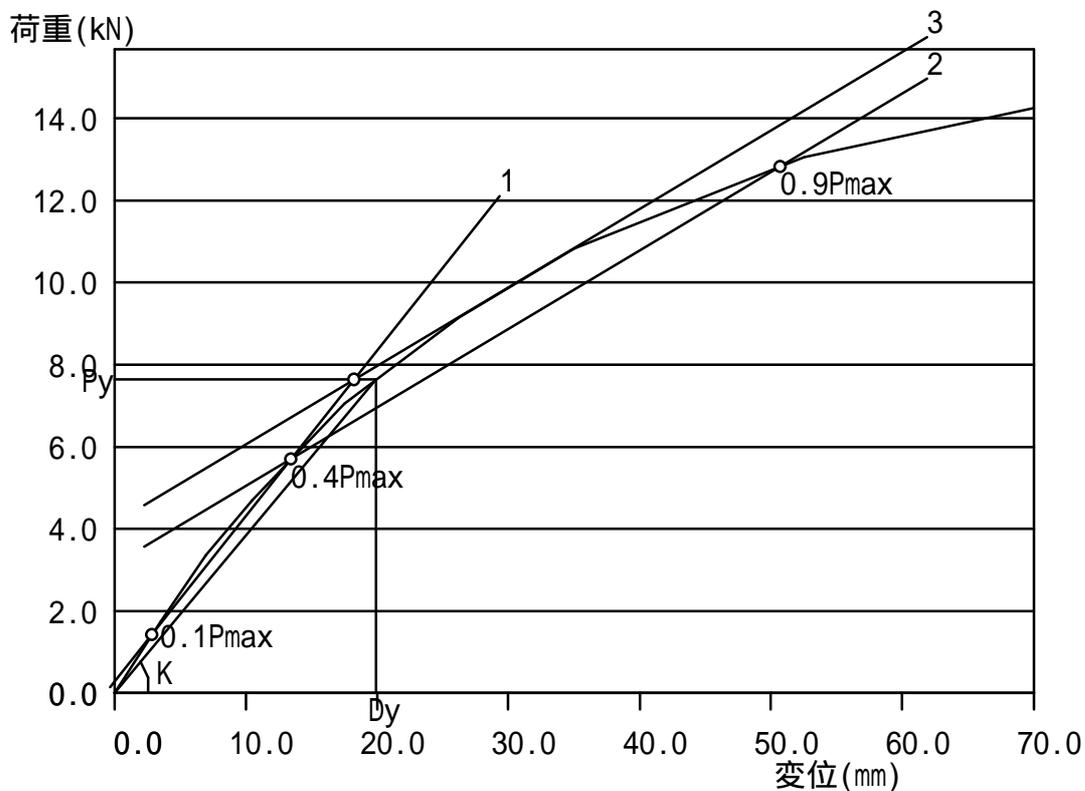
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y9 7.280m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
C1	6.00	0.00	0.30	0.60	0.84	1.26	1.62	1.92	2.28	2.46	2.28	2.10	1.74
C2	3.00	0.00	0.27	0.51	0.72	1.11	1.50	1.80	2.22	2.52	2.34	2.16	1.74
C4	9.00	0.00	1.17	2.25	3.15	4.68	6.03	7.11	8.55	9.27	8.55	7.83	6.39
合計		0.00	1.74	3.36	4.71	7.05	9.15	10.83	13.05	14.25	13.17	12.09	9.87

2 階 方向 Y9 7.280m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y9 7.280m 降伏点及び剛性



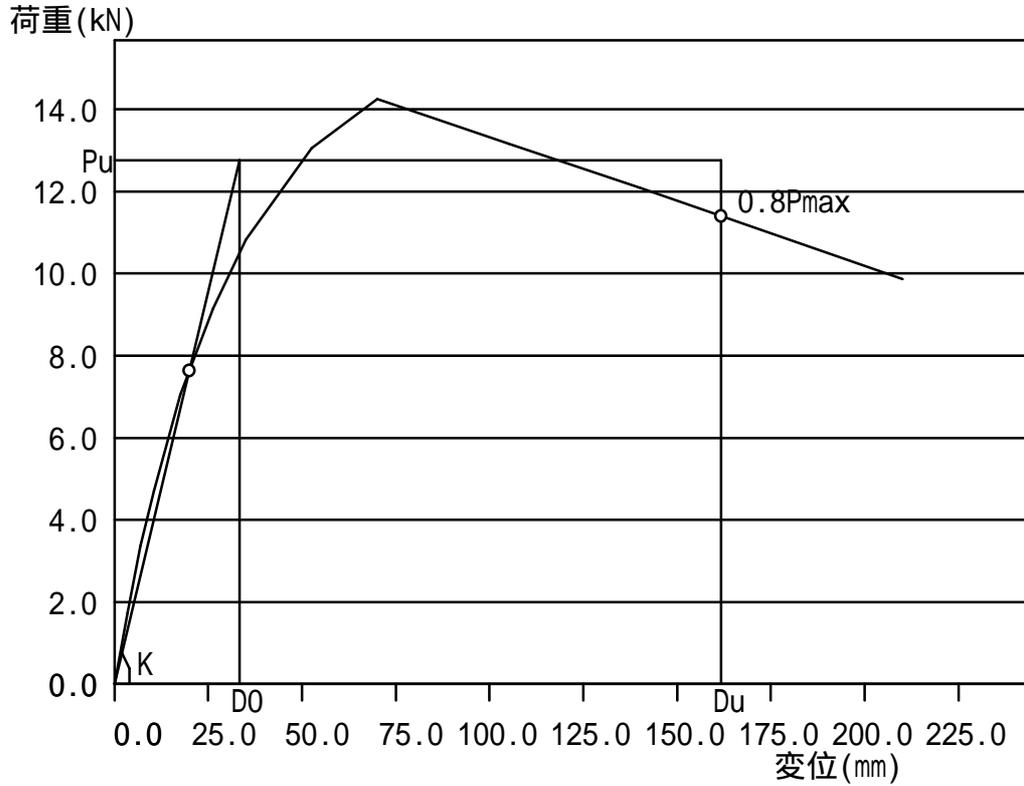
降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y9 7.280m  
 最大耐力 Pmax = 14.25 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.42	2.87
0.4Pmax	5.70	13.46
0.9Pmax	12.82	50.73
線1,3交点	7.64	18.26
降伏点	Py 7.64	Dy 19.94

剛性  $K = P_y/D_y = 1340.15$  (kN/rad)

2 階 方向 Y9 7.280m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 X方向 Y9 7.280m  
 最大耐力 Pmax = 14.25 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	11.40	161.76
降伏点	Py 7.64	Dy 19.94

剛性	$K = Py/Dy =$	1340.15 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	1850.80 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	12.76 (kN)
終局変位	$Du =$	161.757 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	33.312 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.856
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.339

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y11 9.555m

仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.21	1.00	0.21	10.92	2.321
小計						2.321
きずり釘打ち	1.00	0.21	1.00	0.21	10.92	2.321
きずり釘打ち	1.00	0.34	1.00	0.34	1.82	0.610
小計						2.930
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.21	1.00	0.21	10.92	2.321
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.34	1.00	0.34	1.82	0.610
小計						2.930

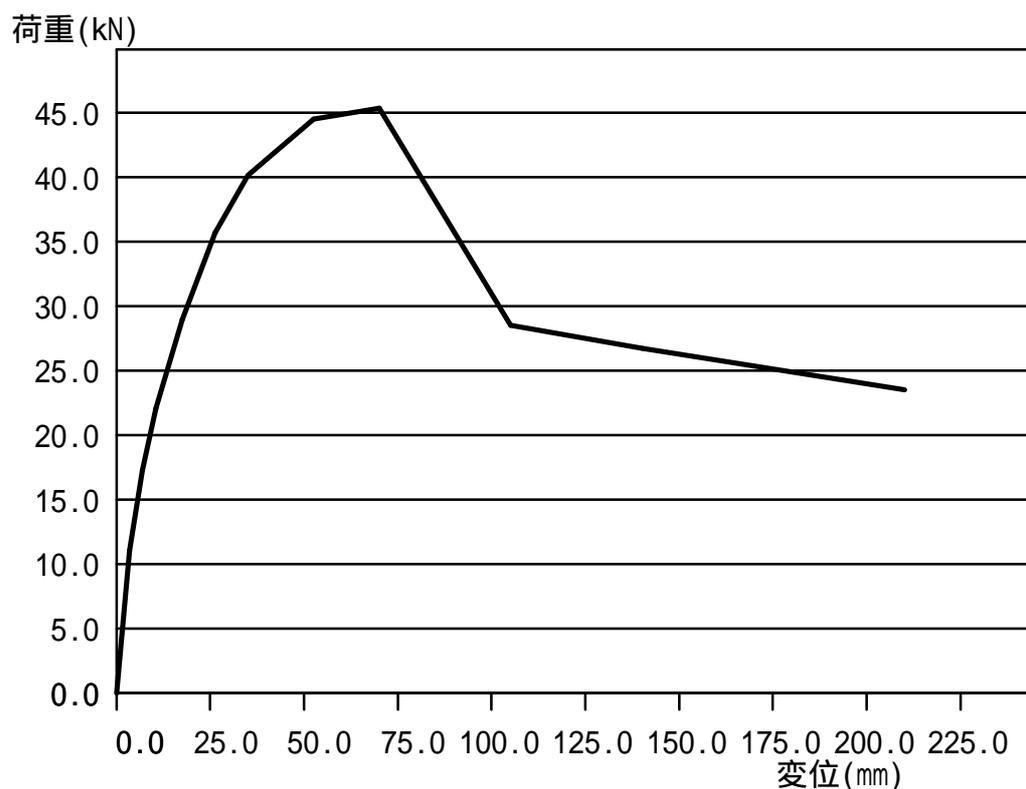
柱要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y11 9.555m

仕様	接合部係数	劣化係数	耐力低減	本数	骨格曲線に乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁・腰壁付き 壁耐力2以上3未満 Le=1.2m以上	1.00	1.00	1.00	6.00	6.000
小計					6.000

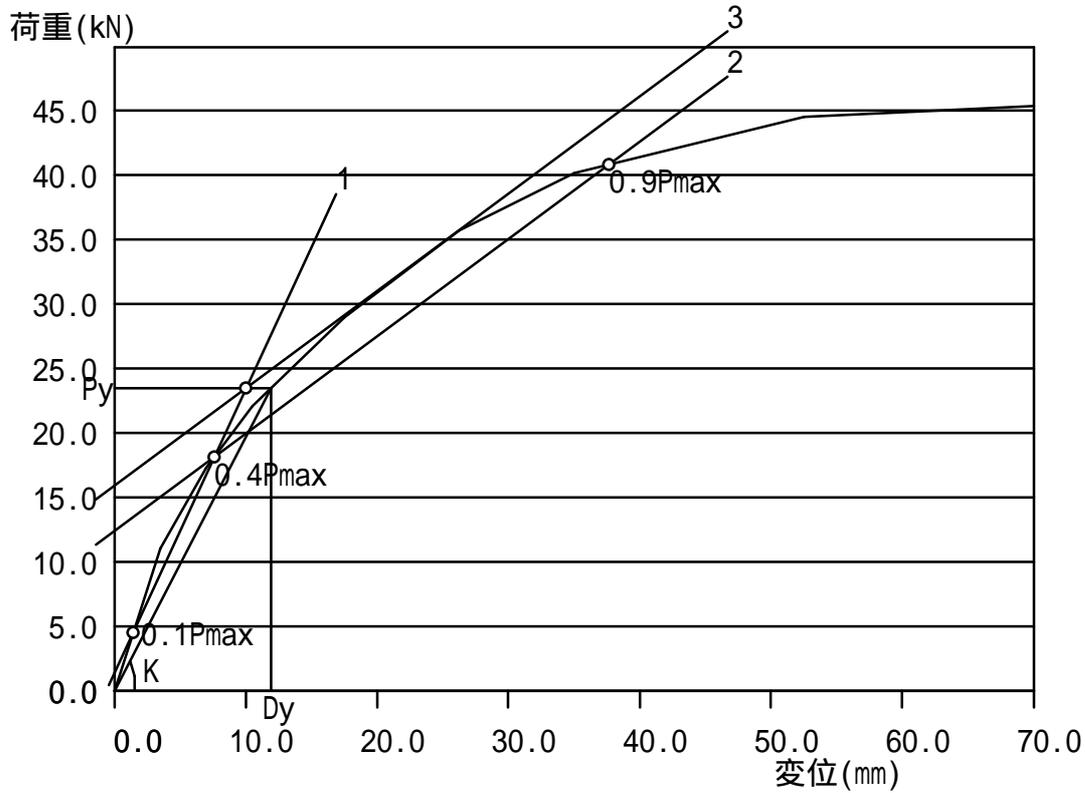
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y11 9.555m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	2.32	0.00	4.71	7.05	8.75	10.79	13.48	14.57	16.73	17.01	8.17	6.64	5.04
M1	2.93	0.00	0.32	0.41	0.50	0.62	0.76	0.91	1.11	1.29	1.58	1.88	2.29
M2	2.93	0.00	4.72	7.27	9.11	11.98	14.01	15.79	15.74	15.18	7.27	7.62	7.50
C3	6.00	0.00	1.32	2.58	3.72	5.58	7.44	8.88	10.92	11.88	11.52	10.62	8.70
合計		0.00	11.07	17.31	22.08	28.97	35.69	40.15	44.50	45.36	28.54	26.75	23.52

2階 方向 Y11 9.555m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y11 9.555m 降伏点及び剛性



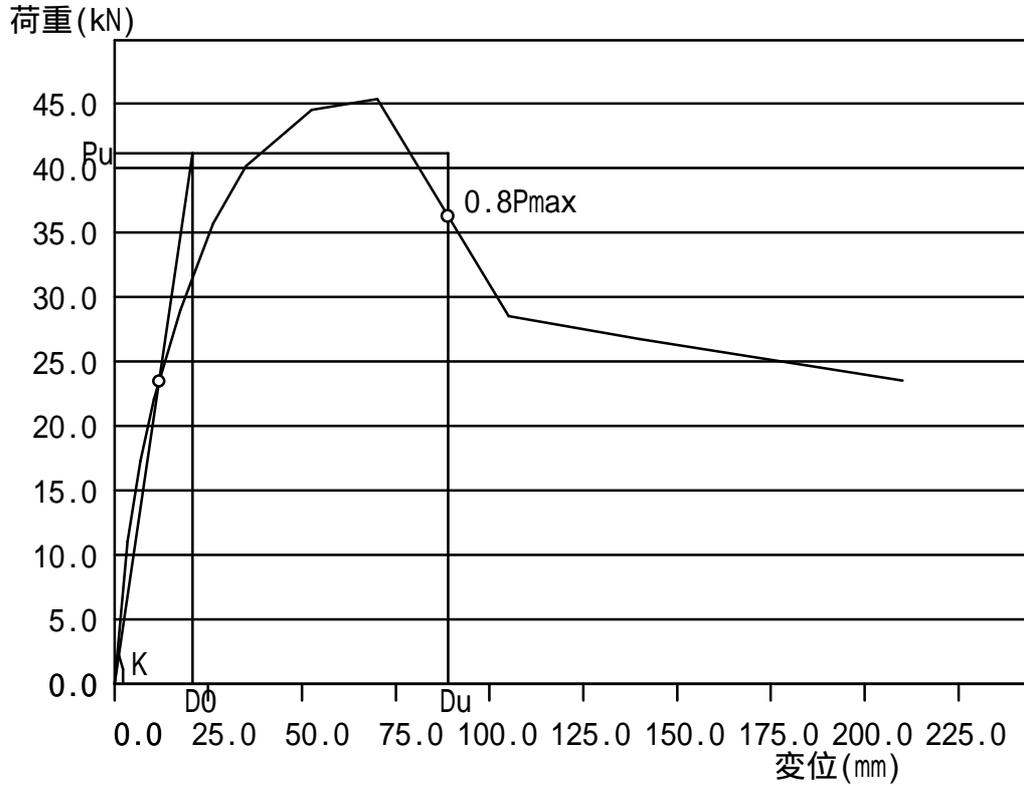
降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y11 9.555m  
 最大耐力 Pmax = 45.36 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.54	1.43
0.4Pmax	18.14	7.61
0.9Pmax	40.82	37.68
線1,3交点	23.49	10.04
降伏点	Py 23.49	Dy 11.93

剛性  $K = P_y/D_y = 6890.51$  (kN/rad)

2 階 方向 Y11 9.555m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 X方向 Y11 9.555m  
 最大耐力 Pmax = 45.36 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	36.29	88.88
降伏点	Py 23.49	Dy 11.93

剛性	$K = Py/Dy =$	6890.51 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	3228.90 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	41.18 (kN)
終局変位	$Du =$	88.877 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	20.915 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.249
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.365

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X1 0.000m

仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
小計						1.547
きずり釘打ち	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
小計						1.547
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
小計						1.547

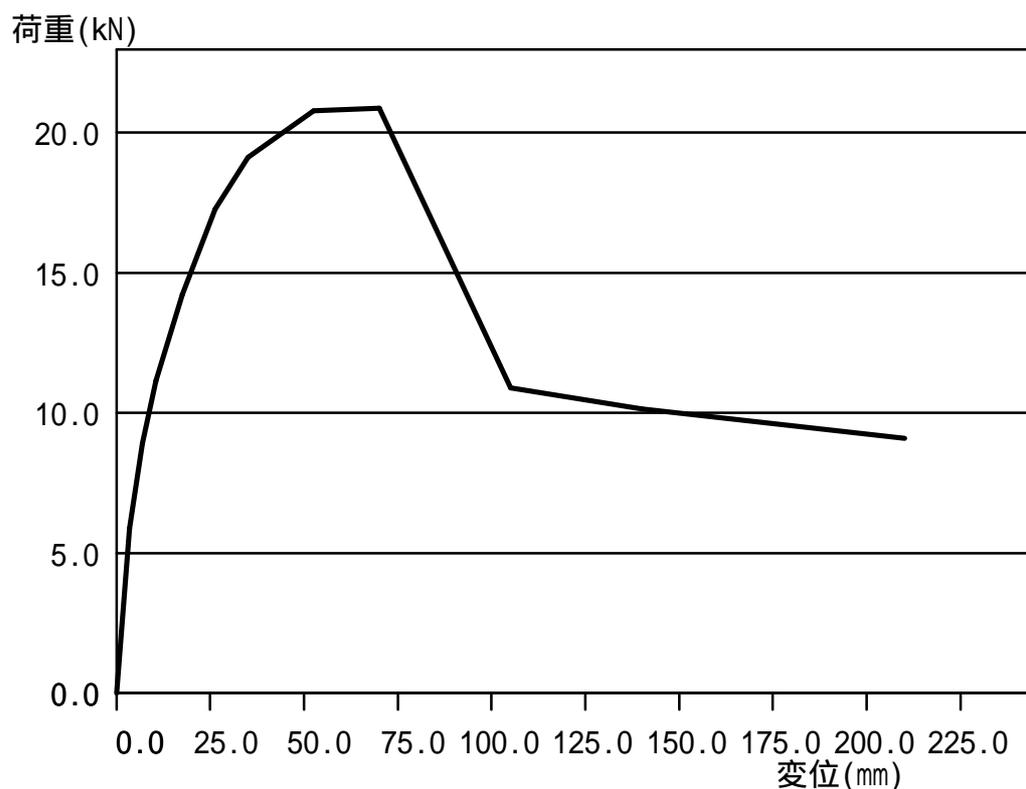
柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X1 0.000m

仕様	接合部係数	劣化係数	耐力低減	本数	骨格曲線に乗じる値
スギ 15cm 垂れ壁付き 壁耐力2以上3未満 Le=1.2m未満	1.00	1.00	1.00	1.00	1.000
小計					1.000

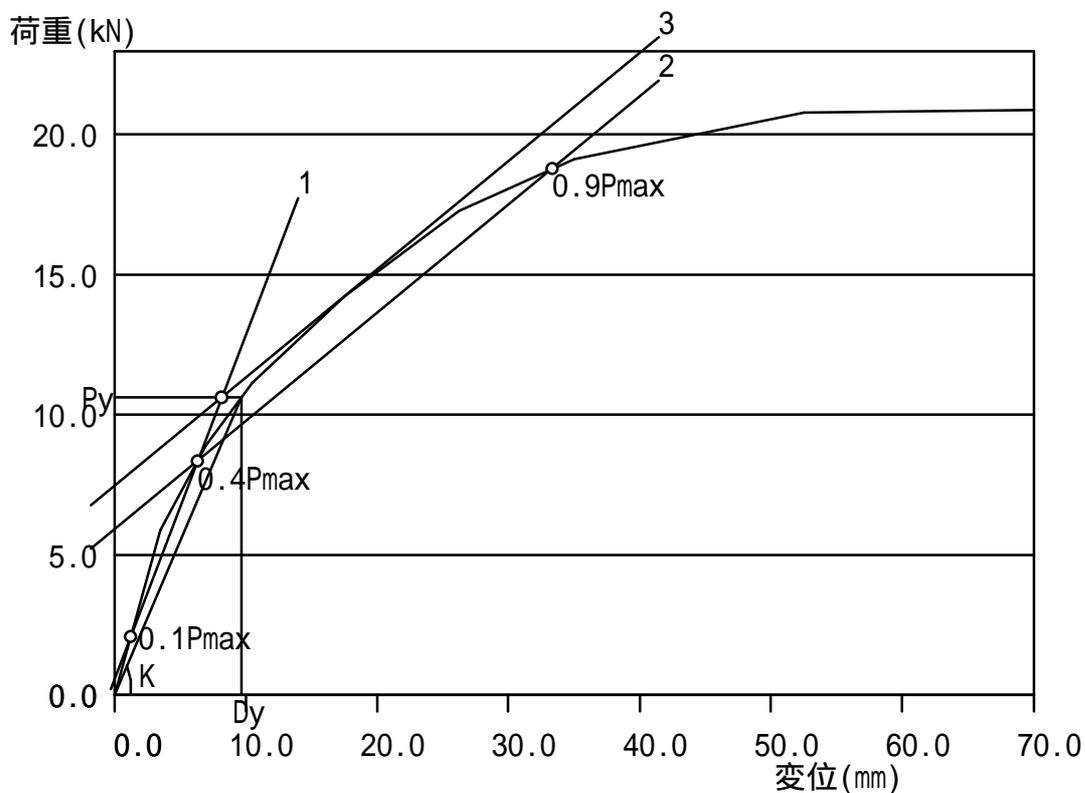
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X1 0.000m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.55	0.00	3.14	4.70	5.83	7.19	8.99	9.72	11.15	11.34	5.45	4.42	3.36
M1	1.55	0.00	0.17	0.22	0.26	0.32	0.40	0.48	0.59	0.68	0.84	0.99	1.21
M2	1.55	0.00	2.49	3.84	4.81	6.33	7.39	8.34	8.31	8.01	3.84	4.02	3.96
C5	1.00	0.00	0.09	0.17	0.24	0.37	0.50	0.60	0.74	0.84	0.78	0.72	0.58
合計		0.00	5.89	8.93	11.15	14.22	17.28	19.13	20.79	20.87	10.90	10.16	9.10

2階 Y方向 X1 0.000m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X1 0.000m 降伏点及び剛性



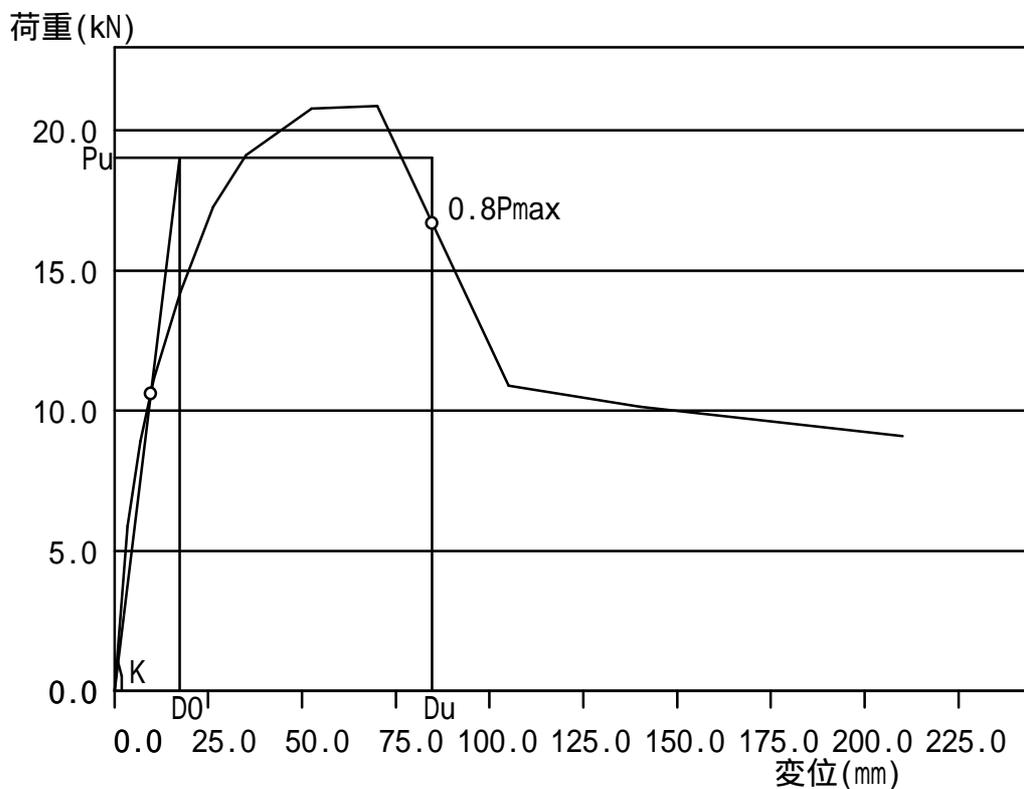
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 20.87 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.09	1.24
0.4Pmax	8.35	6.34
0.9Pmax	18.79	33.36
線1,3交点	10.62	8.18
降伏点	Py 10.62	Dy 9.67

剛性  $K = P_y/D_y = 3844.49$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X1 0.000m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X1 0.000m  
 最大耐力 Pmax = 20.87 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	16.70	84.65
降伏点 Py	10.62	Dy 9.67

剛性 K	$K = Py/Dy =$	3844.49 (kN/rad)
Pu算出用面積 S	$S =$	1446.30 (kNmm)
終局耐力 Pu	$Pu =$	19.03 (kN)
終局変位 Du	$Du =$	84.646 (mm)
K, Pu 交点変位 D0	$D0 =$	17.329 (mm)
塑性率 $\mu$	$\mu = Du/D0 =$	4.885
Ds	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.338

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X10' 9.100m

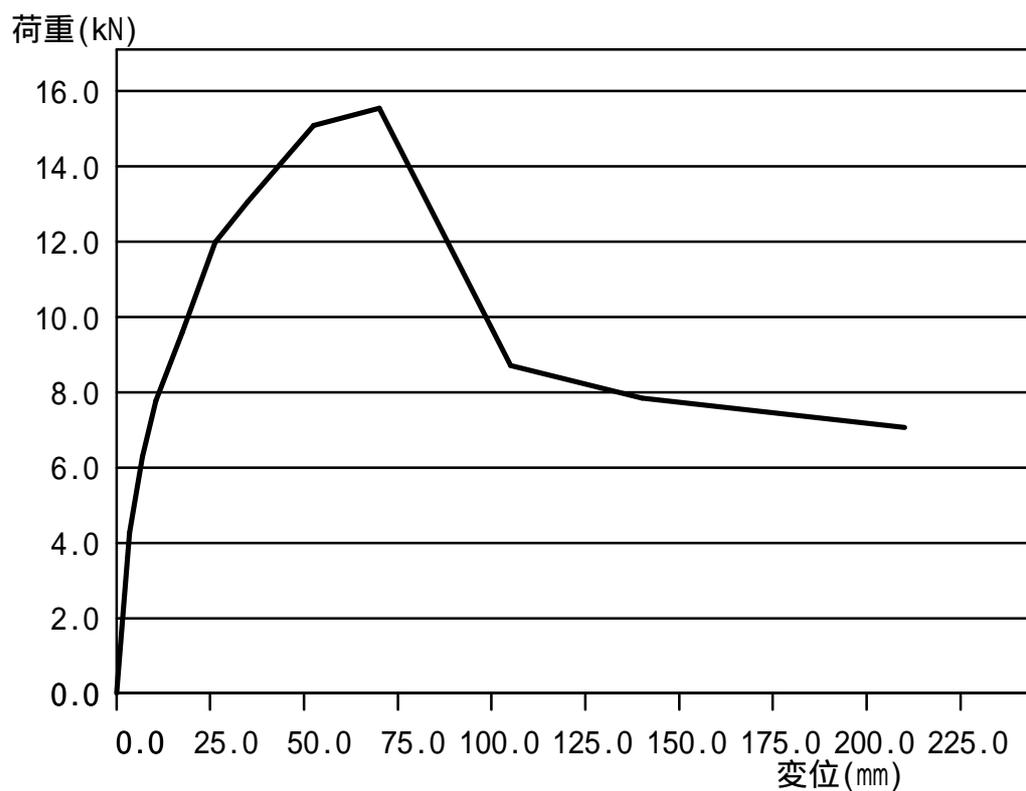
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.26	1.00	0.26	7.28	1.893
小計						1.893
きずり釘打ち	1.00	0.26	1.00	0.26	14.56	3.786
小計						3.786

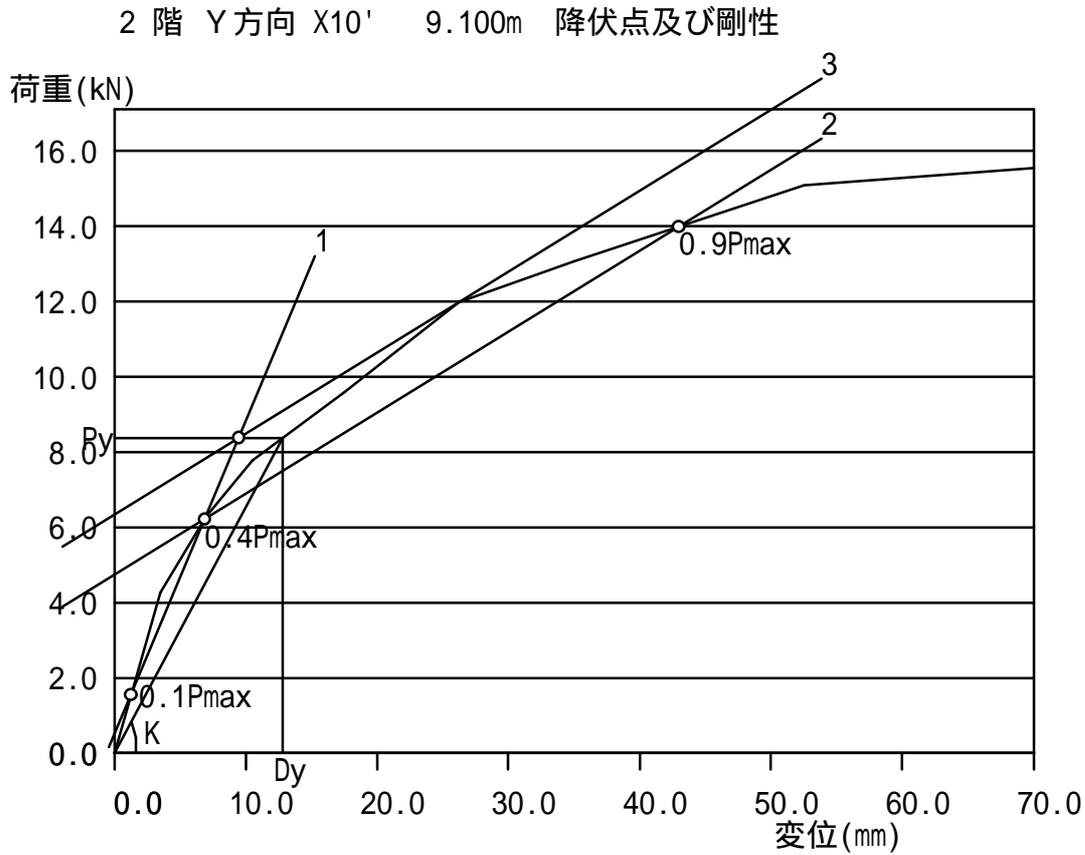
柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X10' 9.100m  
 該当する柱はありません

各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X10' 9.100m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.89	0.00	3.84	5.75	7.14	8.80	11.00	11.89	13.65	13.87	6.66	5.41	4.11
M1	3.79	0.00	0.42	0.53	0.64	0.79	0.98	1.17	1.44	1.67	2.04	2.42	2.95
合計		0.00	4.26	6.28	7.78	9.60	11.98	13.06	15.09	15.54	8.71	7.84	7.06

2階 Y方向 X10' 9.100m 荷重-変形関係曲線





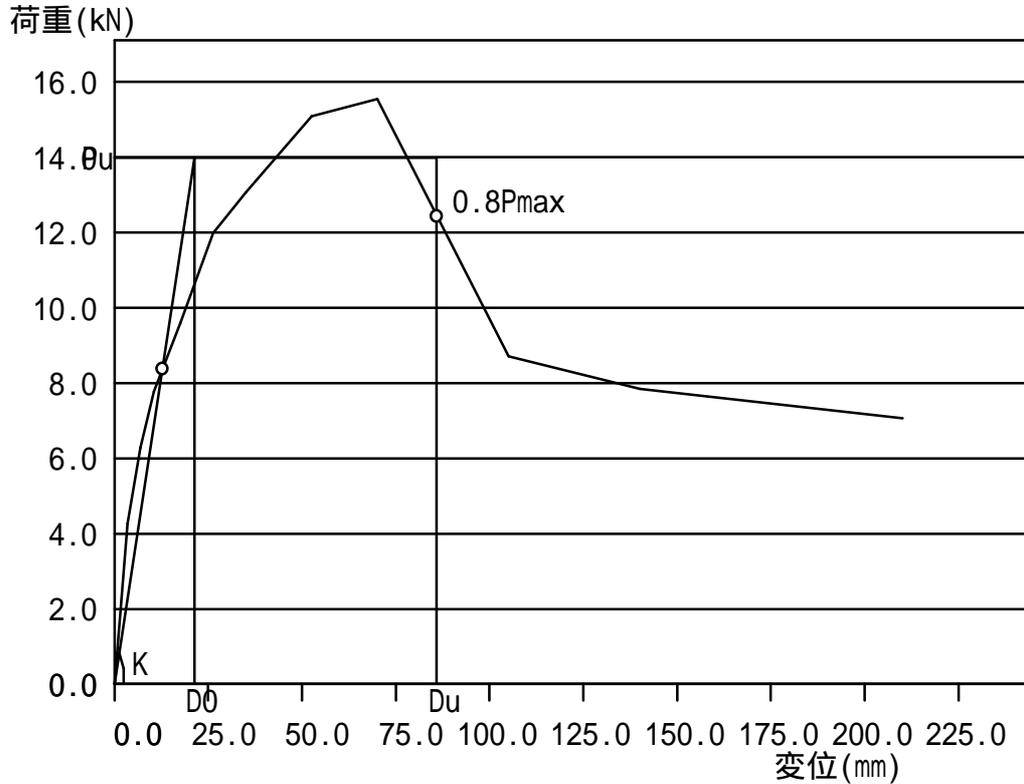
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X10' 9.100m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.55	1.28
0.4Pmax	6.22	6.88
0.9Pmax	13.99	43.00
線1,3交点	8.38	9.48
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性  $K = P_y/D_y = 2291.02$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X10' 9.100m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X10' 9.100m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	12.43	85.92
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性	$K = Py/Dy =$	2291.02 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	1052.19 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	13.99 (kN)
終局変位	$Du =$	85.920 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	21.365 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X11 9.470m

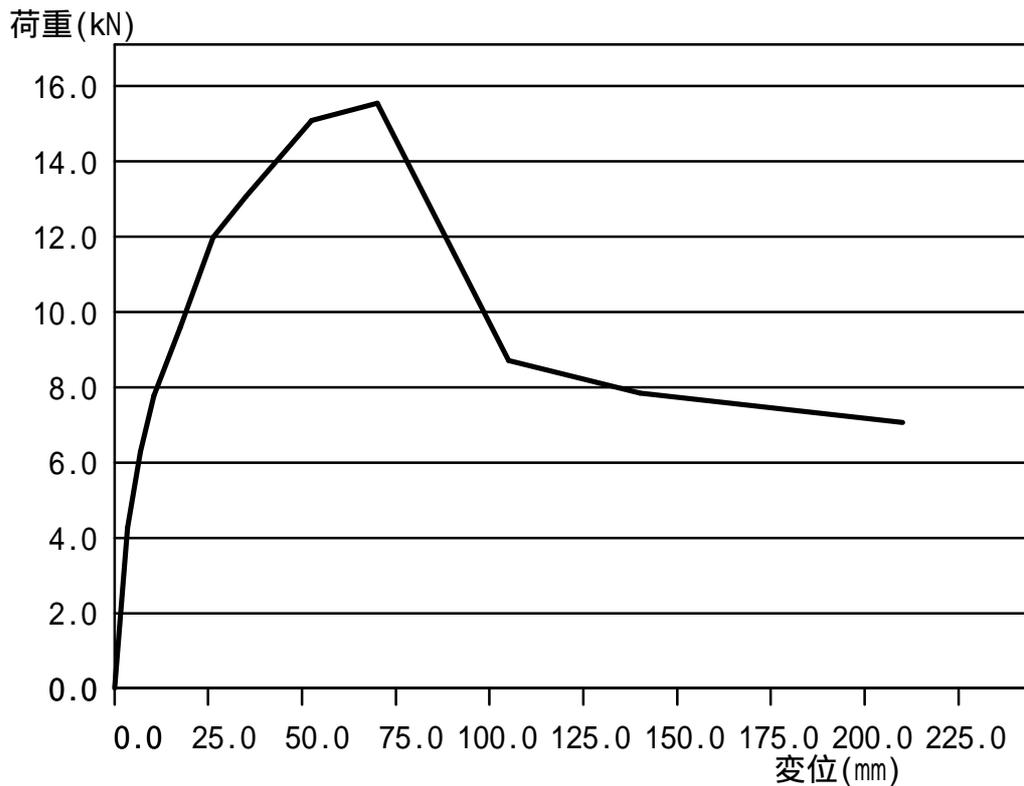
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.26	1.00	0.26	7.28	1.893
小計						1.893
きずり釘打ち	1.00	0.26	1.00	0.26	14.56	3.786
小計						3.786

柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X11 9.470m  
 該当する柱はありません

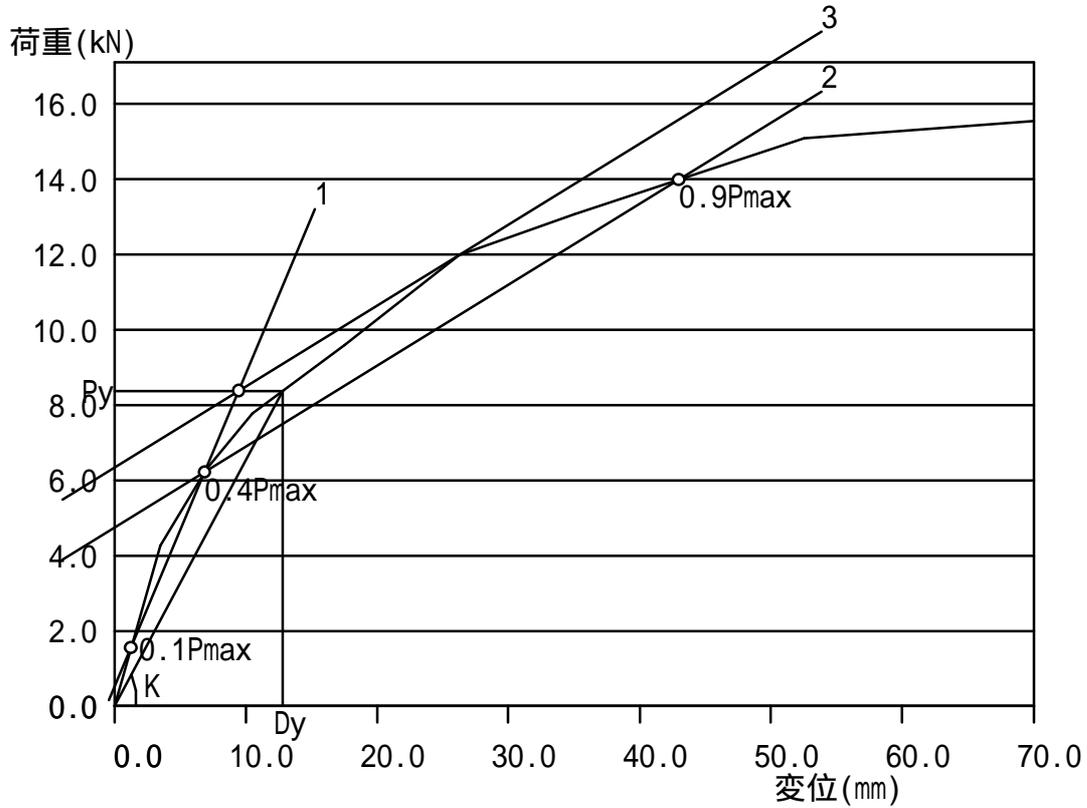
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X11 9.470m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.89	0.00	3.84	5.75	7.14	8.80	11.00	11.89	13.65	13.87	6.66	5.41	4.11
M1	3.79	0.00	0.42	0.53	0.64	0.79	0.98	1.17	1.44	1.67	2.04	2.42	2.95
合計		0.00	4.26	6.28	7.78	9.60	11.98	13.06	15.09	15.54	8.71	7.84	7.06

2階 Y方向 X11 9.470m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X11 9.470m 降伏点及び剛性



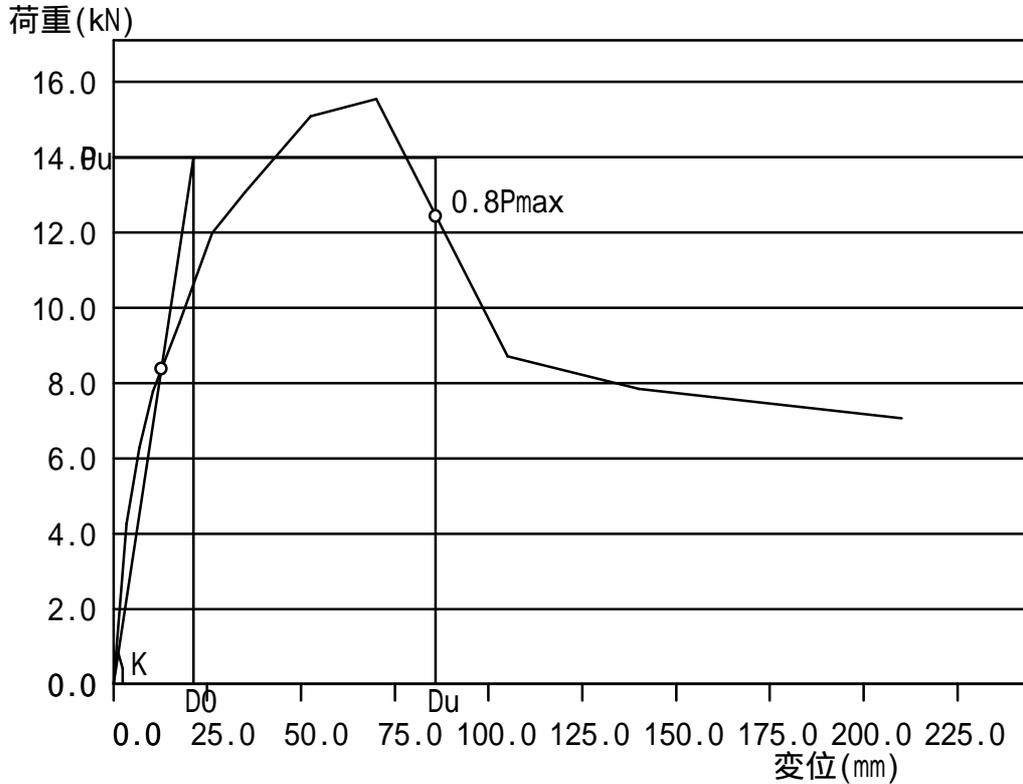
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X11 9.470m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.55	1.28
0.4Pmax	6.22	6.88
0.9Pmax	13.99	43.00
線1,3交点	8.38	9.48
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性  $K = P_y/D_y = 2291.02$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X11 9.470m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X11 9.470m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	12.43	85.92
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性	$K = Py/Dy =$	2291.02 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	1052.19 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	13.99 (kN)
終局変位	$Du =$	85.920 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	21.365 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X21 18.570m

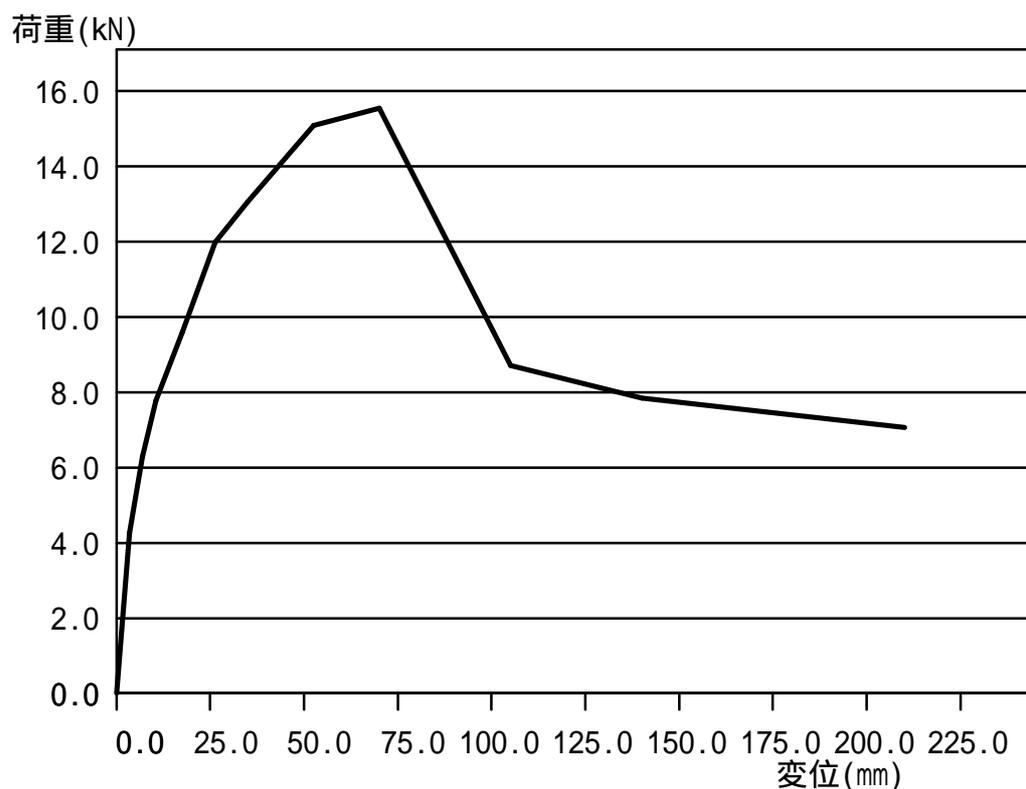
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.26	1.00	0.26	7.28	1.893
小計						1.893
きずり釘打ち	1.00	0.26	1.00	0.26	14.56	3.786
小計						3.786

柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X21 18.570m  
 該当する柱はありません

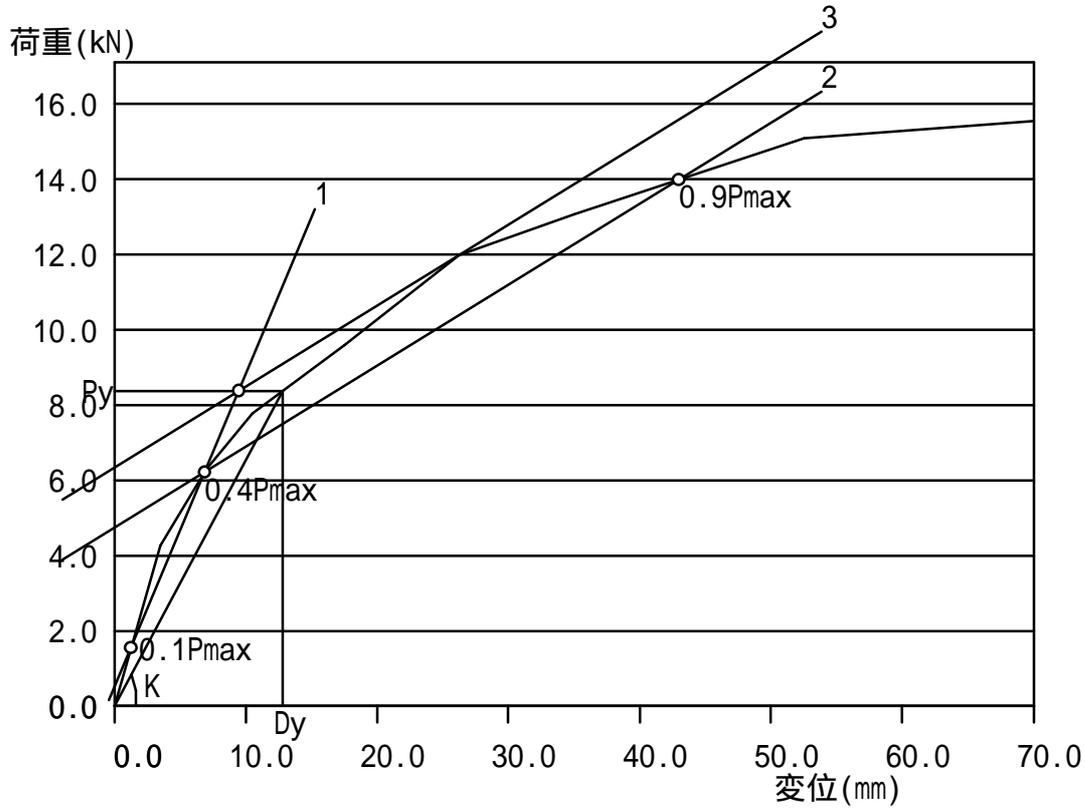
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X21 18.570m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.89	0.00	3.84	5.75	7.14	8.80	11.00	11.89	13.65	13.87	6.66	5.41	4.11
M1	3.79	0.00	0.42	0.53	0.64	0.79	0.98	1.17	1.44	1.67	2.04	2.42	2.95
合計		0.00	4.26	6.28	7.78	9.60	11.98	13.06	15.09	15.54	8.71	7.84	7.06

2階 Y方向 X21 18.570m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X21 18.570m 降伏点及び剛性



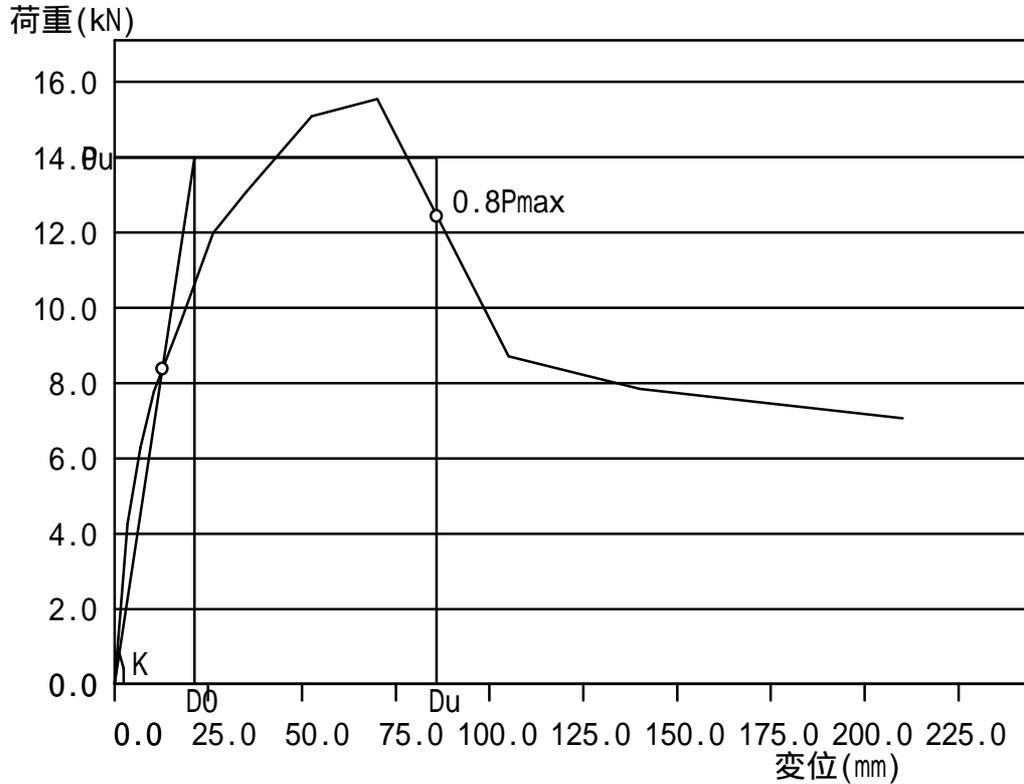
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X21 18.570m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.55	1.28
0.4Pmax	6.22	6.88
0.9Pmax	13.99	43.00
線1,3交点	8.38	9.48
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性  $K = P_y/D_y = 2291.02$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X21 18.570m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X21 18.570m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	12.43	85.92
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性	$K = Py/Dy =$	2291.02 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	1052.19 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	13.99 (kN)
終局変位	$Du =$	85.920 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	21.365 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X25 22.210m

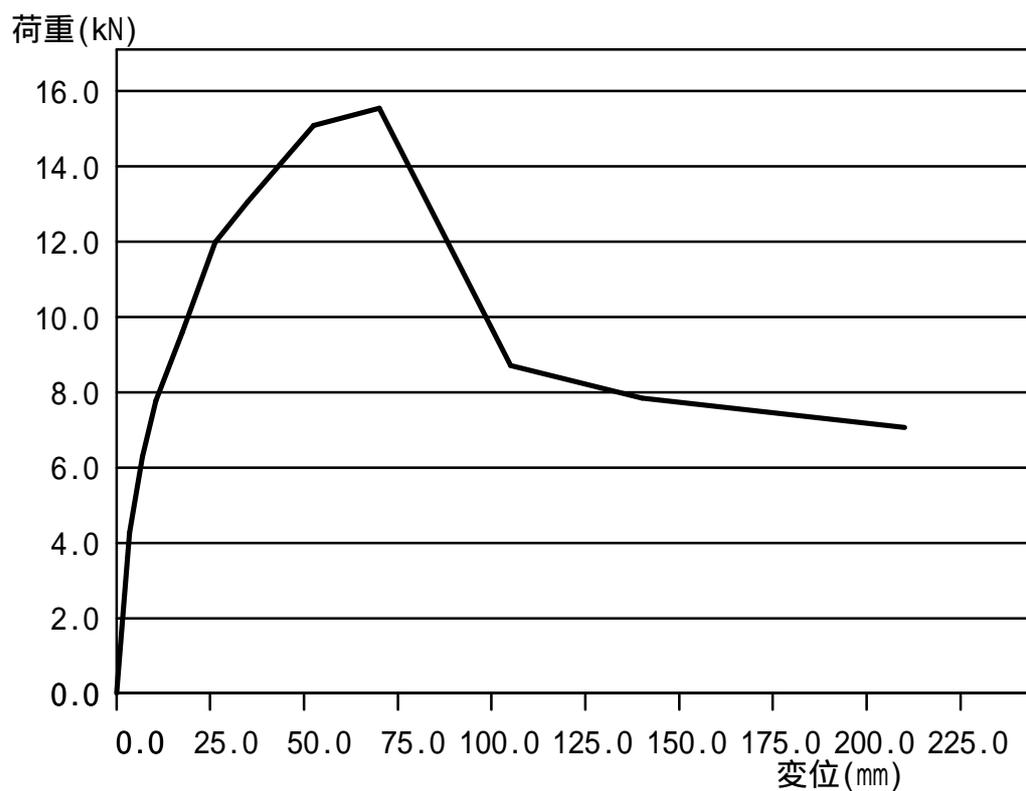
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.26	1.00	0.26	7.28	1.893
小計						1.893
きずり釘打ち	1.00	0.26	1.00	0.26	14.56	3.786
小計						3.786

柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X25 22.210m  
 該当する柱はありません

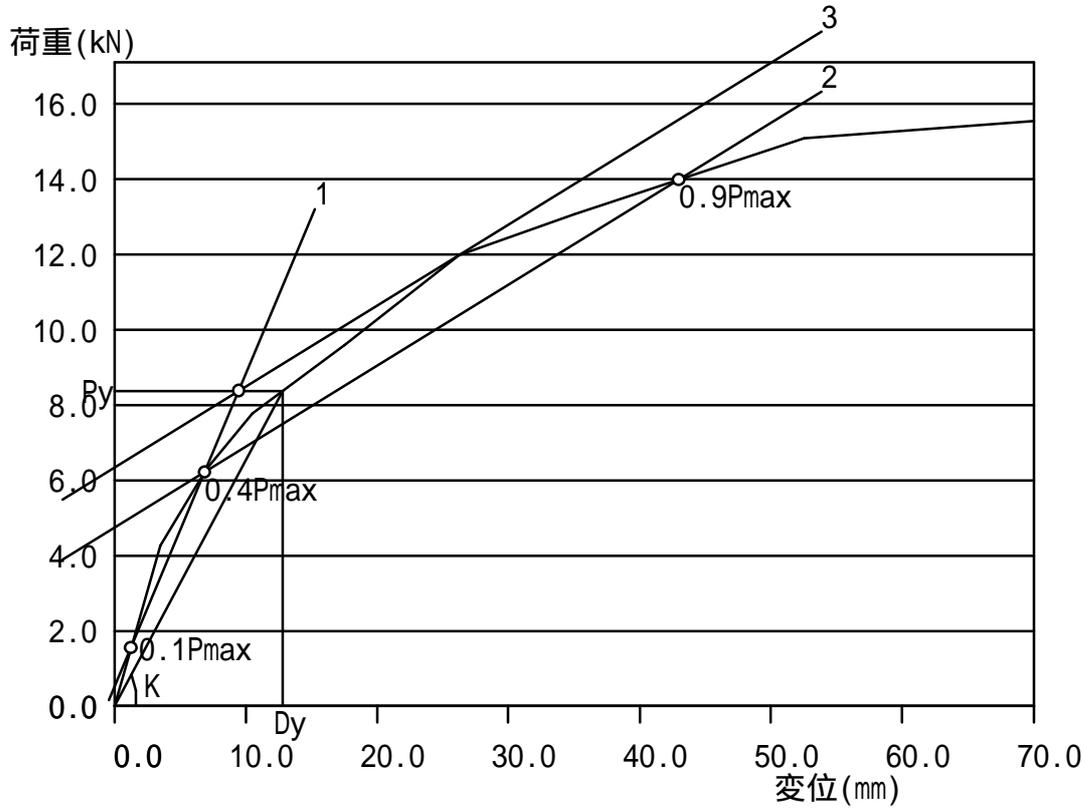
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X25 22.210m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.89	0.00	3.84	5.75	7.14	8.80	11.00	11.89	13.65	13.87	6.66	5.41	4.11
M1	3.79	0.00	0.42	0.53	0.64	0.79	0.98	1.17	1.44	1.67	2.04	2.42	2.95
合計		0.00	4.26	6.28	7.78	9.60	11.98	13.06	15.09	15.54	8.71	7.84	7.06

2 階 Y方向 X25 22.210m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X25 22.210m 降伏点及び剛性



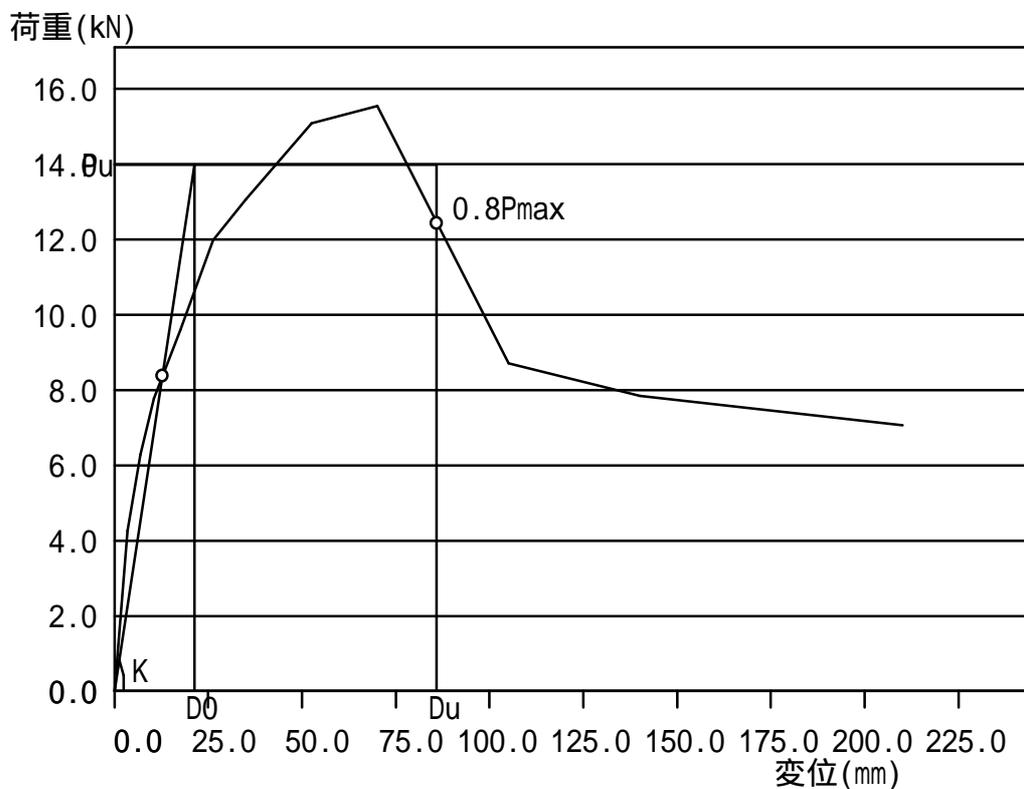
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X25 22.210m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.55	1.28
0.4Pmax	6.22	6.88
0.9Pmax	13.99	43.00
線1,3交点	8.38	9.48
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性  $K = P_y/D_y = 2291.02$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X25 22.210m 終局耐力及び塑性率



終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X25 22.210m  
 最大耐力 Pmax = 15.54 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	12.43	85.92
降伏点	Py 8.38	Dy 12.79

剛性	$K = Py/Dy =$	2291.02 (kN/rad)
Pu算出用面積	$S =$	1052.19 (kNmm)
終局耐力	$Pu =$	13.99 (kN)
終局変位	$Du =$	85.920 (mm)
K, Pu 交点変位	$D0 =$	21.365 (mm)
塑性率	$\mu = Du/D0 =$	4.021
	$Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} =$	0.377

壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X35 31.310m

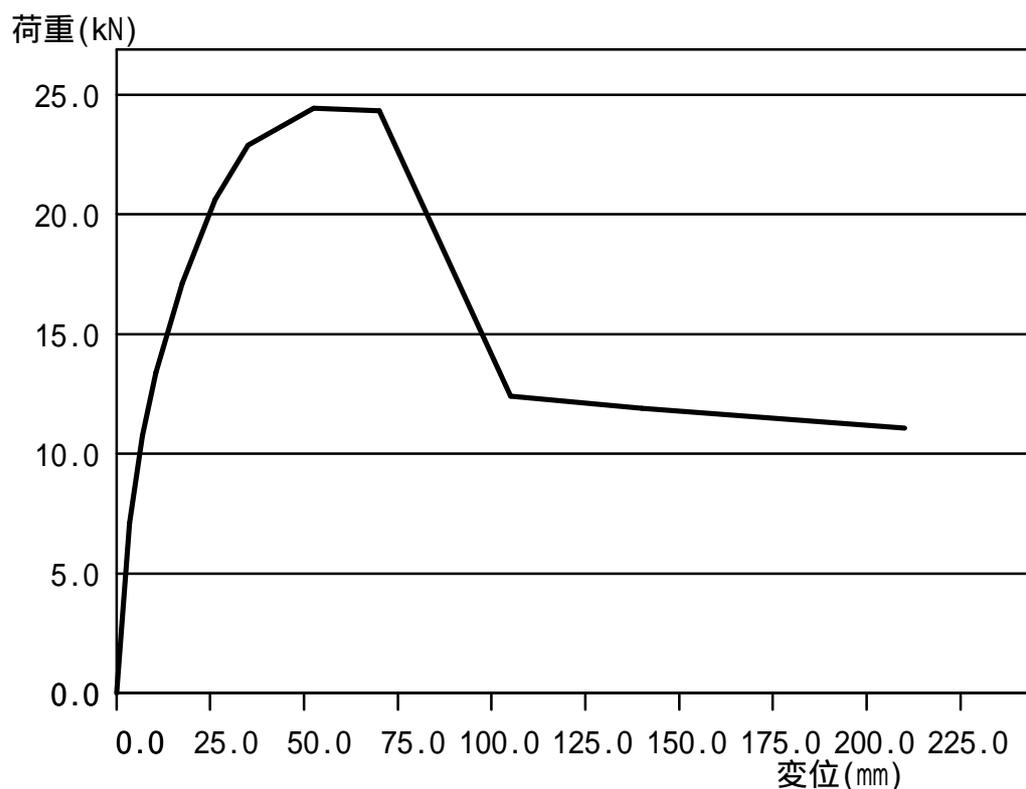
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 45x90	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
小計						1.547
きずり釘打ち	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
きずり釘打ち	1.00	0.34	1.00	0.34	2.28	0.762
小計						2.309
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.21	1.00	0.21	7.28	1.547
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.34	1.00	0.34	2.28	0.762
小計						2.309

柱要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X35 31.310m  
 該当する柱はありません

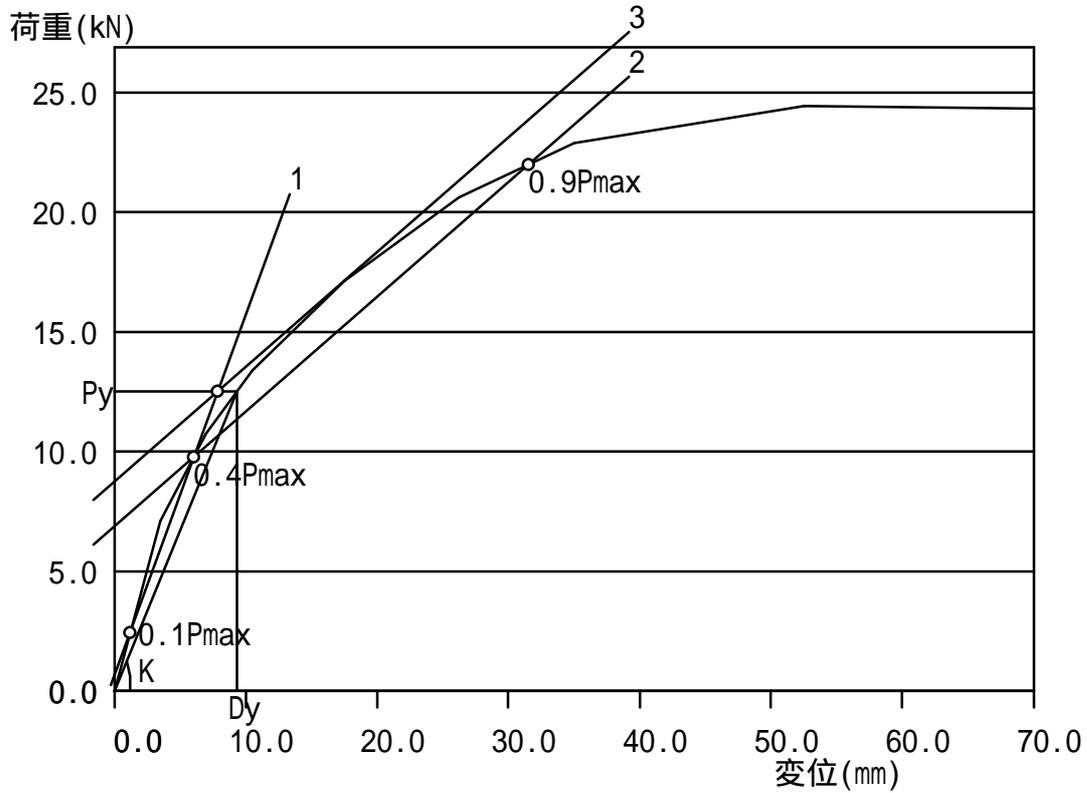
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X35 31.310m

識別	乗じる値	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
J1	1.55	0.00	3.14	4.70	5.83	7.19	8.99	9.72	11.15	11.34	5.45	4.42	3.36
M1	2.31	0.00	0.25	0.32	0.39	0.48	0.60	0.72	0.88	1.02	1.25	1.48	1.80
M2	2.31	0.00	3.72	5.73	7.18	9.44	11.04	12.45	12.40	11.96	5.73	6.00	5.91
合計		0.00	7.11	10.75	13.41	17.12	20.63	22.88	24.43	24.32	12.42	11.91	11.07

2階 Y方向 X35 31.310m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X35 31.310m 降伏点及び剛性



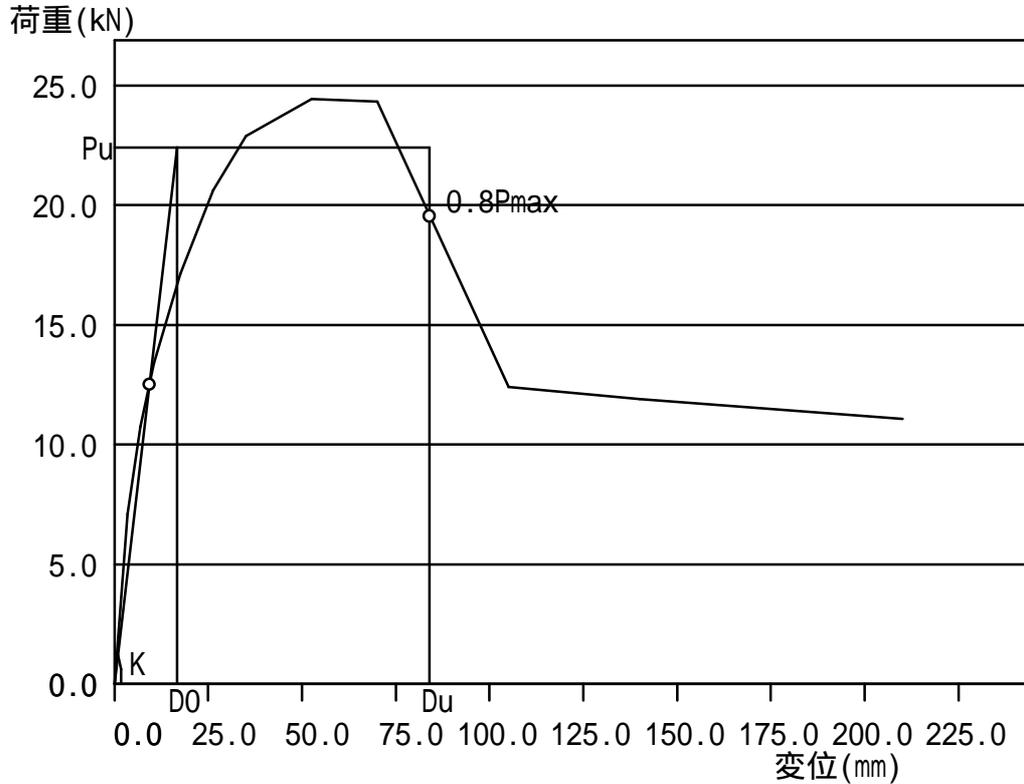
降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X35 31.310m  
 最大耐力 Pmax = 24.43 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.44	1.20
0.4Pmax	9.77	6.06
0.9Pmax	21.99	31.54
線1,3交点	12.51	7.87
降伏点	Py 12.51	Dy 9.32

剛性  $K = P_y/D_y = 4698.71$  (kN/rad)

2 階 Y 方向 X35 31.310m 終局耐力及び塑性率



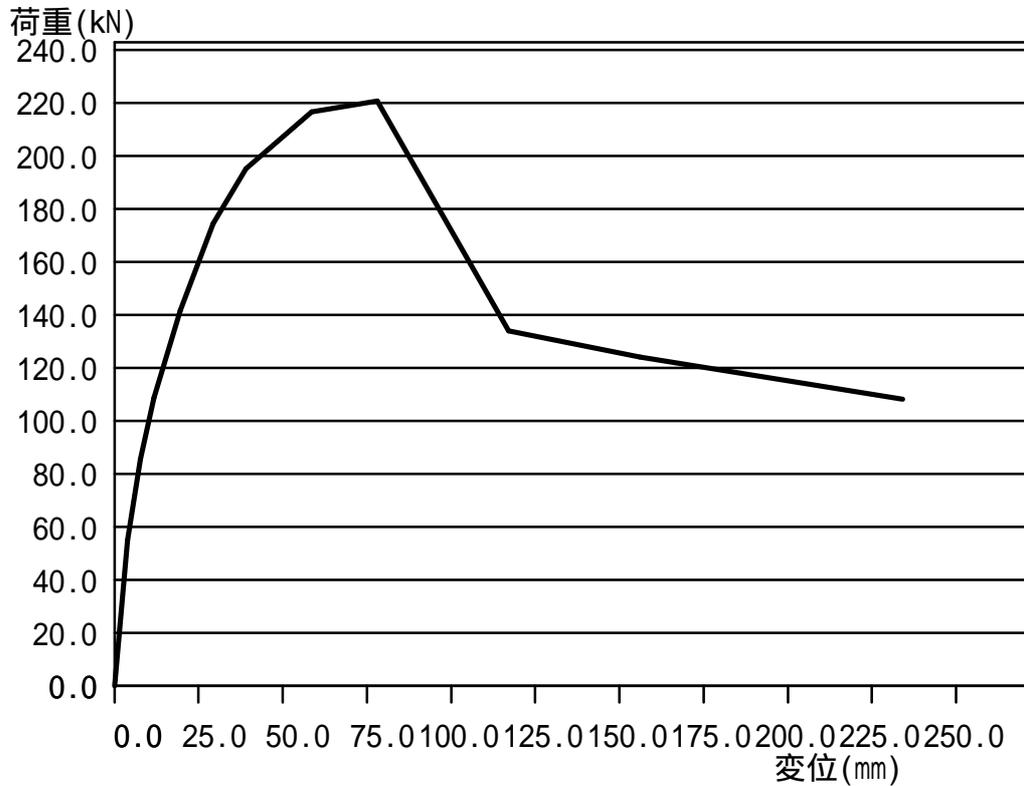
終局耐力及び塑性率関連数値

2階 Y方向 X35 31.310m  
 最大耐力 P<sub>max</sub> = 24.43 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8P <sub>max</sub>	19.55	84.04
降伏点	P <sub>y</sub> 12.51	D <sub>y</sub> 9.32

剛性 K = P<sub>y</sub>/D<sub>y</sub> = 4698.71 (kN/rad)  
 P<sub>u</sub>算出用面積 S = 1696.66 (kNmm)  
 終局耐力 P<sub>u</sub> = 22.42 (kN)  
 終局変位 D<sub>u</sub> = 84.037 (mm)  
 K, P<sub>u</sub> 交点変位 D<sub>0</sub> = 16.698 (mm)  
 塑性率 μ = D<sub>u</sub>/D<sub>0</sub> = 5.033  
 D<sub>s</sub> = 1/sqrt(2μ-1) = 0.332

1 階 方向 荷重-変形関係曲線

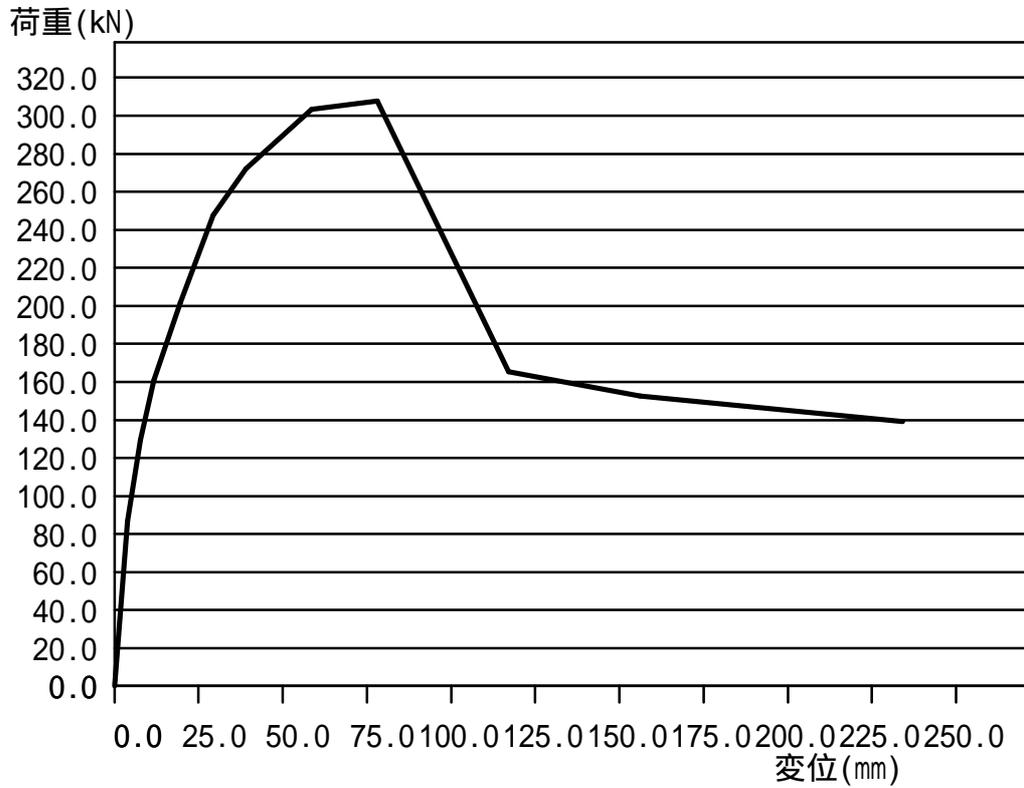


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正前)

1階 X方向

変位 mm	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
荷重 kN	0.00	55.14	85.72	108.80	141.71	174.50	195.34	216.77	220.77	133.95	124.19	108.28

1 階 Y 方向 荷重-変形関係曲線

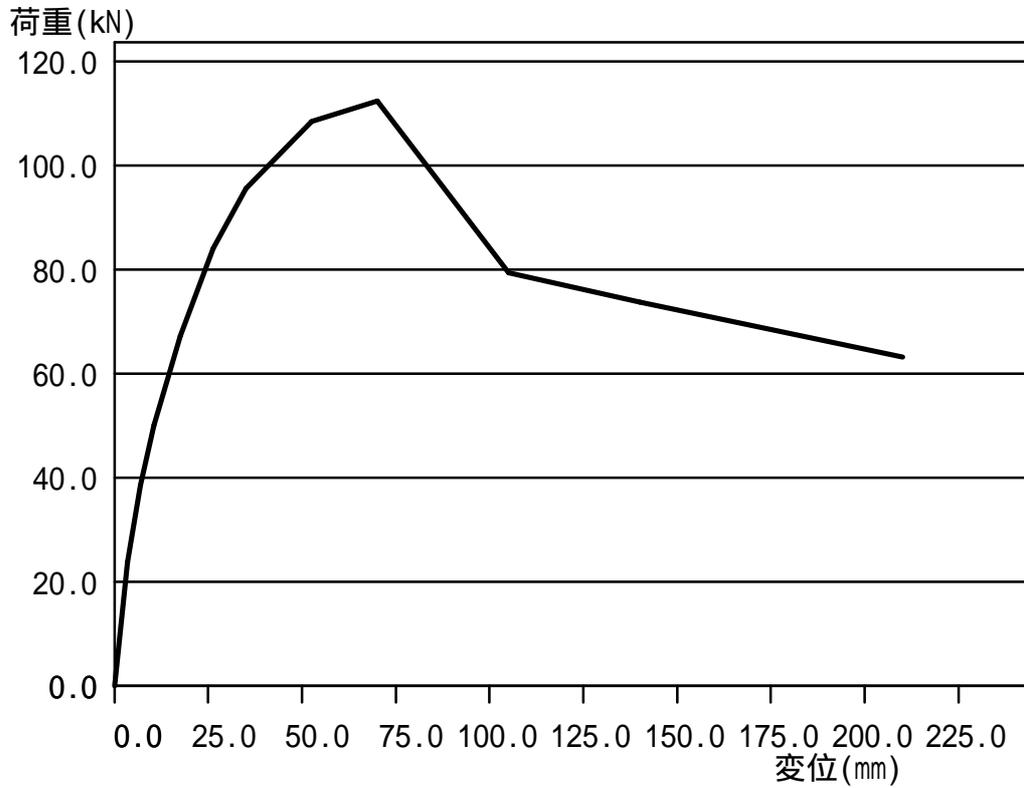


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正前)

1階 Y方向

変位 mm	0.0	3.9	7.8	11.7	19.5	29.3	39.0	58.5	78.0	117.0	156.0	234.0
荷重 kN	0.00	86.79	129.51	160.85	201.63	247.61	272.04	303.25	307.66	165.41	152.68	139.19

2 階 方向 荷重-変形関係曲線

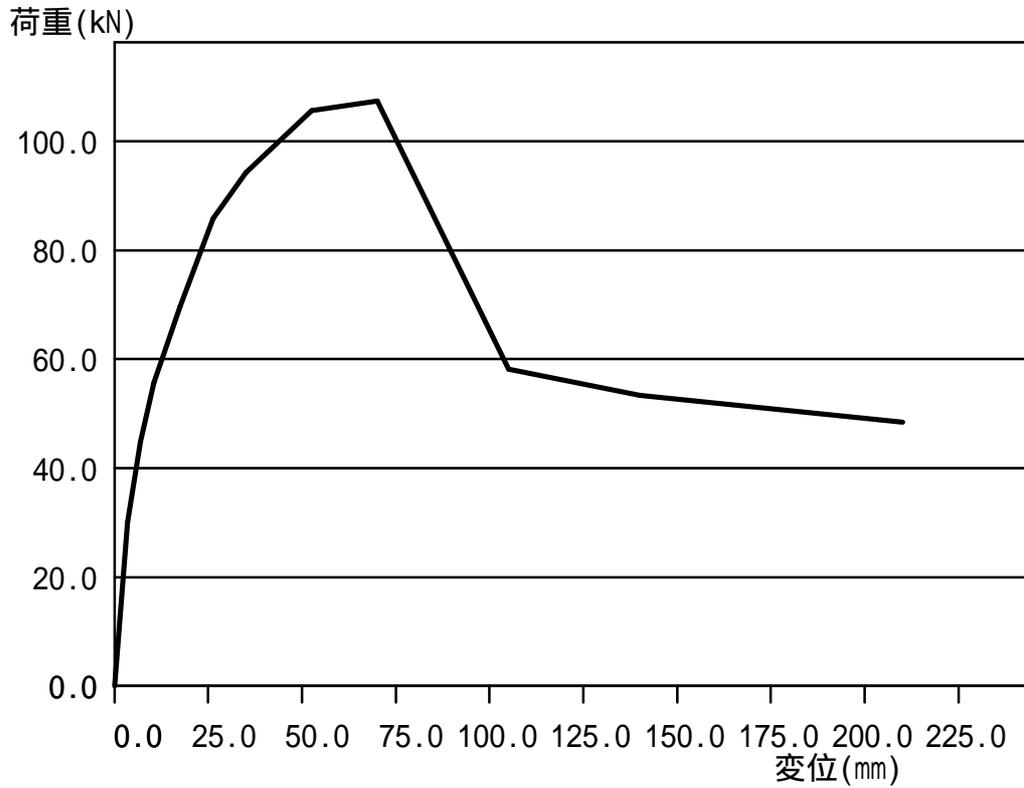


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正前)

2階 X方向

変位 mm	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
荷重 kN	0.00	23.86	38.53	50.04	67.27	84.06	95.64	108.43	112.37	79.42	73.82	63.25

2 階 Y 方向 荷重-変形関係曲線

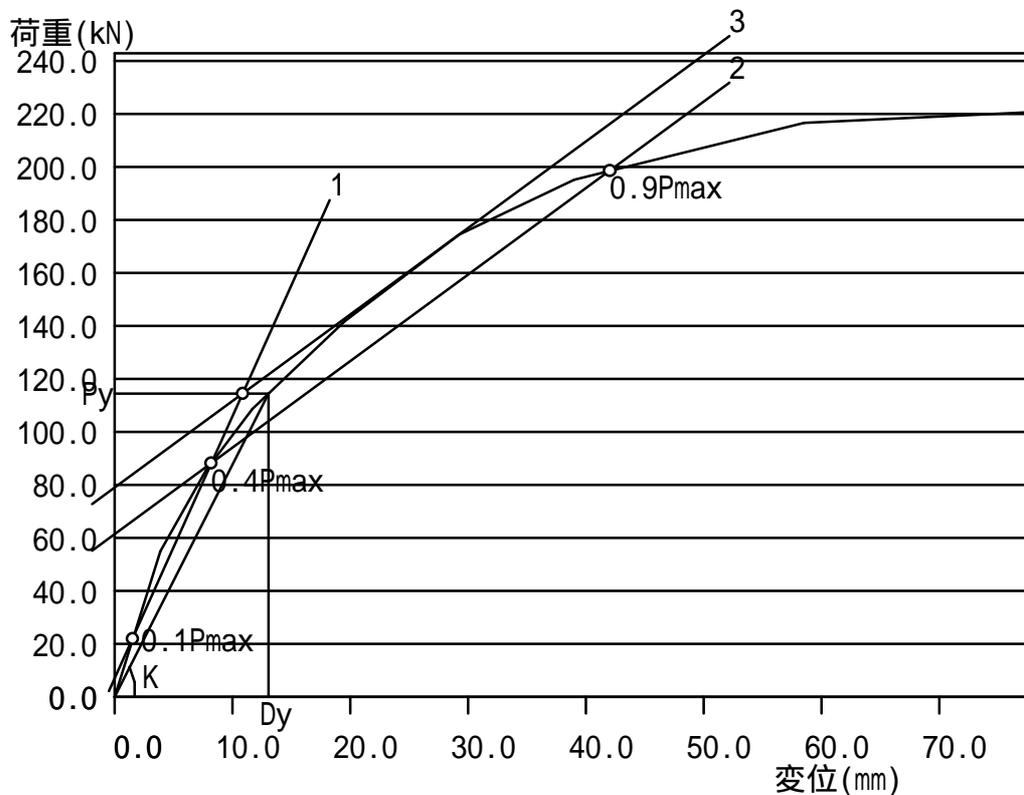


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正前)

2階 Y方向

変位 mm	0.0	3.5	7.0	10.5	17.5	26.2	35.0	52.5	70.0	105.0	140.0	210.0
荷重 kN	0.00	30.04	44.82	55.67	69.72	85.84	94.25	105.56	107.35	58.14	53.41	48.41

1 階 方向 降伏点及び剛性

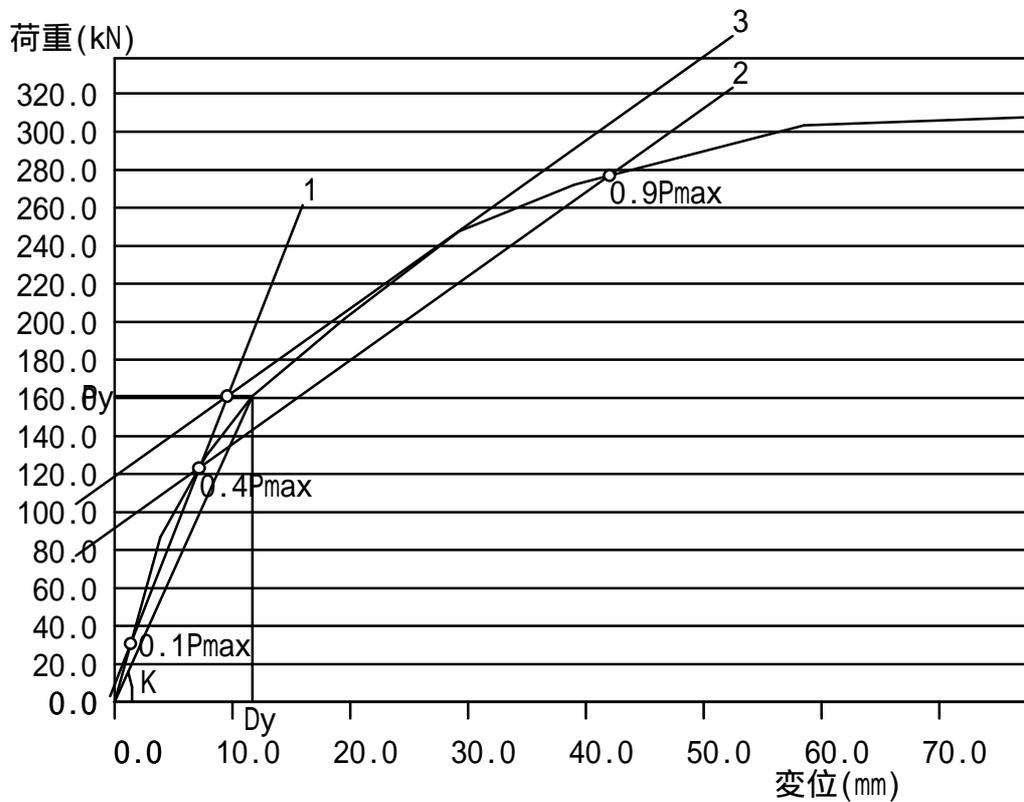


1階 X方向 降伏点及び剛性関連数値  
 最大耐力 Pmax = 220.77 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	22.08	1.56
0.4Pmax	88.31	8.24
0.9Pmax	198.69	42.05
線1,3交点	114.63	10.89
降伏点	Py 114.63	Dy 13.08

剛性  $K = P_y/D_y = 34176.27$  (kN/rad)

1 階 Y 方向 降伏点及び剛性

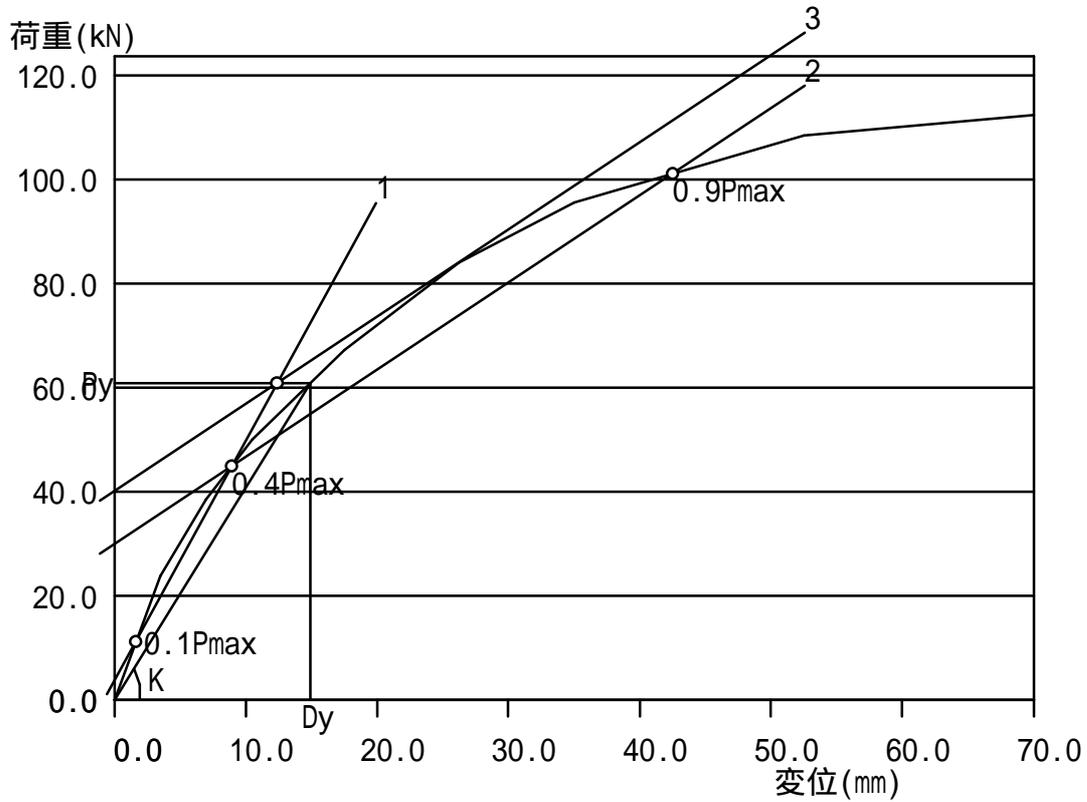


1階 Y方向 降伏点及び剛性関連数値  
 最大耐力 Pmax = 307.66 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	30.77	1.38
0.4Pmax	123.06	7.21
0.9Pmax	276.90	42.04
線1,3交点	160.83	9.60
降伏点	Py 160.83	Dy 11.70

剛性 K =  $P_y/D_y = 53619.04$  (kN/rad)

2 階 方向 降伏点及び剛性

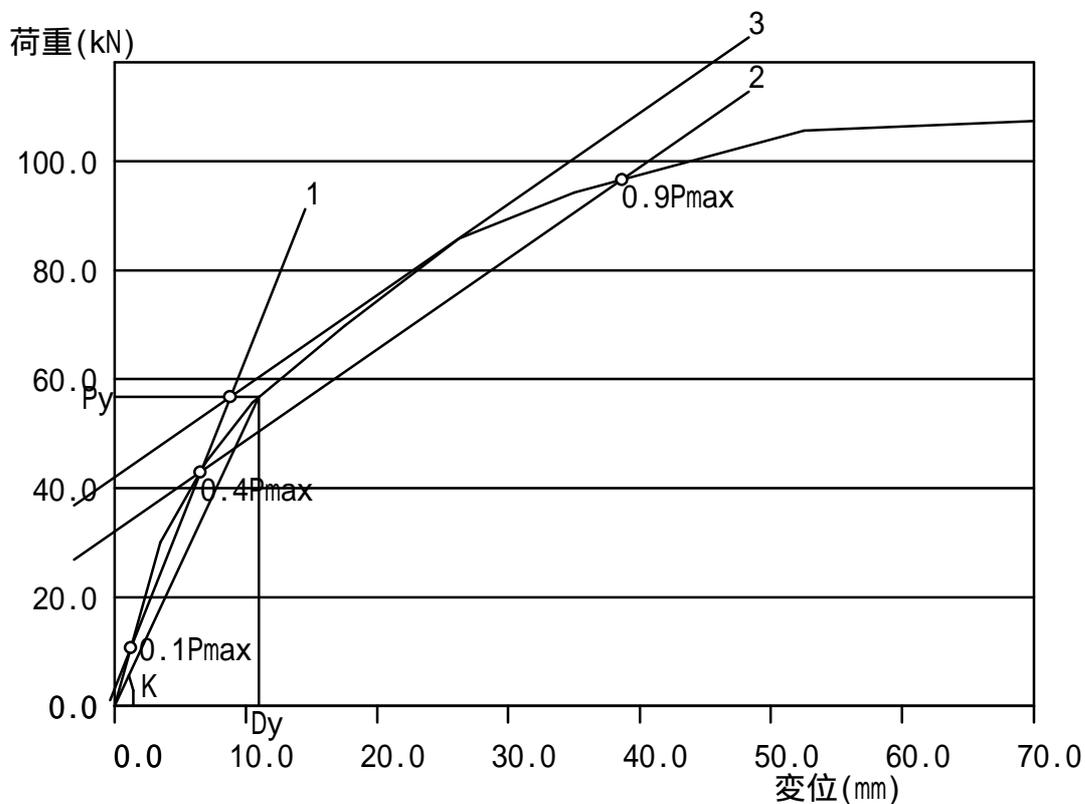


2階 X方向 降伏点及び剛性関連数値  
 最大耐力 Pmax = 112.37 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	11.24	1.65
0.4Pmax	44.95	8.95
0.9Pmax	101.13	42.52
線1,3交点	60.90	12.41
降伏点	Py 60.90	Dy 14.91

剛性  $K = Py/Dy = 14295.55$  (kN/rad)

### 2 階 Y 方向 降伏点及び剛性

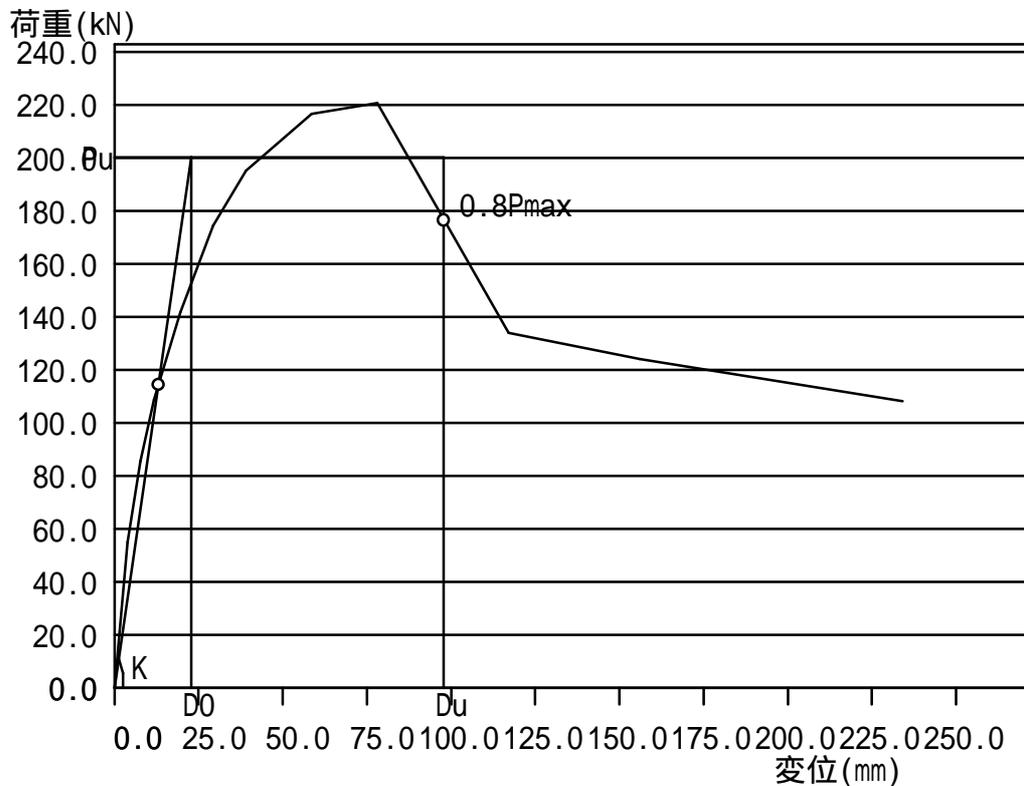


2階 Y方向 降伏点及び剛性関連数値  
 最大耐力  $P_{max} = 107.35$  kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	10.73	1.25
0.4Pmax	42.94	6.56
0.9Pmax	96.61	38.66
線1,3交点	56.72	8.83
降伏点	$P_y$ 56.72	$D_y$ 11.02

剛性  $K = P_y/D_y = 18010.39$  (kN/rad)

1 階 方向 終局耐力及び塑性率

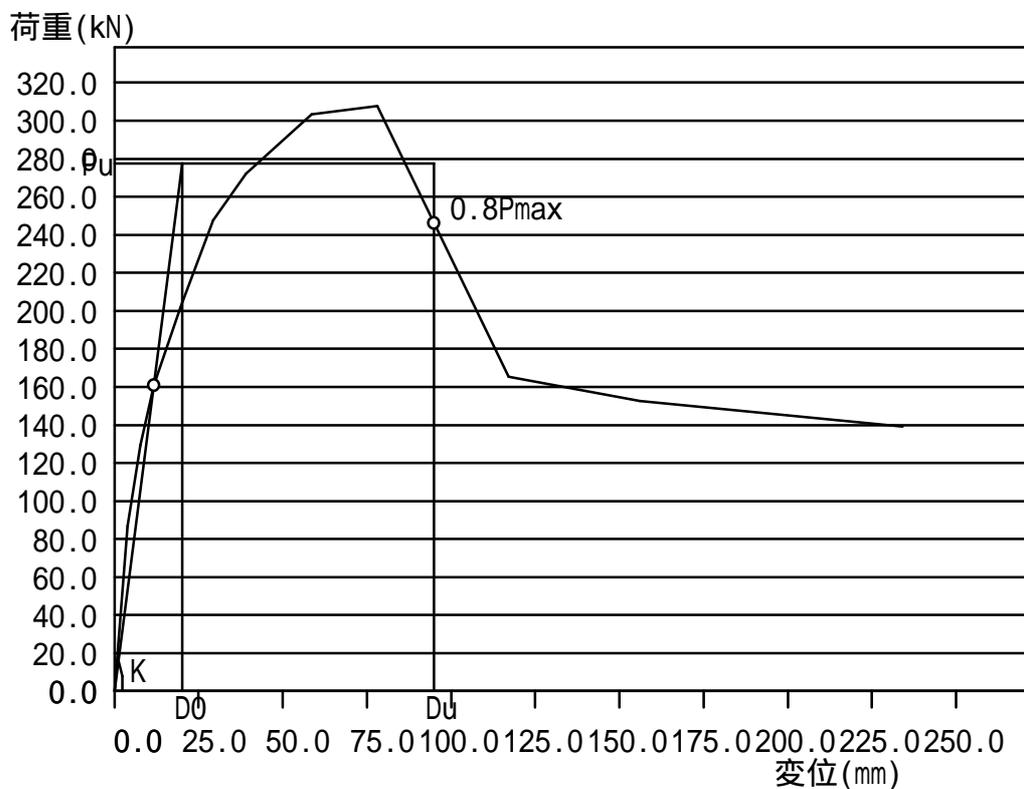


1階 X方向 終局耐力及び塑性率関連数値  
 最大耐力  $P_{max} = 220.77$  (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	176.62	97.83
降伏点	$P_y$ 114.63	$D_y$ 13.08

剛性  $K = P_y/D_y = 34176.27$  (kN/rad)  
 $P_u$ 算出用面積  $S = 17308.13$  (kNmm)  
 終局耐力  $P_u = 200.32$  (kN)  
 終局変位  $D_u = 97.835$  (mm)  
 $K, P_u$  交点変位  $D_0 = 22.859$  (mm)  
 塑性率  $\mu = D_u/D_0 = 4.280$   
 $D_s = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.364$

1 階 Y 方向 終局耐力及び塑性率

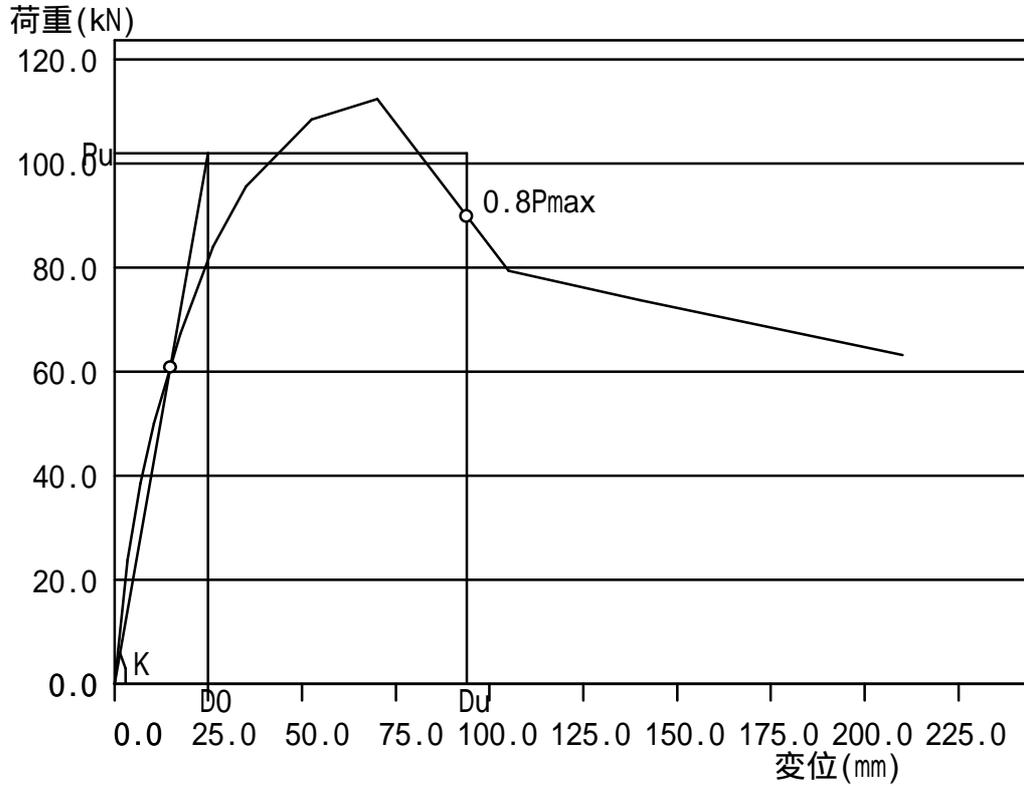


1階 Y方向 終局耐力及び塑性率関連数値  
 最大耐力  $P_{max} = 307.66$  (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	246.13	94.87
降伏点	$P_y$ 160.83	$D_y$ 11.70

剛性  $K = P_y/D_y = 53619.04$  (kN/rad)  
 $P_u$ 算出用面積  $S = 23530.73$  (kNmm)  
 終局耐力  $P_u = 277.56$  (kN)  
 終局変位  $D_u = 94.869$  (mm)  
 $K, P_u$  交点変位  $D_0 = 20.188$  (mm)  
 塑性率  $\mu = D_u/D_0 = 4.699$   
 $D_s = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.345$

2 階 方向 終局耐力及び塑性率

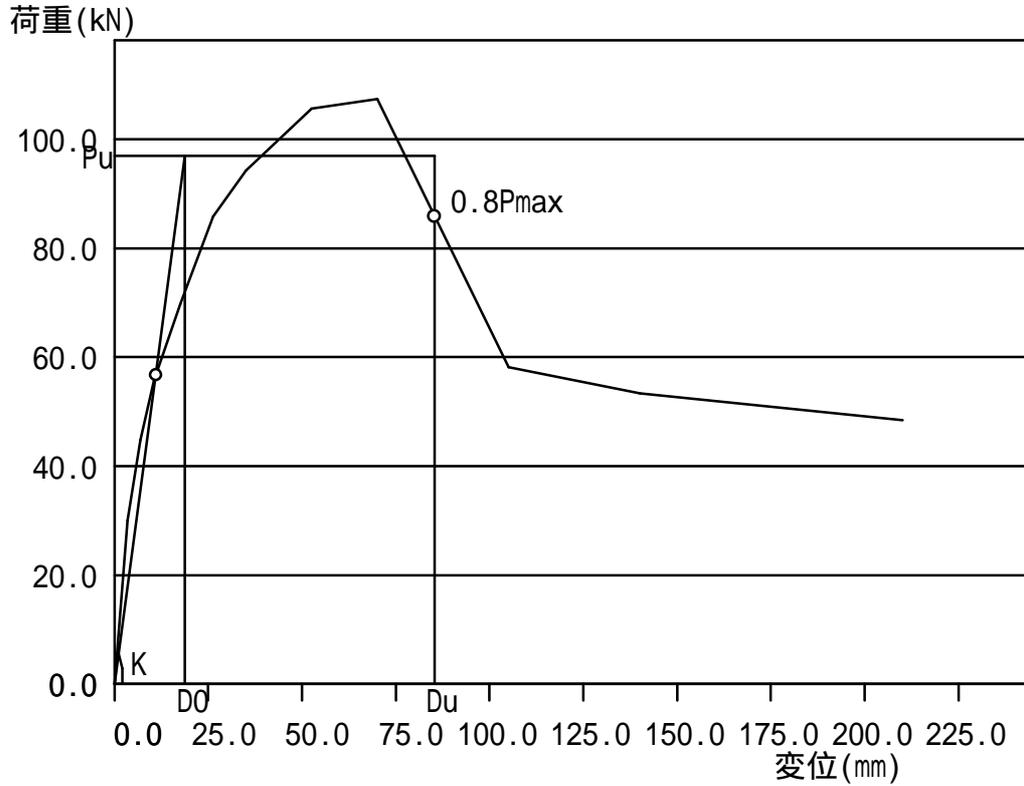


2階 X方向 終局耐力及び塑性率関連数値  
 最大耐力 Pmax = 112.37 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	89.89	93.87
降伏点	Py 60.90	Dy 14.91

剛性  $K = Py/Dy = 14295.55$  (kN/rad)  
 Pu算出用面積  $S = 8296.34$  (kNmm)  
 終局耐力  $Pu = 101.93$  (kN)  
 終局変位  $Du = 93.871$  (mm)  
 K, Pu 交点変位  $D0 = 24.955$  (mm)  
 塑性率  $\mu = Du/D0 = 3.762$   
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.392$

2 階 Y 方向 終局耐力及び塑性率



2階 Y方向 終局耐力及び塑性率関連数値  
 最大耐力 Pmax = 107.35 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	85.88	85.27
降伏点	Py 56.72	Dy 11.02

剛性  $K = Py/Dy = 18010.39$  (kN/rad)  
 Pu算出用面積  $S = 7353.57$  (kNmm)  
 終局耐力  $Pu = 96.95$  (kN)  
 終局変位  $Du = 85.271$  (mm)  
 K, Pu 交点変位  $D0 = 18.840$  (mm)  
 塑性率  $\mu = Du/D0 = 4.526$   
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.352$

9. 耐力と剛性 (剛床を仮定した場合の全体の合計値、実際は柔床として計算)

耐力と剛性

		耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
2階	X方向	101.93	14295.6
1階		200.32	34176.3
2階	Y方向	96.95	18010.4
1階		277.56	53619.0

10. 剛性率 (剛床と仮定した構造物全体の仮Fes算出用、実際は柔床として計算)

剛性率

		地震力 QE (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	剛性低減 F s
2階	X方向	252.59	14295.6	0.018	56.6	0.86	1.00
1階		457.88	34176.3	0.013	74.6	1.14	1.00
(平均)					65.6		

		地震力 QE (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	剛性低減 F s
2階	Y方向	252.59	18010.4	0.014	71.3	0.76	1.00
1階		457.88	53619.0	0.009	117.1	1.24	1.00
(平均)					94.2		

11. 重心位置の計算 (柱の長期軸力による)

(1) 柱の長期軸力の計算

位置	階	項目	単位重量 × 長さ × 面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y1 X1	2	屋根 外壁	1.585 × 5.073 1.250 × 1.365 × 3.500	8.041 5.972	14.013	14.013
	1	床 外壁	3.050 × 4.140 1.250 × 1.365 × 3.900	12.629 6.654	19.283	33.295
Y1 X2	2	屋根 外壁	1.585 × 0.455 1.250 × 0.910 × 3.500	0.721 3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X3	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X5	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X7	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X9	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X10	2	屋根	1.585 × 0.455	0.721	4.702	4.702

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y1 X10	2	外壁	1.250 × 0.910 × 3.500	3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X10'	2	屋根 外壁 内壁 2階防火壁	1.585 × 4.368 1.250 × 0.640 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500 46.570 × 0.168	6.923 2.800 3.185 7.840	20.748	20.748
	1	床 外壁 内壁 1階防火壁	3.050 × 4.140 1.250 × 0.640 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 65.640 × 0.168	12.629 3.120 3.549 11.050	30.348	51.096
Y1 X11	2	屋根 外壁 内壁 2階防火壁	1.585 × 4.368 1.250 × 0.640 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500 46.570 × 0.168	6.923 2.800 3.185 7.840	20.748	20.748
	1	床 外壁 内壁 1階防火壁	3.050 × 4.140 1.250 × 0.640 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 65.640 × 0.168	12.629 3.120 3.549 11.050	30.348	51.096
Y1 X12	2	屋根 外壁	1.585 × 0.455 1.250 × 0.910 × 3.500	0.721 3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X13	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X15	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X17	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X19	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X20	2	屋根 外壁	1.585 × 0.455 1.250 × 0.910 × 3.500	0.721 3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X21	2	屋根 外壁 内壁	1.585 × 6.252 1.250 × 0.910 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500	9.909 3.981 3.185	17.075	17.075
	1	床 外壁 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.250 × 0.910 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 3.350 × 1.656	12.629 4.436 3.549 5.548	26.162	43.237
Y1 X22	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X24	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y1 X25	2	屋根 外壁 内壁	1.585 × 6.252 1.250 × 0.910 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500	9.909 3.981 3.185	17.075	17.075
	1	床 外壁 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.250 × 0.910 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 3.350 × 1.656	12.629 4.436 3.549 5.548	26.162	43.237
Y1 X26	2	屋根 外壁	1.585 × 0.455 1.250 × 0.910 × 3.500	0.721 3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X27	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X29	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X31	2	屋根 外壁	1.585 × 0.910 1.250 × 1.820 × 3.500	1.442 7.963	9.405	9.405
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	8.873	18.277
Y1 X33	2	屋根 外壁	1.585 × 0.683 1.250 × 1.365 × 3.500	1.082 5.972	7.054	7.054
	1	外壁	1.250 × 1.365 × 3.900	6.654	6.654	13.708
Y1 X34	2	屋根 外壁	1.585 × 0.455 1.250 × 0.910 × 3.500	0.721 3.981	4.702	4.702
	1	外壁	1.250 × 0.910 × 3.900	4.436	4.436	9.139
Y1 X35	2	屋根 外壁	1.585 × 5.073 1.250 × 1.365 × 3.500	8.041 5.972	14.013	14.013
	1	床 外壁	3.050 × 4.140 1.250 × 1.365 × 3.900	12.629 6.654	19.283	33.295
Y3 X1	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y3 X10'	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632
Y3 X11	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632
Y3 X21	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床	3.050 × 8.281	25.257	43.452	68.197

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y3 X21	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	7.098 11.097	43.452	68.197
Y3 X25	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	25.257 7.098 11.097	43.452	68.197
Y3 X35	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y5 X1	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y5 X10'	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632
Y5 X11	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632
Y5 X21	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	25.257 7.098 11.097	43.452	68.197
Y5 X25	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	25.257 7.098 11.097	43.452	68.197
Y5 X35	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y7 X1	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y7 X10'	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y7 X11	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.337	13.125 6.370 15.680	35.176	35.176
	1	床 内壁 1階防火壁	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 65.640 × 0.337	25.257 7.098 22.101	54.456	89.632
Y7 X21	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	25.257 7.098 11.097	43.452	68.197
Y7 X25	2	屋根 内壁	1.585 × 11.593 1.000 × 1.820 × 3.500	18.376 6.370	24.746	24.746
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 8.281 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 3.312	25.257 7.098 11.097	43.452	68.197
Y7 X35	2	屋根 外壁	1.585 × 9.191 1.250 × 1.820 × 3.500	14.568 7.963	22.530	22.530
	1	床 外壁	3.050 × 8.281 1.250 × 1.820 × 3.900	25.257 8.873	34.130	56.660
Y9 X1	2	屋根 外壁 内壁	1.585 × 6.199 1.250 × 2.047 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500	9.826 8.958 3.185	21.969	21.969
	1	床 外壁 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.250 × 2.047 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 3.350 × 1.035	12.629 9.982 3.549 3.468	29.627	51.596
Y9 X3	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X5	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X7	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X9	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X10'	2	屋根 内壁 2階防火壁	1.585 × 5.386 1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.168	8.537 6.370 7.840	22.747	22.747
	1	床 内壁 廊下 1階防火壁	3.050 × 4.140 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 1.246 65.640 × 0.168	12.629 7.098 4.173 11.050	34.950	57.697
Y9 X11	2	屋根	1.585 × 5.386	8.537	22.747	22.747

位置	階	項目	単位重量 × 長さ · 面積	P0(kN)	P (kN)	P (kN)
Y9 X11	2	内壁 2階防火壁	1.000 × 1.820 × 3.500 46.570 × 0.168	6.370 7.840	22.747	22.747
	1	床 内壁 廊下 1階防火壁	3.050 × 4.140 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 1.246 65.640 × 0.168	12.629 7.098 4.173 11.050	34.950	57.697
Y9 X13	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X15	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X17	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X19	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X21	2	屋根 内壁	1.585 × 8.902 1.000 × 1.820 × 3.500	14.110 6.370	20.480	20.480
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 4.762	12.629 7.098 15.951	35.678	56.158
Y9 X25	2	屋根 内壁	1.585 × 8.902 1.000 × 1.820 × 3.500	14.110 6.370	20.480	20.480
	1	床 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 4.762	12.629 7.098 15.951	35.678	56.158
Y9 X27	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X29	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X31	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X33	2	屋根 内壁	1.585 × 2.070 1.000 × 1.820 × 3.500	3.281 6.370	9.651	9.651
	1	内壁 廊下	1.000 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	7.098 6.935	14.033	23.685
Y9 X35	2	屋根	1.585 × 6.199	9.826	21.969	21.969

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y9 X35	2	外壁 内壁	1.250 × 2.047 × 3.500 1.000 × 0.910 × 3.500	8.958 3.185	21.969	21.969
	1	床 外壁 内壁 廊下	3.050 × 4.140 1.250 × 2.047 × 3.900 1.000 × 0.910 × 3.900 3.350 × 1.035	12.629 9.982 3.549 3.468	29.627	51.596
Y11 X1	2	屋根 外壁	1.585 × 2.309 1.250 × 2.047 × 3.500	3.660 8.958	12.617	12.617
	1	外壁 廊下	1.250 × 2.047 × 3.900 3.350 × 1.035	9.982 3.468	13.449	26.067
Y11 X3	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X5	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X7	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X9	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X10'	2	屋根 外壁	1.585 × 1.793 1.250 × 1.095 × 3.500	2.842 4.791	7.633	7.633
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.095 × 3.900 3.350 × 1.246	5.338 4.173	9.511	17.143
Y11 X11	2	屋根 外壁	1.585 × 1.793 1.250 × 1.095 × 3.500	2.842 4.791	7.633	7.633
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.095 × 3.900 3.350 × 1.246	5.338 4.173	9.511	17.143
Y11 X13	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X15	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X17	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X19	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁	1.250 × 1.820 × 3.900	8.873	15.808	28.494

位置	階	項目	単位重量 × 長さ・面積	P0(kN)	P(kN)	P(kN)
Y11 X19	1	廊下	3.350 × 2.070	6.935	15.808	28.494
Y11 X21	2	屋根 外壁	1.585 × 2.235 1.250 × 1.365 × 3.500	3.543 5.972	9.515	9.515
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.365 × 3.900 3.350 × 1.553	6.654 5.202	11.856	21.371
Y11 X22	2	屋根 外壁	1.585 × 2.235 1.250 × 1.365 × 3.500	3.543 5.972	9.515	9.515
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.365 × 3.900 3.350 × 1.553	6.654 5.202	11.856	21.371
Y11 X24	2	屋根 外壁	1.585 × 2.235 1.250 × 1.365 × 3.500	3.543 5.972	9.515	9.515
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.365 × 3.900 3.350 × 1.553	6.654 5.202	11.856	21.371
Y11 X25	2	屋根 外壁	1.585 × 2.235 1.250 × 1.365 × 3.500	3.543 5.972	9.515	9.515
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.365 × 3.900 3.350 × 1.553	6.654 5.202	11.856	21.371
Y11 X27	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X29	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X31	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X33	2	屋根 外壁	1.585 × 2.980 1.250 × 1.820 × 3.500	4.724 7.963	12.686	12.686
	1	外壁 廊下	1.250 × 1.820 × 3.900 3.350 × 2.070	8.873 6.935	15.808	28.494
Y11 X35	2	屋根 外壁	1.585 × 2.309 1.250 × 2.047 × 3.500	3.660 8.958	12.617	12.617
	1	外壁 廊下	1.250 × 2.047 × 3.900 3.350 × 1.035	9.982 3.468	13.449	26.067

(2) 重心位置の算出  
 2階 X方向

通り	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>xi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>xi</sub> (kN · m)
X1	116.189	0.000	0.000
X2	4.702	0.910	4.279
X3	29.391	1.820	53.492
X5	31.742	3.640	115.542
X7	31.742	5.460	173.313

通り	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>xi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>xi</sub> (kN · m)
X9	29.391	7.280	213.968
X10	4.702	8.190	38.513
X10'	156.654	9.100	1425.556
X11	156.654	9.470	1483.518
X12	4.702	10.380	48.811
X13	29.391	11.290	331.826
X15	31.742	13.110	416.143
X17	31.742	14.930	473.914
X19	29.391	16.750	492.302
X20	4.702	17.660	83.045
X21	121.306	18.570	2252.657
X22	16.568	19.480	322.750
X24	16.568	21.300	352.904
X25	121.306	22.210	2694.212
X26	4.702	23.120	108.720
X27	29.391	24.030	706.270
X29	31.742	25.850	820.541
X31	31.742	27.670	878.312
X33	29.391	29.490	866.746
X34	4.702	30.400	142.954
X35	116.189	31.310	3637.893
計	1216.453		18138.181

$$G_x = (W_i \cdot L_{xi}) / W_i = 18138.181 / 1216.453 = 14.911 \text{ (m)}$$

2階 Y方向

通り	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>yi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>yi</sub> (kN · m)
Y1	244.745	0.000	0.000
Y3	164.903	1.820	300.123
Y5	164.903	3.640	600.245
Y7	164.903	5.460	900.368
Y9	246.207	7.280	1792.390
Y11	230.793	9.555	2205.227
計	1216.453		5798.353

$$G_y = (W_i \cdot L_{yi}) / W_i = 5798.353 / 1216.453 = 4.767 \text{ (m)}$$

1階 X方向

通り	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>xi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>xi</sub> (kN · m)
X1	280.937	0.000	0.000

通口	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>xi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>xi</sub> (kN · m)
X2	9.139	0.910	8.316
X3	65.887	1.820	119.914
X5	70.456	3.640	256.460
X7	70.456	5.460	384.690
X9	65.887	7.280	479.655
X10	9.139	8.190	74.846
X10'	394.831	9.100	3592.962
X11	394.831	9.470	3739.050
X12	9.139	10.380	94.859
X13	65.887	11.290	743.861
X15	70.456	13.110	923.679
X17	70.456	14.930	1051.909
X19	65.887	16.750	1103.603
X20	9.139	17.660	161.389
X21	325.357	18.570	6041.874
X22	35.079	19.480	683.330
X24	35.079	21.300	747.173
X25	325.357	22.210	7226.172
X26	9.139	23.120	211.286
X27	65.887	24.030	1583.258
X29	70.456	25.850	1821.289
X31	70.456	27.670	1949.519
X33	65.887	29.490	1943.000
X34	9.139	30.400	277.816
X35	280.937	31.310	8796.139
計	2945.296		44016.051

$$G_x = (W_i \cdot L_{xi}) / W_i = 44016.051 / 2945.296 = 14.945 \text{ (m)}$$

1階 Y方向

通口	W <sub>i</sub> (kN)	L <sub>yi</sub> (m)	W <sub>i</sub> · L <sub>yi</sub> (kN · m)
Y1	529.418	0.000	0.000
Y3	428.977	1.820	780.738
Y5	428.977	3.640	1561.476
Y7	428.977	5.460	2342.214
Y9	615.116	7.280	4478.043
Y11	513.830	9.555	4909.649
計	2945.295		14072.121

$$G_y = (W_i \cdot L_{yi}) / W_i = 14072.121 / 2945.295 = 4.778 \text{ (m)}$$

1 2 . 偏心率の計算

2 階 壁・柱 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	0.000	6590.3	0.0	171451.1	X1	0.000	3844.5	0.0	982607.9
Y9	7.280	1340.2	9756.3	6365.8	X10'	9.100	2291.0	20848.3	108669.0
Y11	9.555	6890.5	65838.8	136723.0	X11	9.470	2291.0	21695.9	97306.5
					X21	18.570	2291.0	42544.2	15283.8
					X25	22.210	2291.0	50883.5	88717.5
					X35	31.310	4698.7	147116.7	1103212.0
合計		Lx	(Lx・Y)	(Lx・(Y-Ys)^2)	合計		Ly	(Ly・X)	(Ly・(X-Xs)^2)
Ys=	5.101	14821.01	75595.12	314539.94	Xs=	15.987	17707.28	283088.66	2395797.00

2 階 偏 心 率 計 算					
X 方 向		Y 方 向			
重 心	$Y_g = A \cdot y / A$	4.767 m	重 心	$X_g = A \cdot x / A$	14.911 m
剛 心	$Y_s = (Lx \cdot Y) / Lx$	5.101 m	剛 心	$X_s = (Ly \cdot X) / Ly$	15.987 m
偏心距離	$ey =  Y_g - Y_s $	0.334 m	偏心距離	$ex =  X_g - X_s $	1.076 m
ねじり剛性	$K_r = (Lx \cdot (Y - Y_s)^2) + (Ly \cdot (X - X_s)^2)$	2710337.000			
弾力半径	$rex = (K_r / Lx)$	13.523 m	弾力半径	$rey = (K_r / Ly)$	12.372 m
偏心率	$Rex = ey / rex$	0.025	偏心率	$Rey = ex / rey$	0.087
偏心低減	$Fe = 1.0 : Re = 0.15$	1.00	偏心低減	$Fe = 1.0 : Re = 0.15$	1.00

1 階 壁・柱 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	0.000	14296.2	0.0	439028.1	X1	0.000	13285.6	0.0	3093187.8
Y9	7.280	1340.2	9756.3	4050.0	X10'	9.100	6256.2	56931.8	237281.3
Y11	9.555	19159.4	183068.1	308607.7	X11	9.470	6256.2	59246.6	209626.2
					X21	18.570	6256.2	116178.4	68606.2
					X25	22.210	6256.2	138951.2	302322.7
					X35	31.310	13285.6	415973.5	3423055.3
合計		Lx	(Lx・Y)	(Lx・(Y-Ys)^2)	合計		Ly	(Ly・X)	(Ly・(X-Xs)^2)
Ys=	5.542	34795.80	192824.41	751685.81	Xs=	15.259	51596.26	787281.50	7334079.50

1 階 偏 心 率 計 算					
X 方 向			Y 方 向		
重 心	$Y_g = W \cdot y / W$	4.778 m	重 心	$X_g = W \cdot x / W$	14.945 m
剛 心	$Y_s = (L_x \cdot Y) / L_x$	5.542 m	剛 心	$X_s = (L_y \cdot X) / L_y$	15.259 m
偏心距離	$e_y =  Y_g - Y_s $	0.764 m	偏心距離	$e_x =  X_g - X_s $	0.314 m
ねじり剛性	$K_r = (L_x \cdot (Y - Y_s)^2) + (L_y \cdot (X - X_s)^2)$	8085765.500			
弾力半径	$r_{ex} = (K_r / L_x)$	15.244 m	弾力半径	$r_{ey} = (K_r / L_y)$	12.518 m
偏心率	$R_{ex} = e_y / r_{ex}$	0.050	偏心率	$R_{ey} = e_x / r_{ey}$	0.025
偏心低減	$F_e = 1.0$ : $R_e$ 0.15	1.00	偏心低減	$F_e = 1.0$ : $R_e$ 0.15	1.00

通り別重量の算定

2階 X方向

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m x m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
Y1	屋根 外壁 2階	1585 1250	15.970 31.31 X 1.75	25.312 68.491	93.803
~	屋根 その他2 外壁 2階 内壁 2階	1585 46570 1250 1000	232.523 2.694 14.56 X 1.75 29.12 X 1.75	368.549 125.441 31.850 50.960	576.800
Y9	内壁 2階	1000	27.30 X 1.75	47.775	47.775
~	屋根 外壁 2階	1585 1250	73.505 4.55 X 1.75	116.506 9.953	126.459
Y11	屋根 外壁 2階	1585 1250	16.155 31.31 X 1.75	25.606 68.491	94.096
計					938.934

2階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m x m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
X1	屋根 外壁 2階	1585 1250	5.278 9.56 X 1.75	8.365 20.902	29.266
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	1585 1250 1000	96.050 18.20 X 1.75 9.10 X 1.75	152.240 39.812 15.925	207.978
X10'	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	12.740
~	屋根 その他2 外壁 2階	1585 46570 1250	1.027 2.694 0.74 X 1.75	1.627 125.441 1.619	128.687
X11	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	12.740
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	1585 1250 1000	96.050 18.20 X 1.75 9.10 X 1.75	152.240 39.812 15.925	207.978
X21	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	12.740
~	屋根 外壁 2階	1585 1250	38.420 7.28 X 1.75	60.896 15.925	76.821
X25	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	12.740
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	1585 1250 1000	96.050 18.20 X 1.75 9.10 X 1.75	152.240 39.812 15.925	207.978
X35	屋根 外壁 2階	1585 1250	5.278 9.56 X 1.75	8.365 20.902	29.266
計					938.934

1階 X方向

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m x m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
Y1	外壁 2階	1250	31.31 X 1.75	68.491	144.809
	外壁 1階	1250	31.31 X 1.95	76.318	
~	床	1650	198.744	327.928	750.042
	その他1	2650	26.499	70.223	
	その他3	65640	2.694	176.808	
	外壁 2階	1250	14.56 X 1.75	31.850	
	内壁 2階	1000	29.12 X 1.75	50.960	
	外壁 1階	1250	14.56 X 1.95	35.490	
	内壁 1階	1000	29.12 X 1.95	56.784	
Y9	内壁 2階	1000	27.30 X 1.75	47.775	101.010
	内壁 1階	1000	27.30 X 1.95	53.235	
~	その他1	2650	71.230	188.760	209.804
	外壁 2階	1250	4.55 X 1.75	9.953	
	外壁 1階	1250	4.55 X 1.95	11.091	
Y11	外壁 2階	1250	31.31 X 1.75	68.491	144.809
	外壁 1階	1250	31.31 X 1.95	76.318	
計					1350.474

1階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m x m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
X1	外壁 2階	1250	9.56 X 1.75	20.902	44.192
	外壁 1階	1250	9.56 X 1.95	23.290	
~	床	1650	66.248	109.309	282.016
	その他1	2650	20.702	54.862	
	外壁 2階	1250	18.20 X 1.75	39.812	
	内壁 2階	1000	9.10 X 1.75	15.925	
	外壁 1階	1250	18.20 X 1.95	44.362	
	内壁 1階	1000	9.10 X 1.95	17.745	
X10'	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	26.936
	内壁 1階	1000	7.28 X 1.95	14.196	
~	その他1	2650	0.842	2.231	182.461
	その他3	65640	2.694	176.808	
	外壁 2階	1250	0.74 X 1.75	1.619	
	外壁 1階	1250	0.74 X 1.95	1.804	
X11	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	26.936
	内壁 1階	1000	7.28 X 1.95	14.196	
~	床	1650	66.248	109.309	282.016
	その他1	2650	20.702	54.862	
	外壁 2階	1250	18.20 X 1.75	39.812	
	内壁 2階	1000	9.10 X 1.75	15.925	
	外壁 1階	1250	18.20 X 1.95	44.362	
	内壁 1階	1000	9.10 X 1.95	17.745	
X21	内壁 2階	1000	7.28 X 1.75	12.740	26.936
	内壁 1階	1000	7.28 X 1.95	14.196	

1階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m <sup>2</sup> )	面積または長さ (m x m), (m <sup>2</sup> )	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
~	その他1 外壁 2階 外壁 1階	2650 1250 1250	34.780 7.28 X 1.75 7.28 X 1.95	92.168 15.925 17.745	125.838
X25	内壁 2階 内壁 1階	1000 1000	7.28 X 1.75 7.28 X 1.95	12.740 14.196	26.936
~	床 その他1 外壁 2階 内壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	1650 2650 1250 1000 1250 1000	66.248 20.702 18.20 X 1.75 9.10 X 1.75 18.20 X 1.95 9.10 X 1.95	109.309 54.862 39.812 15.925 44.362 17.745	282.016
X35	外壁 2階 外壁 1階	1250 1250	9.56 X 1.75 9.56 X 1.95	20.902 23.290	44.192
計					1350.474

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 <sup>2</sup> )	床倍率 × ブロック面積	平均床 倍率
ブロック1	0.00 0.00	0.00 9.55	31.31 31.31	9.55 0.00	0.70	0.00	0.70	299.17	209.42	0.70
2層合計								299.17	209.42	

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 <sup>2</sup> )	床倍率 × ブロック面積	平均床 倍率
ブロック1	0.00 0.00	0.00 9.55	31.31 31.31	9.55 0.00	0.70	0.00	0.70	299.17	209.42	0.70
1層合計								299.17	209.42	

1.4. 偏心率と剛性率による形状特性係数 Fes

	偏心率	偏心率 低減 Fs	剛性率 低減 Fs	形状特性 係数 Fes
2階 X方向	0.025	1.000	1.000	1.000
1階 X方向	0.050	1.000	1.000	1.000
2階 Y方向	0.087	1.000	1.000	1.000
1階 Y方向	0.025	1.000	1.000	1.000

1.5. 保有水平耐力と必要保有水平耐力の算定

2階 X方向 Ci(=ZRtAiC0)=1.345 軟弱地盤割増し=1.00

<>がある場合<>内の数値は、支持重量中の上階の当該通り以外からの重量

通り	各層重量 Wi (kN)	支持重量 Wi (kN)	地震力 Qud (kN)	Ds	Fes	必要保有水平 耐力 Qun(kN)	保有水平耐力 Qd(=Pu) (kN)	C0e Qd/Qun
Y1	382.20	382.20	514.10	0.392	1.000	201.29	47.85	0.238
Y9	399.40	399.40	537.23	0.392	1.000	210.35	12.76	0.061 最小
Y11	157.33	157.33	211.62	0.392	1.000	82.86	41.18	0.497

2階 Y方向 Ci(=ZRtAiC0)=1.345 軟弱地盤割増し=1.00

<>がある場合<>内の数値は、支持重量中の上階の当該通り以外からの重量

通り	各層重量 Wi (kN)	支持重量 Wi (kN)	地震力 Qud (kN)	Ds	Fes	必要保有水平 耐力 Qun(kN)	保有水平耐力 Qd(=Pu) (kN)	C0e Qd/Qun
X1	133.26	133.26	179.24	0.352	1.000	63.16	19.03	0.301
X10'	181.07	181.07	243.56	0.352	1.000	85.83	13.99	0.163 最小
X11	181.07	181.07	243.56	0.352	1.000	85.83	13.99	0.163
X21	155.14	155.14	208.68	0.352	1.000	73.54	13.99	0.190
X25	155.14	155.14	208.68	0.352	1.000	73.54	13.99	0.190
X35	133.26	133.26	179.24	0.352	1.000	63.16	22.42	0.355

1階 X方向 Ci(=ZRtAiC0)=1.000 軟弱地盤割増し=1.00

<>がある場合<>内の数値は、支持重量中の上階の当該通り以外からの重量

通り	各層重量 Wi (kN)	支持重量 Wi (kN)	地震力 Qud (kN)	Ds	Fes	必要保有水平 耐力 Qun(kN)	保有水平耐力 Qd(=Pu) (kN)	C0e Qd/Qun
Y1	519.83	902.03	902.03	0.364	1.000	328.07	89.28	0.272
Y9	580.93	980.34	980.34	0.364	1.000	356.55	12.76	0.036 最小
Y11	249.71	407.04	407.04	0.364	1.000	148.04	98.62	0.666

1階 Y方向 Ci(=ZrAiC0)=1.000 軟弱地盤割り増し=1.00  
 <>がある場合<>内の数値は、支持重量中の上階の当該通り以外からの重量

通り	各層重量 Wi (kN)	支持重量 Wi (kN)	地震力 Qud (kN)	Ds	Fes	必要保有水平 耐力 Qun(kN)	保有水平耐力 Qd(=Pu) (kN)	C0e Qd/ Qun
X1	185.20	318.45	318.45	0.345	1.000	109.89	63.49	0.578
X10'	259.17	440.25	440.25	0.345	1.000	151.91	38.19	0.251 最小
X11	259.17	440.25	440.25	0.345	1.000	151.91	38.19	0.251
X21	230.86	386.00	386.00	0.345	1.000	133.20	38.19	0.287
X25	230.86	386.00	386.00	0.345	1.000	133.20	38.19	0.287
X35	185.20	318.45	318.45	0.345	1.000	109.89	63.49	0.578

16. 判定 柔床として通り別に計算、表の数値は各階各方向で最も評点の低い通りの数値

		必要保有水平 耐力 Qun (kN)	保有水平耐力 Qd(=Pu) (kN)	耐力の評点 Qd / Qun	判定
2階	X方向	210.35	12.76	0.06	倒壊する可能性が高い
1階		356.55	12.76	0.03	倒壊する可能性が高い
2階	Y方向	85.83	13.99	0.16	倒壊する可能性が高い
1階		151.91	38.19	0.25	倒壊する可能性が高い

水平構面の変形追従性の確認 (算定した水平構面変形角が床仕様の損傷限界変形角以下であることを確認)  
 2階 X方向

通り	最小C0e時の 水平力(kN)	構面水平変位 i (m)	構面間隔 Li (m)	水平構面変形角
Y1	12.21	0.004095	7.2800	1/157.98
Y9	12.76	0.050177	2.2750	1/46.82
Y11	5.02	0.001588		

2階 Y方向

通り	最小C0e時の 水平力(kN)	構面水平変位 i (m)	構面間隔 Li (m)	水平構面変形角
X1	10.29	0.009153	9.1000	1/268.93
X10'	13.99	0.042991	0.3700	0
X11	13.99	0.042991	9.1000	1/543.78
X21	11.98	0.026256	3.6400	0
X25	11.98	0.026256	9.1000	1/461.95
X35	10.29	0.006557		

1階 X方向

通り	最小C0e時の 水平力(kN)	構面水平変位 i (m)	構面間隔 Li (m)	水平構面変形角
Y1	11.74	0.001905	7.2800	1/134.80
Y9	12.76	0.055912	2.2750	1/41.21
Y11	5.30	0.000703		

1階 Y方向

通り	最小C0e時の 水平力(kN)	構面水平変位 i (m)	構面間隔 Li (m)	水平構面変形角
X1	27.63	0.006737	9.1000	1/221.05
X10'	38.19	0.047904	0.3700	0
X11	38.19	0.047904	9.1000	1/564.55
X21	33.48	0.031785	3.6400	0
X25	33.48	0.031785	9.1000	1/363.30
X35	27.63	0.006737		

水平構面の許容せん断耐力時の変形角及び損傷限界変形角

水平構面の仕様	許容せん断耐力時の変形角	損傷限界変形角
構造用合板又は構造用パネルを釘打ちした床面又は屋根面で、根太又は垂木を転ばしとしたもの	1/120	1/50
構造用合板又は構造用パネルを釘打ちした床面又は屋根面で、根太又は垂木を半欠きとしたもの	1/150	1/100
構造用合板又は構造用パネルを釘打ちした床面又は屋根面で、根太又は垂木を落とし込みとしたもの、又は面材を直張りとしたもの	1/200	1/180
杉板を釘打ちした床面又は屋根面	1/120	1/30
火打ち水平構面	1/120	1/50

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、1.5m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 <sup>2</sup> 以下の層が3m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ある
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ある
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ある	( )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4m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)
・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

網掛けに該当する柱の数 0 本

スギ(垂れ壁付き柱)の場合 (Lw=1.2m未満) (単位:kN)

		垂れ壁の壁基準耐力 (kN/m)					
		1 以上 2 未満	2 以上 3 未満	3 以上 4 未満	4 以上 5 未満	5 以上 6 未満	6 以上
柱 の 小 径	120mm 未満	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	120mm以上135mm未満	0.20	0.35	0.48	0.60	0.70	0.47
	135mm以上150mm未満	0.21	0.39	0.54	0.67	0.80	0.91
	150mm以上180mm未満	0.22	0.41	0.59	0.74	0.88	1.02
	180mm以上240mm未満	0.23	0.45	0.65	0.84	1.02	1.18
	240mm 以上	0.24	0.47	0.70	0.93	1.15	1.36

スギ(垂れ壁付き柱)の場合 (Lw=1.2m以上) (単位:kN)

		垂れ壁の壁基準耐力 (kN/m)					
		1 以上 2 未満	2 以上 3 未満	3 以上 4 未満	4 以上 5 未満	5 以上 6 未満	6 以上
柱 の 小 径	120mm 未満	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	120mm以上135mm未満	0.35	0.60	0.47	0.44	0.43	0.43
	135mm以上150mm未満	0.39	0.67	0.91	0.70	0.65	0.63
	150mm以上180mm未満	0.41	0.74	1.02	1.26	1.02	0.94
	180mm以上240mm未満	0.45	0.84	1.18	1.50	1.79	2.06
	240mm 以上	0.47	0.93	1.36	1.77	2.16	2.54

スギ(垂れ壁・腰壁付き柱)の場合 (Lw=1.2m未満) (単位:kN)

		垂れ壁・腰壁の壁基準耐力 (kN/m)					
		1 以上 2 未満	2 以上 3 未満	3 以上 4 未満	4 以上 5 未満	5 以上 6 未満	6 以上
柱 の 小 径	120mm 未満	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	120mm以上135mm未満	0.50	0.88	1.23	1.56	1.82	0.68
	135mm以上150mm未満	0.53	0.96	1.34	1.70	2.04	2.37
	150mm以上180mm未満	0.55	1.03	1.45	1.84	2.20	2.56
	180mm以上240mm未満	0.57	1.10	1.60	2.07	2.51	2.93
	240mm 以上	0.59	1.17	1.73	2.28	2.81	3.33

スギ(垂れ壁・腰壁付き柱)の場合(Lw=1.2m以上)(単位:kN)

		垂れ壁・腰壁の壁基準耐力 (kN/m)					
		1 以上 2 未満	2 以上 3 未満	3 以上 4 未満	4 以上 5 未満	5 以上 6 未満	6 以上
柱 の 小 径	120mm 未満	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	120mm以上135mm未満	0.88	1.56	0.68	0.54	0.49	0.47
	135mm以上150mm未満	0.96	1.70	2.37	2.30	0.86	0.76
	150mm以上180mm未満	1.03	1.84	2.56	3.25	3.89	1.41
	180mm以上240mm未満	1.10	2.07	2.93	3.70	4.44	5.16
	240mm 以上	1.17	2.28	3.33	4.35	5.32	6.27

2.1. 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。
	・羽子板ボルトなどの横架材接合部に補強金物がない。
	(その他の所見)

2.2. 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	( ) 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	

2.3. 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、  
 ( 1 )階( Y )方向、  
 ( 2 )階( X )方向、  
 ( 2 )階( Y )方向、と考えられる。

評点

	X方向	Y方向
2 階	0.06	0.16
1 階	0.03	0.25

( 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
( )	地盤の崩壊等	
( )	基礎の破損・亀裂等	
( )	水平構面(床や屋根の損傷)	
( )	柱の折損	
( )	横架材接合部の外れ	
( )	屋根葺き材の落下	

## 総合所見

### 総合所見

老朽化が激しく、耐力もでない

## 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	きずり釘打ち	0.80	70.00
	2	ラスシート+モルタル塗り	2.50	810.00

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	1.00	3.20	650.00

開口部の仕様 (記号は平面図で使用、垂れ壁厚は独立柱に付く垂れ壁に入力)

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	垂れ壁厚mm
軸組(開口部)	1	戸	掃き出し	200.0	0.0	0.0	0.0	70.0
	2	大	腰高窓(大)	140.0	0.0	100.0	0.0	70.0

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	N	短ほぞ差し	0.00 (0.00)
	L	長ほぞ差し込み栓	3.40 (0.65)
	C	C P - L	3.40 (0.65)
	V	山型プレート	5.10 (1.00)
	T	T字かど金物	5.10 (1.00)
	P	羽子板ボルト	7.50 (1.40)
	I	短冊金物	7.50 (1.40)
	Ps	スクリュー釘50+羽子板ボルト	8.50 (1.60)
	Is	スクリュー釘50+短冊金物	8.50 (1.60)
	2	10KN引き寄せ金物	10.00 (1.80)
	3	15KN引き寄せ金物	15.00 (2.80)
	4	20KN引き寄せ金物	20.00 (3.70)
	5	25KN引き寄せ金物	25.00 (4.70)
6	15KN引き寄せ金物X2	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	構造用合板又は構造用パネル12mm以上,根太@340以下,落し込み,N50@1	2.00
	2	5寸勾配以下,構造用合板9mm以上,垂木@500以下,転ばし,N50@150以下	0.70

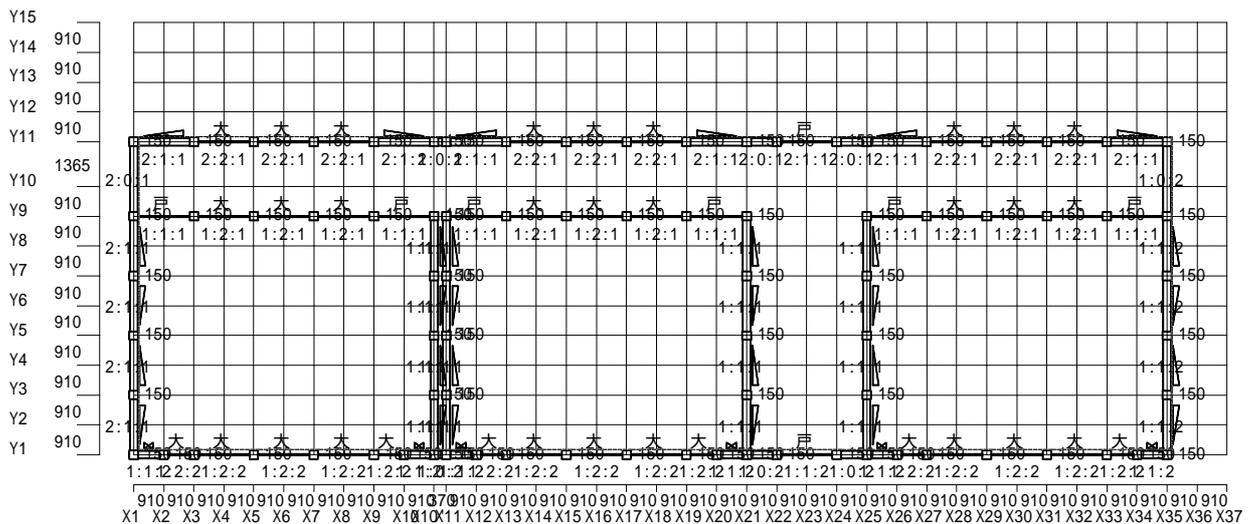
# 1階 平面図

1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：垂れ壁 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]
  - 1本細線：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  
 柱位置数字：柱サイズ(2つある場合はX方向・Y方向の順)  
 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)	
1:1:2 / 2:1:1	9.70	2180.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り+筋かい 45x90(たすき)
1:0:2 / 2:0:1	3.30	880.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り
1:1:2 / 2:1:1	6.50	1530.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り+筋かい 45x90
1:1:1	4.80	790.0	きずり釘打ち+きずり釘打ち+筋かい 45x90

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 大:腰高窓(大) 戸:掃き出し



## 2階 平面図

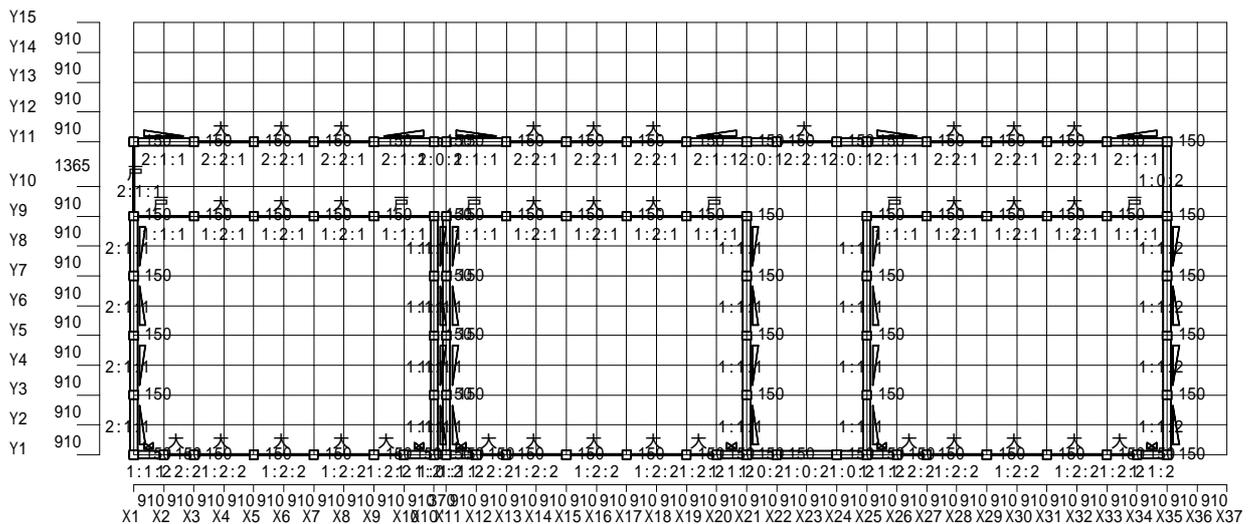
2階 平面図

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：垂れ壁 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]  
 1本細線：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  
 柱位置数字：柱サイズ(2つある場合はX方向・Y方向の順)  
 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)	
1:1:2 / 2:1:1	9.70	2180.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り+筋かい 45x90(たすき)
1:0:2 / 2:0:1	3.30	880.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り
1:1:2 / 2:1:1	6.50	1530.0	きずり釘打ち+ラスシート+モルタル塗り+筋かい 45x90
1:1:1	4.80	790.0	きずり釘打ち+きずり釘打ち+筋かい 45x90

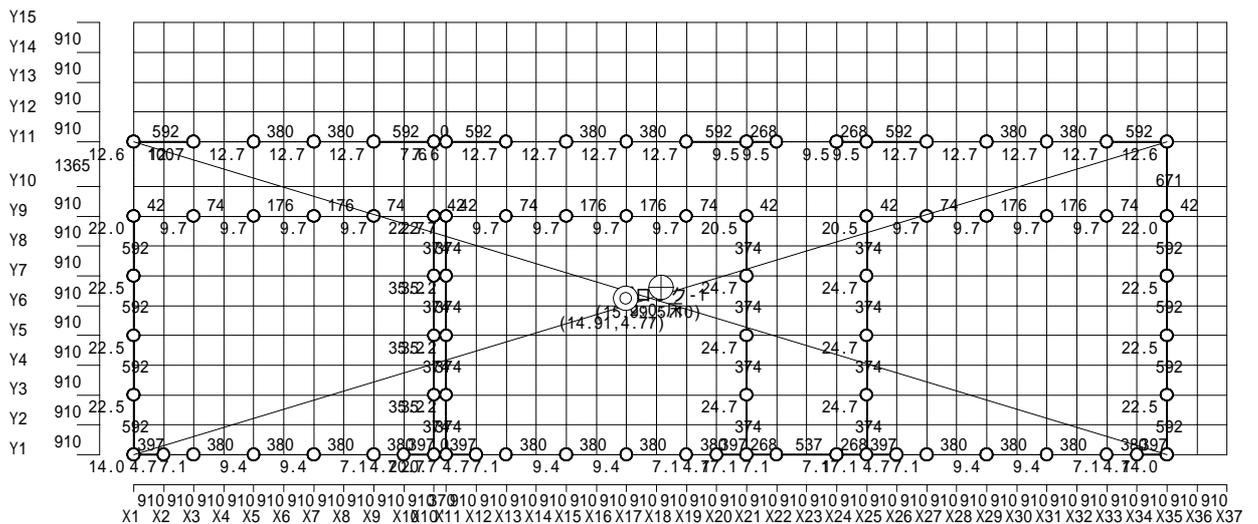
上記符号については2本太線(耐力壁)部分(中央が軸組仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号)のもので、  
 図中1本太線(下記開口記号のある壁)部分については、中央が開口仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号を示す  
 開口記号 大:腰高窓(大) 戸:掃き出し



## 2階 重心・剛心図

	X座標(X方向)	Y座標(Y方向)
重心 (m)	14.911	4.767
剛心 (m)	15.987	5.101
偏心率	0.025	0.087

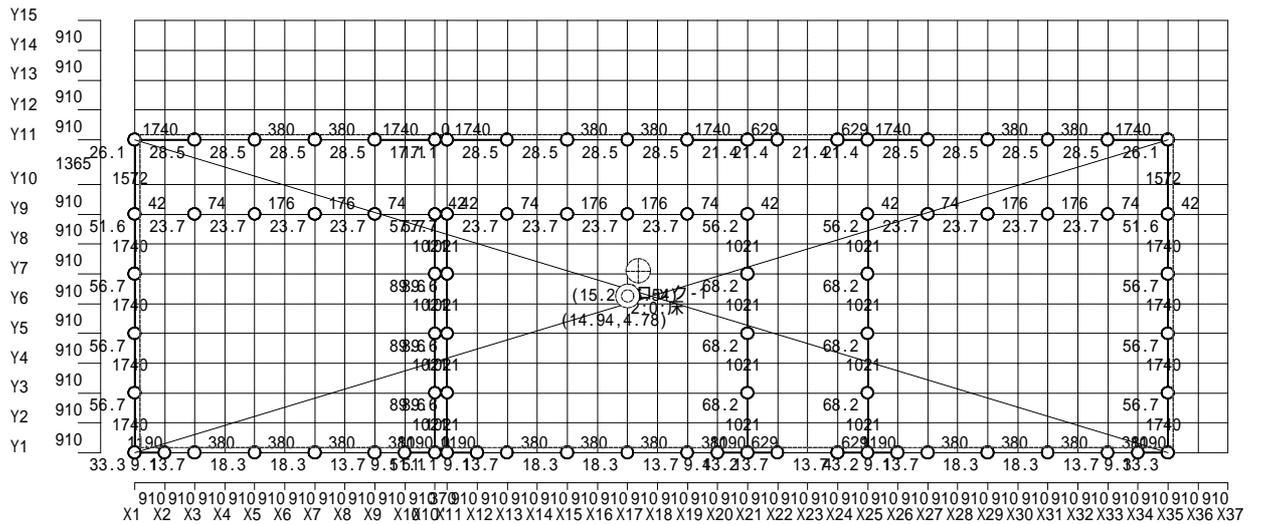
図中のスパンの単位は mm  
 図中の壁位置の数値は壁剛性 kN/rad  
 ブロック名称の下の数字は、床組等の仕様番号(2種類までで、0 の時は設定なし)を示す  
 図中の柱位置左下の数値は柱軸力 kN  
 図中の柱位置右上の数値は柱剛性(X) kN/rad  
 図中の柱位置右下の数値は柱剛性(Y) kN/rad



# 1階 重心・剛心図

	X座標(X方向)	Y座標(Y方向)
重心 (m)	14.945	4.778
剛心 (m)	15.259	5.542
偏心率	0.050	0.025

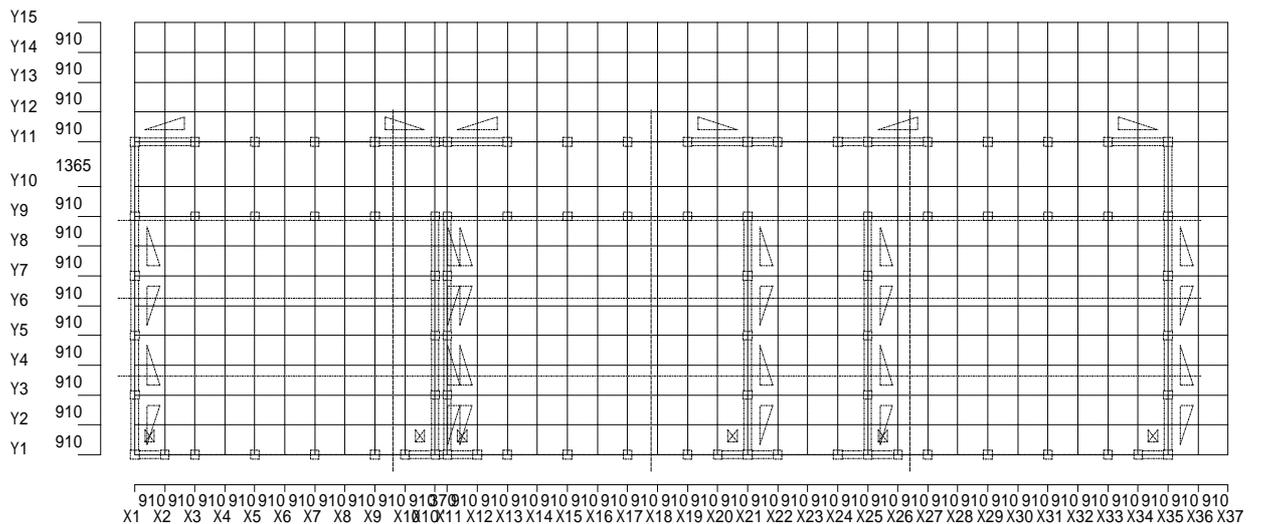
図中のスパンの単位は mm  
 図中の壁位置の数値は壁剛性 kN/rad  
 ブロック名称の下の数字は、床組等の仕様番号(2種類までで、0 の時は設定なし)を示す  
 図中の柱位置左下の数値は柱軸力 kN  
 図中の柱位置右上の数値は柱剛性(X) kN/rad  
 図中の柱位置右下の数値は柱剛性(Y) kN/rad



# 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 )

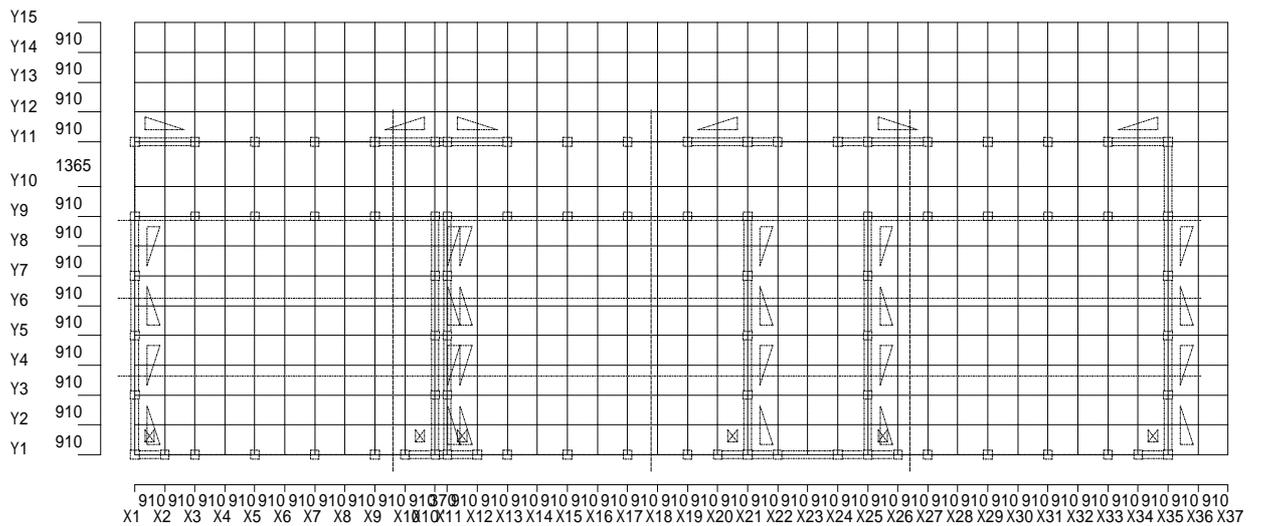


## 2階 劣化部分 伏図

2階 劣化部分 伏図

凡例

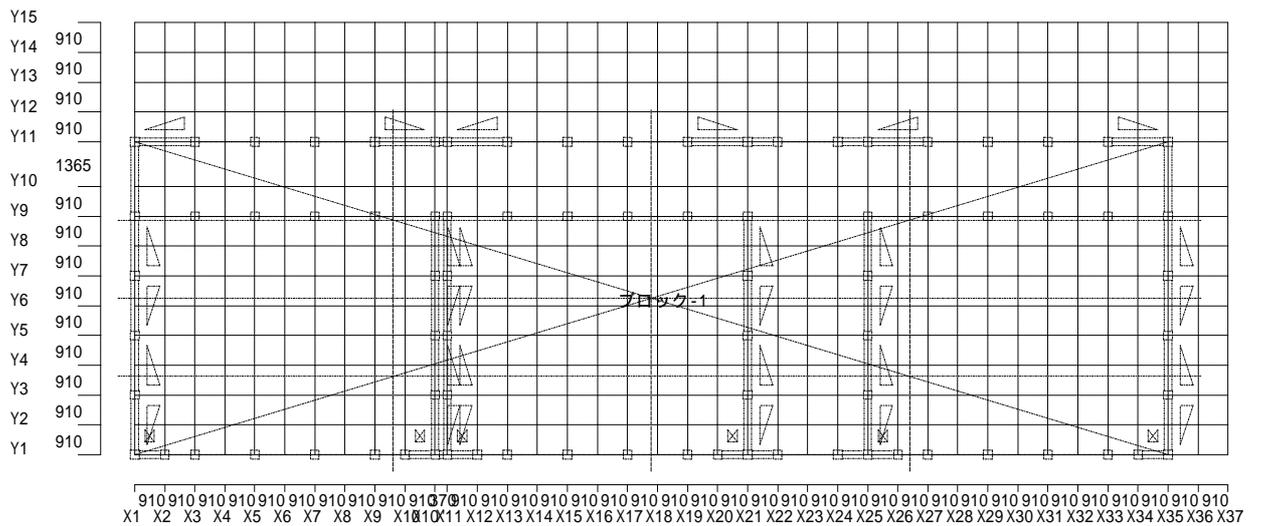
- 2 本太線：耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
  - 1 本太線：非耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
  - 太線：柱の劣化部分、及び補修済部分
  - 細線：劣化のない部分(番号表示なし)
- 表示番号 1：部分的な劣化 2：著しい劣化 3：補修済の部分



# 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

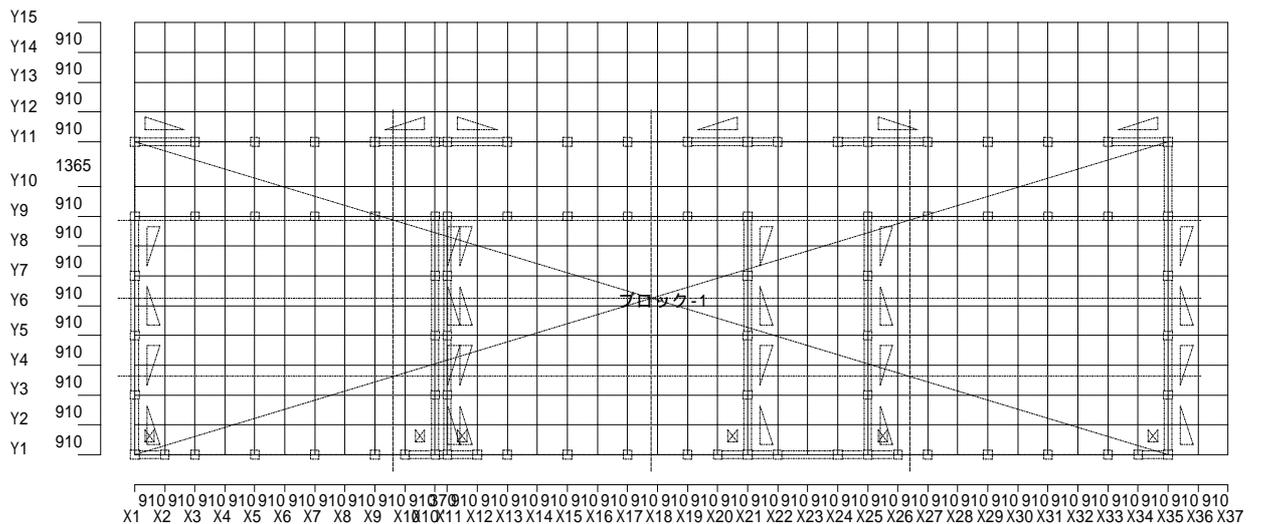


## 2階 釘打ち仕様伏図

2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



# 仮定荷重

**固定荷重**

- 屋根 = 瓦ぶき+下地+たるき(980)+もや(100)+小屋(200) = 1280 N/m<sup>2</sup>  
 水平見付け面積当たり 1435 N/m<sup>2</sup>
- 天井 = 繊維板+下地+つり木受木(100)+梁桁(50) = 150 N/m<sup>2</sup>
- 屋根+天井 = 1585 N/m<sup>2</sup>
- 2階床 = 床板+根太(150)+天井(150)+梁桁(250) = 550 N/m<sup>2</sup>
- 2階外壁 = 外部仕上(640)+軸組(250)+内部仕上(360) = 1250 N/m<sup>2</sup>
- 1階外壁 = 外部仕上(640)+軸組(250)+内部仕上(360) = 1250 N/m<sup>2</sup>
- 2階内壁 = 仕上両面(700)+軸組(250) = 1000 N/m<sup>2</sup>
- 1階内壁 = 仕上両面(700)+軸組(250) = 1000 N/m<sup>2</sup>
- その他1(廊下) = 床板+根太(150)+天井(150)+梁桁(250) = 550 N/m<sup>2</sup>
- その他2(2階防火壁) = 46570 N/m<sup>2</sup>
- その他3(1階防火壁) = 65640 N/m<sup>2</sup>
- その他4(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>
- その他5(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>
- その他6(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>
- その他7(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>
- その他8(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>
- その他9(入力なし) = 0 N/m<sup>2</sup>

**積雪荷重**

- 積雪深さ : 0 cm
- 積雪荷重 : 0 x 20.00 = 0 N/m<sup>2</sup>
- 短期雪低減 : 積雪荷重 x 1.00 = 0 N/m<sup>2</sup>

**設計荷重**

(N/m<sup>2</sup>)

	屋 根			2 階 床			その他 1		
	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計
床 用	1585	0	1585	550	3000	3550	550	2800	3350
柱・梁・基礎用	1585	0	1585	550	2500	3050	550	2800	3350
地 震 用	1585	0	1585	550	1100	1650	550	2100	2650
積 雪 用	0	0	0	0	0	0	0	0	0

	その他 2			その他 3		
	固 定	積 載	設 計	固 定	積 載	設 計
床 用	46570	0	46570	65640	0	65640
柱・梁・基礎用	46570	0	46570	65640	0	65640
地 震 用	46570	0	46570	65640	0	65640
積 雪 用	0	0	0	0	0	0



# 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
  - 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
- Y1-Y9 : その他 1 ~ その他 9

