

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9時58分43秒 計算,印刷)

診断例 B 邸

報告年月日 平成16年 11月 20日

調査年月日 平成16年 11月 10日

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

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

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 064-0804
住 所 札幌市中央区南4条西13丁目1-8 S413ビル 3F
事務所登録 12345-67890号
事務所名 株式会社 東京デンコー 札幌支店
資 格 認定 診断士 2784984号
氏 名 山田 二郎
電話番号 011-988-67xx

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 >>=====

<<< 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、

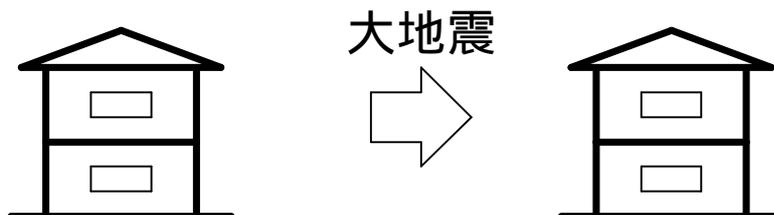
(一応倒壊しない)

評点

	X方向	Y方向
2階	1.50	2.33
1階	1.02	2.42

(印は最低値を示す)

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



1. 建物概要

建物整理番号	2				
(1)建物名称	診断例B邸				
(2)所在地	県 市 町 1 - 1 - 1				
(3)建物用途	住宅				
(4)建物階数	2 階				
(5)建物構造及び診断方法	在来軸組構造 精密診断法2の保有水平耐力診断法で診断(剛床)				
(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)	1971 年				
経年	33 年				
増改築年	0 年前				
(8)面積	2階面積	36.02 m ²			
	1階面積	121.15 m ²			
	延床面積	157.17 m ²			
(9)階高	2 階	2.90 m	有効壁高さ	2.90 m	
	1 階	3.00 m	有効壁高さ	3.00 m	
	最高高さ	6.90 m	軒 高	6.40 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	瓦屋根(重い建物)				
(2)屋根勾配・軒出長さ	X方向	4 / 10	Y方向	0 / 10	X方向 0 m Y方向 0 m
(3)基礎の形式	健全な鉄筋コンクリート基礎			基礎の形式	
(4)筋交い接合部の仕様	釘打ち程度			許容値	
(5)柱頭柱脚の仕様 仕様(1)	長ほぞ込み栓打ち			許容値	3.81
	仕様(2)			許容値	
(6)床下地の仕様 仕様(1)	荒板釘打ち張り、根太303、N50間隔150mm			床倍率	0.30
	仕様(2)			床倍率	
(7)屋根下地の仕様	荒板釘打ち張り			床倍率	0.20
(8)桁梁構面の仕様	木製火打ち90x90、負担面積4.5m ² 、梁背180mm			床倍率	0.18

3. 地盤・構造計画

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

4. 各種の係数

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

5. 壁・軸組(筋交い)の仕様と要素耐力・剛性

(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	1	壁面(1) ラスシート+モルタル塗り	-	-	-	2.50	810

内部の壁面

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

軸組(筋交い等)

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

(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(2)		筋交い(1) たすきがけ 筋交い(2) 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 1 ラスシート+モルタル塗り 内 2 真壁)ラスボード下地漆喰塗り	3.80	1060	5.72 6.36	1444 1580	7.64 8.92	1828 2100
内 2 真壁)ラスボード下地漆喰塗り 内 2 真壁)ラスボード下地漆喰塗り	2.60	500	4.52 5.16	884 1020	6.44 7.72	1268 1540
内 1 ラスシート+モルタル塗り 内 1 ラスシート+モルタル塗り	5.00	1620	6.92 7.56	2004 2140	8.84 10.12	2388 2660

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/m²)、面積(m²)、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	685 (685)	36.02	24.68 (24.68)		
	外壁 2階	990	24.93 × 1.45	35.79		
	内壁 2階	400	12.74 × 1.45	7.39		
					67.86 (67.86)	67.86 (67.86)

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

(2) 剛性率計算用地震力 Q_E の算定

建物高さ : $H = 6.65$ (m) (最高高さ)と軒高の平均)
 地震地域係数 : $Z = 1.00$
 せん断力係数 : $C_o = 1.00$
 振動特性係数 : $R_t = 1.00$
 固有周期 : $T = 0.03H = 0.03 \times 6.65 = 0.200$

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 Q_E (kN)
2	67.86	67.86	0.204	1.502	0.300	1.00	20.38
1	264.96	332.82	1.000	1.000	0.200	1.00	66.56

(3) 必要保有水平耐力計算用地震力 Q_{ud} の算定

建物高さ : $H = 6.65$ (m) (最高高さ)と軒高の平均)
 地震地域係数 : $Z = 1.00$
 せん断力係数 : $C_o = 1.00$
 振動特性係数 : $R_t = 1.00$
 固有周期 : $T = 0.03H = 0.03 \times 6.65 = 0.200$

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 Q_{ud} (kN)
2	67.86	67.86	0.204	1.502	1.502	1.00	101.92
1	264.96	332.82	1.000	1.000	1.000	1.00	332.82

7. 壁配置と壁による耐力・剛性

2階 X方向

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

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

1階 X方向

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

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

1 階 X 方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
Y1 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.07	3.00	0.25	1.00 (接)	1.00	0.76	212
Y2 基礎	2.73 X9a	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00 R1	2.73	3.80	0.88 (接)	1.00	9.13	2547
Y2 基礎	0.91 X13 無し	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88 (接)	1.00	3.04	849
Y2 基礎	2.91 X14	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00 R1	2.91	3.80	0.88 (接)	1.00	9.74	2716
Y2 基礎	0.91 X19 無し	上側 2 下側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093
Y3 基礎	0.91 X1 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22	428
Y3 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07	3.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.52	100
Y3 基礎	0.46 X9 小	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y5 基礎	1.82 X7 戸大	上側 2 下側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y5 基礎	0.91 X13 戸大	上側 1 下側 1 軸組 0	2.50 2.50 0.00	810 810 0	5.00	1620	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y7 基礎	0.91 X1 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22	428
Y7 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	2.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.35	67
Y7 基礎	1.82 X7 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	1.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.17	33
Y7 基礎	2.28 X9 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R3	1.25	0.17	1.00 (接)	1.00	0.22	42
Y7 基礎	0.91 X12 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00 (接)	1.00	2.37	455
Y7 基礎	1.37 X14 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0

1 階 X 方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
Y7 基礎	2.46 X17 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	0.91 X7 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	1.82 X8 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	0.91 X10 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R3	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	2.28 X11 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R4	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	1.37 X14 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R5	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y8 基礎	2.46 X17 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R6	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y9 基礎	0.91 X1 小	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y9 基礎	0.91 X10 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00	0.00	0.00	1.00 (接)	1.00	0.00	0
Y10 基礎	0.91 X7 無し	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	0.90	2.13	410
Y12 基礎	3.64 X2 戸大	上側 2 下側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07	3.00	0.17	1.00 (接)	1.00	0.52	100
Y12 基礎	0.91 X7 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	0.80	4.16	1051
Y12 基礎	1.82 X8 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R1	1.20	0.51	1.00 (接)	1.00	0.61	170
Y12 基礎	0.91 X10 小	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R2	0.60	0.51	1.00 (接)	1.00	0.30	85
Y12 基礎	2.28 X11 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.13 R3	1.50	0.51	1.00 (接)	1.00	0.76	212
Y12 基礎	0.91 X14 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88 (接)	0.90	3.04	849

1 階 X方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
Y12 基礎	2.00 X16 大	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.20	2.00	0.76	1.00 (接)	1.00	1.52	424
Y12 基礎	0.91 X19 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	0.80	4.16	1051
Y13 基礎	0.91 X1 無し	上側 1 下側 2 軸組 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33	1093
Y13 基礎	2.28 X2 窓長	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	0.15	2.28	0.56	1.00 (接)	1.00	1.27	353
Y13 基礎	1.37 X5 無し	上側 1 下側 2 軸組 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	1.37	3.80	0.88 (接)	1.00	4.56	1273
合 計	63.52											66.78	17133

2 階 Y方向

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

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

2 階 Y方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 (kN/rad/m)	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 (kN/rad/m)	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
X16	0.91 Y3 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
X16	0.91 Y4 戸小	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.22	0.91	0.57	1.00 (接)	1.00	0.52	100
X16	0.91 Y5 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.88 (接)	1.00	2.08	400
X16	1.82 Y6 無し	左側 2 右側 2 軸組 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	0.88 (接)	1.00	4.16	801
X20	0.91 Y3 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
X20	0.91 Y4 小	左側 2 右側 1 軸組 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	0.44	0.91	1.67	1.00 (接)	1.00	1.52	424
X20	1.82 Y5 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.60 (接)	1.00	6.20	1566
X20	0.91 Y7 無し	左側 2 右側 1 軸組 2	1.30 2.50 1.92	250 810 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.60 (接)	1.00	3.10	783
合計	20.02											45.05	10234

1 階 Y方向

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

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

1 階 Y 方向

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

通り 基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)
X1 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	1 2 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88 (接)	1.00	3.04 849
X1 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	1 2 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	0.91	5.72	0.83 (接)	1.00	4.33 1093
X1 基礎	1.37 無し	左側 右側 軸組	1 2 2	2.50 1.30 1.92	810 250 384	5.72	1444	1.00	1.37	5.72	0.83 (接)	1.00	6.50 1640
X2 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22 428
X2 基礎	0.91 戸小	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.11 R1	0.91	0.29	1.00 (接)	1.00	0.26 50
X2 基礎	0.91 戸小	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.11 R2	0.91	0.29	1.00 (接)	1.00	0.26 50
X2 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94 (接)	1.00	2.22 428
X2 基礎	0.46 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.00	2.60	0.94 (接)	1.00	0.00 0
X7 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 1 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.88 (接)	1.00	6.09 1698
X7 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 1 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.88 (接)	1.00	6.09 1698
X7 基礎	1.82 戸大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	0.75	0.17	1.00 (接)	1.00	0.13 25
X7 基礎	0.91 戸大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	0.38	0.17	1.00 (接)	1.00	0.06 13
X7 基礎	1.37 戸大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R3	0.56	0.17	1.00 (接)	1.00	0.10 19
X7 基礎	1.37 戸大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R4	0.56	0.17	1.00 (接)	1.00	0.10 19
X7 基礎	0.46 無し	左側 右側 軸組	2 1 0	1.30 2.50 0.00	250 810 0	3.80	1060	1.00	0.00	3.80	0.88 (接)	1.00	0.00 0
X8 基礎	1.37 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.37	2.60	0.94 (接)	0.90	3.19 614

1 階 Y 方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)	
X8 基礎	1.37 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.37	2.60	0.94	0.90	3.19	614
X9 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	1 2 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	1.82	3.80	0.96	1.00	6.64	1852
X9 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	1.00	1.00	4.73	910
X9a 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	1 2 0	2.50 1.30 0.00	810 250 0	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88	1.00	3.04	849
X10 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	2 2 1	1.30 1.30 2.56	250 250 520	5.16	1020	1.00	0.91	5.16	0.85	0.80	3.76	743
X10 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	1.82	2.60	0.94	0.90	4.26	819
X11 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	0.94	0.90	2.13	410
X11 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 2 2	1.30 1.30 1.92	250 250 384	4.52	884	1.00	1.82	4.52	0.86	0.80	6.58	1287
X13 基礎	0.91 戸小	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R1	0.00	0.00	1.00	1.00	0.00	0
X13 基礎	1.82 戸小	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R2	0.00	0.00	1.00	1.00	0.00	0
X13 基礎	1.82 戸大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.00 R3	0.00	0.00	1.00	1.00	0.00	0
X14 基礎	0.91 戸小	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R1	0.91	0.19	1.00	1.00	0.17	33
X14 基礎	1.82 大	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	0.07 R2	1.82	0.19	1.00	1.00	0.35	67
X14 基礎	1.82 無し	左側 右側 軸組	2 2 1	1.30 1.30 2.56	250 250 520	5.16	1020	1.00	1.82	5.16	0.89	1.00	8.38	1656
X14 基礎	2.73 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	2.73	2.60	0.94	0.90	6.39	1228
X17 基礎	0.91 無し	左側 右側 軸組	2 2 0	1.30 1.30 0.00	250 250 0	2.60	500	1.00	0.91	2.60	1.00	1.00	2.37	455

1 階 Y方向

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

通り基礎	壁長 m 開始通 開口	壁面 ・軸組 番号	要素 耐力 (kN/m)	要素 剛性 kN/rad/m	壁基準 耐力 (kN/m)	壁基準 剛性 kN/rad/m	開口 係数	有効 長さ (m)	修正 耐力 (kN/m)	接合部 係数 (仕様)	劣化 係数	耐 力 (kN)	剛 性 (kN/rad)	
X20 基礎	1.82 Y2 無し	左側	2	1.30	250	5.72	1444	1.00	1.82	5.72	0.86	1.00	8.99	2271
		右側	1	2.50	810									
X20 基礎	0.91 Y4 無し	左側	2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.96	1.00	3.32	926
		右側	1	2.50	810									
X20 基礎	1.82 Y5 大	左側	2	1.30	250	3.80	1060	0.22	1.82	0.84	1.00	1.00	1.52	424
		右側	1	2.50	810									
X20 基礎	0.91 Y7 無し	左側	2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.96	1.00	3.32	926
		右側	1	2.50	810									
X20 基礎	0.91 Y8 無し	左側	2	1.30	250	3.80	1060	1.00	0.91	3.80	0.88	0.90	3.04	849
		右側	1	2.50	810									
X20 基礎	1.82 Y9 無し	左側	2	1.30	250	6.36	1580	1.00	1.82	6.36	0.82	0.80	9.26	2300
		右側	1	2.50	810									
合 計	56.87											135.35	32398	

壁要素の標準骨格曲線

1階

識別	壁種類	変形(mm) h=3000	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J1	筋かい 45x90		0.00	0.83	1.55	2.17	3.28	4.31	5.15	6.15	6.49	6.43	5.09	2.39
J2	筋かい 30x90		0.00	0.60	1.13	1.59	2.40	3.17	3.80	4.55	4.82	4.78	3.79	0.87
M1	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
M2	真壁)ラスボード下地漆喰塗り		0.00	0.21	0.33	0.40	0.52	0.60	0.69	0.88	1.06	1.33	1.60	2.13

2階

識別	壁種類	変形(mm) h=2900	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
J2	筋かい 30x90		0.00	0.60	1.13	1.59	2.40	3.17	3.80	4.55	4.82	4.78	3.79	0.87
M1	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
M2	真壁)ラスボード下地漆喰塗り		0.00	0.21	0.33	0.40	0.52	0.60	0.69	0.88	1.06	1.33	1.60	2.13

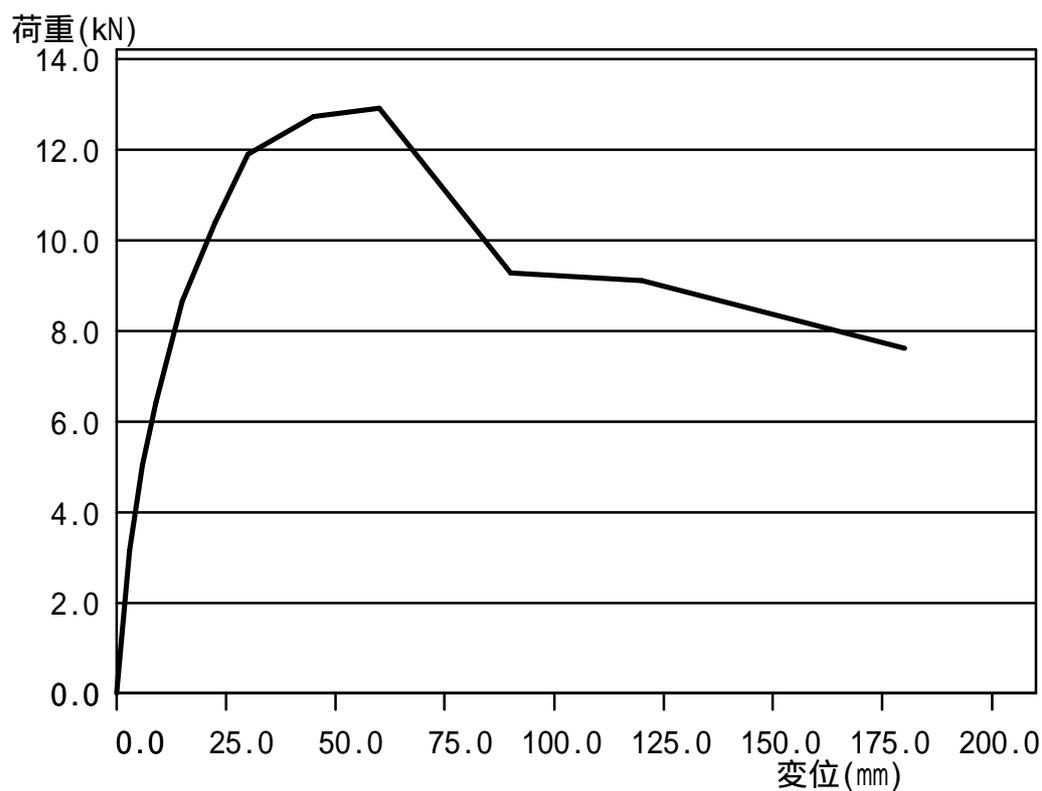
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y1 1.000m

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 30x90	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
小計						0.757
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
ラスシート+モルタル塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	3.64	0.728
小計						1.485
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	3.64	0.728
小計						1.485

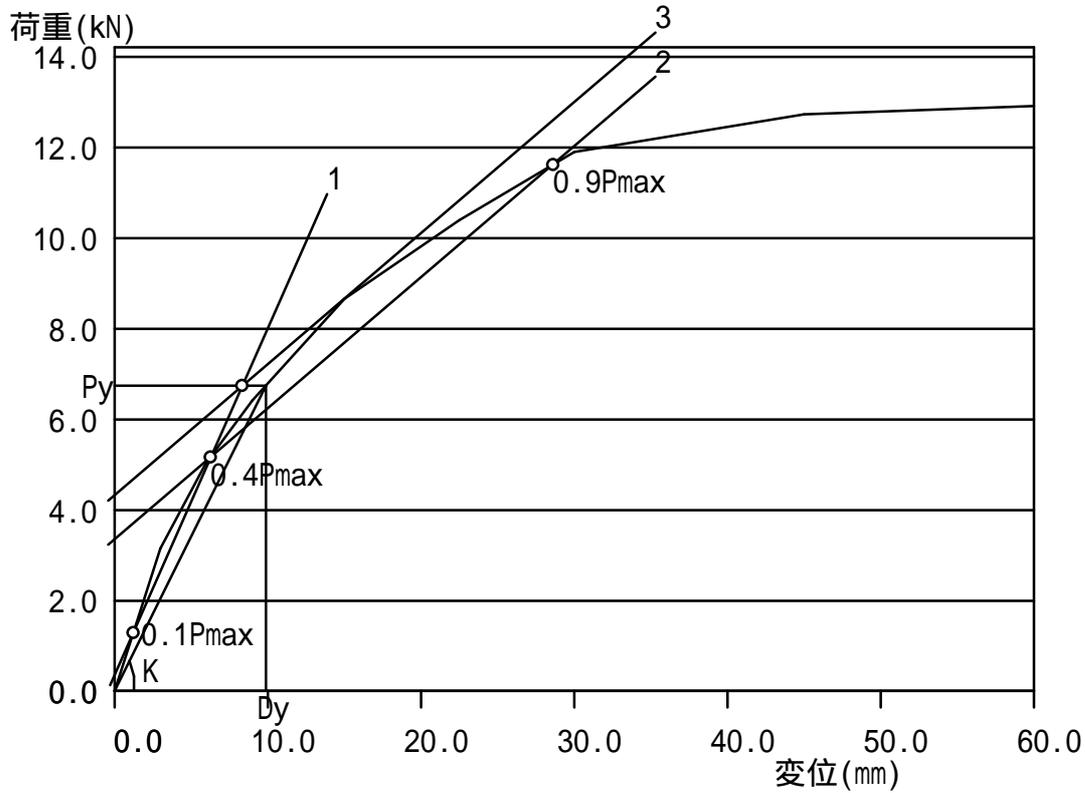
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y1 1.000m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	0.76	0.00	0.45	0.86	1.20	1.82	2.40	2.87	3.45	3.65	3.62	2.87	0.65
M1	1.49	0.00	2.39	3.68	4.62	6.07	7.10	8.00	7.98	7.69	3.68	3.86	3.80
M2	1.49	0.00	0.31	0.49	0.59	0.77	0.89	1.02	1.31	1.57	1.98	2.38	3.16
合計		0.00	3.16	5.03	6.42	8.66	10.39	11.90	12.73	12.92	9.28	9.11	7.62

1階 方向 Y1 1.000m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y1 1.000m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y1 1.000m
 最大耐力 Pmax = 12.92 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.29	1.23
0.4Pmax	5.17	6.29
0.9Pmax	11.62	28.62
線1,3交点	6.74	8.35
降伏点	Py 6.74	Dy 9.88

剛性 $K = P_y/D_y = 2048.83$ (kN/rad)

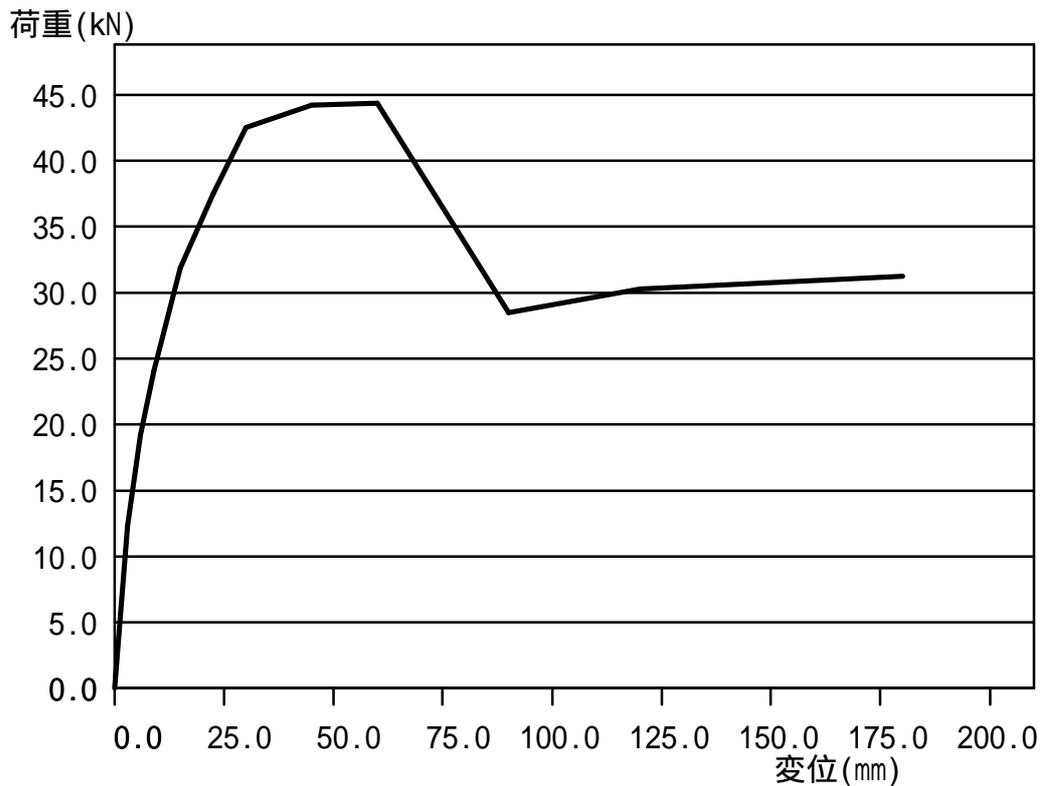
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y2 1.910m

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 30x90	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
小計						0.757
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	5.64	4.965
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	0.91	0.801
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
小計						6.523
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	5.64	4.965
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	0.91	0.801
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
小計						6.523

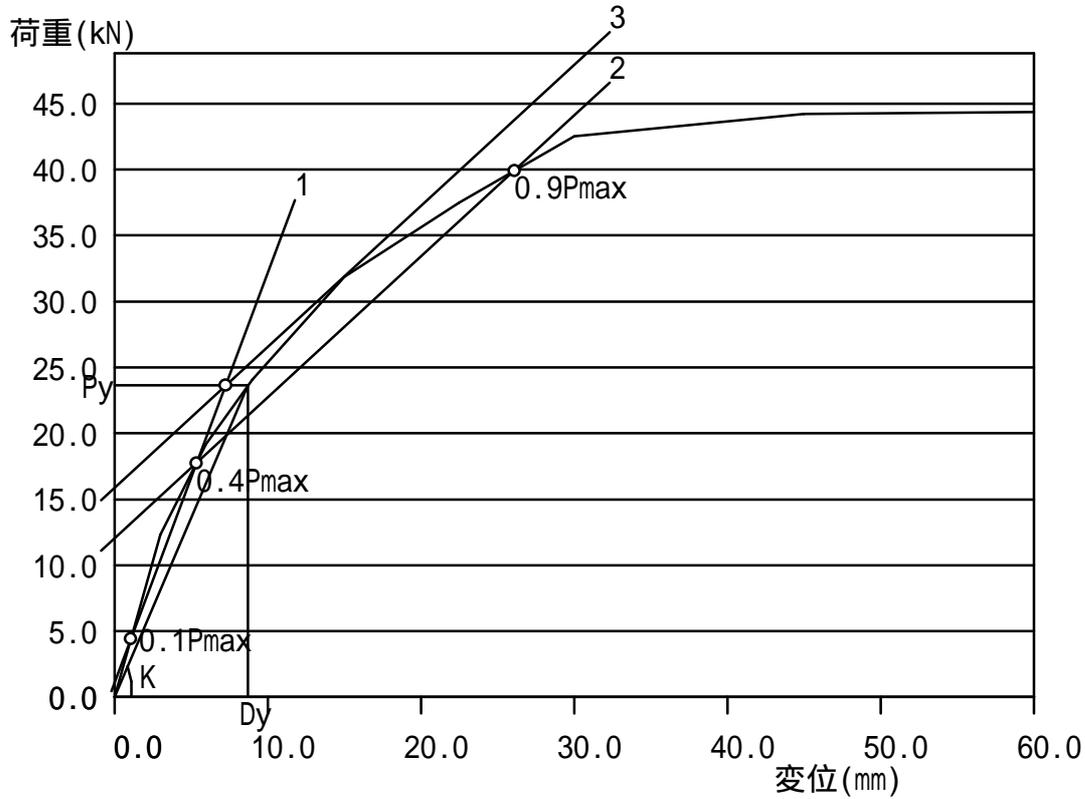
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y2 1.910m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	0.76	0.00	0.45	0.86	1.20	1.82	2.40	2.87	3.45	3.65	3.62	2.87	0.65
M1	6.52	0.00	10.50	16.18	20.29	26.68	31.18	35.16	35.03	33.79	16.18	16.96	16.70
M2	6.52	0.00	1.37	2.15	2.61	3.39	3.91	4.50	5.74	6.91	8.68	10.44	13.89
合計		0.00	12.33	19.19	24.10	31.89	37.49	42.53	44.22	44.35	28.47	30.27	31.25

1階 方向 Y2 1.910m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y2 1.910m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y2 1.910m
 最大耐力 Pmax = 44.35 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	4.44	1.08
0.4Pmax	17.74	5.37
0.9Pmax	39.92	26.11
線1,3交点	23.63	7.26
降伏点	Py 23.63	Dy 8.71

剛性 $K = P_y/D_y = 8136.24$ (kN/rad)

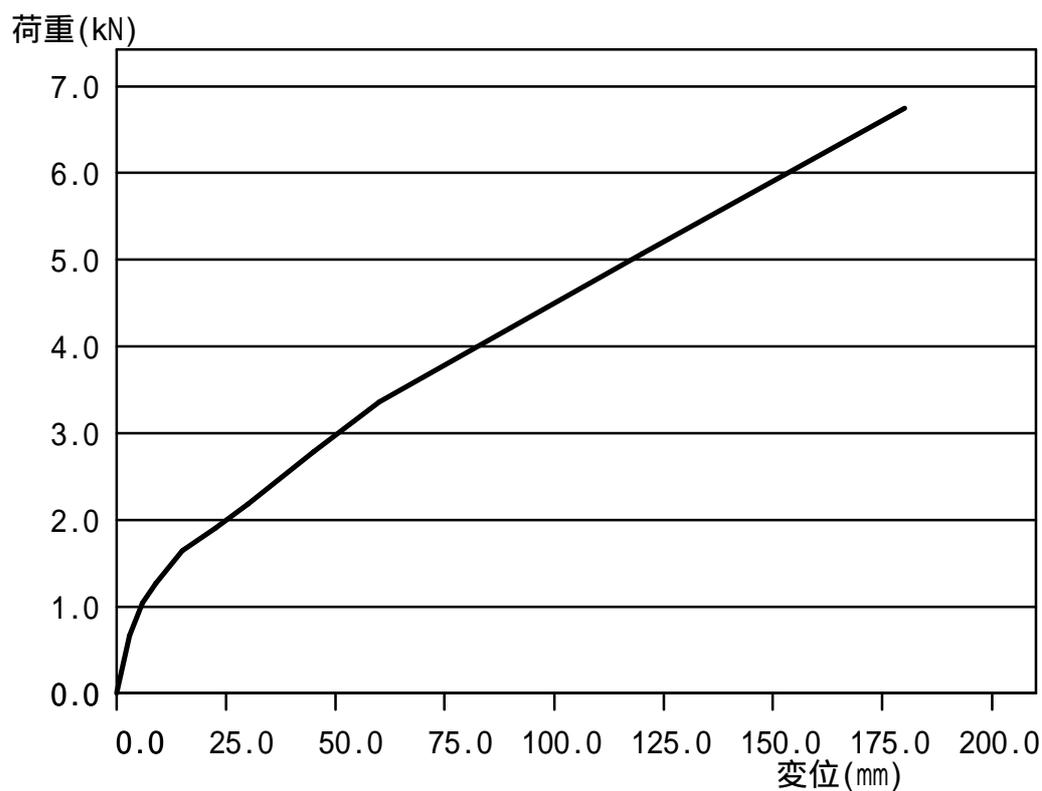
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y3 2.820m

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
ラスシート+モルタル塗り 小窓	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	1.00	0.94	1.82	1.711
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	7.28	1.456
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 小窓	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						3.167

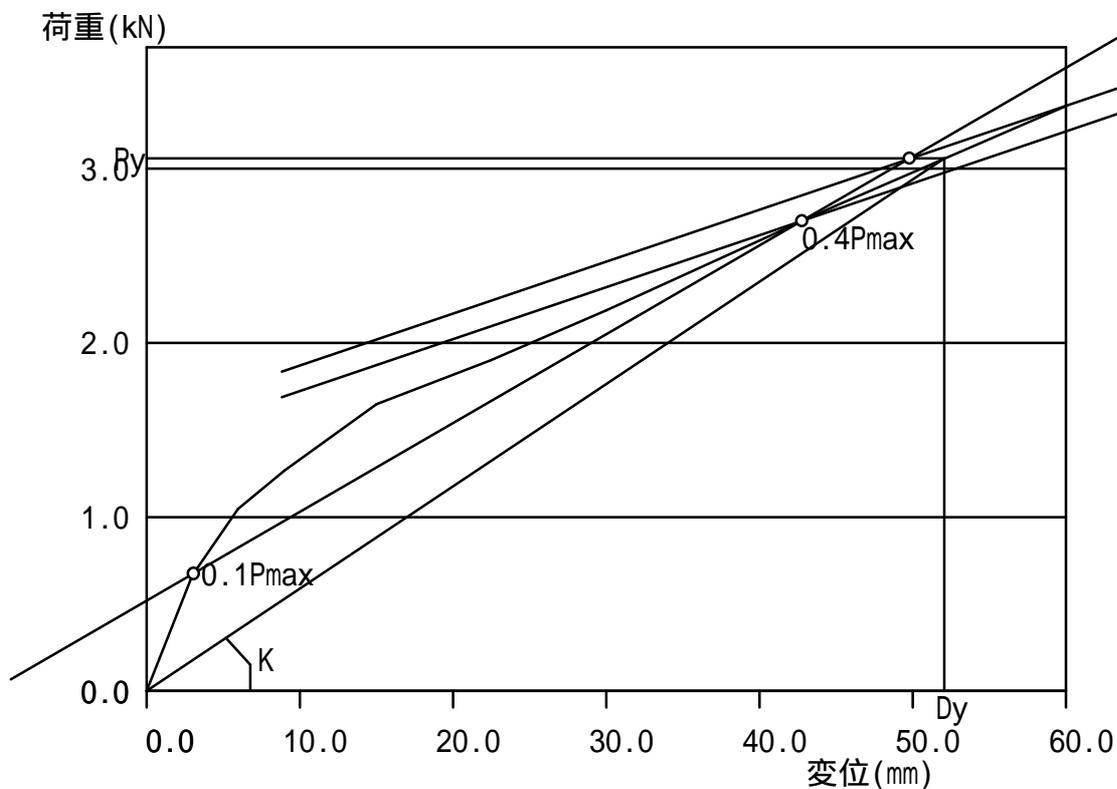
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y3 2.820m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
M2	3.17	0.00	0.67	1.05	1.27	1.65	1.90	2.19	2.79	3.36	4.21	5.07	6.75
合計		0.00	0.67	1.05	1.27	1.65	1.90	2.19	2.79	3.36	4.21	5.07	6.75

1階 方向 Y3 2.820m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y3 2.820m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y3 2.820m
 最大耐力 Pmax = 6.75 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.67	3.08
0.4Pmax	2.70	42.79
0.9Pmax	6.07	155.89
線1,3交点	3.06	49.81
降伏点	Py 3.06	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 176.02$ (kN/rad)

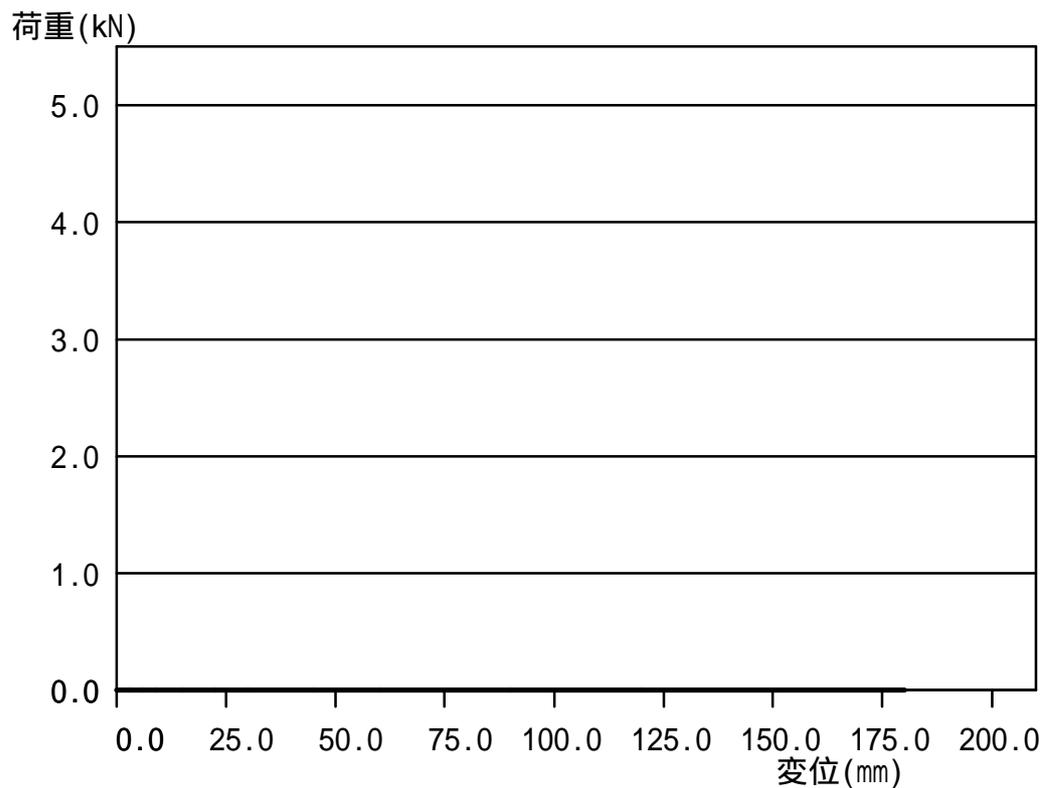
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y5 4.640m

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
ラスシート+モルタル塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000

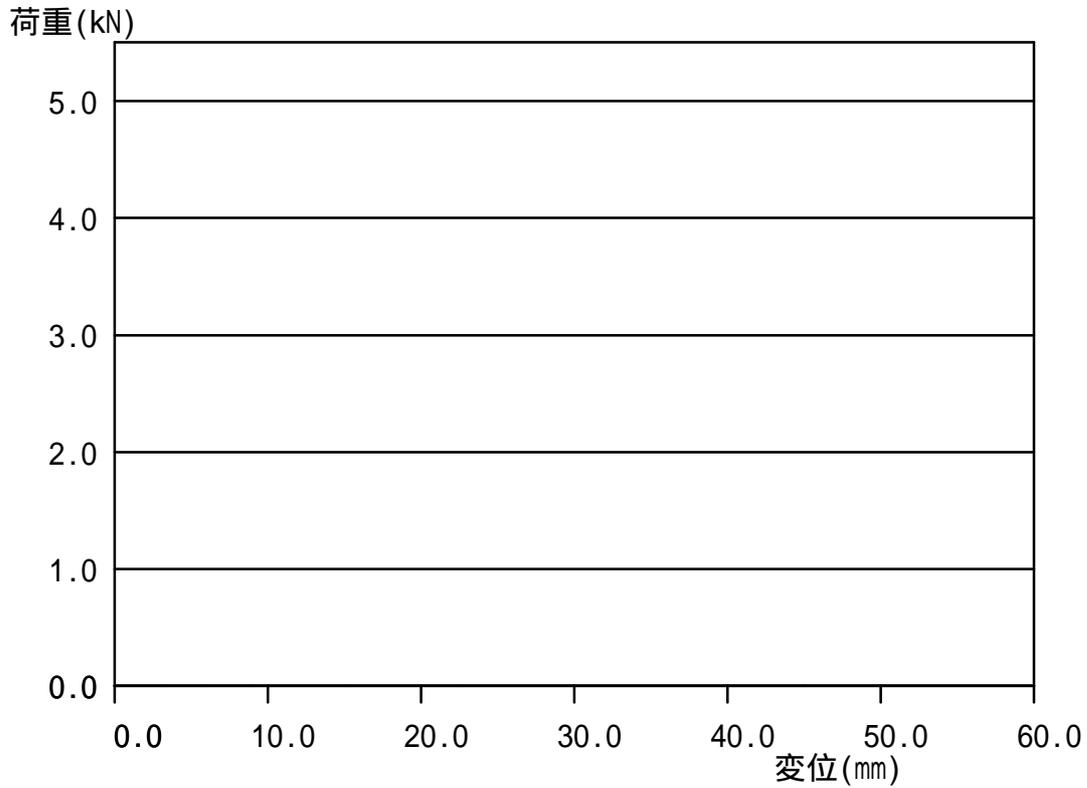
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y5 4.640m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
M2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
合計		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

1 階 方向 Y5 4.640m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y5 4.640m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y5 4.640m
 最大耐力 Pmax = 0.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.00	0.00
0.4Pmax	0.00	0.00
0.9Pmax	0.00	0.00
線1,3交点	0.00	0.00
降伏点	Py 0.00	Dy 0.00

剛性 K = Py/Dy = 0.00 (kN/rad)

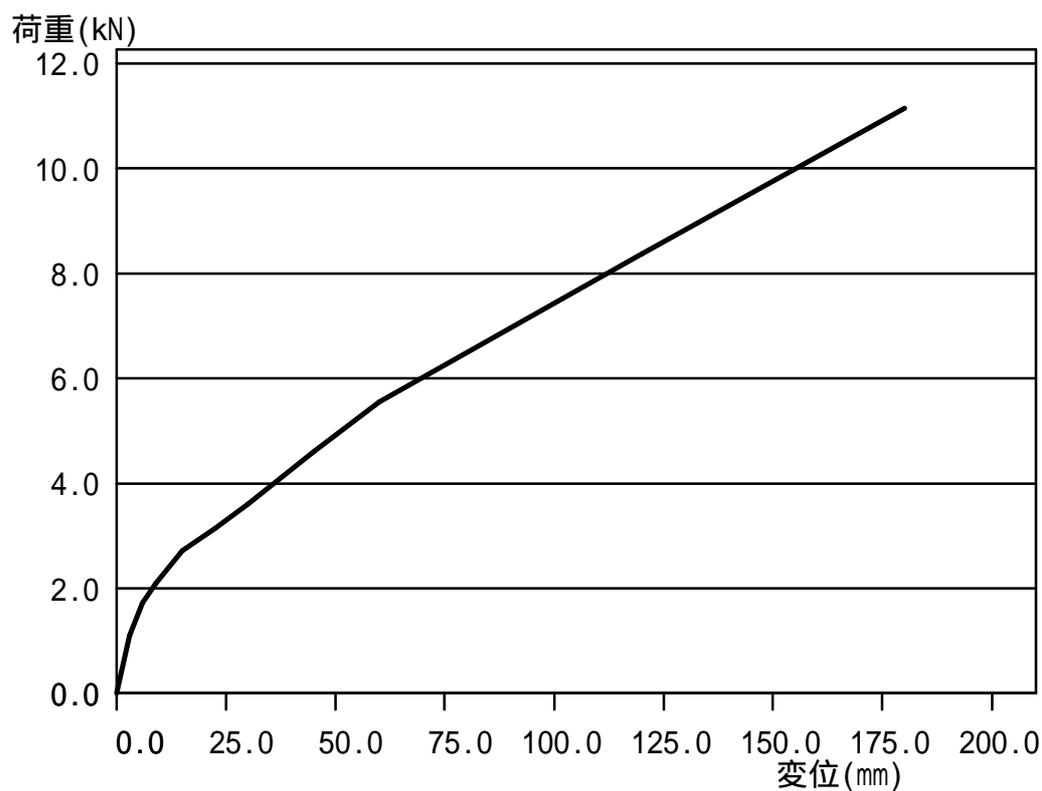
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y7 6.460m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	1.00	0.94	1.82	1.711
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	8.50	1.700
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	1.00	1.00	1.00	1.82	1.820
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						5.231

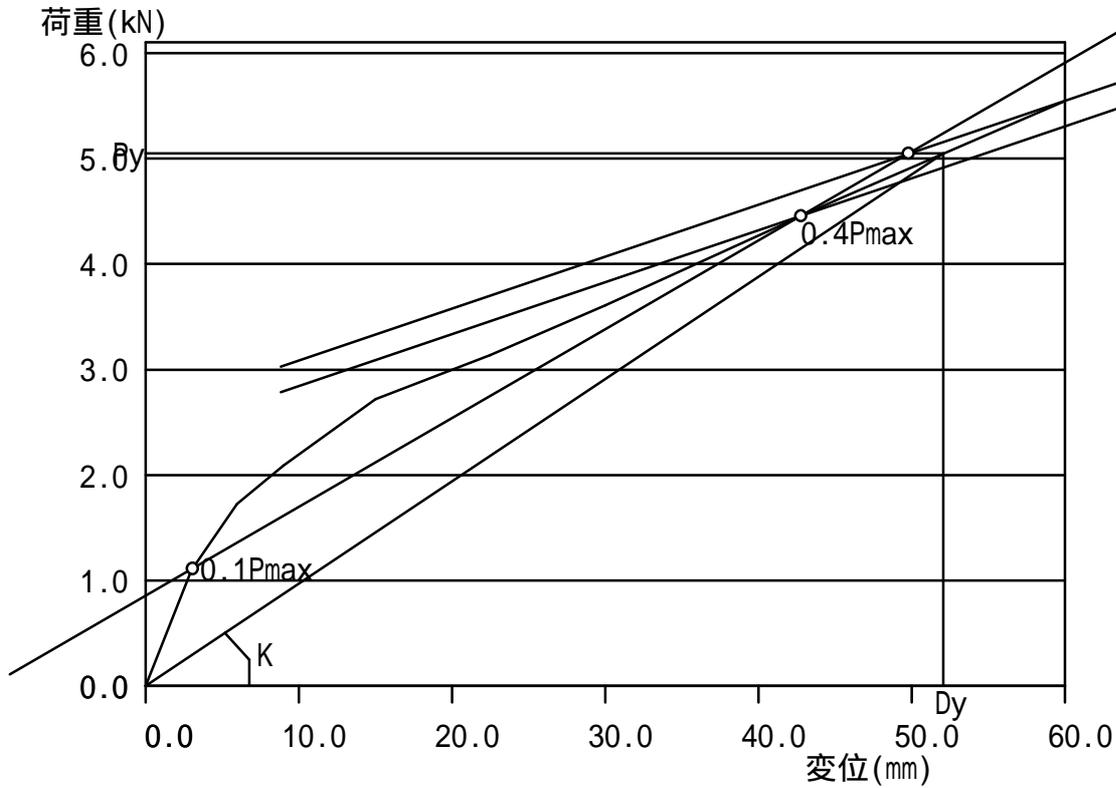
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y7 6.460m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	5.23	0.00	1.10	1.73	2.09	2.72	3.14	3.61	4.60	5.54	6.96	8.37	11.14
合計		0.00	1.10	1.73	2.09	2.72	3.14	3.61	4.60	5.54	6.96	8.37	11.14

1階 方向 Y7 6.460m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y7 6.460m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y7 6.460m
 最大耐力 Pmax = 11.14 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.11	3.08
0.4Pmax	4.46	42.79
0.9Pmax	10.03	155.89
線1,3交点	5.05	49.81
降伏点	Py 5.05	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 290.75$ (kN/rad)

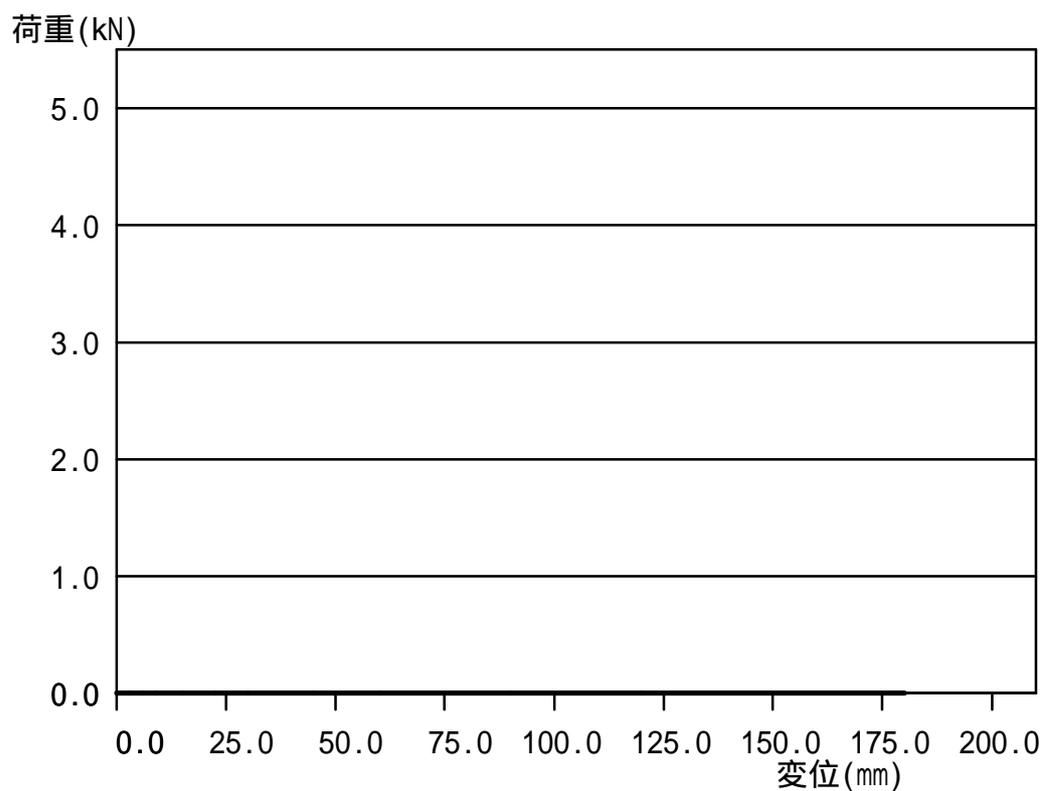
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y8 7.370m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000

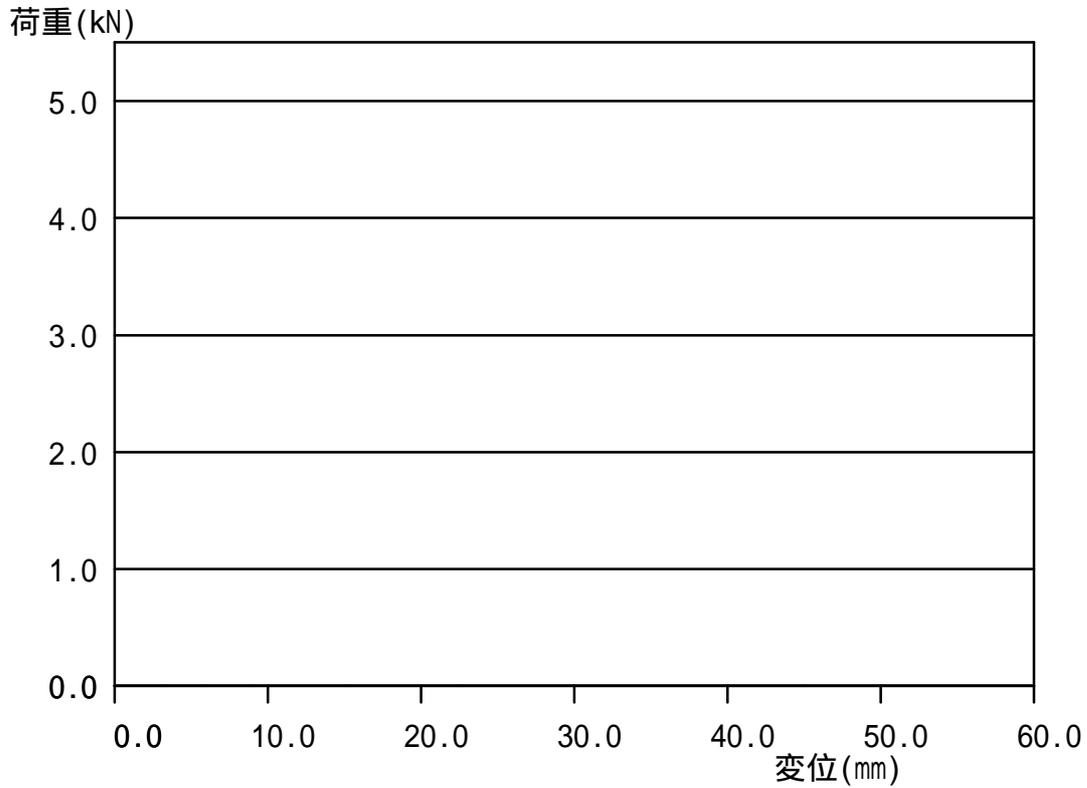
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y8 7.370m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
合計		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

1 階 方向 Y8 7.370m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y8 7.370m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y8 7.370m
 最大耐力 Pmax = 0.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.00	0.00
0.4Pmax	0.00	0.00
0.9Pmax	0.00	0.00
線1,3交点	0.00	0.00
降伏点	Py 0.00	Dy 0.00

剛性 K = Py/Dy = 0.00 (kN/rad)

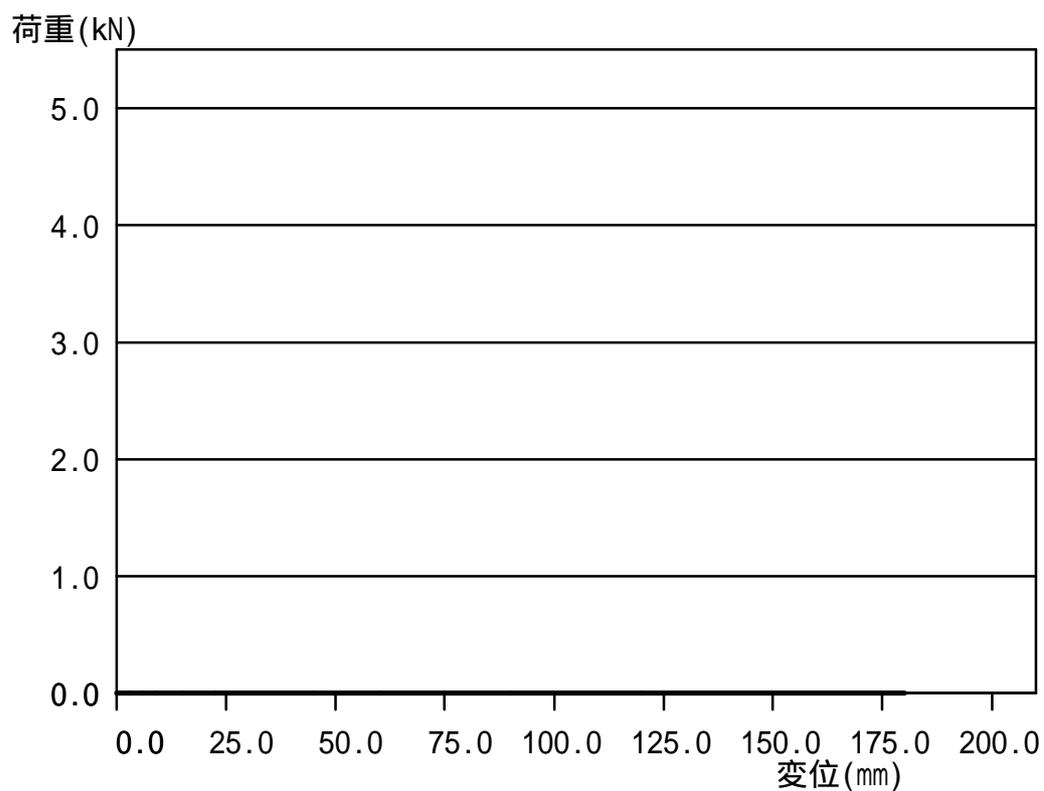
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y9 8.280m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 小窓	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000

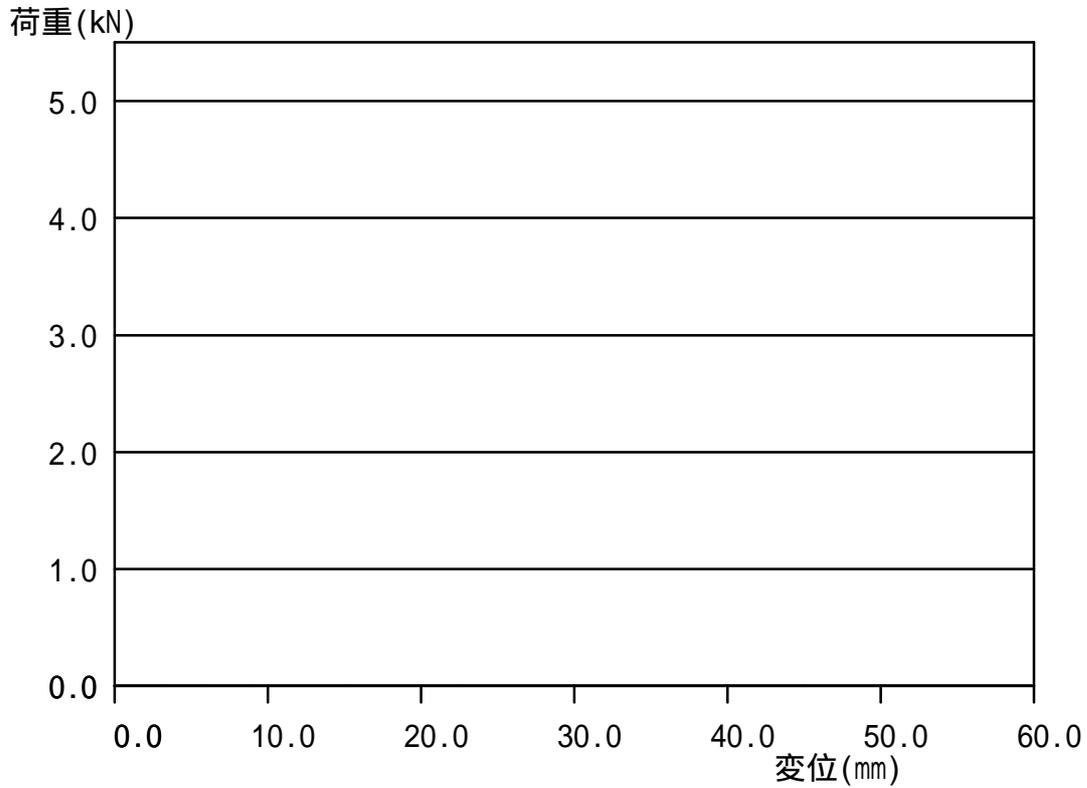
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y9 8.280m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
合計		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

1階 方向 Y9 8.280m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y9 8.280m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y9 8.280m
 最大耐力 Pmax = 0.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.00	0.00
0.4Pmax	0.00	0.00
0.9Pmax	0.00	0.00
線1,3交点	0.00	0.00
降伏点	Py 0.00	Dy 0.00

剛性 K = Py/Dy = 0.00 (kN/rad)

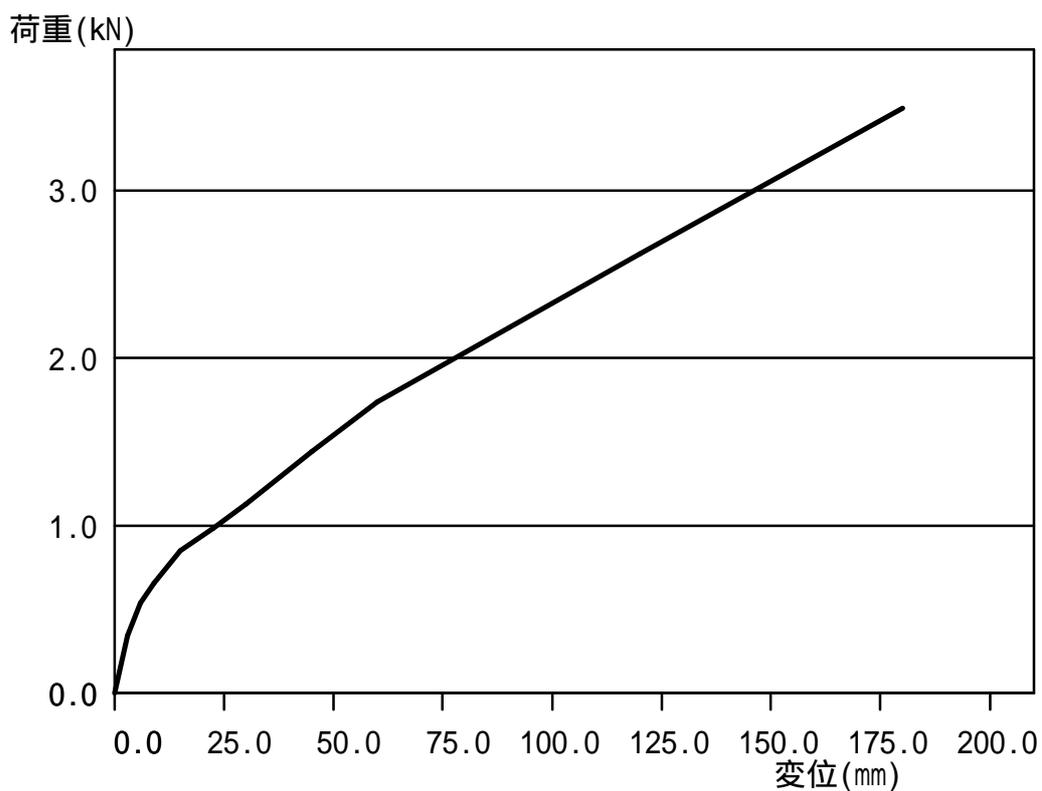
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y10 8.735m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	0.90	0.90	1.82	1.638
小計						1.638

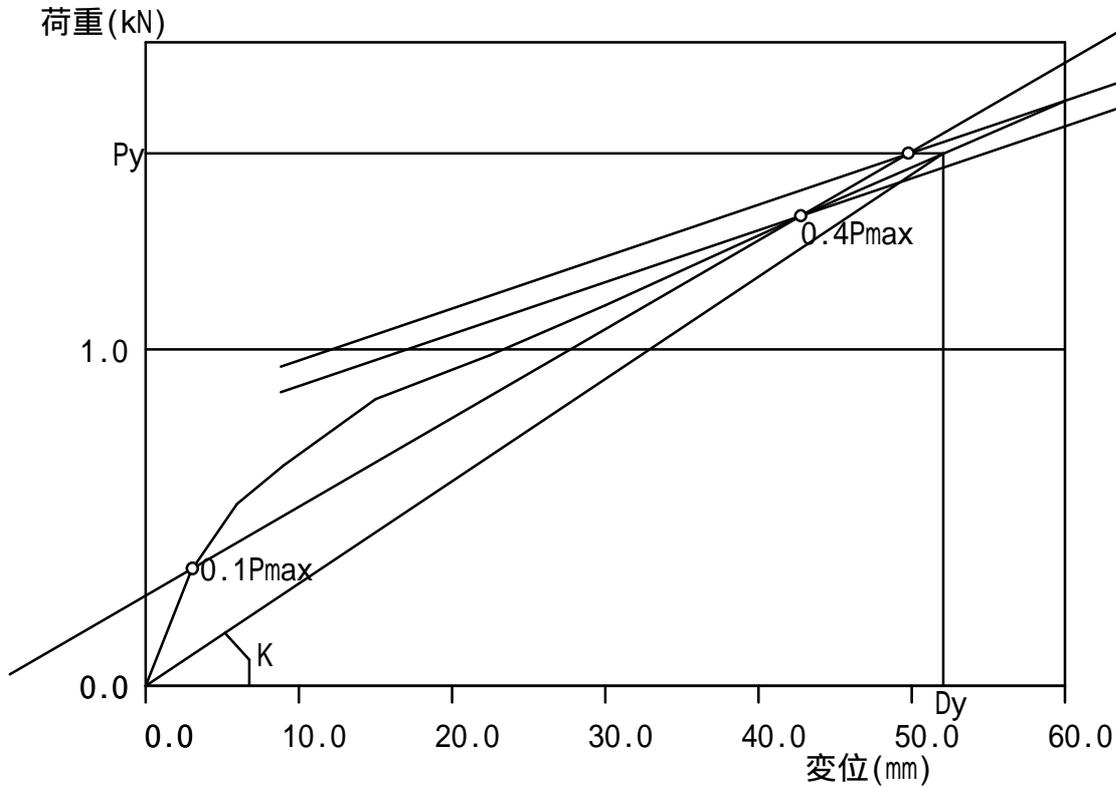
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y10 8.735m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	1.64	0.00	0.34	0.54	0.66	0.85	0.98	1.13	1.44	1.74	2.18	2.62	3.49
合計		0.00	0.34	0.54	0.66	0.85	0.98	1.13	1.44	1.74	2.18	2.62	3.49

1 階 方向 Y10 8.735m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y10 8.735m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y10 8.735m
 最大耐力 Pmax = 3.49 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.35	3.08
0.4Pmax	1.40	42.79
0.9Pmax	3.14	155.89
線1,3交点	1.58	49.81
降伏点	Py 1.58	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 91.05$ (kN/rad)

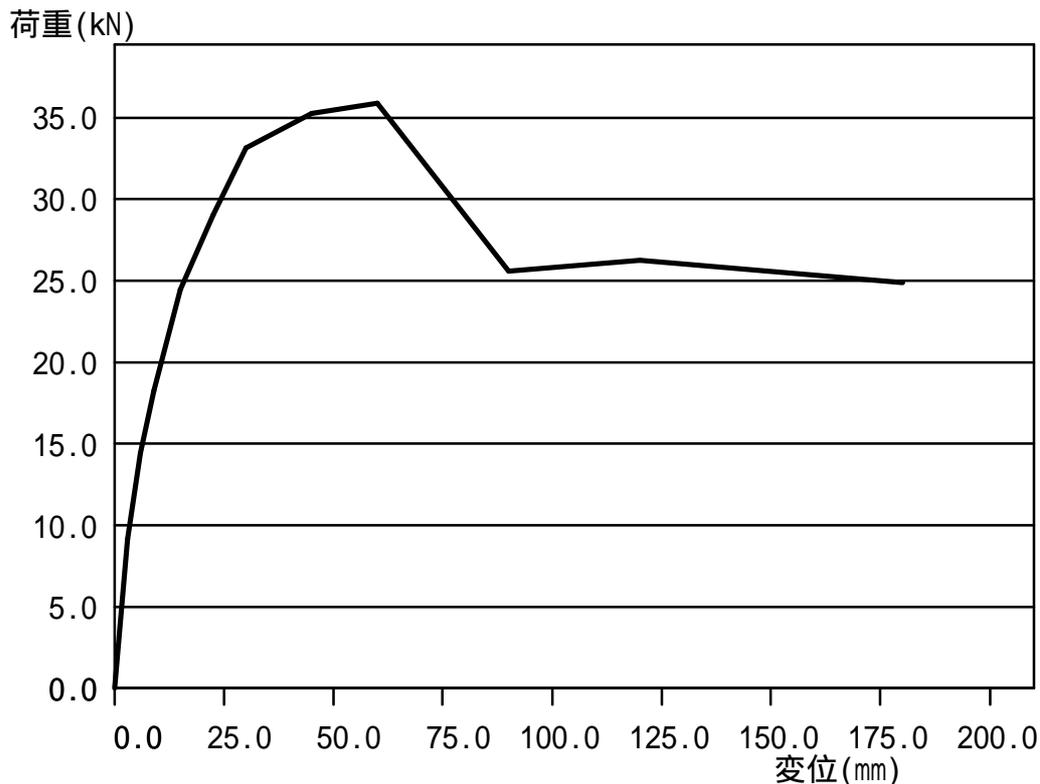
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y12 10.100m

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 30x90	1.00	0.83	0.80	0.80	1.82	1.456
小計						1.456
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.83	0.80	0.80	1.82	1.456
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	4.70	1.881
ラスシート+モルタル塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.60	0.240
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	0.90	0.88	0.91	0.801
小計						4.378
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	7.28	1.456
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.83	0.80	0.80	1.82	1.456
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	4.70	1.881
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.60	0.240
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	0.90	0.88	0.91	0.801
小計						5.834

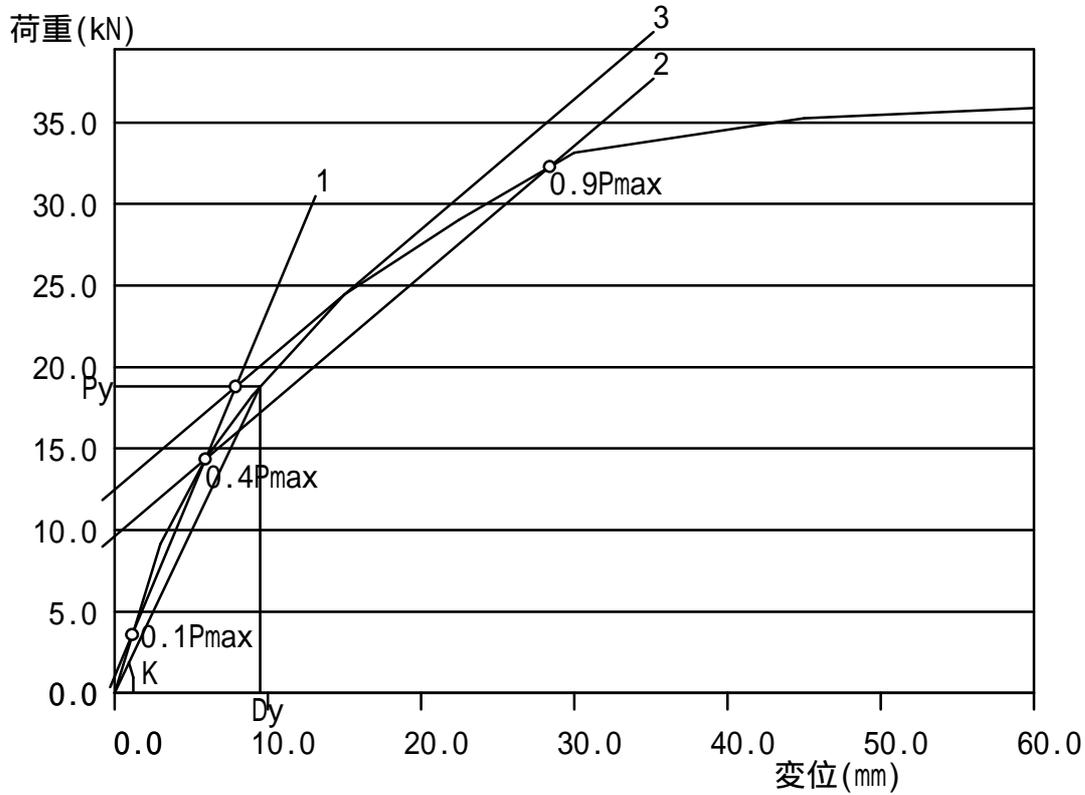
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y12 10.100m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	1.46	0.00	0.87	1.65	2.32	3.49	4.62	5.53	6.63	7.02	6.97	5.52	1.26
M1	4.38	0.00	7.05	10.86	13.61	17.90	20.92	23.60	23.51	22.68	10.86	11.38	11.21
M2	5.83	0.00	1.23	1.93	2.33	3.03	3.50	4.03	5.13	6.18	7.76	9.33	12.43
合計		0.00	9.15	14.43	18.26	24.43	29.04	33.15	35.27	35.88	25.58	26.23	24.89

1階 方向 Y12 10.100m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y12 10.100m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y12 10.100m
 最大耐力 Pmax = 35.88 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	3.59	1.18
0.4Pmax	14.35	5.95
0.9Pmax	32.29	28.44
線1,3交点	18.79	7.92
降伏点	Py 18.79	Dy 9.52

剛性 $K = P_y/D_y = 5924.48$ (kN/rad)

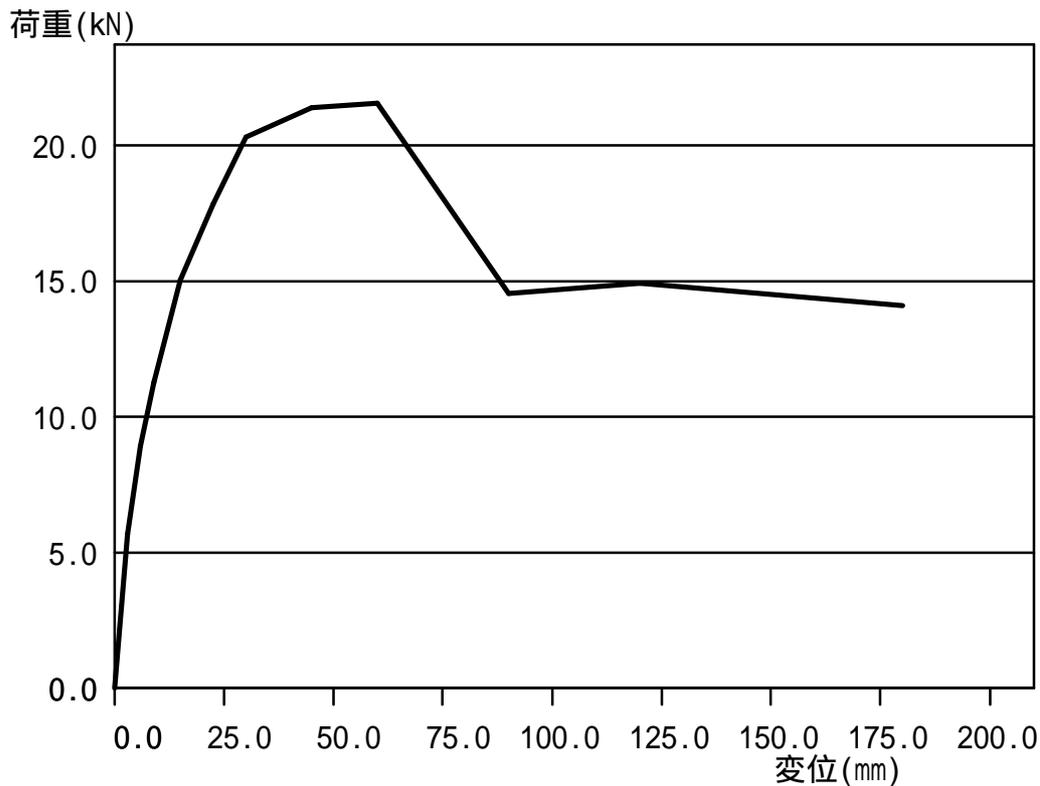
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 X方向 Y13 10.555m

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 30x90	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
小計						0.757
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	2.28	0.910
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	1.37	1.201
小計						2.868
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	0.91	0.757
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	2.28	0.910
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	1.37	1.201
小計						2.868

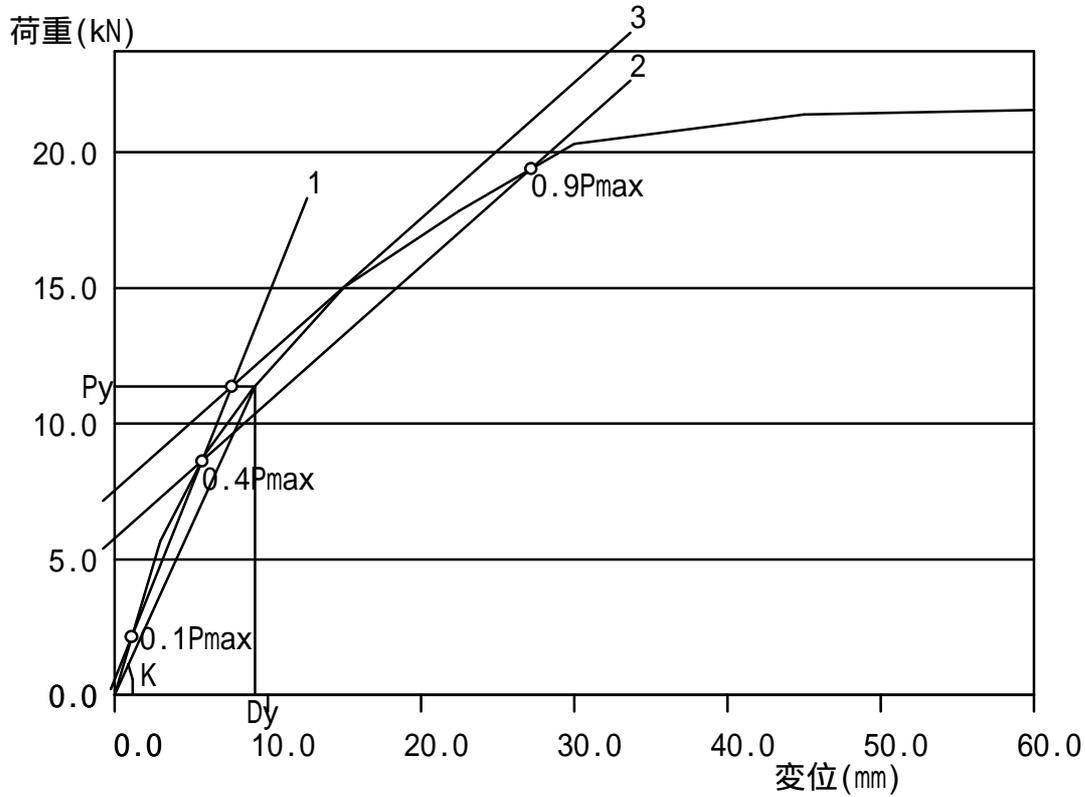
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 X方向 Y13 10.555m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	0.76	0.00	0.45	0.86	1.20	1.82	2.40	2.87	3.45	3.65	3.62	2.87	0.65
M1	2.87	0.00	4.62	7.11	8.92	11.73	13.71	15.46	15.40	14.86	7.11	7.46	7.34
M2	2.87	0.00	0.60	0.95	1.15	1.49	1.72	1.98	2.52	3.04	3.81	4.59	6.11
合計		0.00	5.67	8.92	11.27	15.04	17.83	20.31	21.38	21.55	14.55	14.92	14.11

1階 方向 Y13 10.555m 荷重-変形関係曲線



1 階 方向 Y13 10.555m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 X方向 Y13 10.555m
 最大耐力 Pmax = 21.55 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.15	1.14
0.4Pmax	8.62	5.72
0.9Pmax	19.39	27.22
線1,3交点	11.38	7.68
降伏点	Py 11.38	Dy 9.17

剛性 $K = P_y/D_y = 3723.06$ (kN/rad)

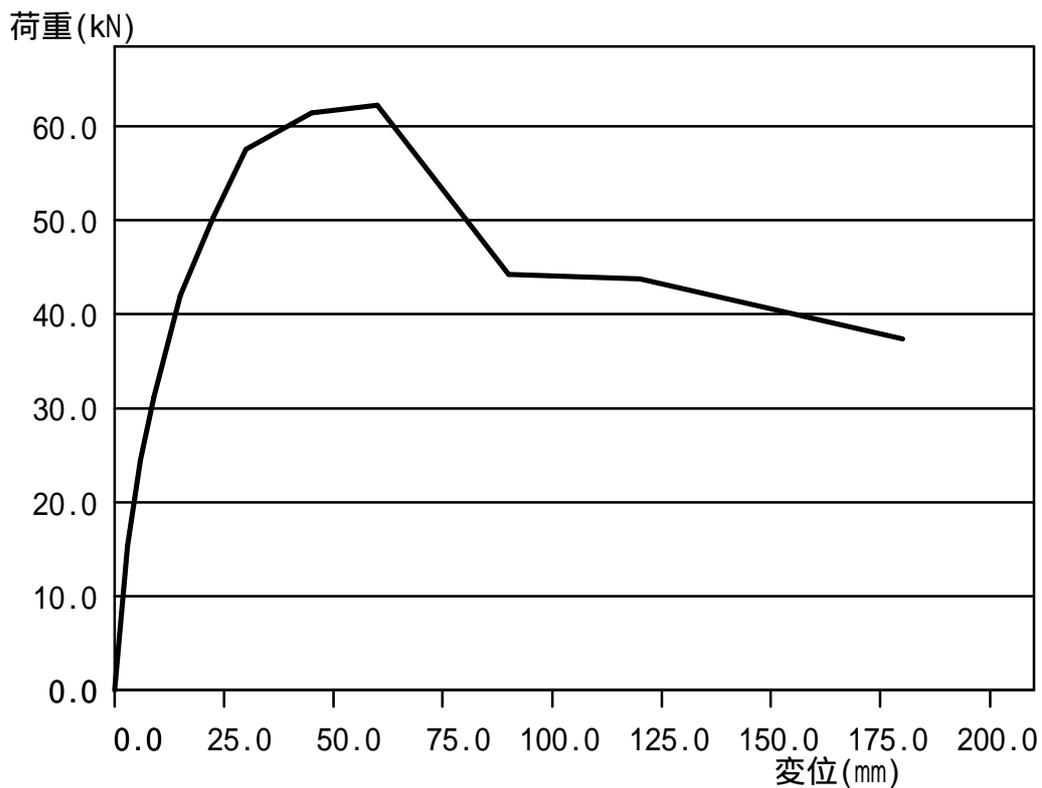
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X1 1.000m

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 30x90	1.00	0.83	1.00	0.83	4.10	3.407
小計						3.407
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	4.10	3.407
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	3.64	3.203
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
小計						7.338
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.83	1.00	0.83	4.10	3.407
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	3.64	3.203
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
小計						7.338

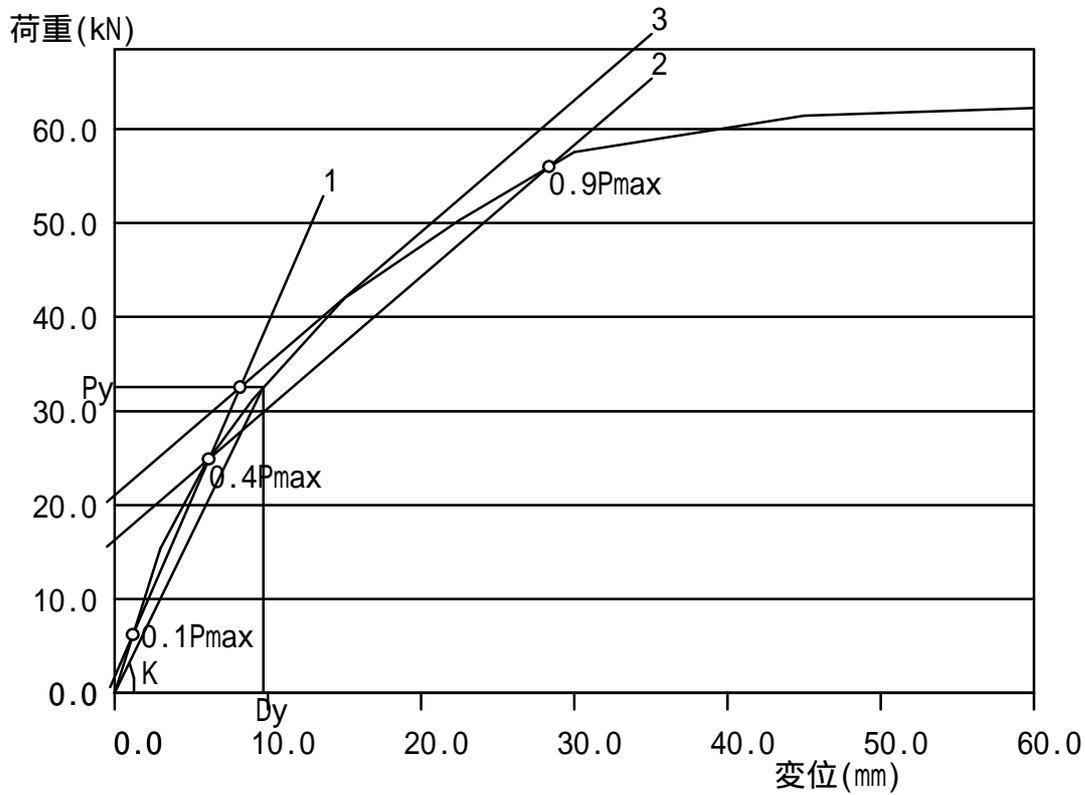
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X1 1.000m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	3.41	0.00	2.04	3.87	5.42	8.18	10.80	12.93	15.52	16.42	16.30	12.91	2.95
M1	7.34	0.00	11.81	18.20	22.82	30.01	35.08	39.55	39.41	38.01	18.20	19.08	18.79
M2	7.34	0.00	1.54	2.42	2.94	3.82	4.40	5.06	6.46	7.78	9.76	11.74	15.63
合計		0.00	15.40	24.49	31.17	42.01	50.28	57.55	61.38	62.21	44.26	43.73	37.36

1階 Y方向 X1 1.000m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X1 1.000m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X1 1.000m
 最大耐力 Pmax = 62.21 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	6.22	1.21
0.4Pmax	24.89	6.18
0.9Pmax	55.99	28.40
線1,3交点	32.52	8.21
降伏点	Py 32.52	Dy 9.75

剛性 $K = P_y/D_y = 10010.93$ (kN/rad)

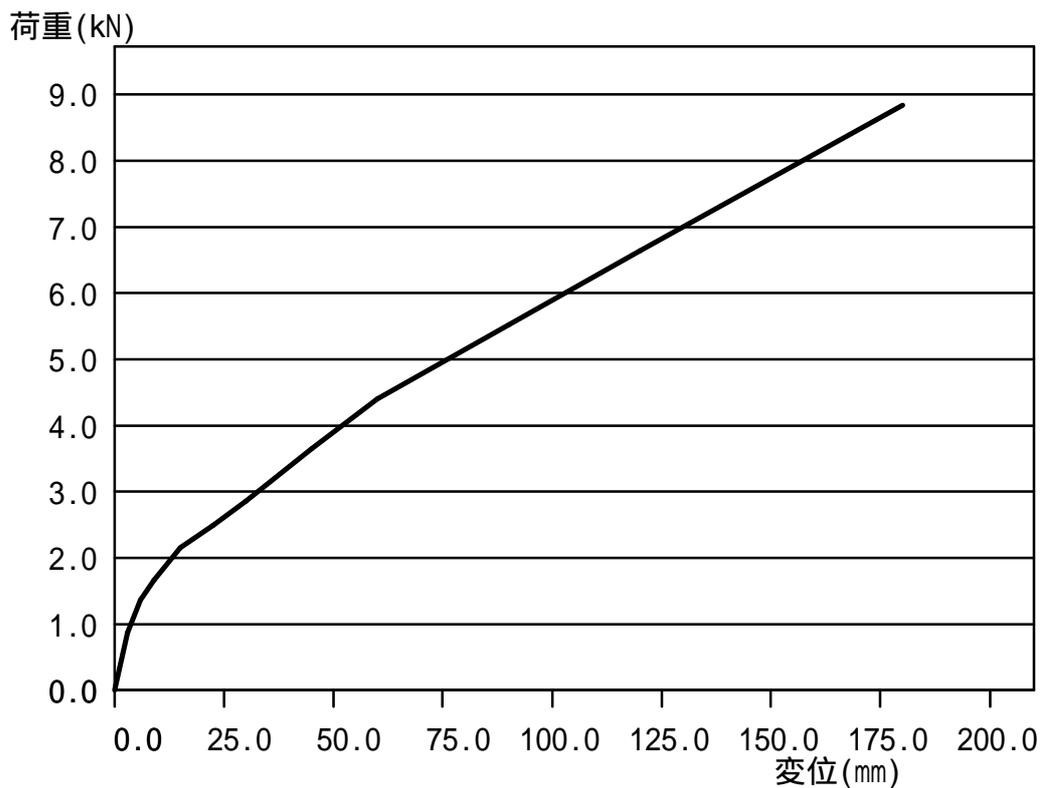
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X2 1.910m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	1.00	0.94	3.64	3.422
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.20	1.00	1.00	0.20	3.64	0.728
小計						4.150

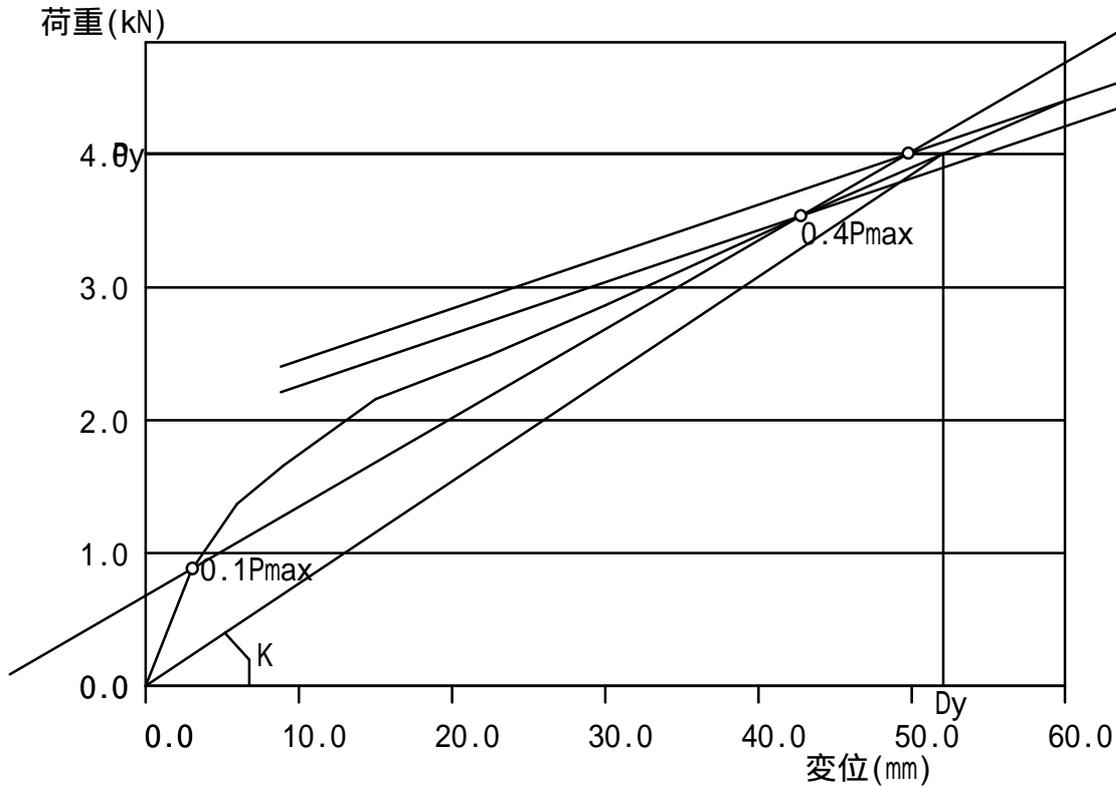
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X2 1.910m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	4.15	0.00	0.87	1.37	1.66	2.16	2.49	2.86	3.65	4.40	5.52	6.64	8.84
合計		0.00	0.87	1.37	1.66	2.16	2.49	2.86	3.65	4.40	5.52	6.64	8.84

1 階 Y方向 X2 1.910m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X2 1.910m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X2 1.910m
 最大耐力 Pmax = 8.84 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.88	3.08
0.4Pmax	3.54	42.79
0.9Pmax	7.95	155.89
線1,3交点	4.00	49.81
降伏点	Py 4.00	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 230.65$ (kN/rad)

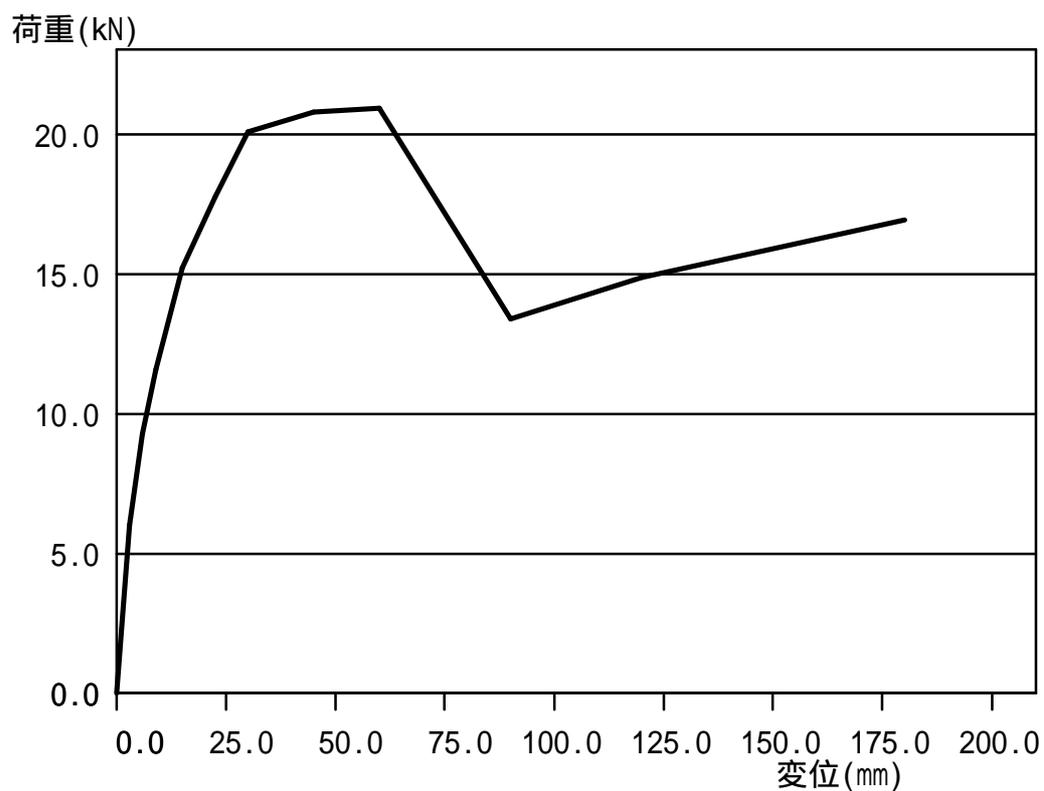
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X7 5.550m

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
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	3.64	3.203
小計						3.203
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	3.64	3.203
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.20	1.00	1.00	0.20	4.50	0.900
小計						4.103

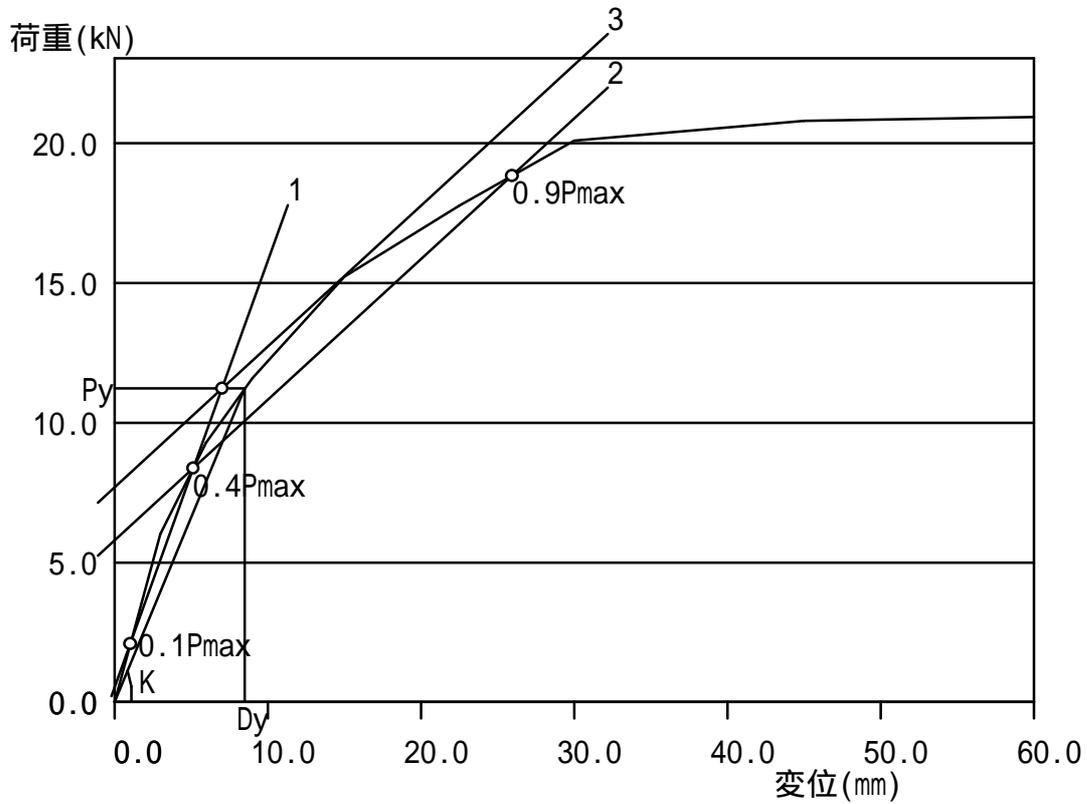
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X7 5.550m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M1	3.20	0.00	5.16	7.94	9.96	13.10	15.31	17.27	17.20	16.59	7.94	8.33	8.20
M2	4.10	0.00	0.86	1.35	1.64	2.13	2.46	2.83	3.61	4.35	5.46	6.57	8.74
合計		0.00	6.02	9.30	11.60	15.23	17.77	20.10	20.81	20.94	13.40	14.89	16.94

1階 Y方向 X7 5.550m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X7 5.550m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X7 5.550m
 最大耐力 Pmax = 20.94 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.09	1.04
0.4Pmax	8.38	5.16
0.9Pmax	18.85	25.97
線1,3交点	11.23	7.03
降伏点	Py 11.23	Dy 8.52

剛性 $K = P_y/D_y = 3955.80$ (kN/rad)

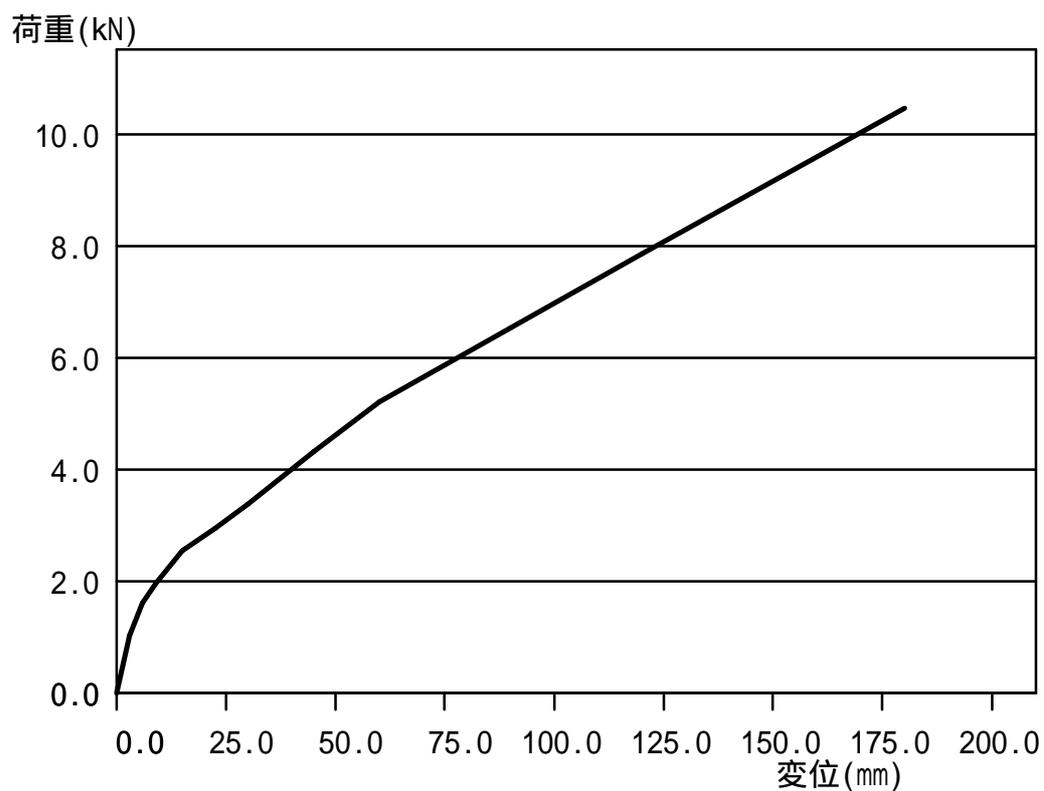
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X8 6.460m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	0.90	0.90	5.46	4.914
小計						4.914

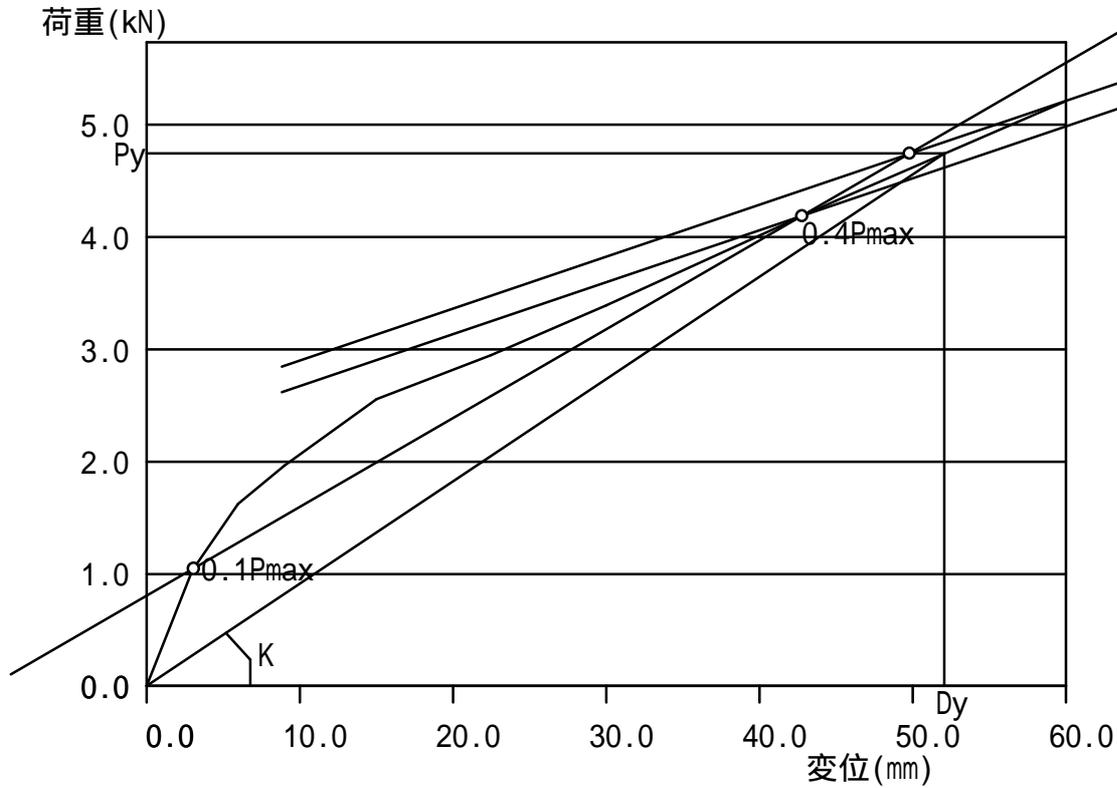
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X8 6.460m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	4.91	0.00	1.03	1.62	1.97	2.56	2.95	3.39	4.32	5.21	6.54	7.86	10.47
合計		0.00	1.03	1.62	1.97	2.56	2.95	3.39	4.32	5.21	6.54	7.86	10.47

1 階 Y方向 X8 6.460m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X8 6.460m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X8 6.460m
 最大耐力 Pmax = 10.47 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.05	3.08
0.4Pmax	4.19	42.79
0.9Pmax	9.42	155.89
線1,3交点	4.74	49.81
降伏点	Py 4.74	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 273.14$ (kN/rad)

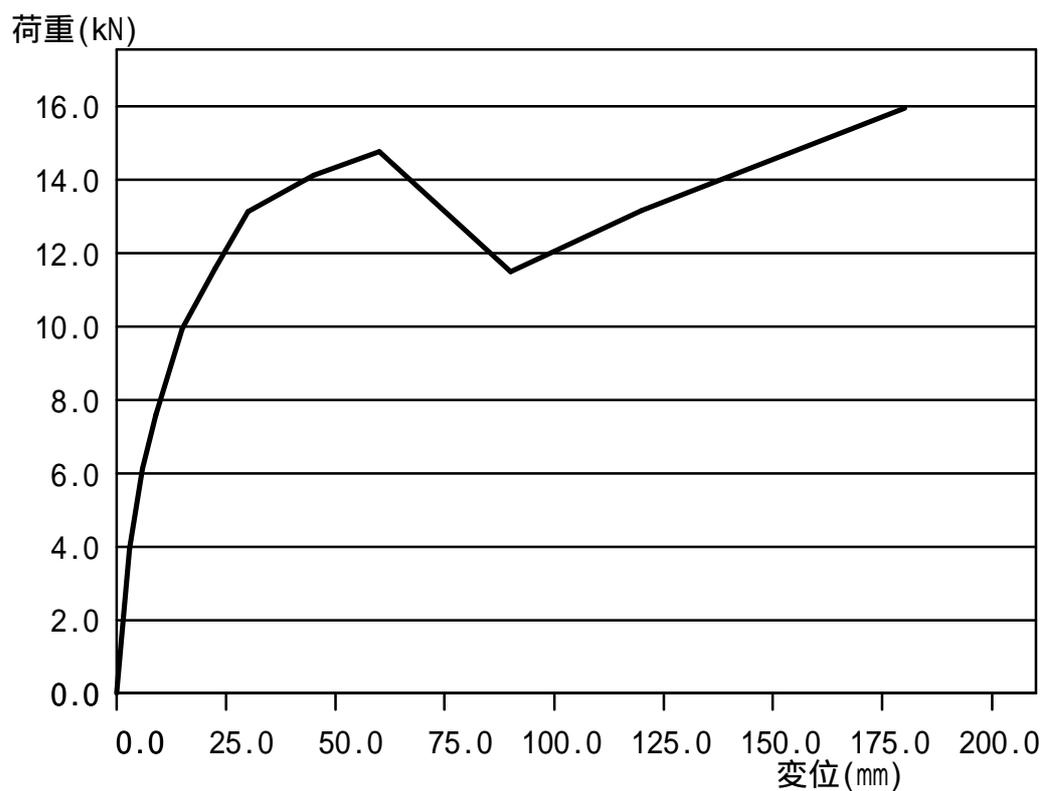
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X9 7.370m

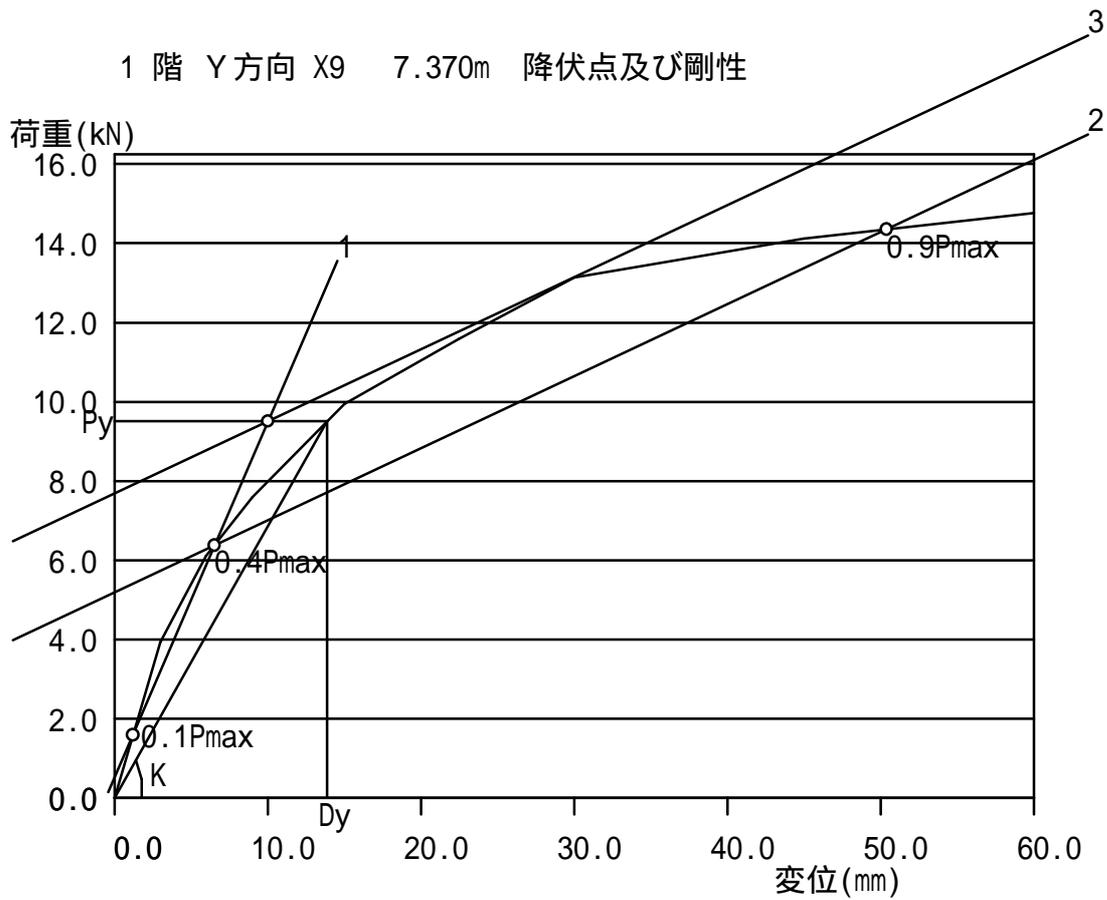
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.96	1.00	0.96	1.82	1.747
小計						1.747
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.96	1.00	0.96	1.82	1.747
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	1.00	1.00	1.00	3.64	3.640
小計						5.387

各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X9 7.370m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M1	1.75	0.00	2.81	4.33	5.43	7.15	8.35	9.42	9.38	9.05	4.33	4.54	4.47
M2	5.39	0.00	1.13	1.78	2.15	2.80	3.23	3.72	4.74	5.71	7.16	8.62	11.47
合計		0.00	3.94	6.11	7.59	9.95	11.58	13.13	14.12	14.76	11.50	13.16	15.95

1階 Y方向 X9 7.370m 荷重-変形関係曲線





降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X9 7.370m
 最大耐力 Pmax = 15.95 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.59	1.21
0.4Pmax	6.38	6.54
0.9Pmax	14.35	50.40
線1,3交点	9.51	10.03
降伏点	Py 9.51	Dy 13.88
剛性 K = Py/Dy =	2054.54 (kN/rad)	

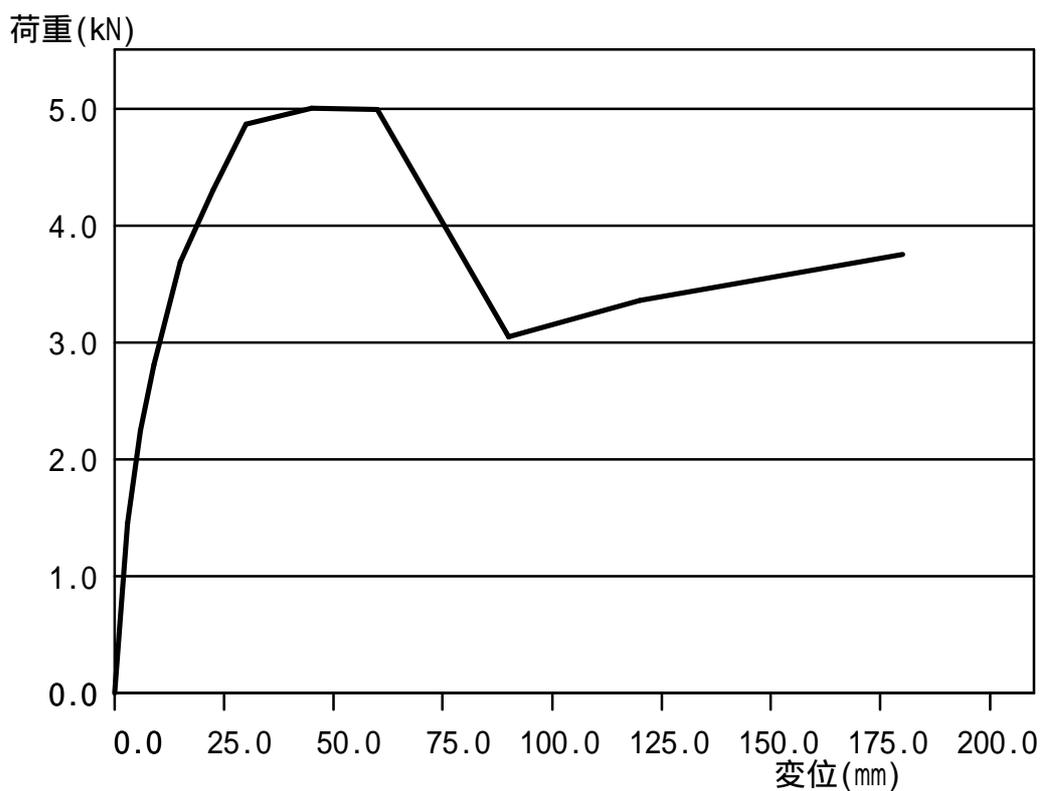
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X9a 7.825m

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
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	0.91	0.801
小計						0.801
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	0.91	0.801
小計						0.801

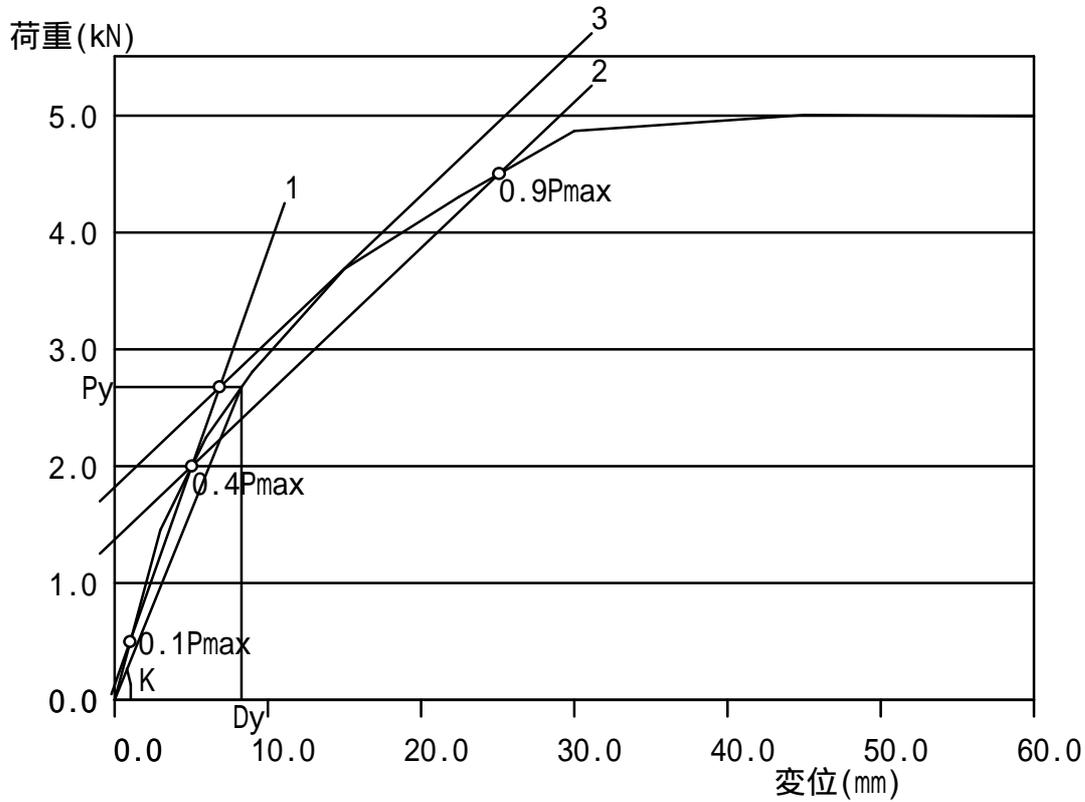
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X9a 7.825m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M1	0.80	0.00	1.29	1.99	2.49	3.28	3.83	4.32	4.30	4.15	1.99	2.08	2.05
M2	0.80	0.00	0.17	0.26	0.32	0.42	0.48	0.55	0.70	0.85	1.07	1.28	1.71
合計		0.00	1.46	2.25	2.81	3.69	4.31	4.87	5.00	5.00	3.05	3.36	3.76

1階 Y方向 X9a 7.825m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X9a 7.825m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X9a 7.825m
 最大耐力 Pmax = 5.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.50	1.03
0.4Pmax	2.00	5.06
0.9Pmax	4.50	25.12
線1,3交点	2.68	6.88
降伏点	Py 2.68	Dy 8.30

剛性 $K = P_y/D_y = 968.90$ (kN/rad)

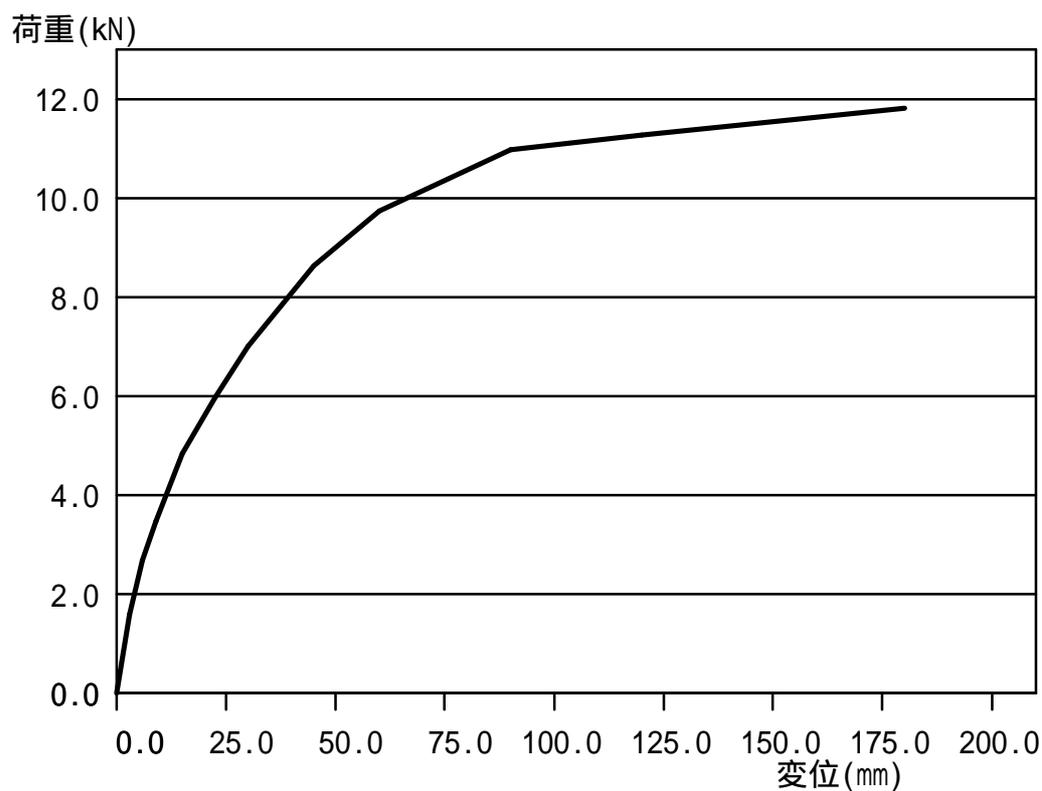
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X10 8.280m

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	0.85	0.80	0.80	0.91	0.728
小計						0.728
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.85	0.80	0.80	1.82	1.456
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	0.90	0.90	3.64	3.276
小計						4.732

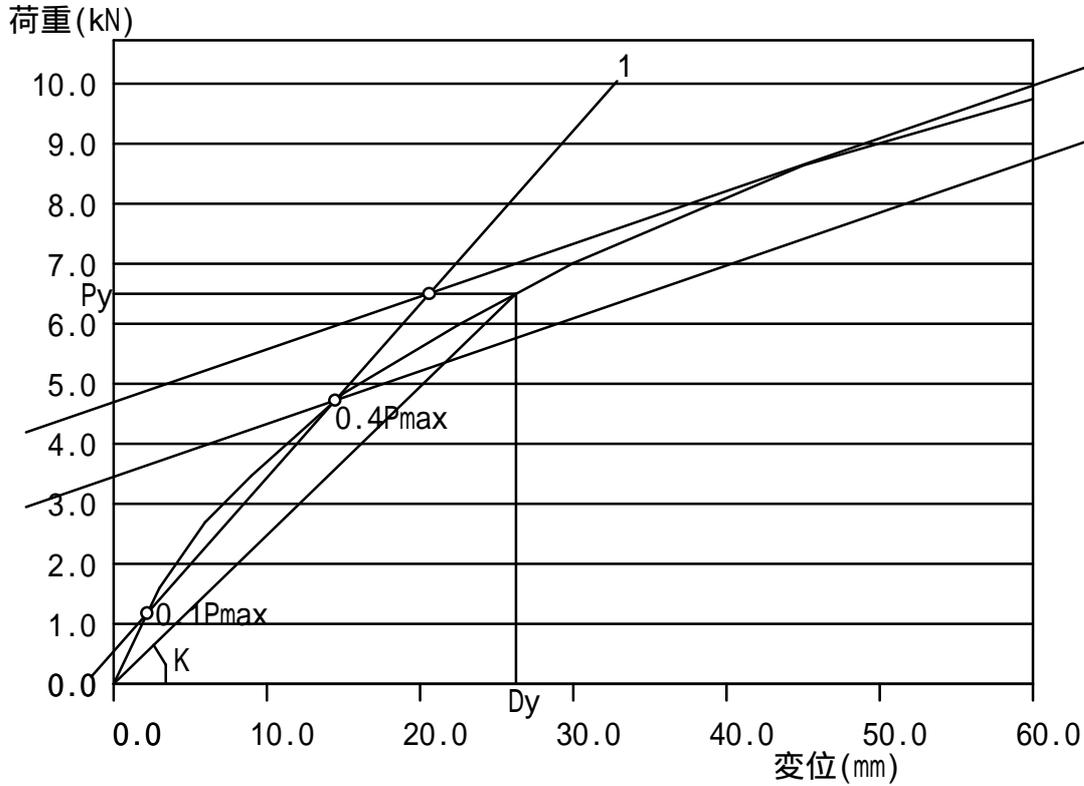
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X10 8.280m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J1	0.73	0.00	0.60	1.13	1.58	2.38	3.14	3.75	4.48	4.73	4.68	3.71	1.74
M2	4.73	0.00	0.99	1.56	1.89	2.46	2.84	3.27	4.16	5.02	6.29	7.57	10.08
合計		0.00	1.60	2.69	3.48	4.84	5.98	7.01	8.64	9.74	10.98	11.28	11.82

1階 Y方向 X10 8.280m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y方向 X10 8.280m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X10 8.280m
 最大耐力 Pmax = 11.82 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.18	2.22
0.4Pmax	4.73	14.49
0.9Pmax	10.64	81.71
線1,3交点	6.50	20.63
降伏点	Py 6.50	Dy 26.30

剛性 $K = P_y/D_y = 741.72$ (kN/rad)

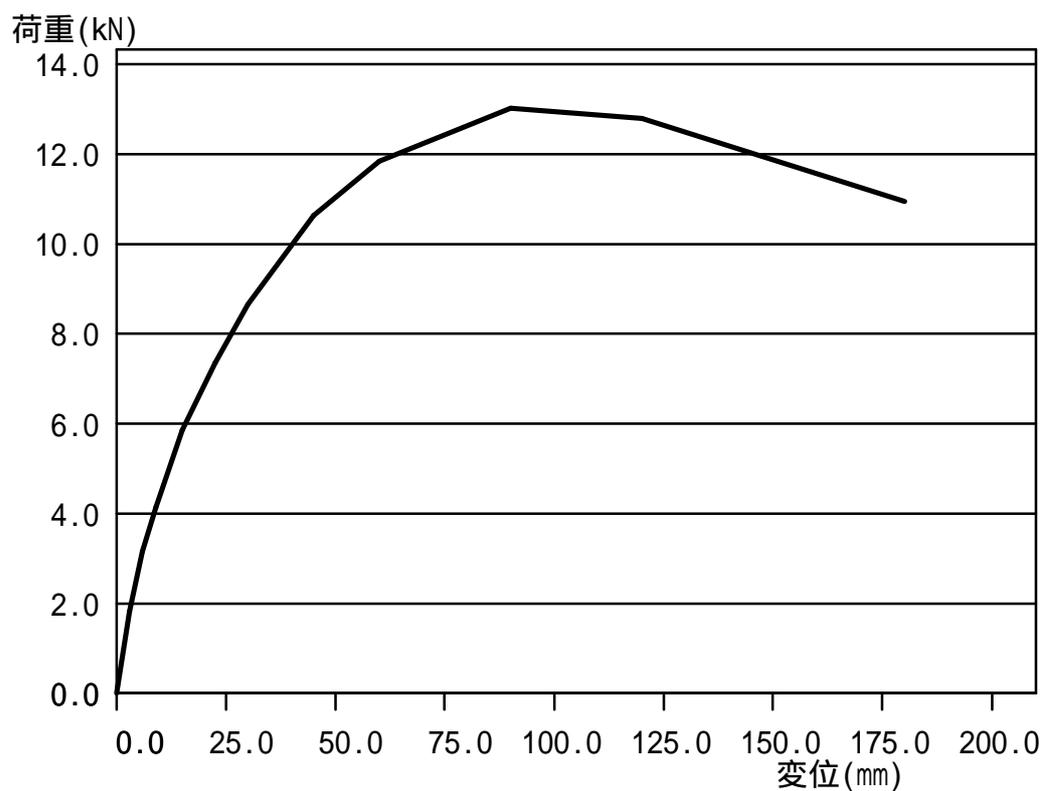
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X11 9.190m

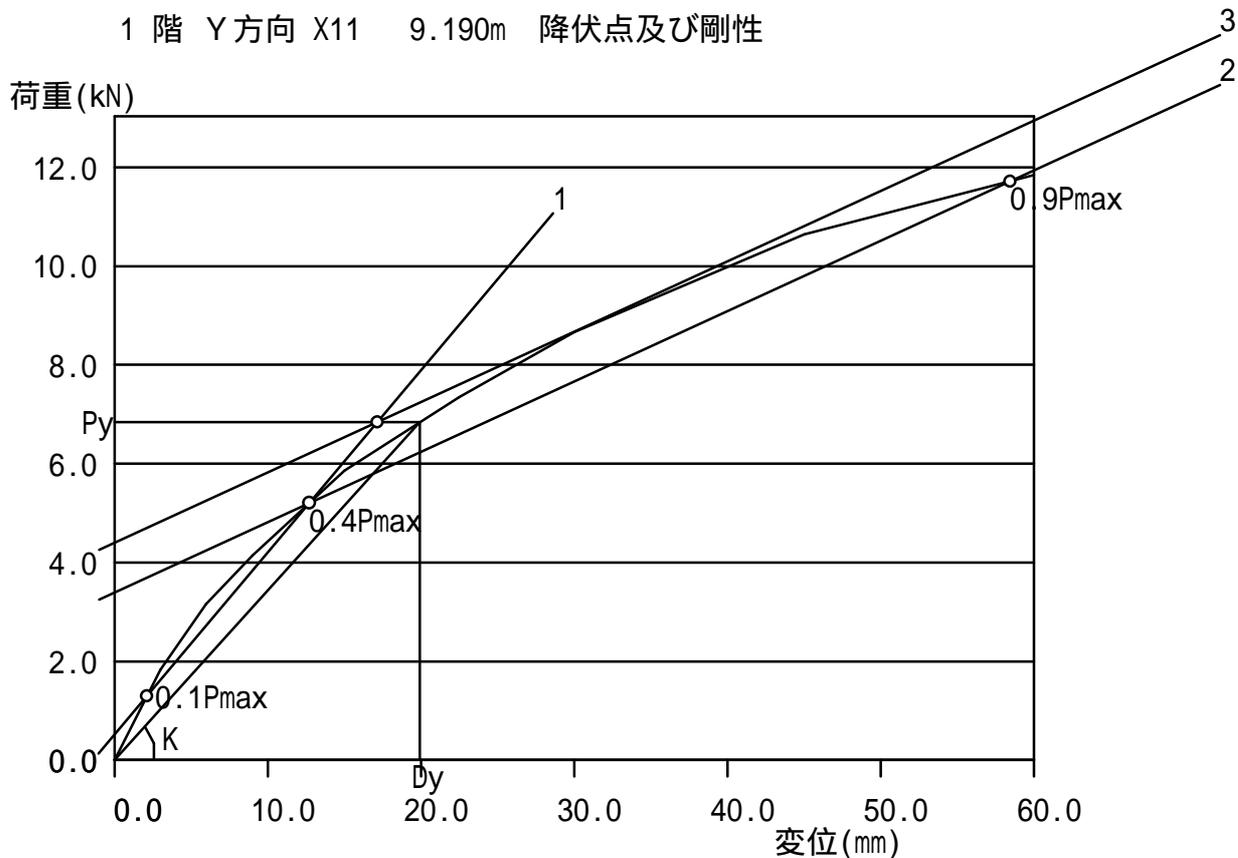
仕様	開口係数	接合部係数	劣化係数	耐力低減	壁長さ(m)	骨格曲線に乗じる値
筋かい 30x90	1.00	0.86	0.80	0.80	1.82	1.456
小計						1.456
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	0.90	0.90	1.82	1.638
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.86	0.80	0.80	3.64	2.912
小計						4.550

各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X11 9.190m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J2	1.46	0.00	0.87	1.65	2.32	3.49	4.62	5.53	6.63	7.02	6.97	5.52	1.26
M2	4.55	0.00	0.96	1.50	1.82	2.37	2.73	3.14	4.00	4.82	6.05	7.28	9.69
合計		0.00	1.83	3.15	4.14	5.86	7.35	8.67	10.64	11.84	13.02	12.80	10.95

1階 Y方向 X11 9.190m 荷重-変形関係曲線





降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X11 9.190m
 最大耐力 Pmax = 13.02 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.30	2.14
0.4Pmax	5.21	12.73
0.9Pmax	11.72	58.45
線1,3交点	6.84	17.16
降伏点	Py 6.84	Dy 19.95

剛性 $K = P_y/D_y = 1028.68$ (kN/rad)

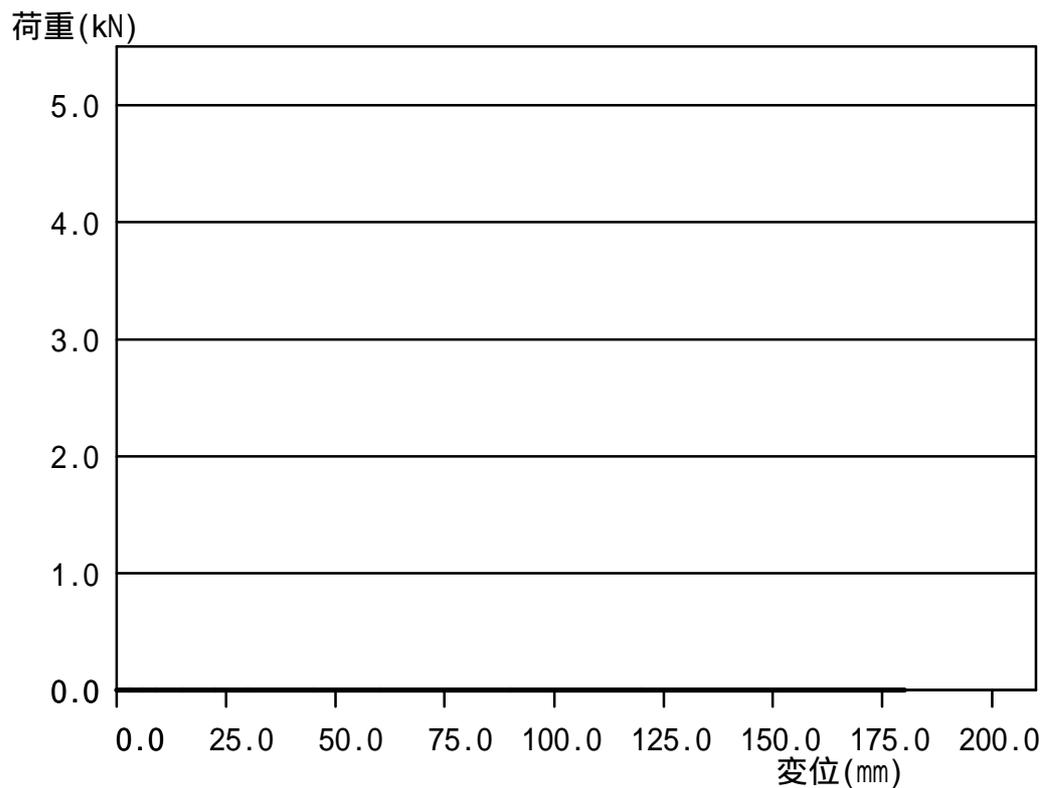
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X13 10.555m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000

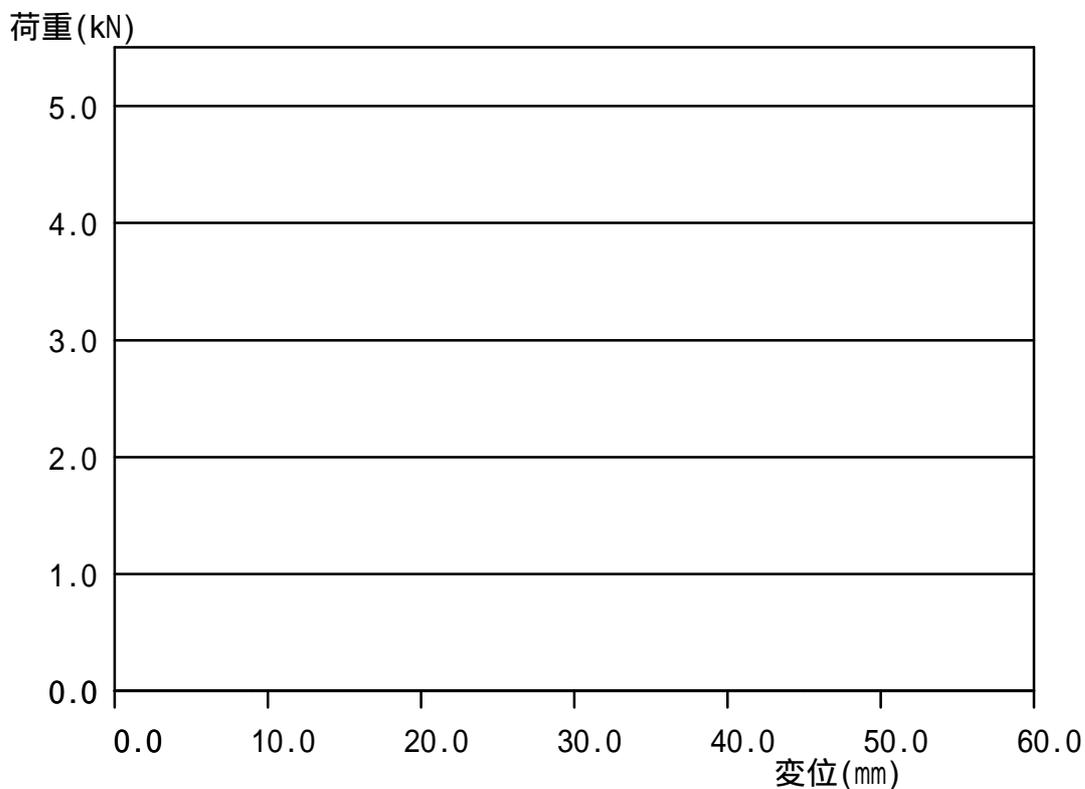
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X13 10.555m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
合計		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

1階 Y方向 X13 10.555m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X13 10.555m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X13 10.555m
 最大耐力 Pmax = 0.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.00	0.00
0.4Pmax	0.00	0.00
0.9Pmax	0.00	0.00
線1,3交点	0.00	0.00
降伏点	Py 0.00	Dy 0.00

剛性 K = Py/Dy = 0.00 (kN/rad)

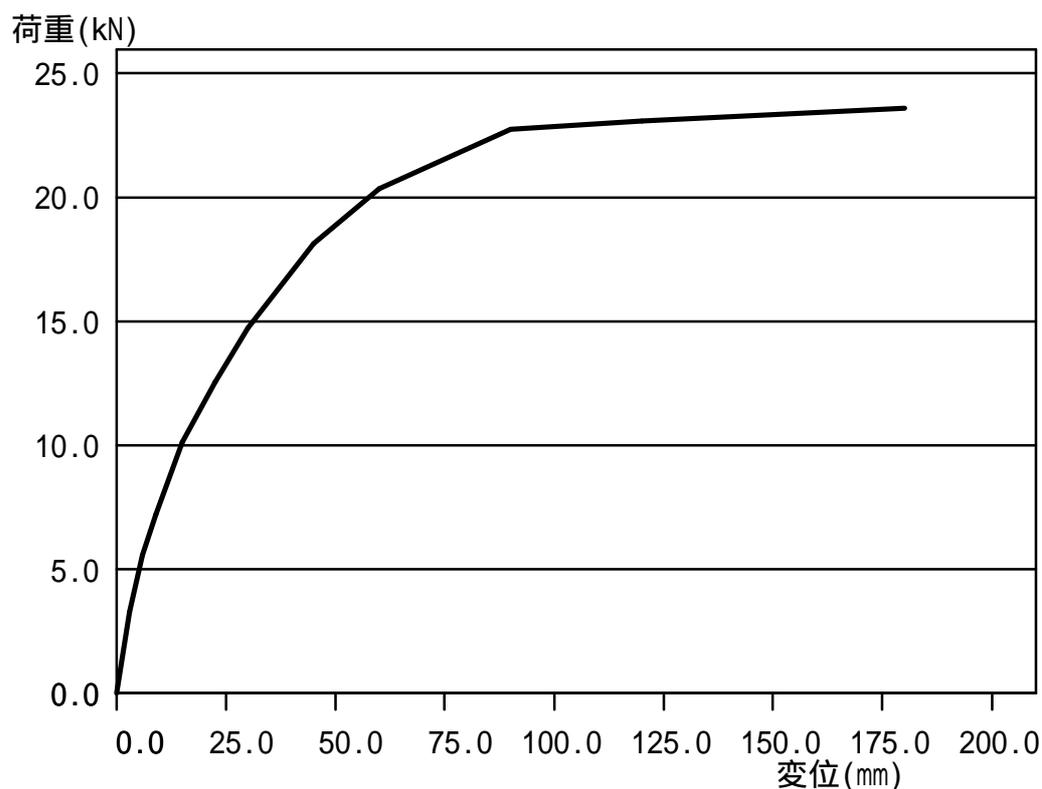
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X14 11.465m

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	0.89	1.00	0.89	1.82	1.623
小計						1.623
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.20	1.00	1.00	0.20	1.82	0.364
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.20	1.00	1.00	0.20	3.64	0.728
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.89	1.00	0.89	3.64	3.247
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.94	0.90	0.90	5.46	4.914
小計						9.253

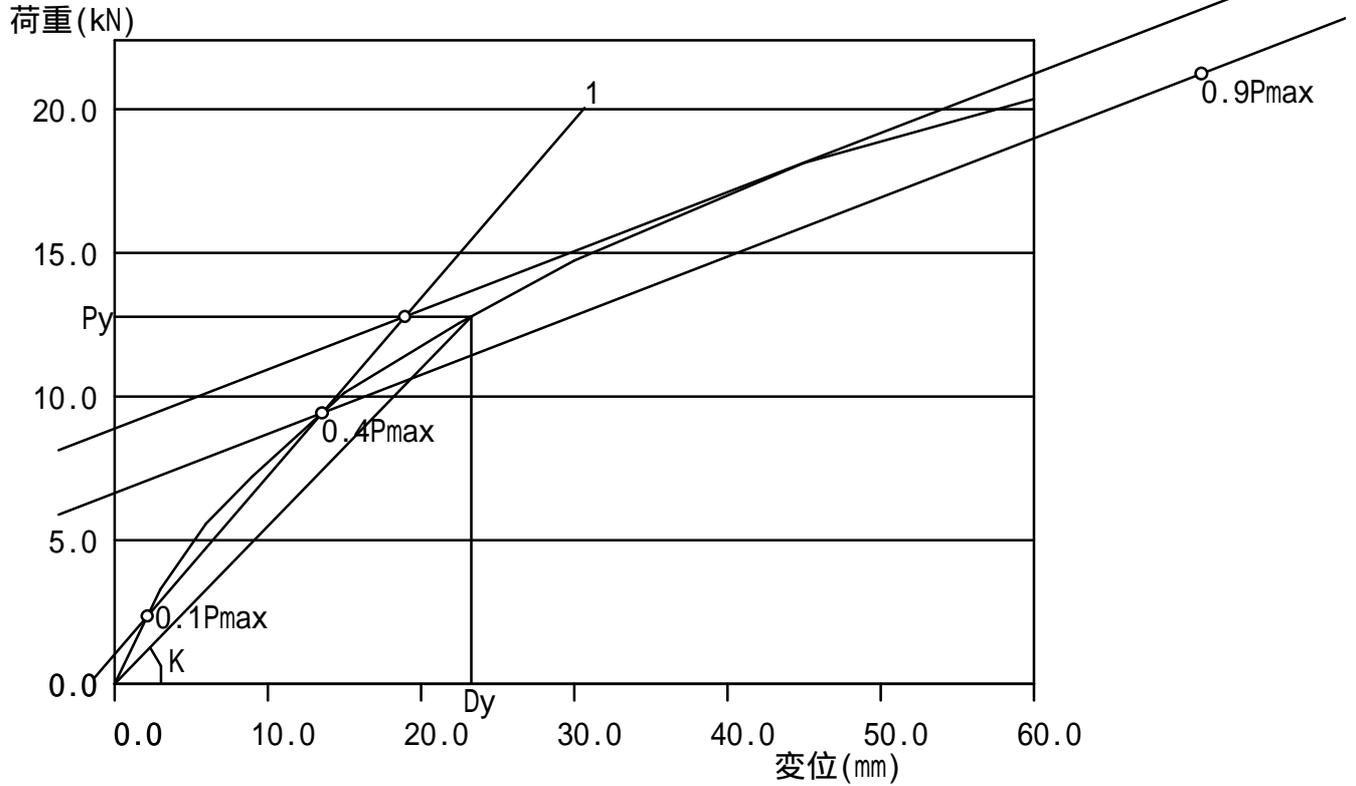
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X14 11.465m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J1	1.62	0.00	1.35	2.52	3.53	5.32	7.00	8.36	9.98	10.54	10.45	8.27	3.88
M2	9.25	0.00	1.94	3.05	3.70	4.81	5.55	6.38	8.14	9.81	12.31	14.80	19.71
合計		0.00	3.29	5.58	7.23	10.13	12.55	14.75	18.13	20.35	22.75	23.08	23.59

1階 Y方向 X14 11.465m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y方向 X14 11.465m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X14 11.465m
 最大耐力 Pmax = 23.59 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.36	2.15
0.4Pmax	9.44	13.56
0.9Pmax	21.23	70.96
線1,3交点	12.79	18.97
降伏点	Py 12.79	Dy 23.31

剛性 $K = Py/Dy = 1645.41$ (kN/rad)

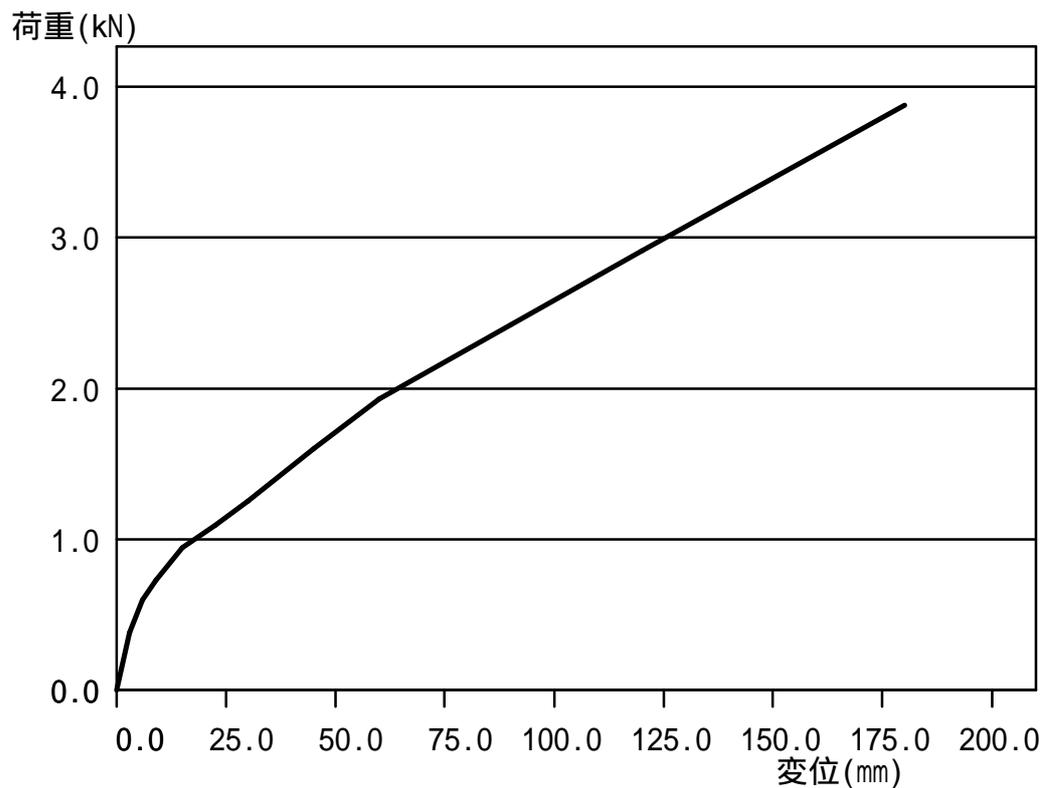
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X17 12.830m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	1.00	1.00	1.00	1.82	1.820
小計						1.820

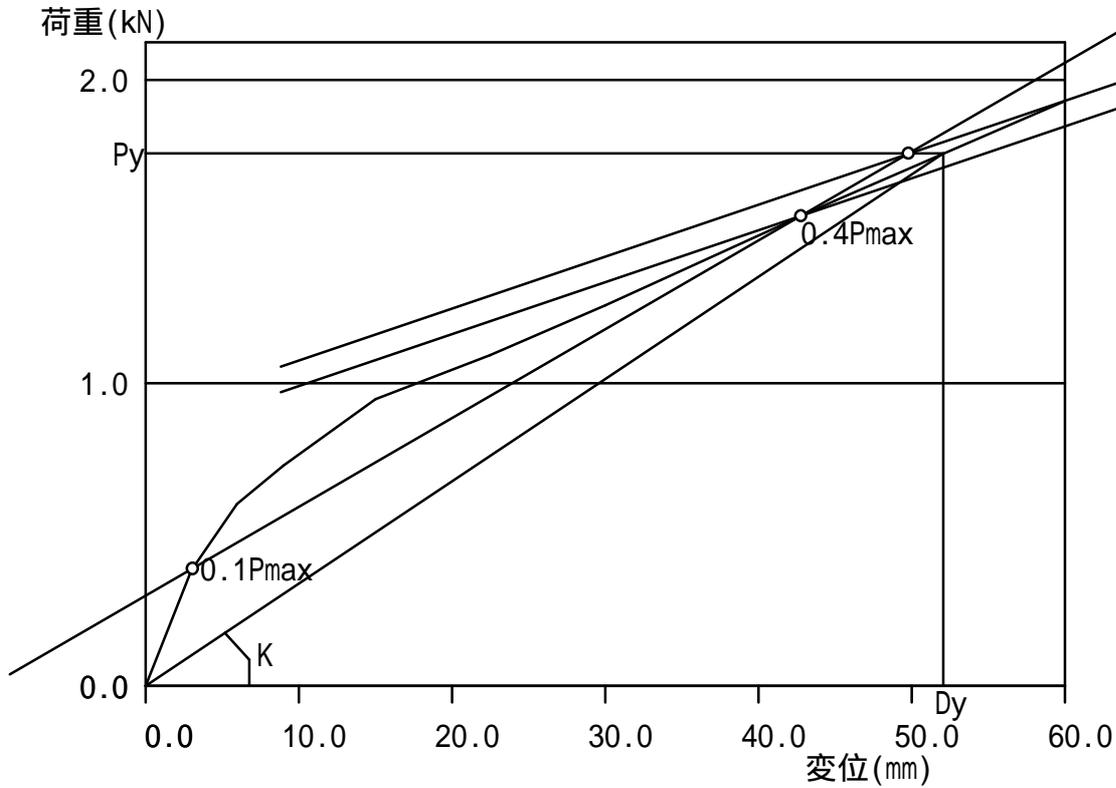
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X17 12.830m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
M2	1.82	0.00	0.38	0.60	0.73	0.95	1.09	1.26	1.60	1.93	2.42	2.91	3.88
合計		0.00	0.38	0.60	0.73	0.95	1.09	1.26	1.60	1.93	2.42	2.91	3.88

1 階 Y方向 X17 12.830m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X17 12.830m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X17 12.830m
 最大耐力 Pmax = 3.88 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.39	3.08
0.4Pmax	1.55	42.79
0.9Pmax	3.49	155.89
線1,3交点	1.76	49.81
降伏点	Py 1.76	Dy 52.08

剛性 $K = P_y/D_y = 101.16$ (kN/rad)

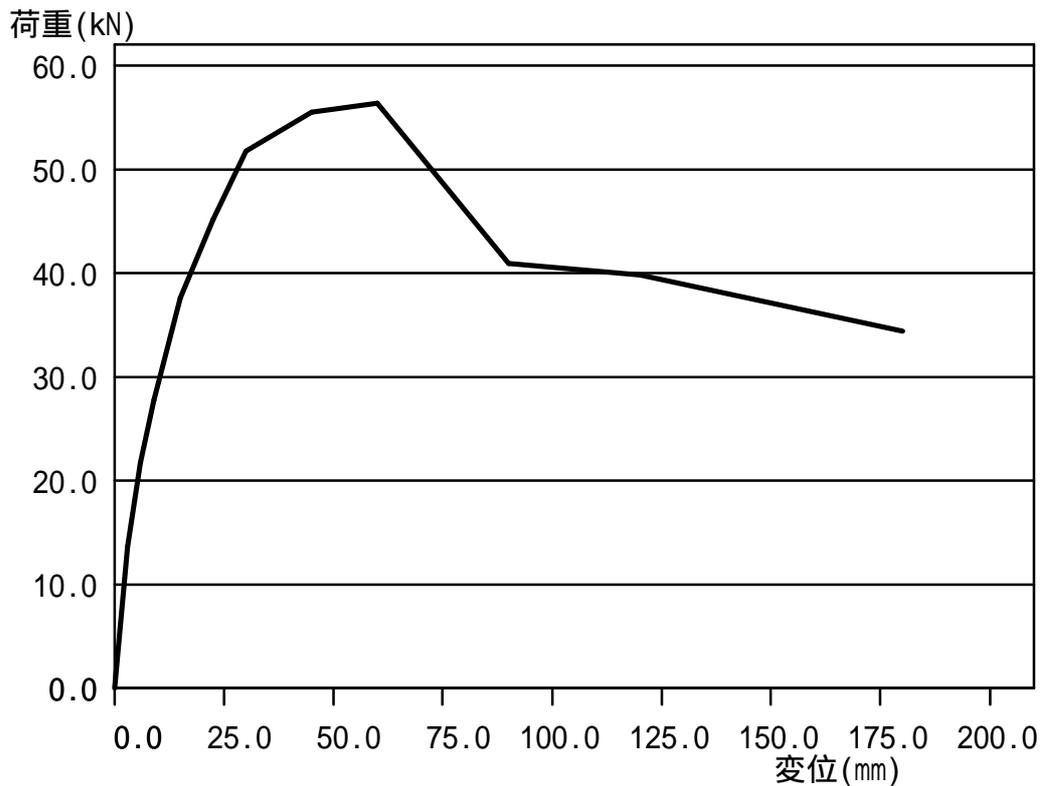
壁要素の耐力低減係数別集計 1階 Y方向 X20 15.287m

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	0.82	0.80	0.80	1.82	1.456
小計						1.456
筋かい 30x90	1.00	0.86	1.00	0.86	1.82	1.572
小計						1.572
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.86	1.00	0.86	1.82	1.572
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.96	1.00	0.96	1.82	1.747
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.88	0.90	0.88	0.91	0.801
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.82	0.80	0.80	1.82	1.456
小計						6.304
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.86	1.00	0.86	1.82	1.572
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.96	1.00	0.96	1.82	1.747
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	0.90	0.88	0.91	0.801
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.82	0.80	0.80	1.82	1.456
小計						6.304

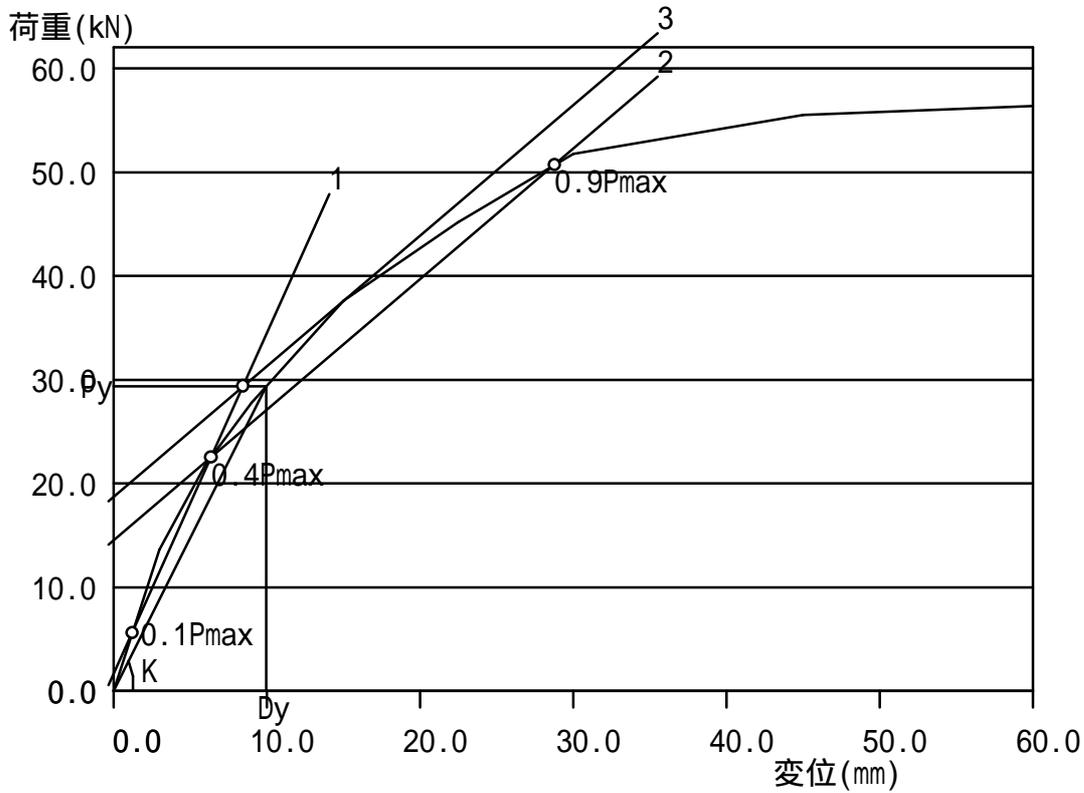
各層各方向の骨格曲線の計算 1階 Y方向 X20 15.287m

識別	乗じる値	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
J1	1.46	0.00	1.21	2.26	3.17	4.77	6.28	7.50	8.95	9.46	9.37	7.42	3.48
J2	1.57	0.00	0.94	1.78	2.50	3.77	4.98	5.97	7.16	7.58	7.52	5.96	1.36
M1	6.30	0.00	10.15	15.64	19.61	25.79	30.14	33.98	33.86	32.66	15.64	16.39	16.14
M2	6.30	0.00	1.32	2.08	2.52	3.28	3.78	4.35	5.55	6.68	8.38	10.09	13.43
合計		0.00	13.63	21.76	27.80	37.61	45.18	51.80	55.52	56.38	40.91	39.86	34.41

1階 Y方向 X20 15.287m 荷重-変形関係曲線



1 階 Y 方向 X20 15.287m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

1階 Y方向 X20 15.287m
 最大耐力 Pmax = 56.38 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	5.64	1.24
0.4Pmax	22.55	6.39
0.9Pmax	50.74	28.80
線1,3交点	29.40	8.48
降伏点	Py 29.40	Dy 9.98

剛性 $K = P_y/D_y = 8835.85$ (kN/rad)

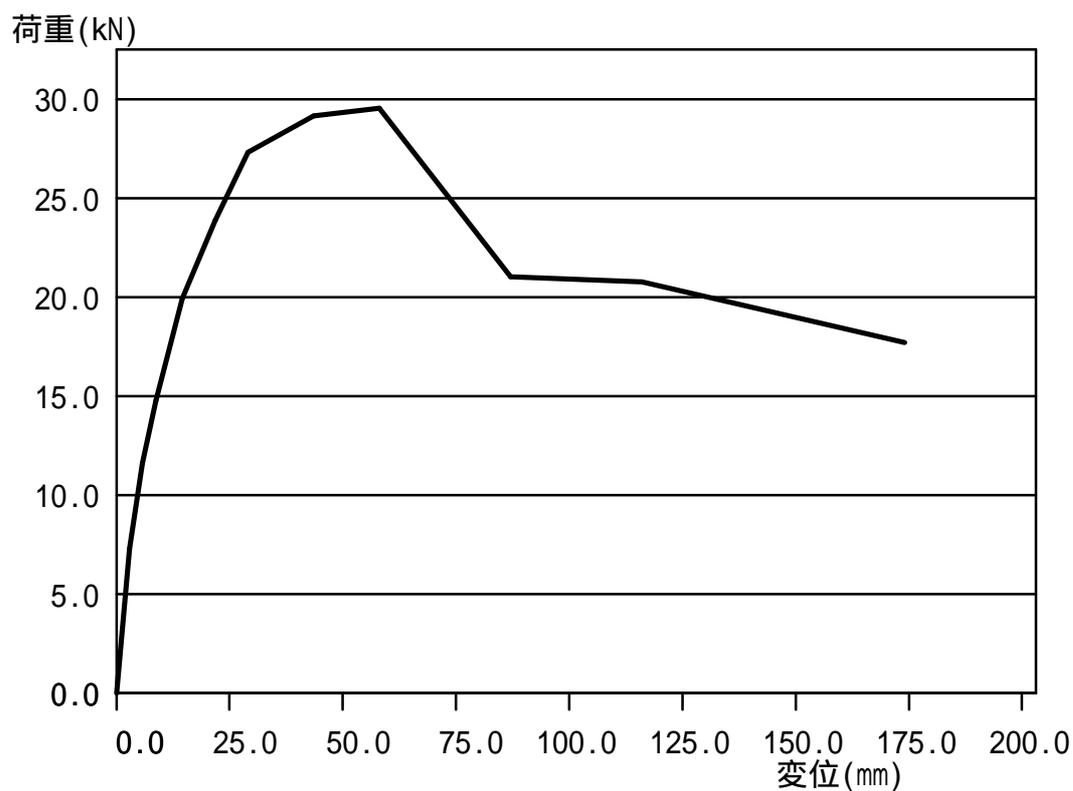
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y3 2.820m

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 30x90	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
小計						1.627
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	1.88	0.750
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(中)	0.40	1.00	1.00	0.40	0.75	0.300
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	2.00	0.801
小計						3.478
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	1.88	0.750
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(中)	0.40	1.00	1.00	0.40	0.75	0.300
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	2.00	0.801
小計						3.478

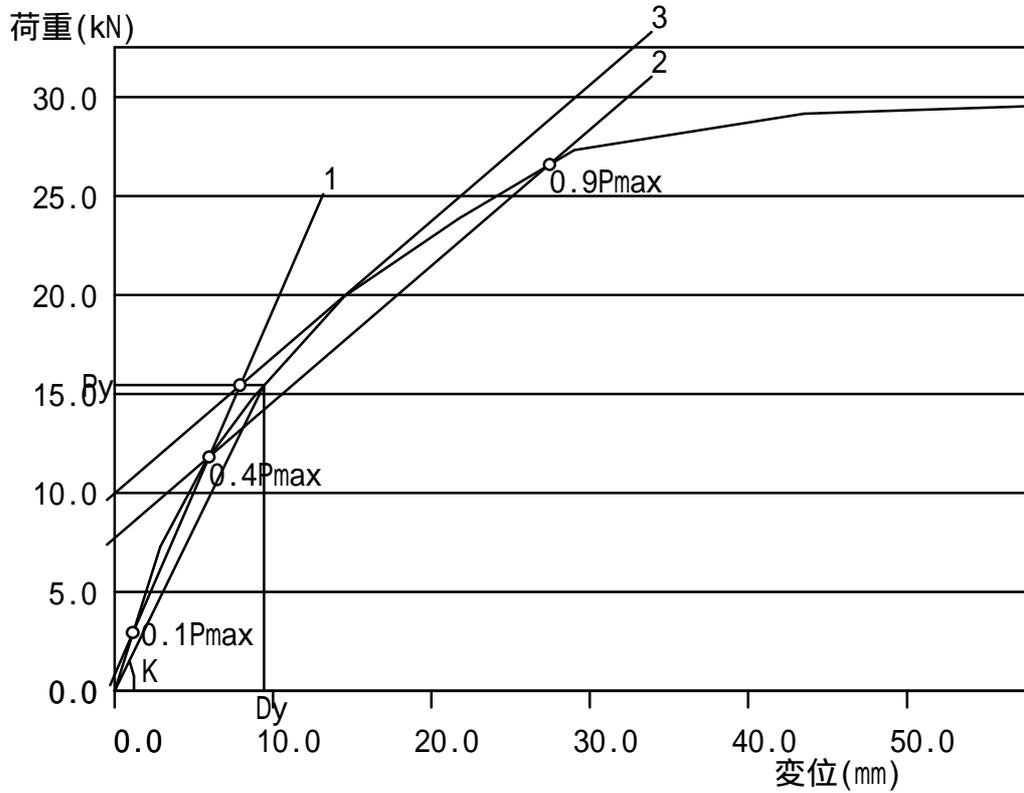
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y3 2.820m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
J2	1.63	0.00	0.98	1.85	2.59	3.90	5.16	6.17	7.41	7.84	7.79	6.17	1.41
M1	3.48	0.00	5.60	8.63	10.82	14.22	16.62	18.75	18.68	18.02	8.63	9.04	8.90
M2	3.48	0.00	0.73	1.15	1.39	1.81	2.09	2.40	3.06	3.69	4.63	5.56	7.41
合計		0.00	7.31	11.62	14.79	19.94	23.87	27.32	29.15	29.54	21.04	20.77	17.72

2階 方向 Y3 2.820m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y3 2.820m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y3 2.820m
 最大耐力 Pmax = 29.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.95	1.17
0.4Pmax	11.82	5.98
0.9Pmax	26.59	27.47
線1,3交点	15.45	7.95
降伏点	Py 15.45	Dy 9.43

剛性 $K = P_y/D_y = 4747.69$ (kN/rad)

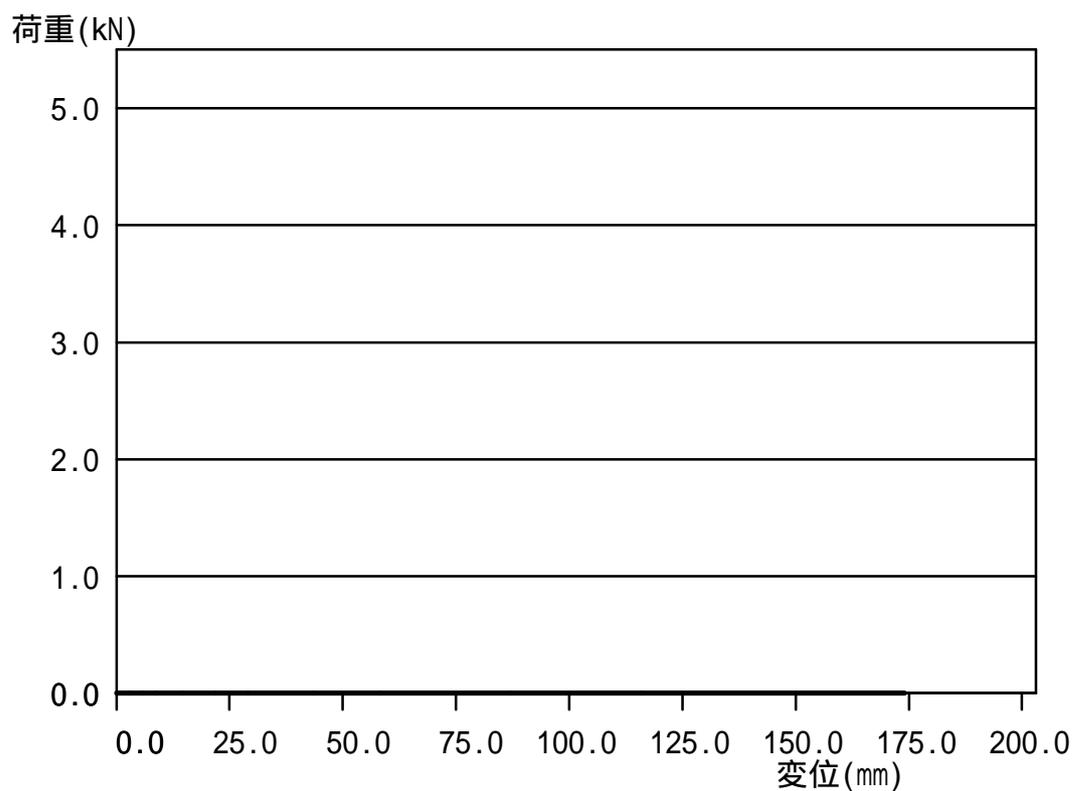
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y6 5.550m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00	0.000
小計						0.000

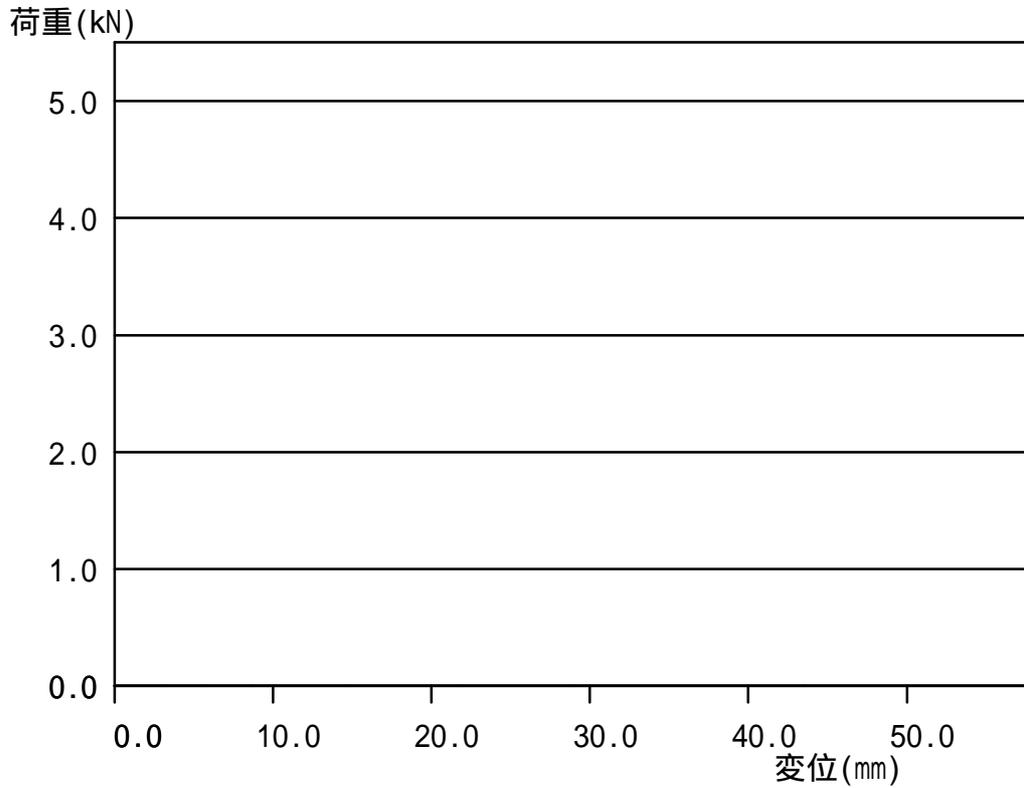
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y6 5.550m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
M2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
合計		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

2 階 方向 Y6 5.550m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y6 5.550m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y6 5.550m
 最大耐力 Pmax = 0.00 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.00	0.00
0.4Pmax	0.00	0.00
0.9Pmax	0.00	0.00
線1,3交点	0.00	0.00
降伏点	Py 0.00	Dy 0.00

剛性 K = Py/Dy = 0.00 (kN/rad)

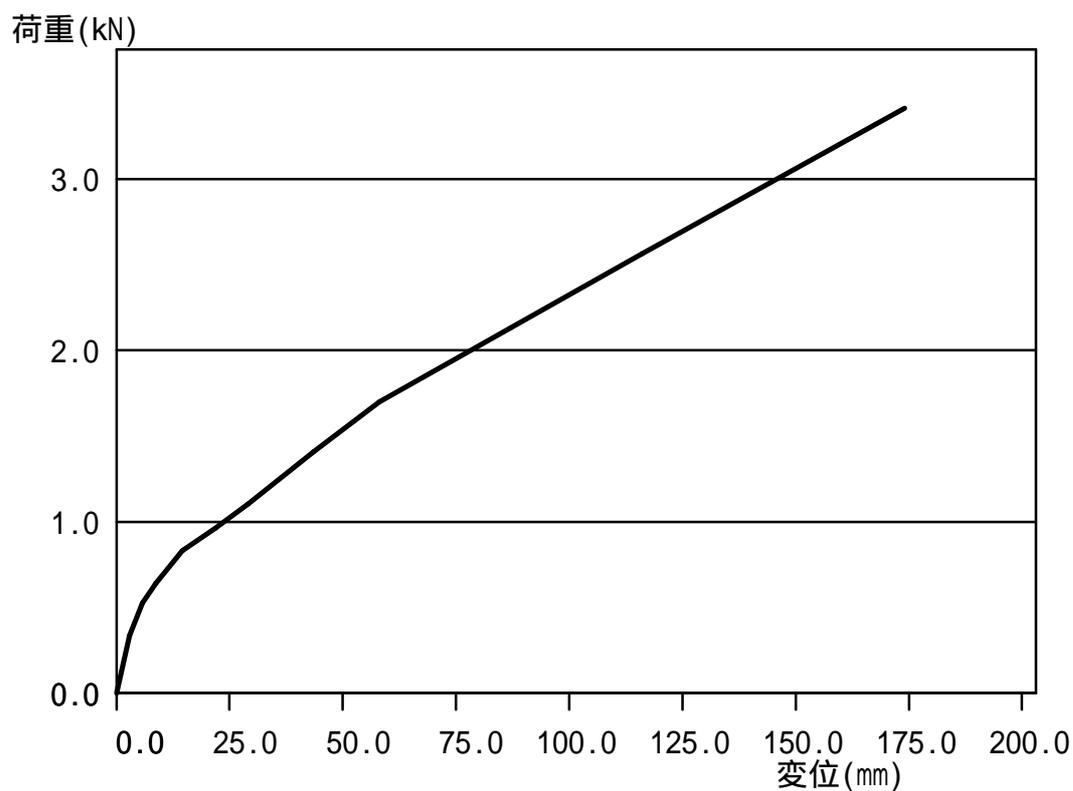
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y7 6.460m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	1.82	1.602
小計						1.602

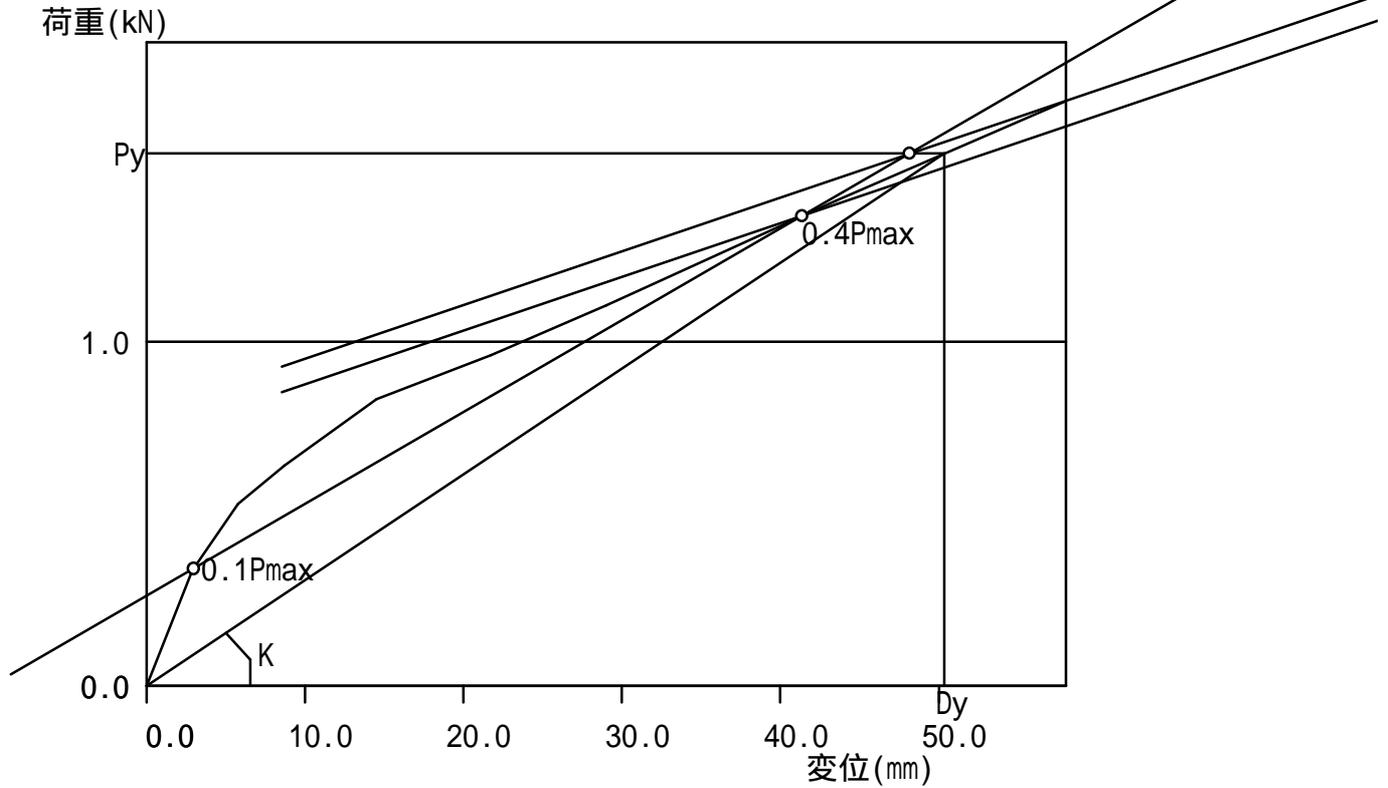
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y7 6.460m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
M2	1.60	0.00	0.34	0.53	0.64	0.83	0.96	1.11	1.41	1.70	2.13	2.56	3.41
合計		0.00	0.34	0.53	0.64	0.83	0.96	1.11	1.41	1.70	2.13	2.56	3.41

2 階 方向 Y7 6.460m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y7 6.460m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y7 6.460m
 最大耐力 Pmax = 3.41 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.34	2.97
0.4Pmax	1.36	41.36
0.9Pmax	3.07	150.69
線1,3交点	1.55	48.15
降伏点	Py 1.55	Dy 50.35

剛性 $K = P_y/D_y = 89.02$ (kN/rad)

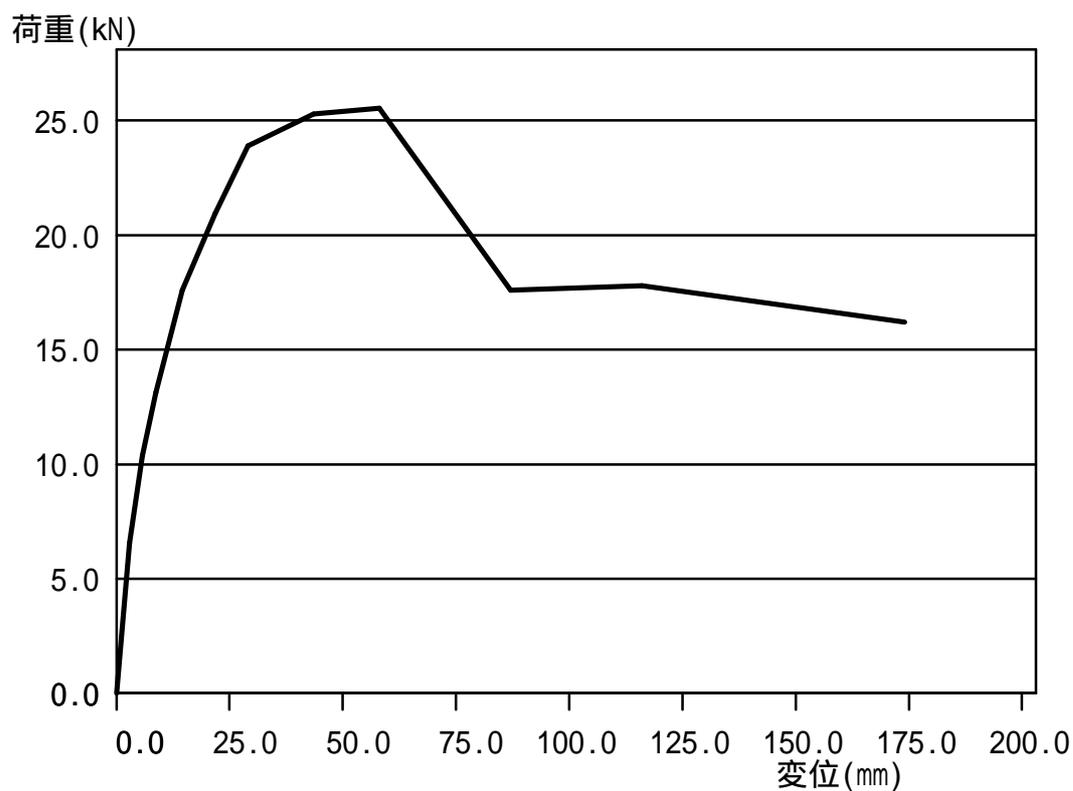
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 X方向 Y8 7.370m

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 30x90	1.00	0.60	1.00	0.60	1.82	1.085
小計						1.085
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	1.82	1.085
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	4.68	1.870
ラスシート+モルタル塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.75	0.300
小計						3.255
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	1.82	1.085
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓特大	0.40	1.00	1.00	0.40	4.68	1.870
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.75	0.300
小計						3.255

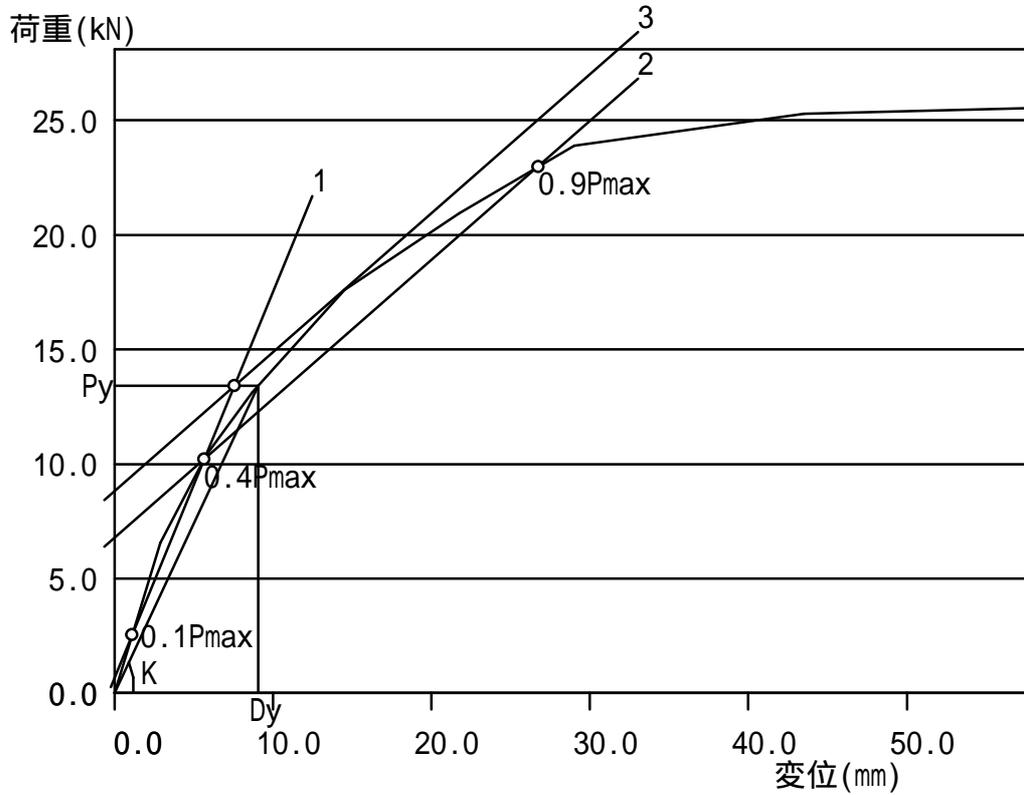
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 X方向 Y8 7.370m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
J2	1.08	0.00	0.65	1.23	1.72	2.60	3.44	4.12	4.94	5.23	5.19	4.11	0.94
M1	3.25	0.00	5.24	8.07	10.12	13.31	15.56	17.54	17.48	16.86	8.07	8.46	8.33
M2	3.25	0.00	0.68	1.07	1.30	1.69	1.95	2.25	2.86	3.45	4.33	5.21	6.93
合計		0.00	6.57	10.38	13.15	17.61	20.95	23.91	25.28	25.54	17.59	17.78	16.20

2階 方向 Y8 7.370m 荷重-変形関係曲線



2 階 方向 Y8 7.370m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 X方向 Y8 7.370m
 最大耐力 Pmax = 25.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.55	1.13
0.4Pmax	10.22	5.68
0.9Pmax	22.98	26.74
線1,3交点	13.43	7.58
降伏点	Py 13.43	Dy 9.06

剛性 $K = P_y/D_y = 4296.80$ (kN/rad)

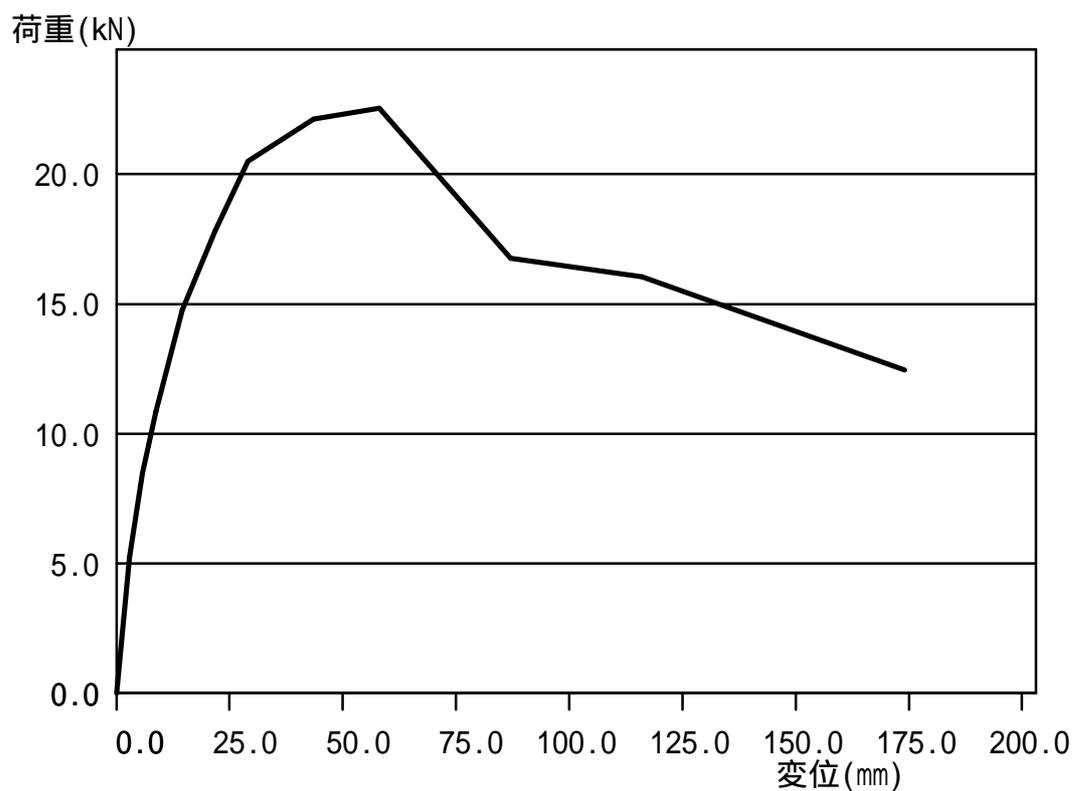
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X9 7.370m

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 30x90	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
小計						1.627
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
ラスシート+モルタル塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
小計						2.355
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	2.73	1.627
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 腰高窓(大)	0.40	1.00	1.00	0.40	1.82	0.728
小計						2.355

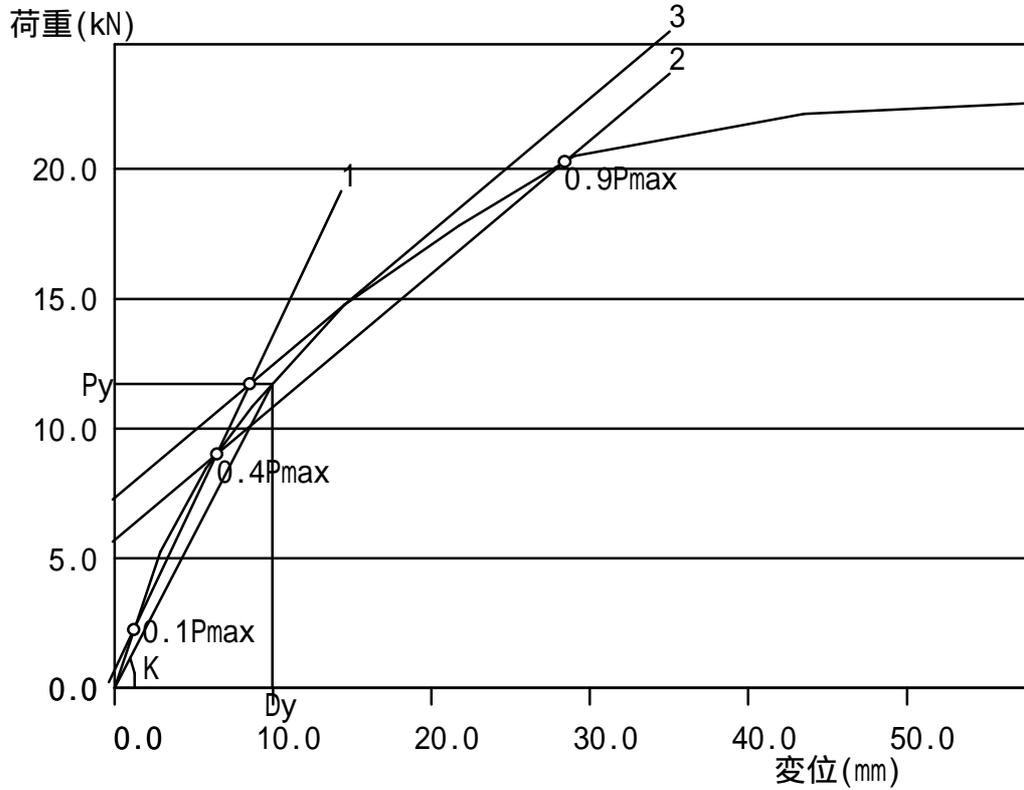
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X9 7.370m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
J2	1.63	0.00	0.98	1.85	2.59	3.90	5.16	6.17	7.41	7.84	7.79	6.17	1.41
M1	2.36	0.00	3.79	5.84	7.32	9.63	11.26	12.69	12.65	12.20	5.84	6.12	6.03
M2	2.36	0.00	0.49	0.78	0.94	1.22	1.41	1.63	2.07	2.50	3.13	3.77	5.02
合計		0.00	5.26	8.46	10.85	14.76	17.83	20.49	22.13	22.54	16.76	16.06	12.45

2階 Y方向 X9 7.370m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X9 7.370m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X9 7.370m
 最大耐力 Pmax = 22.54 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.25	1.24
0.4Pmax	9.02	6.47
0.9Pmax	20.28	28.43
線1,3交点	11.72	8.56
降伏点	Py 11.72	Dy 9.99

剛性 $K = P_y/D_y = 3402.82$ (kN/rad)

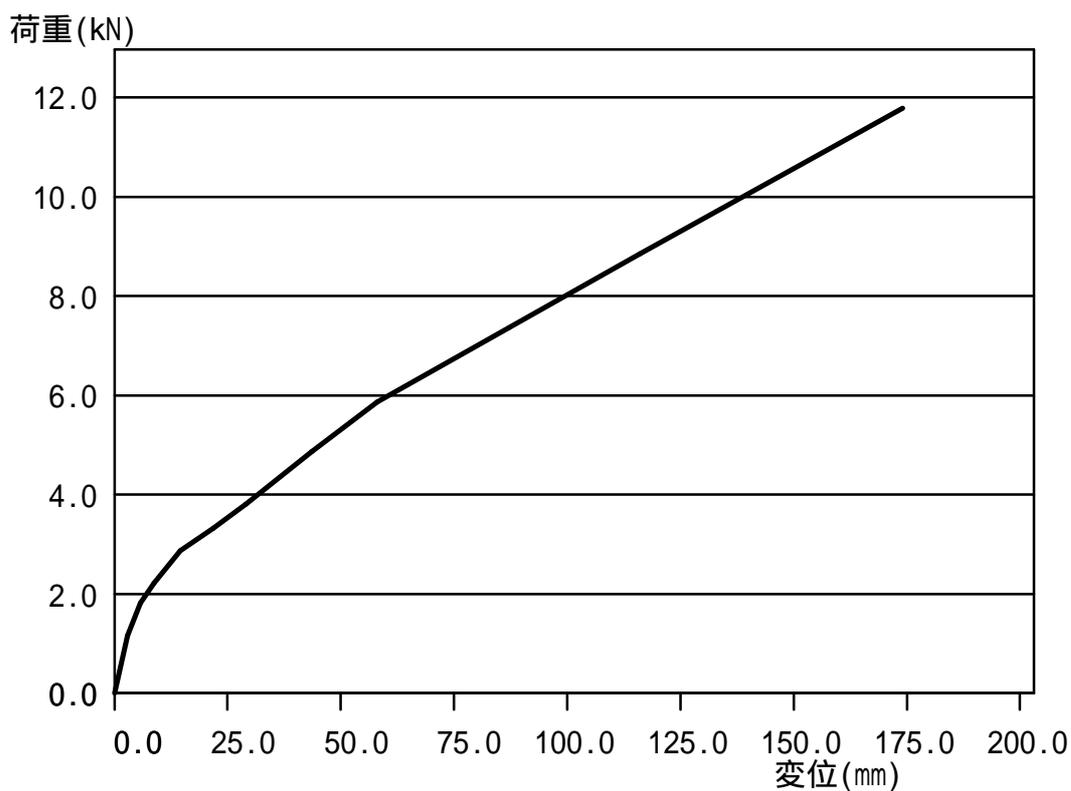
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X13 10.555m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.20	1.00	1.00	0.20	3.64	0.728
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	5.46	4.805
小計						5.533

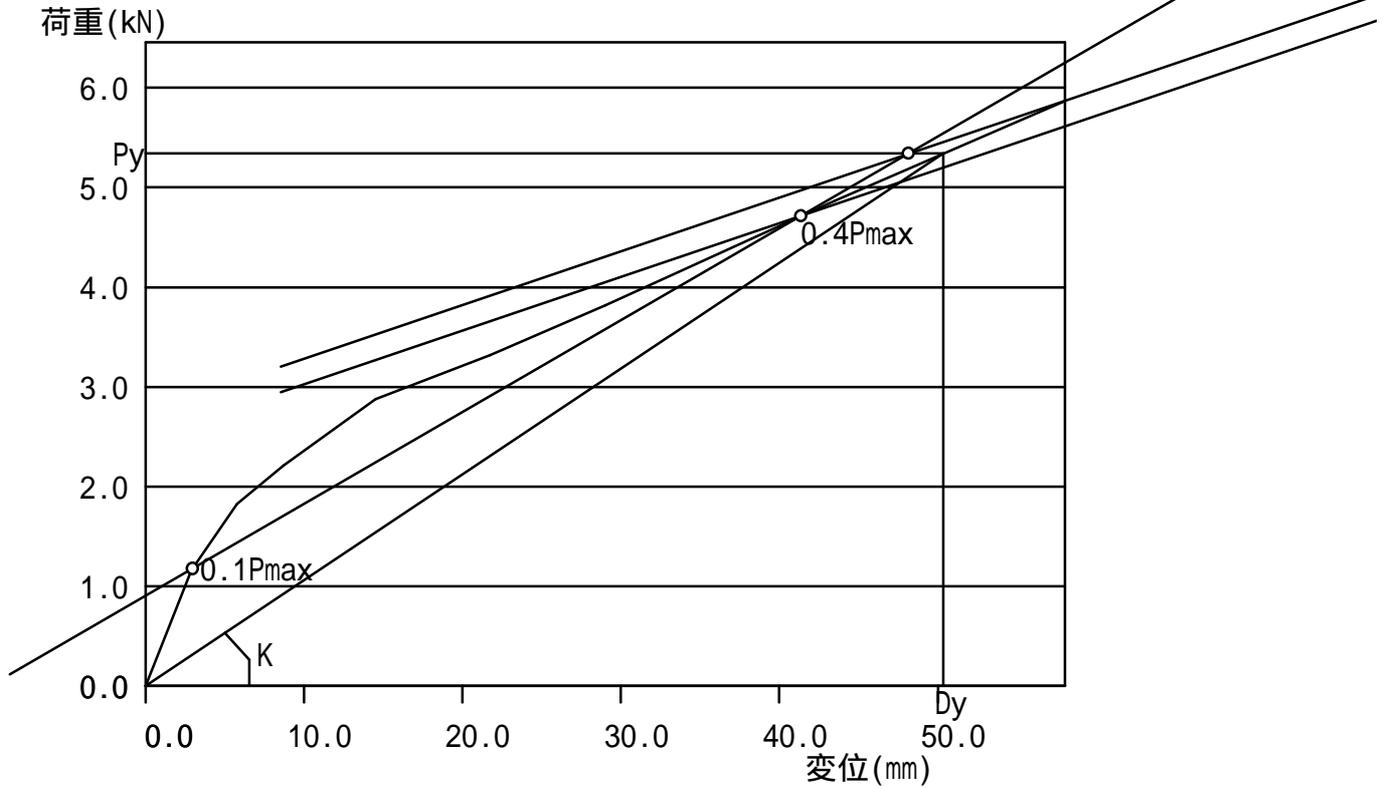
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X13 10.555m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
M2	5.53	0.00	1.16	1.83	2.21	2.88	3.32	3.82	4.87	5.86	7.36	8.85	11.78
合計		0.00	1.16	1.83	2.21	2.88	3.32	3.82	4.87	5.86	7.36	8.85	11.78

2 階 Y方向 X13 10.555m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X13 10.555m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X13 10.555m
 最大耐力 Pmax = 11.78 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.18	2.97
0.4Pmax	4.71	41.36
0.9Pmax	10.61	150.69
線1,3交点	5.34	48.15
降伏点	Py 5.34	Dy 50.35

剛性 $K = Py/Dy = 307.54$ (kN/rad)

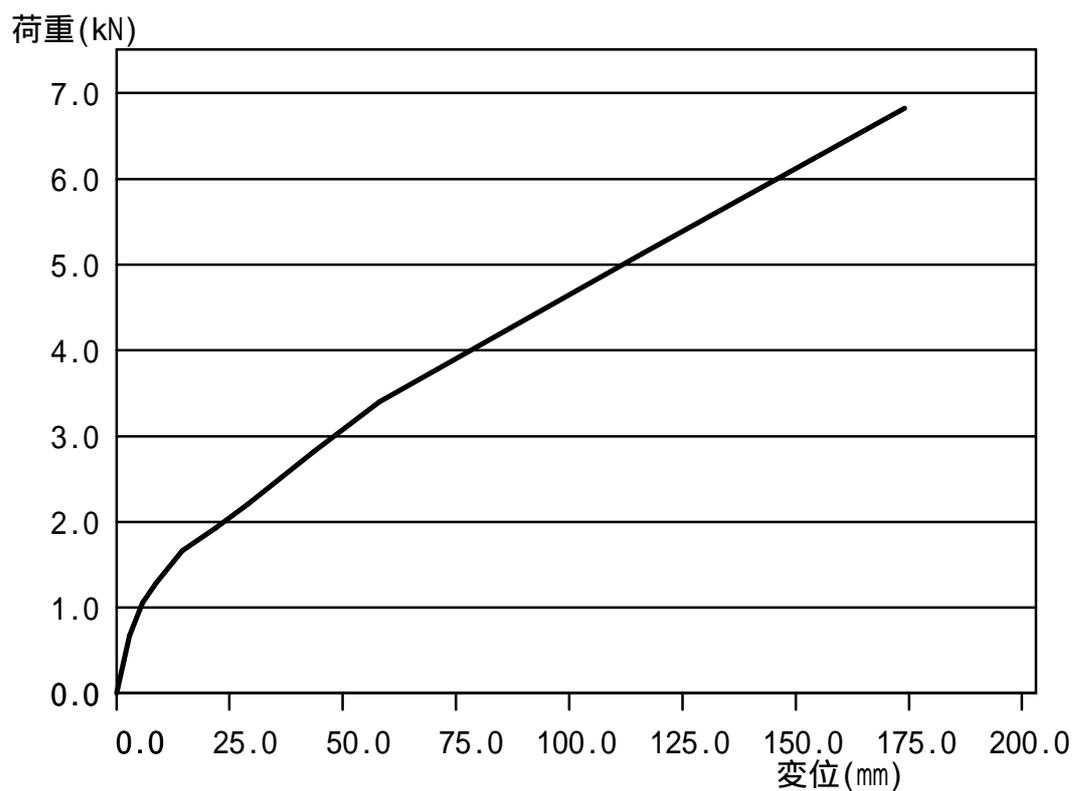
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X14 11.465m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	3.64	3.203
小計						3.203

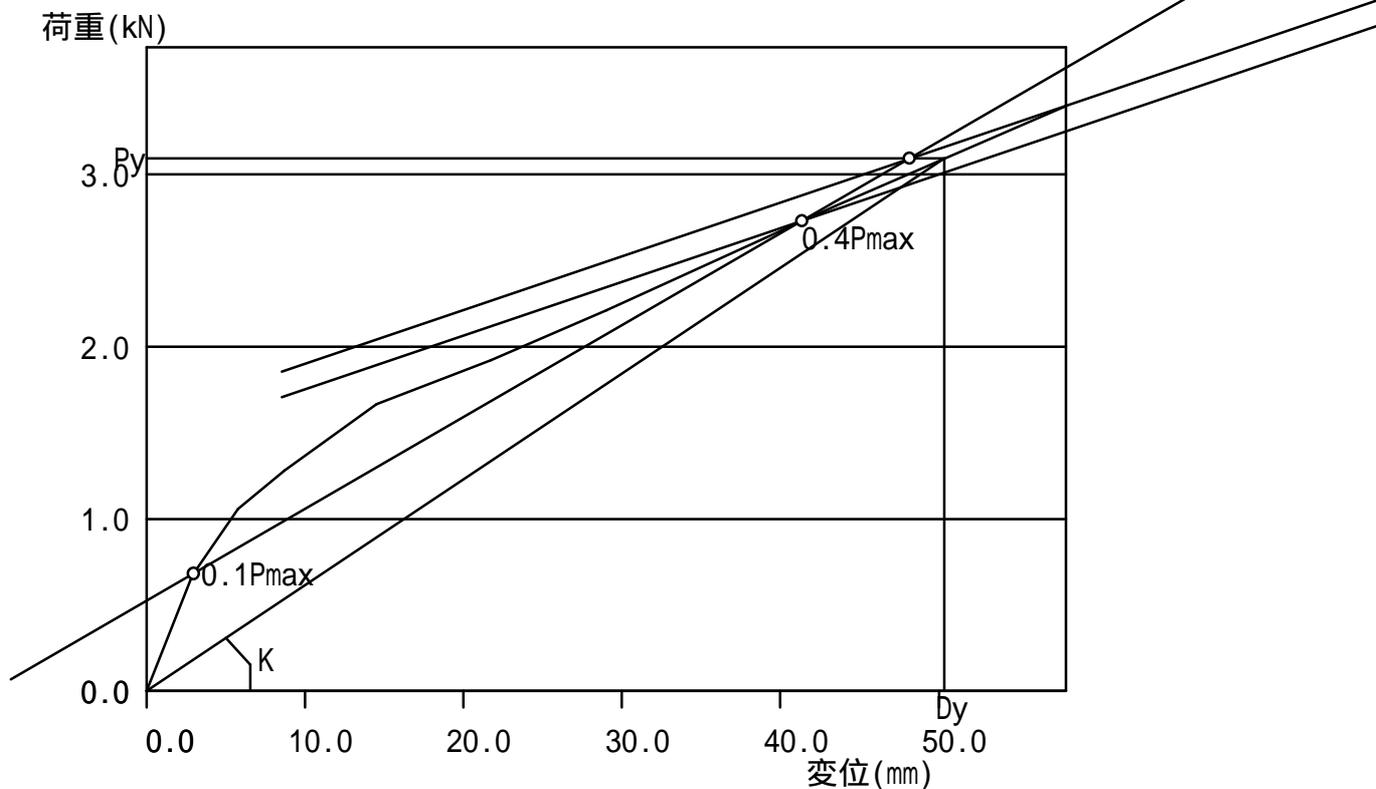
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X14 11.465m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
M2	3.20	0.00	0.67	1.06	1.28	1.67	1.92	2.21	2.82	3.40	4.26	5.13	6.82
合計		0.00	0.67	1.06	1.28	1.67	1.92	2.21	2.82	3.40	4.26	5.13	6.82

2 階 Y方向 X14 11.465m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X14 11.465m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X14 11.465m
 最大耐力 $P_{max} = 6.82$ kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	0.68	2.97
0.4Pmax	2.73	41.36
0.9Pmax	6.14	150.69
線1,3交点	3.09	48.15
降伏点	P_y 3.09	D_y 50.35

剛性 $K = P_y/D_y = 178.05$ (kN/rad)

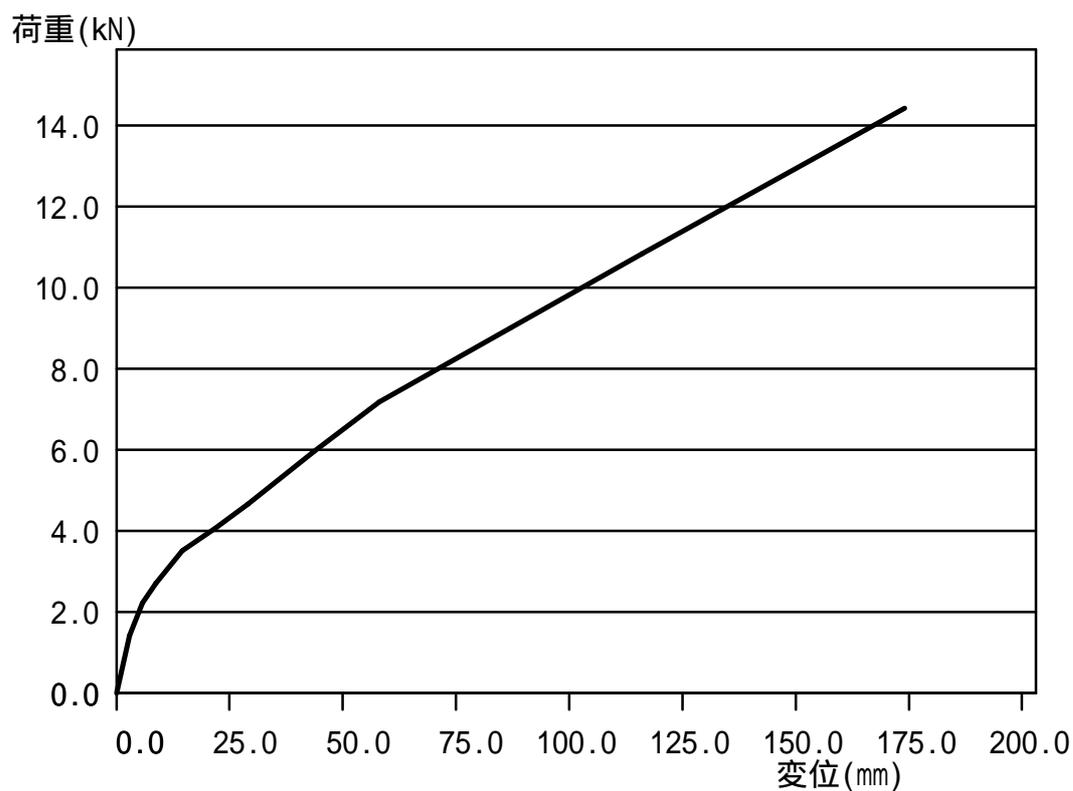
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X16 12.375m

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
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.88	1.00	0.88	7.28	6.406
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 掃き出し小	0.20	1.00	1.00	0.20	1.82	0.364
小計						6.770

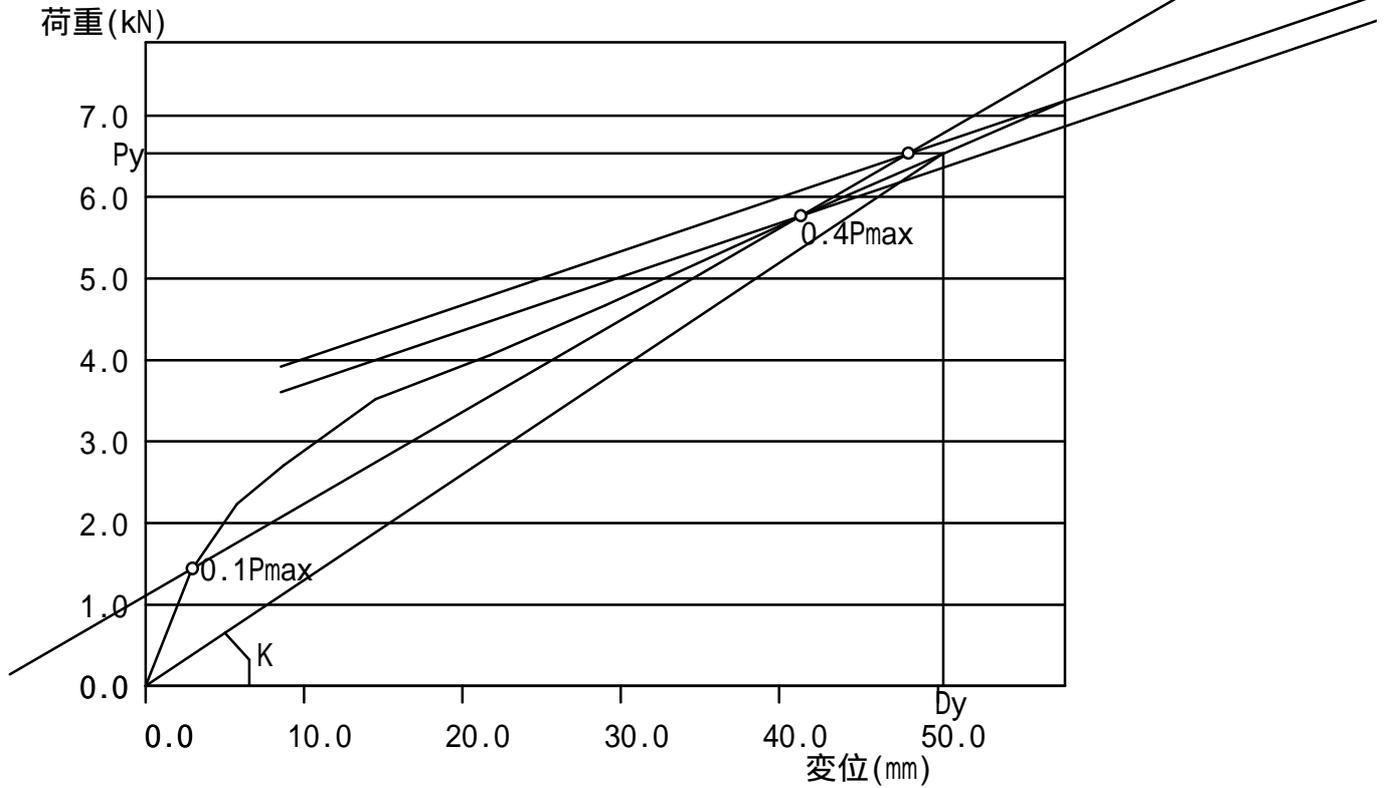
各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X16 12.375m

識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
M2	6.77	0.00	1.42	2.23	2.71	3.52	4.06	4.67	5.96	7.18	9.00	10.83	14.42
合計		0.00	1.42	2.23	2.71	3.52	4.06	4.67	5.96	7.18	9.00	10.83	14.42

2階 Y方向 X16 12.375m 荷重-変形関係曲線



2 階 Y 方向 X16 12.375m 降伏点及び剛性



降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X16 12.375m
 最大耐力 Pmax = 14.42 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	1.44	2.97
0.4Pmax	5.77	41.36
0.9Pmax	12.98	150.69
線1,3交点	6.53	48.15
降伏点	Py 6.53	Dy 50.35

剛性 $K = Py/Dy = 376.33$ (kN/rad)

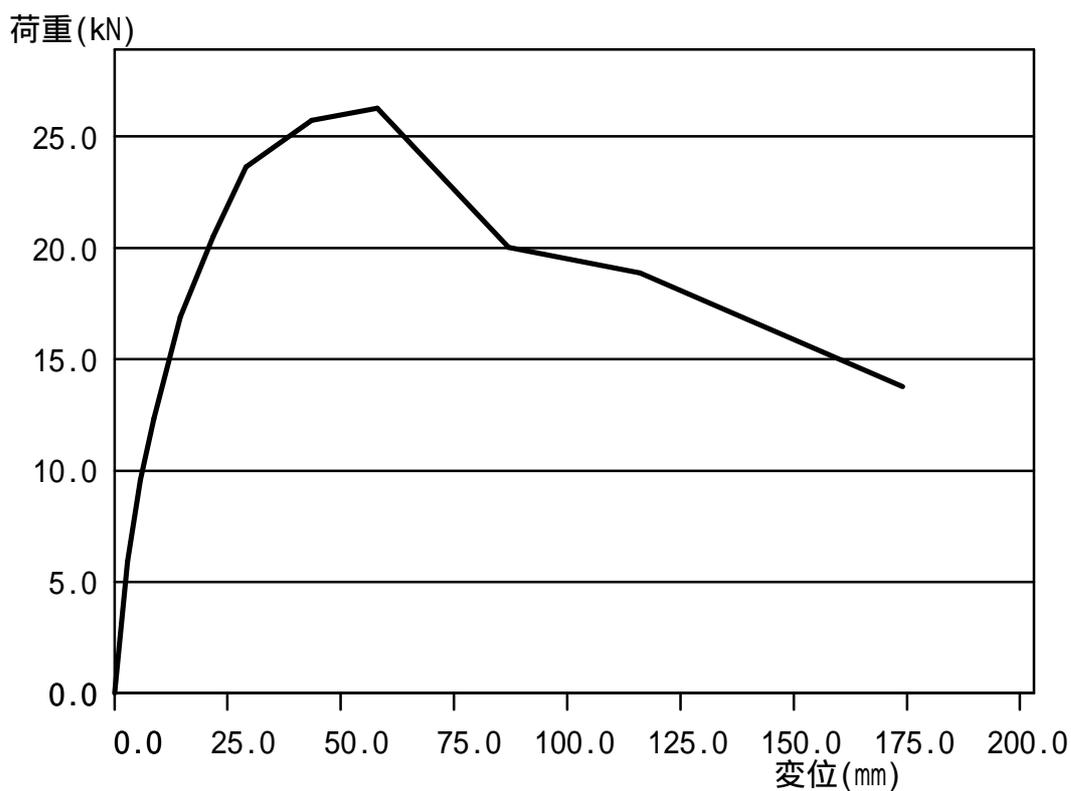
壁要素の耐力低減係数別集計 2階 Y方向 X20 15.287m

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 30x90	1.00	0.60	1.00	0.60	3.64	2.169
小計						2.169
ラスシート+モルタル塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	3.64	2.169
ラスシート+モルタル塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.91	0.364
小計						2.533
真壁)ラスボード下地漆喰塗り	1.00	0.60	1.00	0.60	3.64	2.169
真壁)ラスボード下地漆喰塗り 小窓	0.40	1.00	1.00	0.40	0.91	0.364
小計						2.533

各層各方向の骨格曲線の計算 2階 Y方向 X20 15.287m

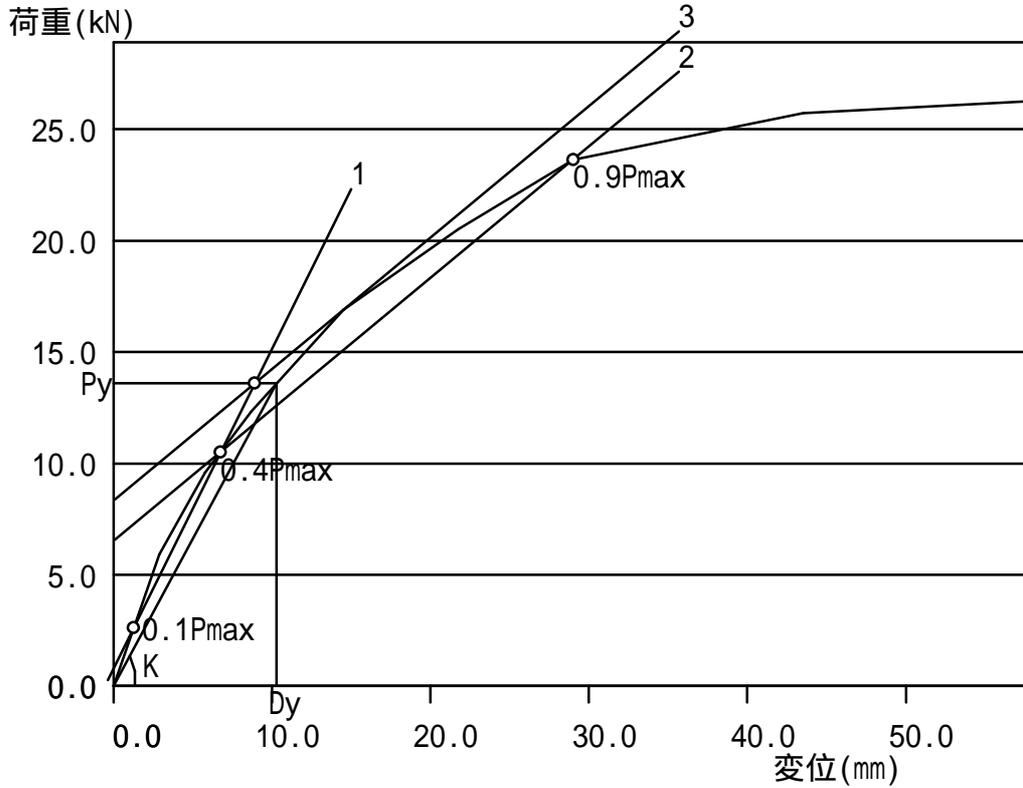
識別	乗じる値	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
J2	2.17	0.00	1.30	2.46	3.45	5.21	6.88	8.23	9.88	10.46	10.38	8.22	1.88
M1	2.53	0.00	4.08	6.28	7.88	10.36	12.11	13.66	13.60	13.12	6.28	6.59	6.49
M2	2.53	0.00	0.53	0.84	1.01	1.32	1.52	1.75	2.23	2.69	3.37	4.05	5.40
合計		0.00	5.91	9.58	12.34	16.89	20.51	23.64	25.72	26.27	20.03	18.86	13.76

2階 Y方向 X20 15.287m 荷重-変形関係曲線



8. 柱の配置と柱による耐力・剛性

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



降伏点及び剛性関連数値

2階 Y方向 X20 15.287m
 最大耐力 Pmax = 26.27 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	2.63	1.29
0.4Pmax	10.51	6.77
0.9Pmax	23.64	29.02
線1,3交点	13.60	8.93
降伏点	Py 13.60	Dy 10.31

剛性 $K = P_y/D_y = 3826.06$ (kN/rad)

9. 耐力と剛性

耐力と剛性については、ねじれ補正を考慮するため偏心率の計算後に出力する

10. 剛性率

剛性率については、ねじれ補正を考慮するため偏心率の計算後に出力する

11. 重心位置の計算(重心算定用簡易重量表による)

(1)床面積等の計算 (ブロック名横の'K'は+小屋裏で面積1.67倍、'B'はバルコニーで面積0.4倍)
 2階

	左下X 左上X (m)	左下Y 左上Y (m)	右上X 右下X (m)	右上Y 右下Y (m)	ブロック 面積 (㎡)	単位荷重× 短辺割増 (kN/㎡)	面積× 単位荷重 (kN)	Ai・Xi (kN・m)	Ai・Xi・Wi	Ai・Yi (kN・m)	Ai・Yi・Wi
ブロック1	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	36.02	2.00x1.00	72.04	408.08	816.16	183.53	367.07
合 計					36.02	-	72.04	408.08	816.16	183.53	367.07

1階

	左下X 左上X (m)	左下Y 左上Y (m)	右上X 右下X (m)	右上Y 右下Y (m)	ブロック 面積 (㎡)	単位荷重× 短辺割増 (kN/㎡)	面積× 単位荷重 (kN)	Ai・Xi (kN・m)	Ai・Xi・Wi	Ai・Yi (kN・m)	Ai・Yi・Wi
ブロック1	1.00 1.00	1.00 10.55	5.55 5.55	10.55 1.00	43.48	2.60x1.30	146.95	142.38	481.25	251.18	848.98
ブロック2	7.83 7.83	1.91 2.82	15.29 15.29	2.82 1.91	6.79	2.60x1.30	22.95	78.47	265.23	16.06	54.28
ブロック3	5.55 5.55	2.82 10.10	7.37 7.37	10.10 2.82	13.25	2.60x1.30	44.78	85.59	289.30	85.59	289.30
ブロック4	7.37 7.37	2.82 7.37	15.29 15.29	7.37 2.82	36.02	2.60x1.30	121.76	408.08	1379.31	183.53	620.34
ブロック5	7.37 7.37	7.37 10.10	15.29 15.29	10.10 7.37	21.61	2.60x1.30	73.05	244.85	827.58	188.79	638.12
合 計					121.15	-	409.49	959.37	3242.67	725.16	2451.03

(2)重心位置の計算

		床面積 (㎡)	(単位 荷重) (kN/㎡)	Ai・xi	W・x	W (kN)	重心座標 xg (m)
2階	X方向	36.02	2.00	408.1	816.2	72.0	11.33
1階		121.15	2.60	959.4	3242.7	409.5	8.43

		床面積 (㎡)	(単位 荷重) (kN/㎡)	Ai・yi	W・y	W (kN)	重心座標 yg (m)
2階	Y方向	36.02	2.00	183.5	367.1	72.0	5.09
1階		121.15	2.60	725.2	2451.0	409.5	5.85

(参考)重心計算用単位荷重

		床面積当たりの重量 (kN/m ²)		
		1層目	2層目	3層目
軽い建物	平屋	1.43	-	-
	2階建	2.15	1.43	-
	3階建	2.15	2.15	1.43
重い建物	平屋	2.00	-	-
	2階建	2.60	2.00	-
	3階建	2.60	2.60	2.00
非常に重い建物	平屋	3.23	-	-
	2階建	2.85	3.23	-
	3階建	2.85	2.85	3.23

注)最上階は、屋根荷重のこと

1 2 . 偏心率の計算

2階壁の計算									
X方向					Y方向				
通り	Y座標 (m)	剛性Lx (kN/rad)	Lx・Y	Lx・(Y-Ys) ²	通り	X座標 (m)	剛性Ly (kN/rad)	Ly・X	Ly・(X-Xs) ²
Y3	2.820	4747.7	13388.5	22480.1	X9	7.370	3402.8	25078.8	59679.0
Y6	5.550	0.0	0.0	0.0	X13	10.555	307.5	3246.1	309.3
Y7	6.460	89.0	575.1	190.8	X14	11.465	178.0	2041.3	1.5
Y8	7.370	4296.8	31667.4	24216.3	X16	12.375	376.3	4657.1	251.3
					X20	15.287	3826.1	58488.9	53207.2
合計	Ys= 4.996	Lx 9133.52	(Lx・Y) 45631.01	(Lx・(Y-Ys) ²) 46887.26	合計	Xs= 11.558	Ly 8090.79	(Ly・X) 93512.15	(Ly・(X-Xs) ²) 113448.32

2階偏心率計算					
X方向			Y方向		
重心	Yg= A・y/ A	5.095 m	重心	Xg= A・x/ A	11.328 m
剛心	Ys= (Lx・Y)/ Lx	4.996 m	剛心	Xs= (Ly・X)/ Ly	11.558 m
偏心距離	ey= Yg-Ys	0.099 m	偏心距離	ex= Xg-Xs	0.229 m
ねじり剛性	Kr= (Lx・(Y-Ys) ²)+ (Ly・(X-Xs) ²)	160335.578			
弾力半径	rex= (Kr/ Lx)	4.190 m	弾力半径	rey= (Kr/ Ly)	4.452 m
偏心率	Rex=ey/rex	0.024	偏心率	Rey=ex/rex	0.052
偏心低減	Fe=1.0 :Re 0.15	1.00	偏心低減	Fe=1.0 :Re 0.15	1.00

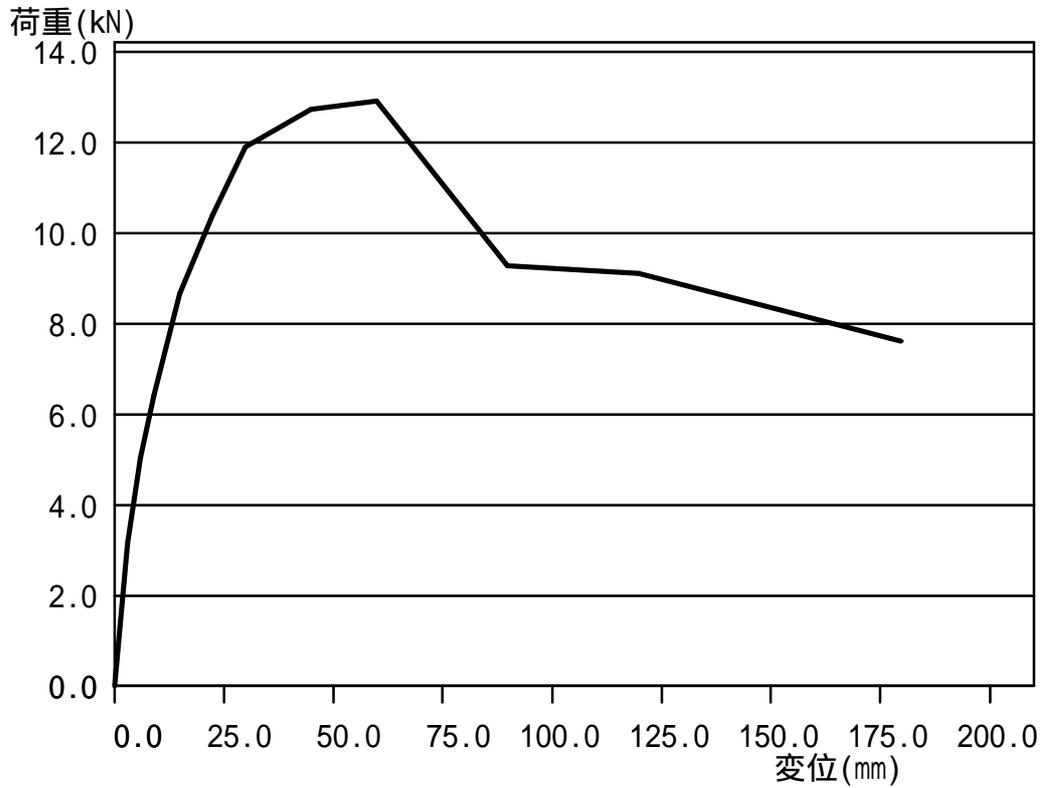
2 階 ねじれ補正値の計算							
X 方向				Y 方向			
通り	Y座標 (m)	剛心との 距離Y(m)	ねじれ補正値	通り	X座標 (m)	剛心との 距離X(m)	ねじれ補正値
Y3	2.820	-2.176	0.9877	X9	7.370	4.188	1.0485
Y6	5.550	0.554	1.0031	X13	10.555	1.003	1.0116
Y7	6.460	1.464	1.0083	X14	11.465	0.093	1.0011
Y8	7.370	2.374	1.0134	X16	12.375	-0.817	0.9905
				X20	15.287	-3.729	0.9568

1 階 壁 の 計 算									
X 方向					Y 方向				
通り	Y座標 (m)	剛性Lx (kN/rad)	Lx・Y	Lx・ (Y-Ys)^2	通り	X座標 (m)	剛性Ly (kN/rad)	Ly・X	Ly・ (X-Xs)^2
Y1	1.000	2048.8	2048.8	48789.0	X1	1.000	10010.9	10010.9	440025.1
Y2	1.910	8136.2	15540.2	128226.3	X2	1.910	230.7	440.5	7546.1
Y3	2.820	176.0	496.4	1648.1	X7	5.550	3955.8	21954.7	17111.4
Y5	4.640	0.0	0.0	0.0	X8	6.460	273.1	1764.5	373.8
Y7	6.460	290.8	1878.3	97.9	X9	7.370	2054.5	15142.0	138.7
Y8	7.370	0.0	0.0	0.0	X9a	7.825	968.9	7581.7	36.9
Y9	8.280	0.0	0.0	0.0	X10	8.280	741.7	6141.5	313.6
Y10	8.735	91.0	795.3	742.2	X11	9.190	1028.7	9453.5	2504.0
Y12	10.100	5924.5	59837.3	105511.8	X13	10.555	0.0	0.0	0.0
Y13	10.555	3723.1	39296.9	81374.3	X14	11.465	1645.4	18864.7	24201.8
					X17	12.830	101.2	1297.9	2735.7
					X20	15.287	8835.9	135073.7	518067.9
合計	Lx	(Lx・Y)	(Lx・(Y-Ys)^2)		合計	Ly	(Ly・X)	(Ly・(X-Xs)^2)	
Ys=	5.880	20390.43	119893.18	366389.59	Xs=	7.630	29846.81	227725.64	1013054.88

1 階 偏 心 率 計 算					
X 方向			Y 方向		
重 心	Yg= W・y/ W	5.852 m	重 心	Xg= W・x/ W	8.429 m
剛 心	Ys= (Lx・Y)/ Lx	5.880 m	剛 心	Xs= (Ly・X)/ Ly	7.630 m
偏心距離	ey= Yg-Ys	0.028 m	偏心距離	ex= Xg-Xs	0.799 m
ねじり剛性	Kr= (Lx・(Y-Ys)^2)+ (Ly・(X-Xs)^2)	1379444.500			
弾力半径	rex= (Kr/ Lx)	8.225 m	弾力半径	rey= (Kr/ Ly)	6.798 m
偏心率	Rex=ey/rex	0.003	偏心率	Rey=ex/rex	0.118
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 ねじれ補正值の計算							
X 方向				Y 方向			
通り	Y座標 (m)	剛心との 距離Y(m)	ねじれ補正值	通り	X座標 (m)	剛心との 距離X(m)	ねじれ補正值
Y1	1.000	4.880	1.0020	X1	1.000	-6.630	0.8854
Y2	1.910	3.970	1.0016	X2	1.910	-5.720	0.9011
Y3	2.820	3.060	1.0012	X7	5.550	-2.080	0.9640
Y5	4.640	1.240	1.0005	X8	6.460	-1.170	0.9798
Y7	6.460	-0.580	0.9998	X9	7.370	-0.260	0.9955
Y8	7.370	-1.490	0.9994	X9a	7.825	0.195	1.0034
Y9	8.280	-2.400	0.9990	X10	8.280	0.650	1.0112
Y10	8.735	-2.855	0.9988	X11	9.190	1.560	1.0270
Y12	10.100	-4.220	0.9983	X13	10.555	2.925	1.0506
Y13	10.555	-4.675	0.9981	X14	11.465	3.835	1.0663
				X17	12.830	5.200	1.0899
				X20	15.287	7.657	1.1324

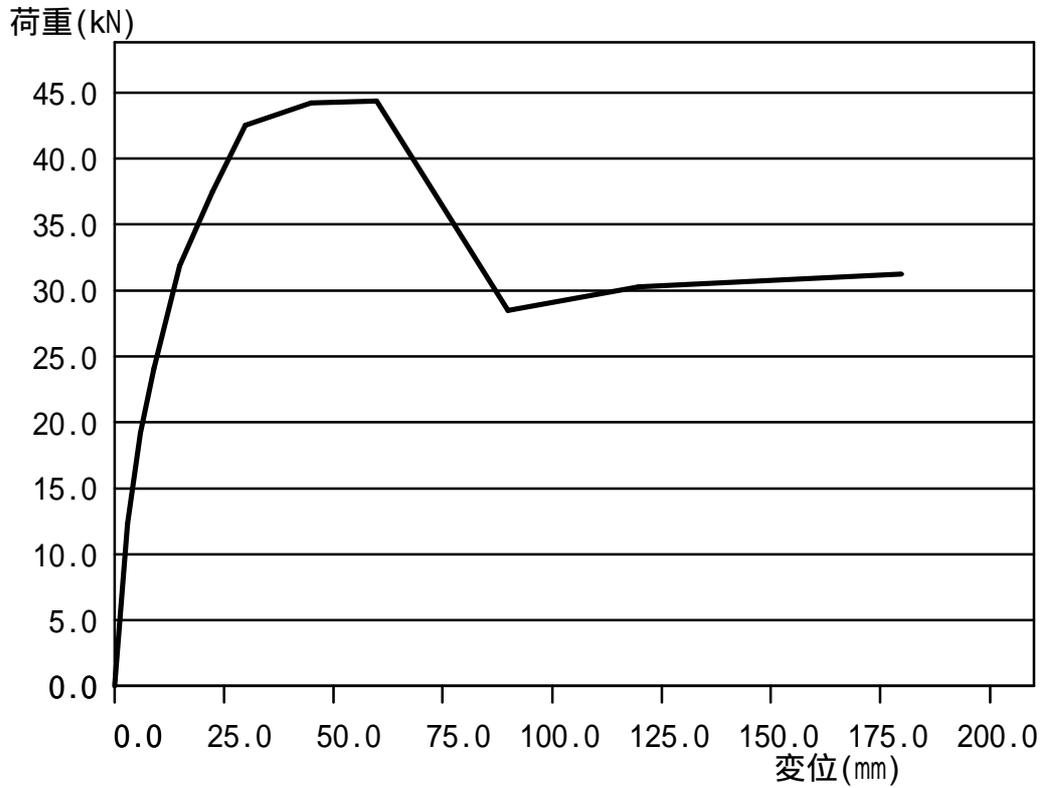
1 階 方向 Y1 1.000m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0020)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y1		1.000m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	3.16	5.04	6.42	8.67	10.40	11.91	12.73	12.90	9.28	9.10	7.61

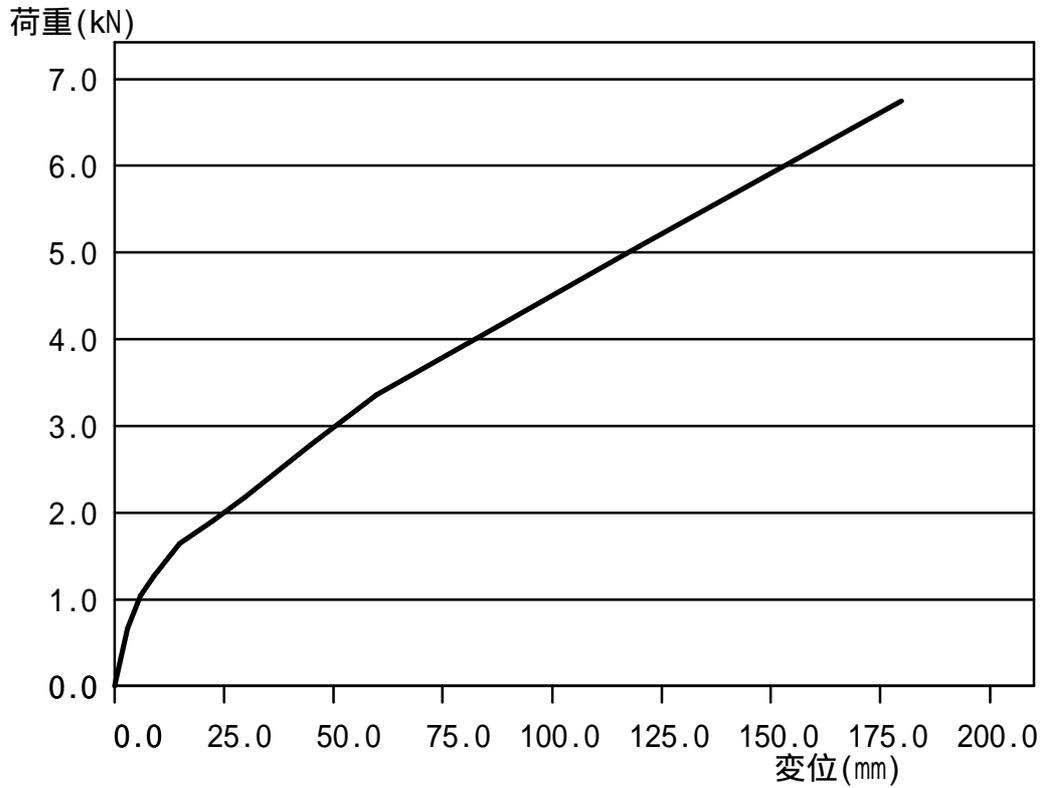
1 階 方向 Y2 1.910m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0016)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y2		1.910m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	12.34	19.20	24.12	31.91	37.52	42.54	44.22	44.30	28.48	30.27	31.25

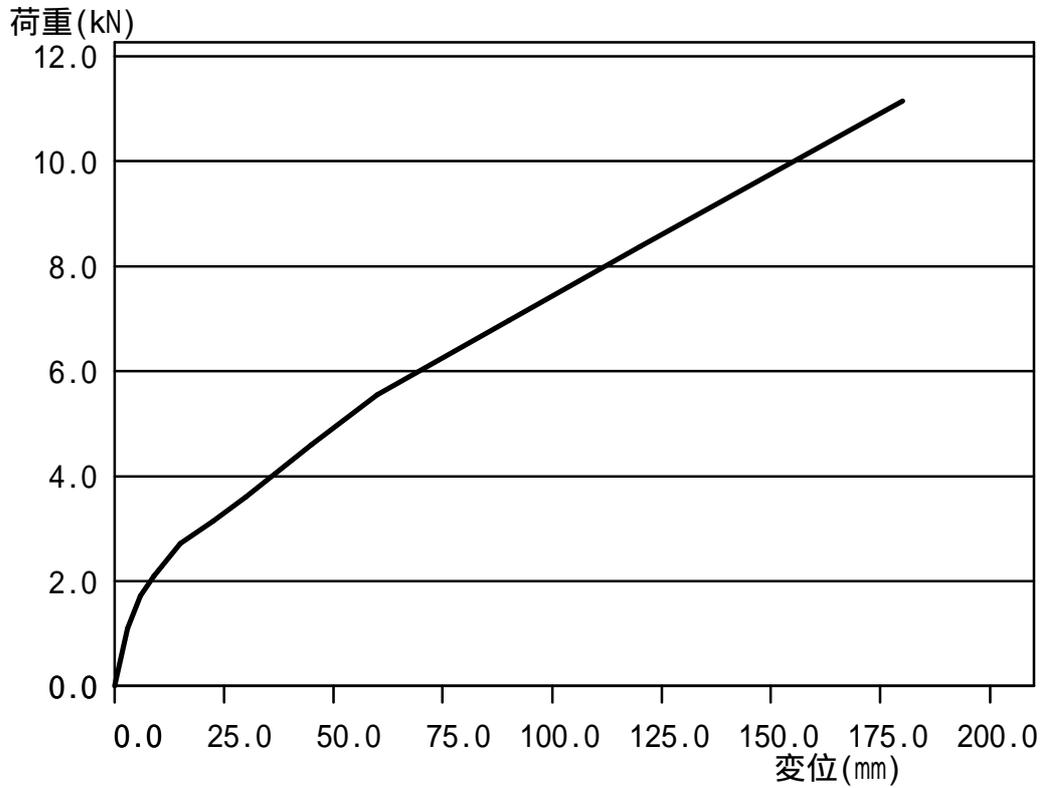
1 階 方向 Y3 2.820m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0012)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y3		2.820m											
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0	
荷重 kN	0.00	0.67	1.05	1.27	1.65	1.90	2.19	2.79	3.36	4.22	5.07	6.75	

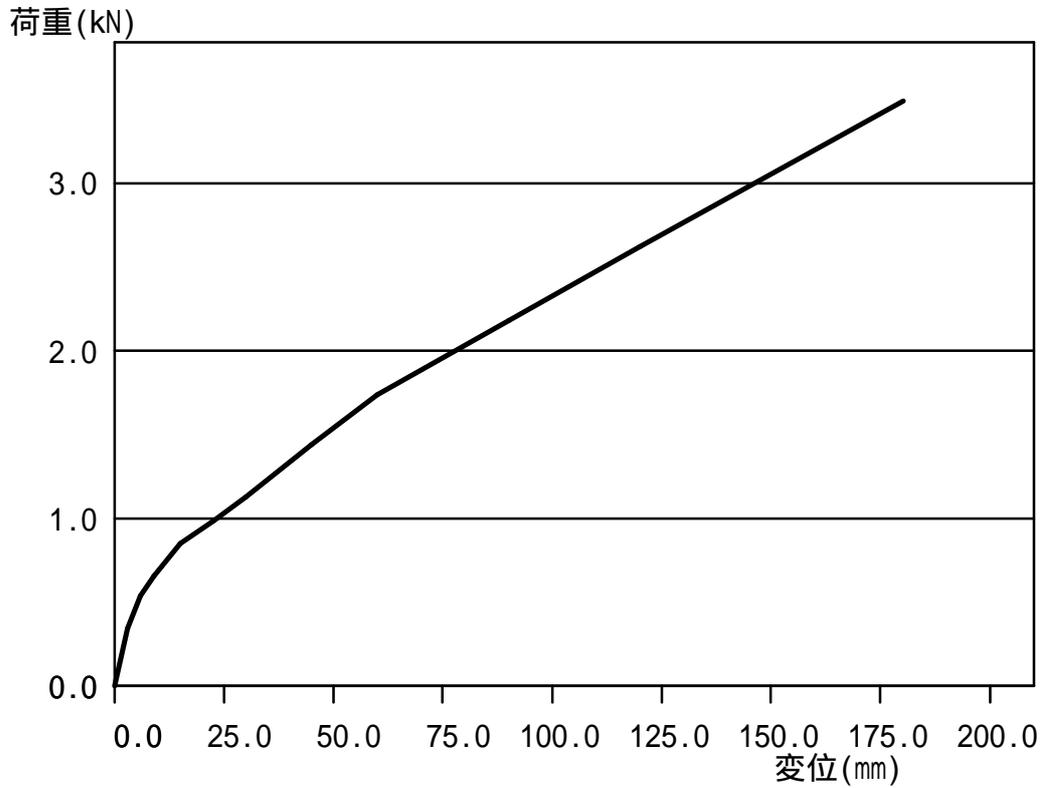
1 階 方向 Y7 6.460m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9998)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y7		6.460m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	1.10	1.73	2.09	2.72	3.14	3.61	4.60	5.54	6.96	8.37	11.14

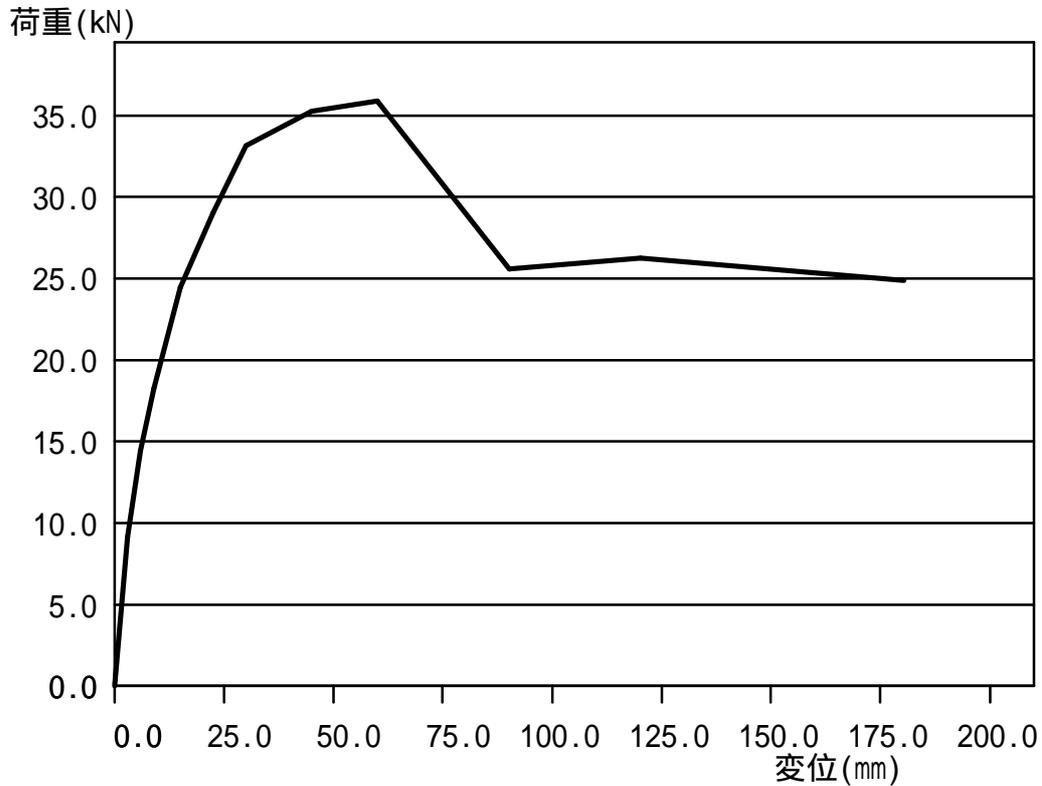
1 階 方向 Y10 8.735m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9988)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y10		8.735m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	0.34	0.54	0.65	0.85	0.98	1.13	1.44	1.73	2.18	2.62	3.49

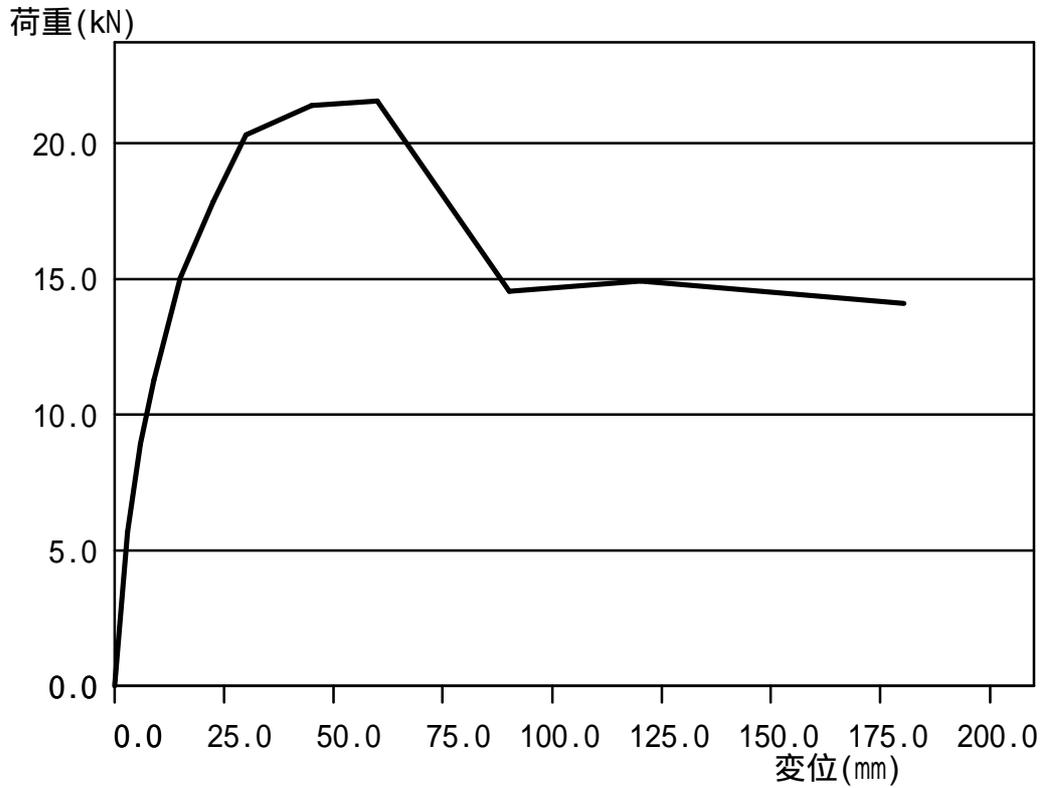
1 階 方向 Y12 10.100m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9983)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y12		10.100m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	9.13	14.42	18.24	24.41	29.02	33.12	35.26	35.87	25.64	26.23	24.90

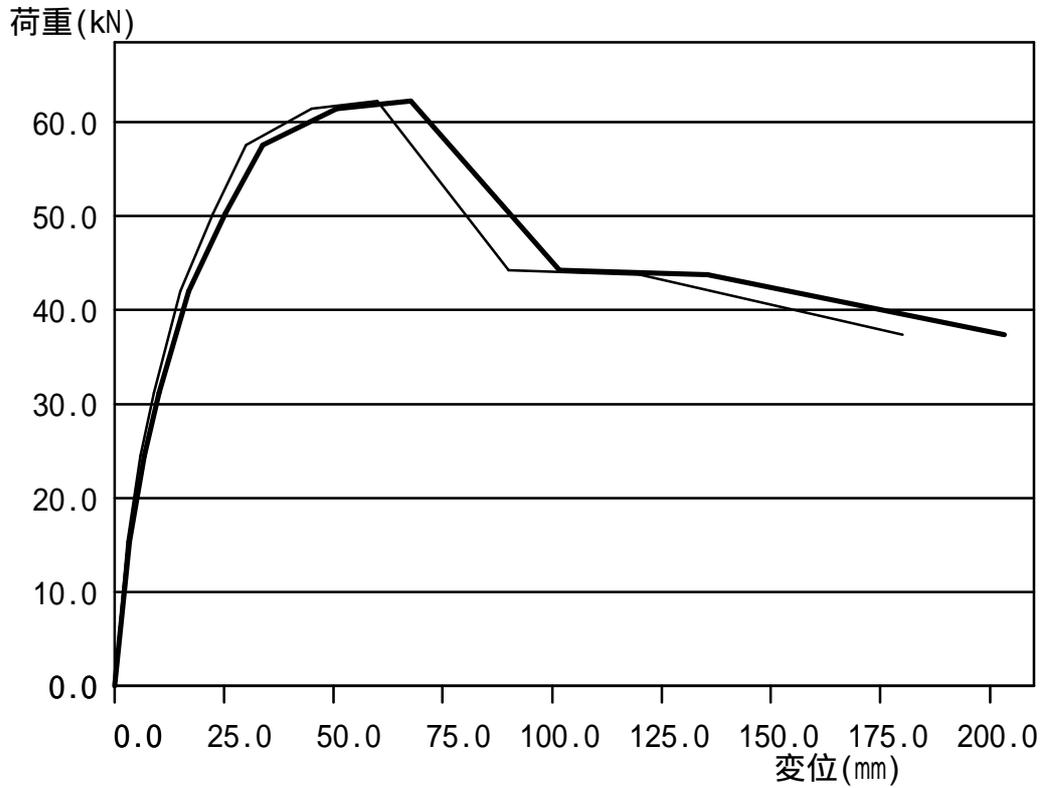
1 階 方向 Y13 10.555m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9981)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 X方向 Y13		10.555m											
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0	
荷重 kN	0.00	5.66	8.91	11.26	15.02	17.82	20.29	21.37	21.55	14.59	14.91	14.11	

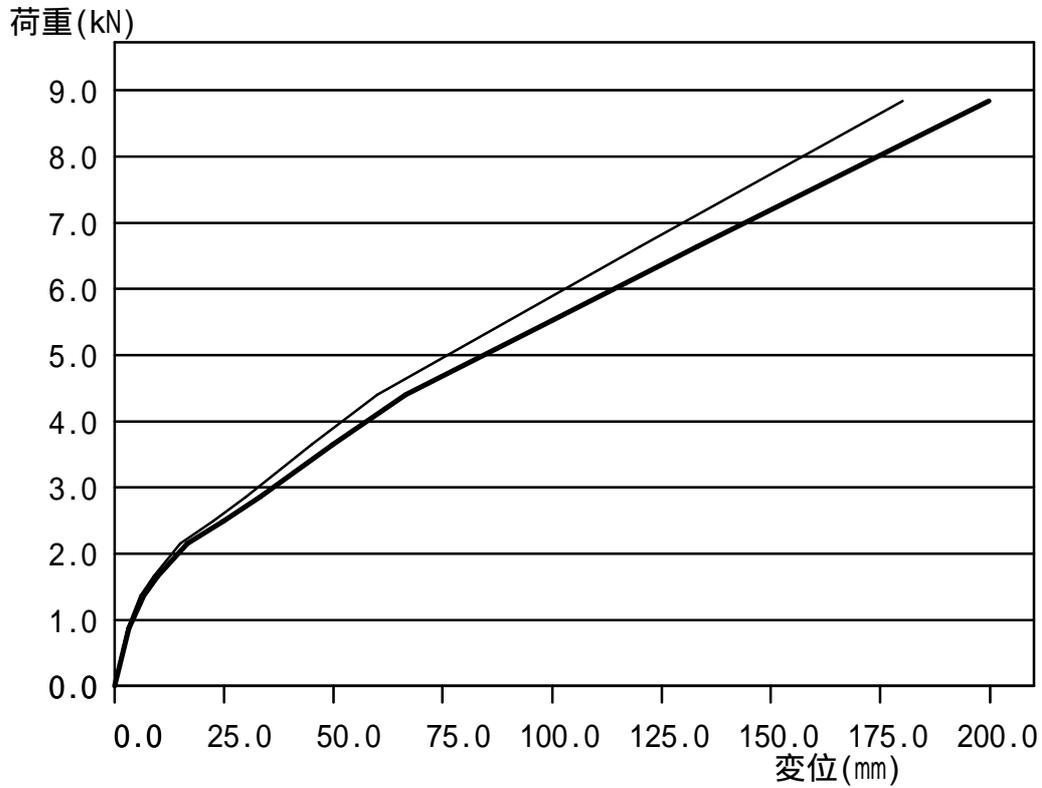
1 階 Y 方向 X1 1.000m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.8854)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X1		1.000m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	13.63	22.40	28.87	38.90	47.43	54.21	60.06	61.83	50.43	43.98	39.55

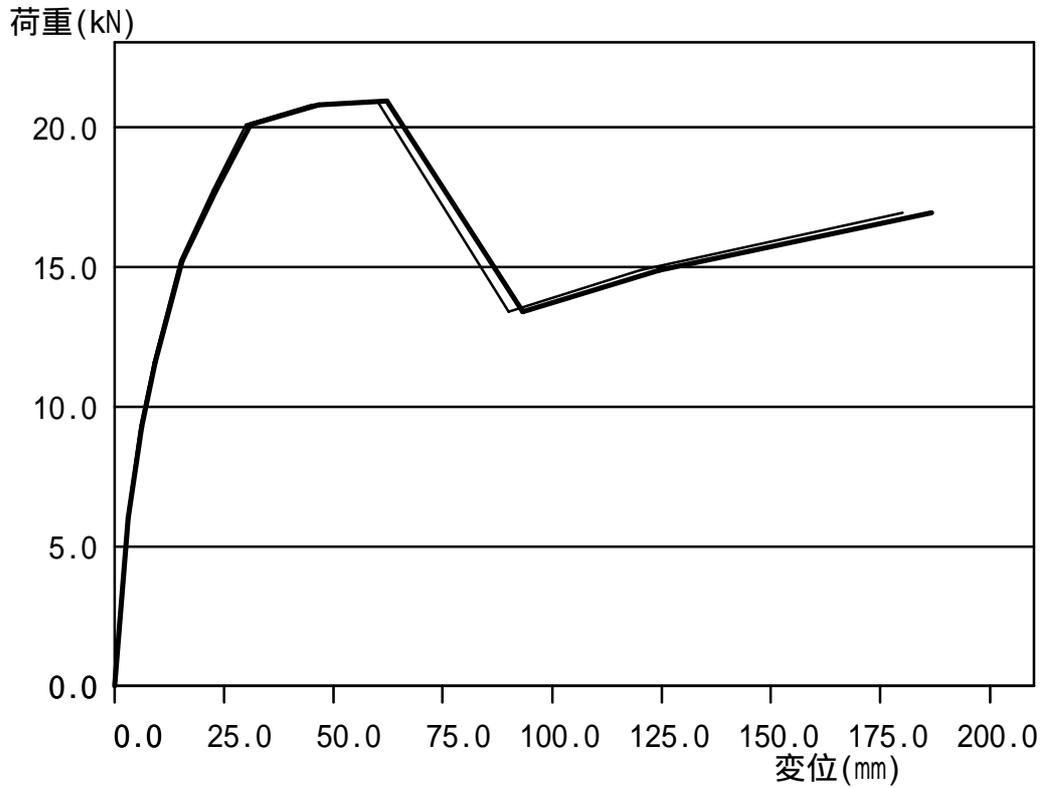
1 階 Y 方向 X2 1.910m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9011)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X2		1.910m											
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0	
荷重 kN	0.00	0.79	1.27	1.57	2.03	2.39	2.72	3.42	4.10	5.19	6.20	8.19	

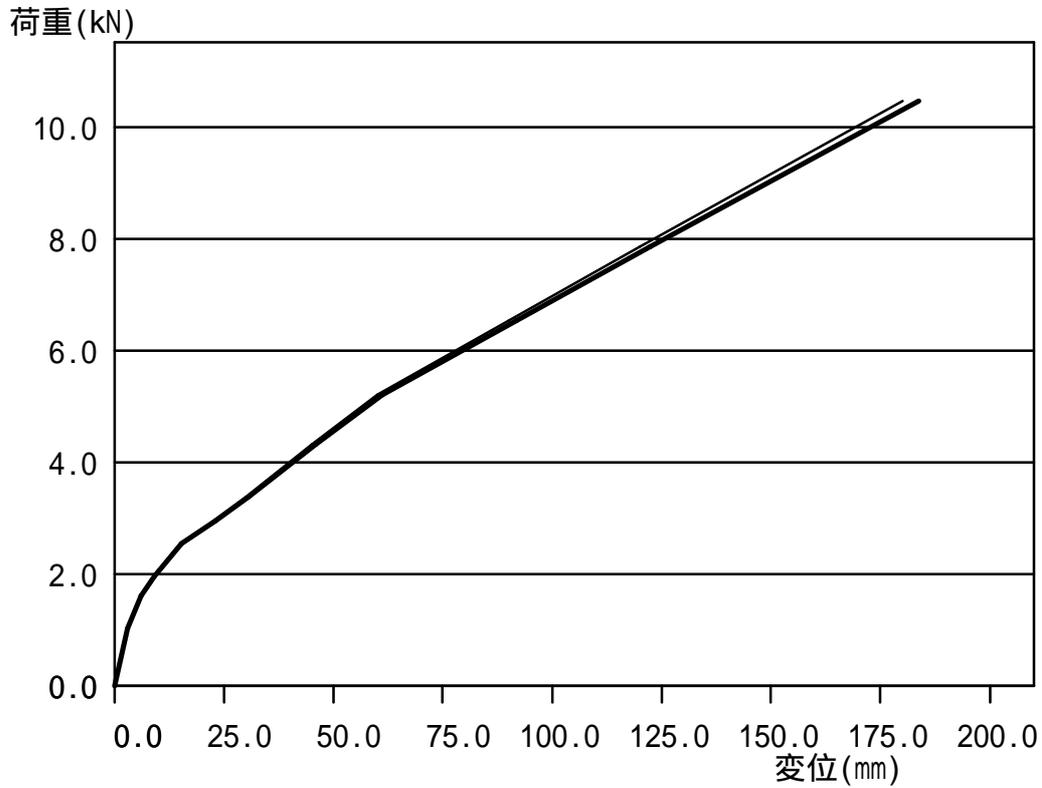
1 階 Y 方向 X7 5.550m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9640)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X7		5.550m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	5.80	9.06	11.35	14.91	17.50	19.76	20.73	20.92	14.21	14.68	16.72

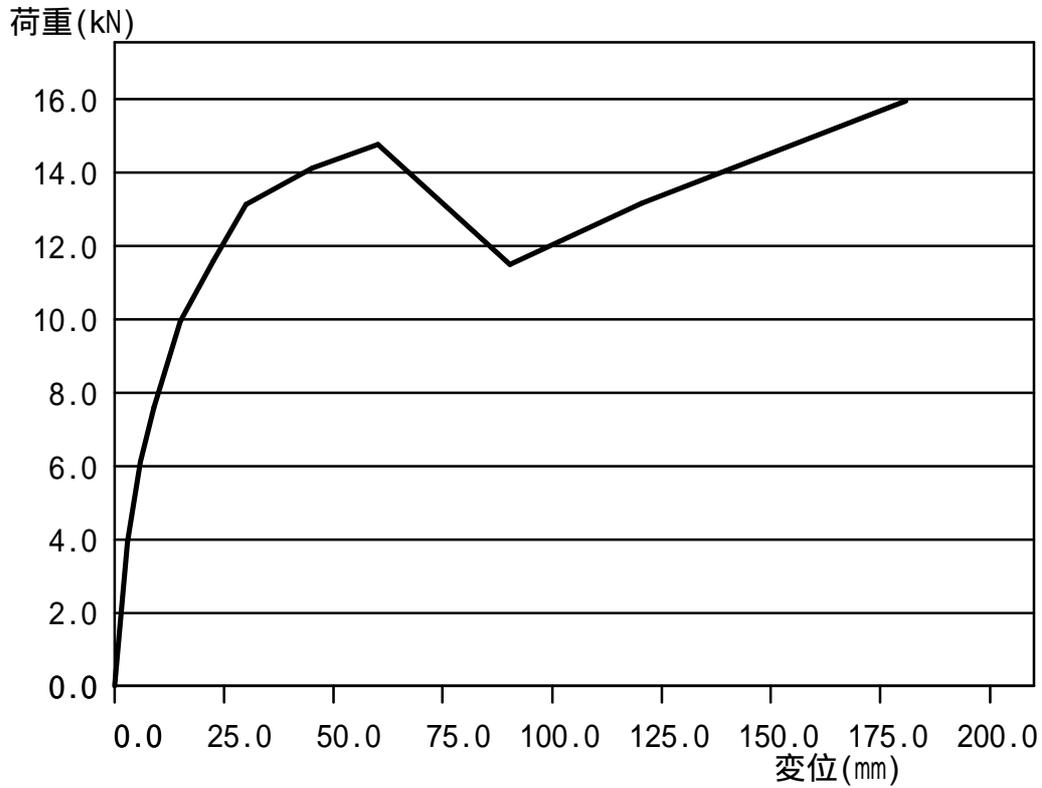
1 階 Y 方向 X8 6.460m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9798)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X8		6.460m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	1.01	1.60	1.94	2.53	2.92	3.35	4.27	5.14	6.46	7.76	10.31

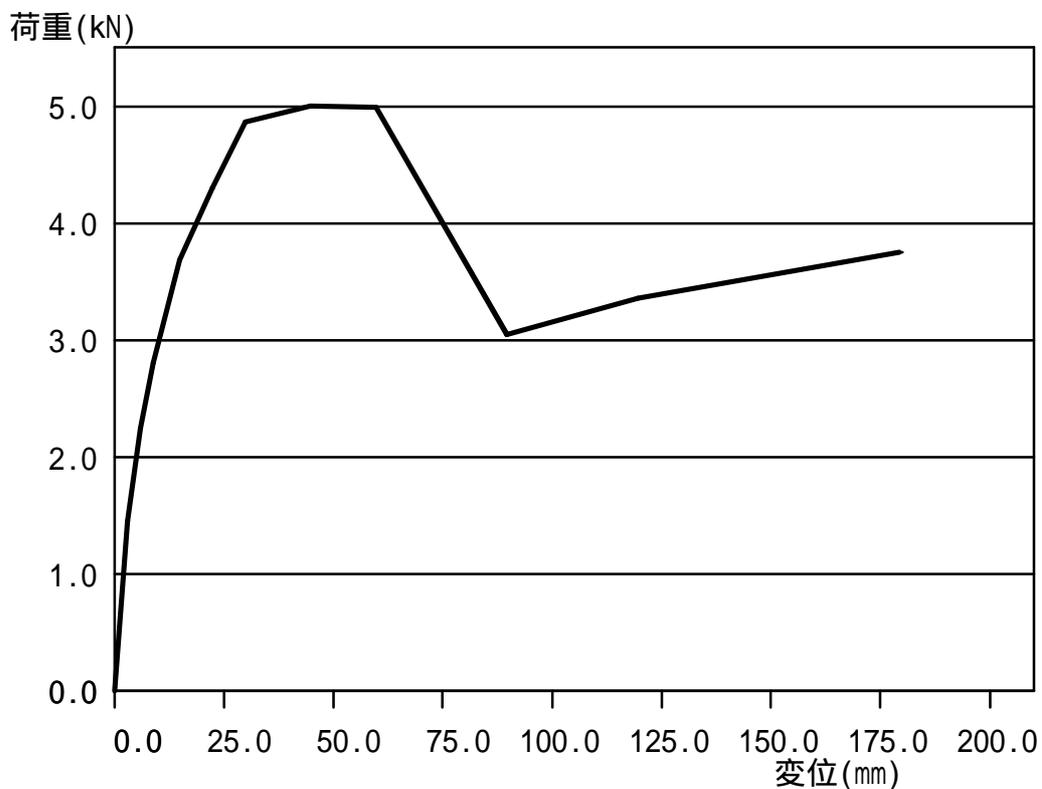
1 階 Y 方向 X9 7.370m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9955)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X9		7.370m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	3.93	6.09	7.57	9.92	11.56	13.11	14.11	14.75	11.54	13.13	15.91

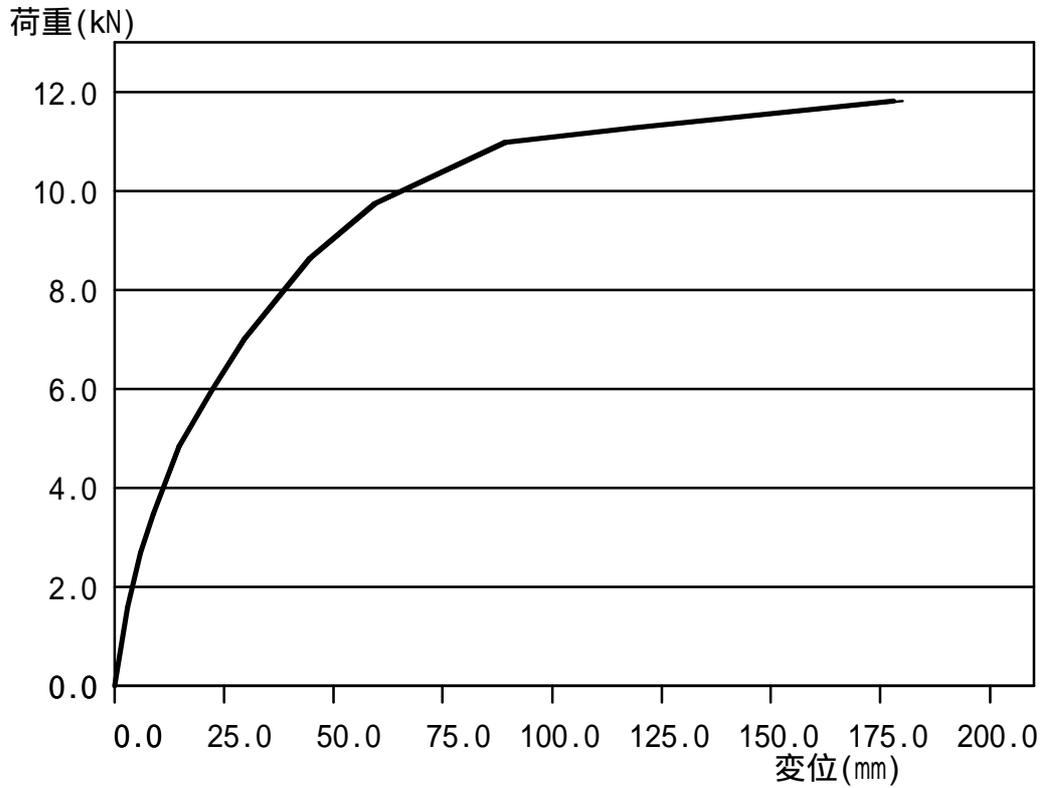
1 階 Y 方向 X9a 7.825m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0034)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

	1階 Y方向 X9a		7.825m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0	
荷重 kN	0.00	1.46	2.25	2.82	3.70	4.31	4.87	5.00	4.98	3.05	3.37	3.76	

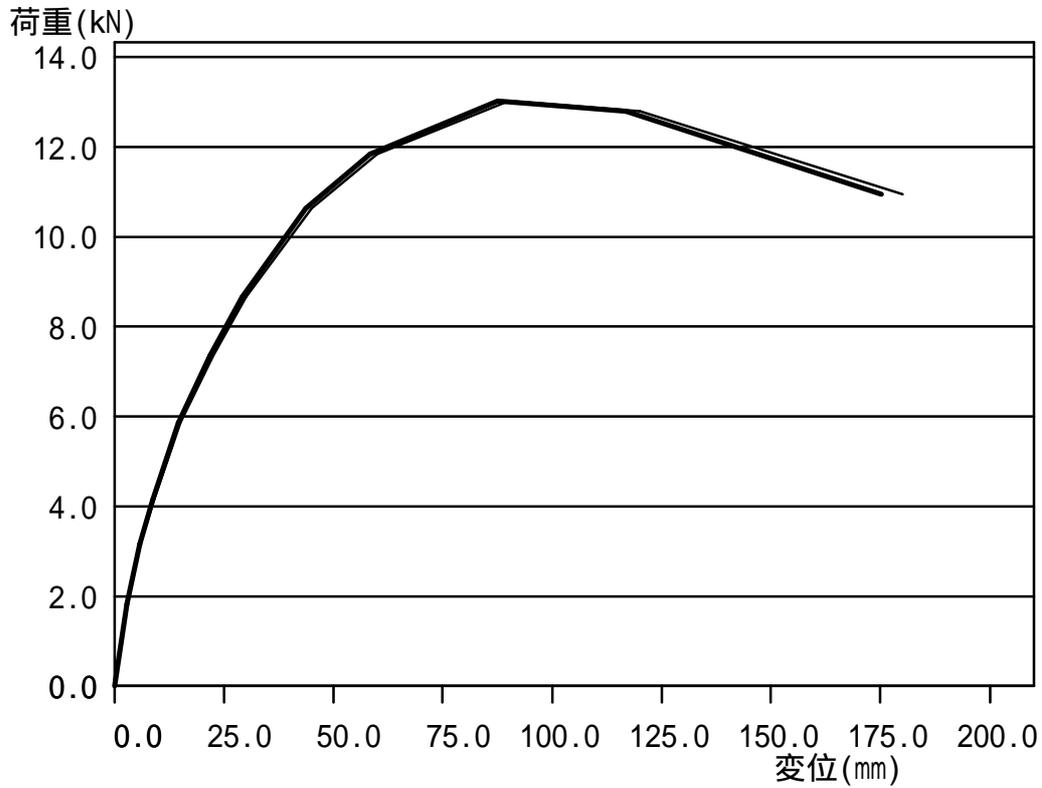
1 階 Y 方向 X10 8.280m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0112)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

	1階 Y方向 X10		8.280m									
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	1.61	2.71	3.50	4.87	6.01	7.05	8.68	9.77	10.99	11.29	11.84

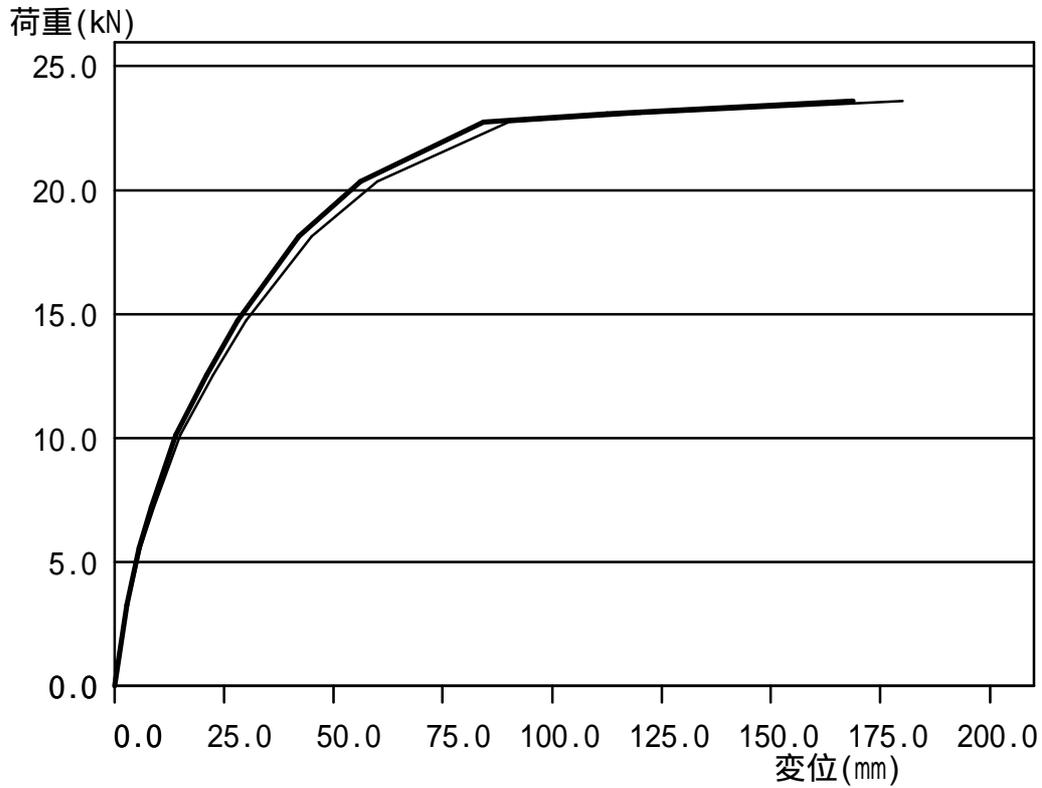
1 階 Y 方向 X11 9.190m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0270)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X11		9.190m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	1.86	3.21	4.20	5.94	7.45	8.77	10.73	11.90	13.00	12.70	10.80

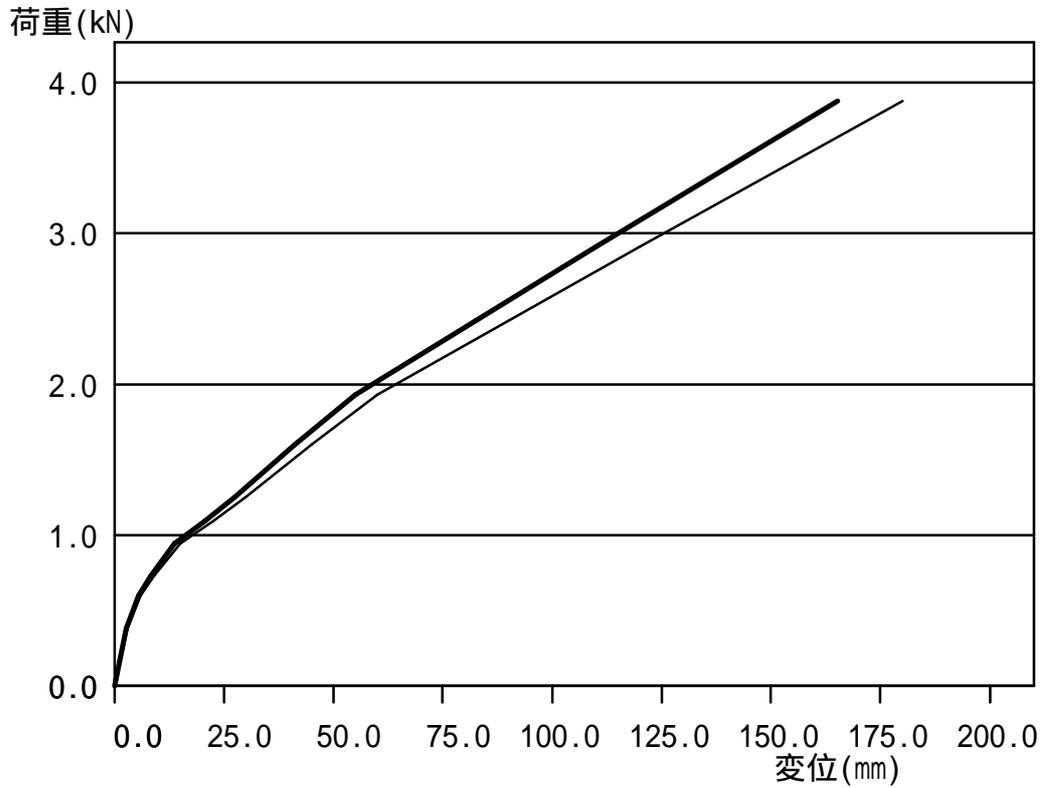
1 階 Y 方向 X14 11.465m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0663)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X14		11.465m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	3.44	5.80	7.52	10.45	12.99	15.19	18.57	20.67	22.82	23.14	23.69

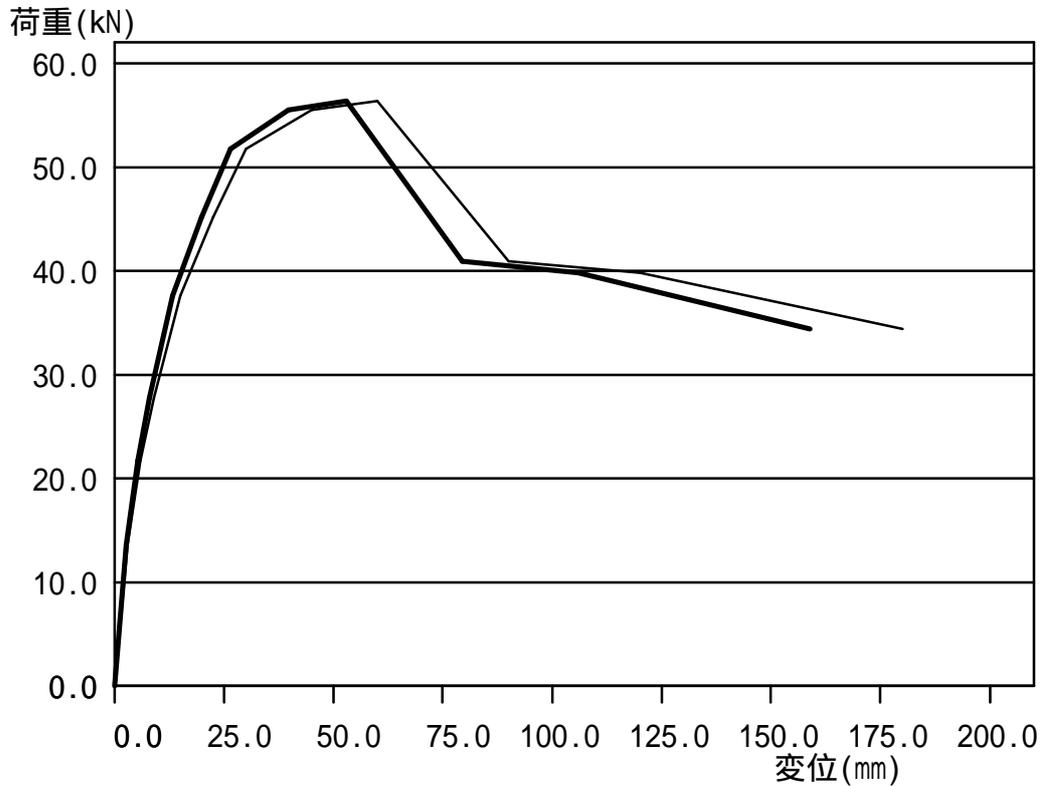
1 階 Y 方向 X17 12.830m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0899)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X17		12.830m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	0.40	0.62	0.76	0.97	1.14	1.32	1.69	2.02	2.55	3.09	4.14

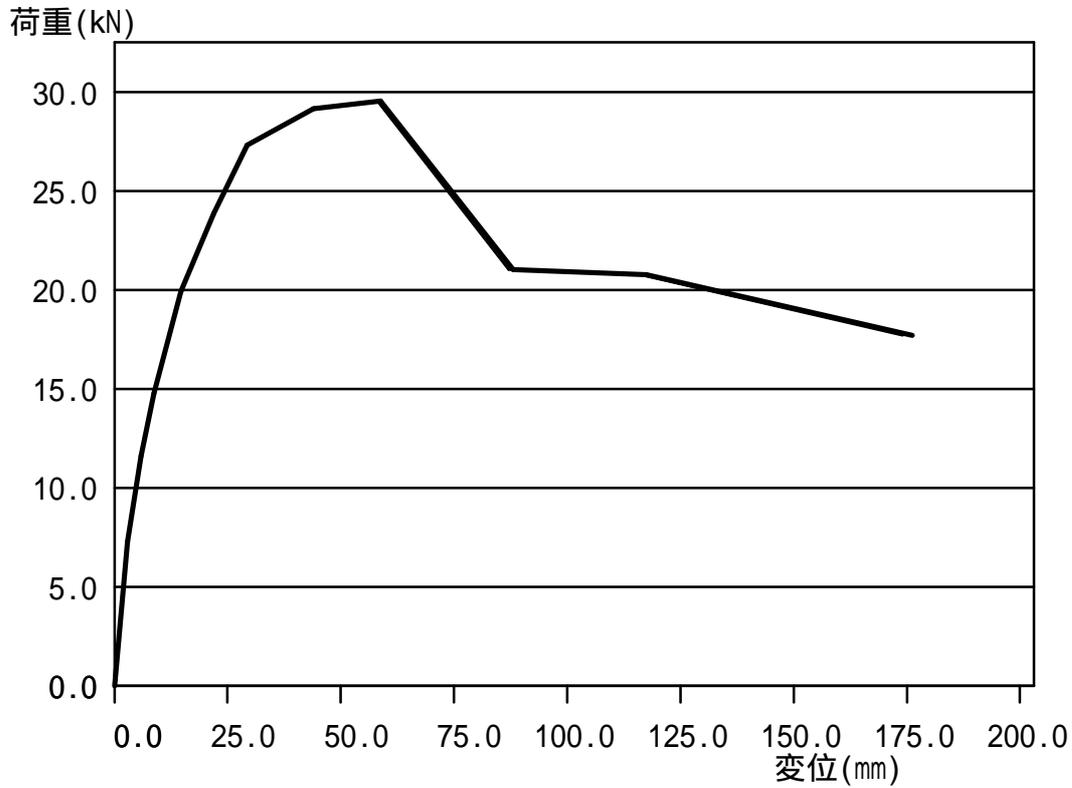
1 階 Y 方向 X20 15.287m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.1324)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

1階 Y方向 X20		15.287m										
変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	14.70	23.36	29.74	39.61	47.81	52.78	55.86	52.28	40.49	38.41	32.24

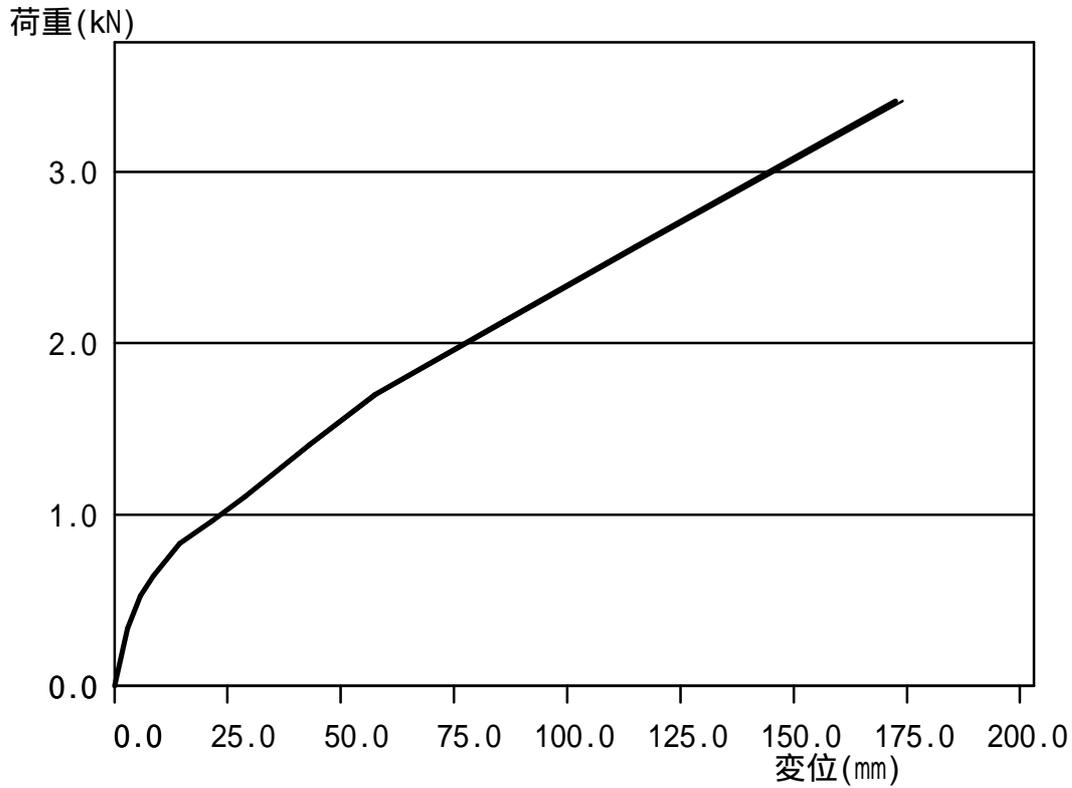
2 階 方向 Y3 2.820m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9877)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 X方向 Y3		2.820m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	7.22	11.51	14.68	19.78	23.72	27.15	29.08	29.53	21.35	20.79	17.83

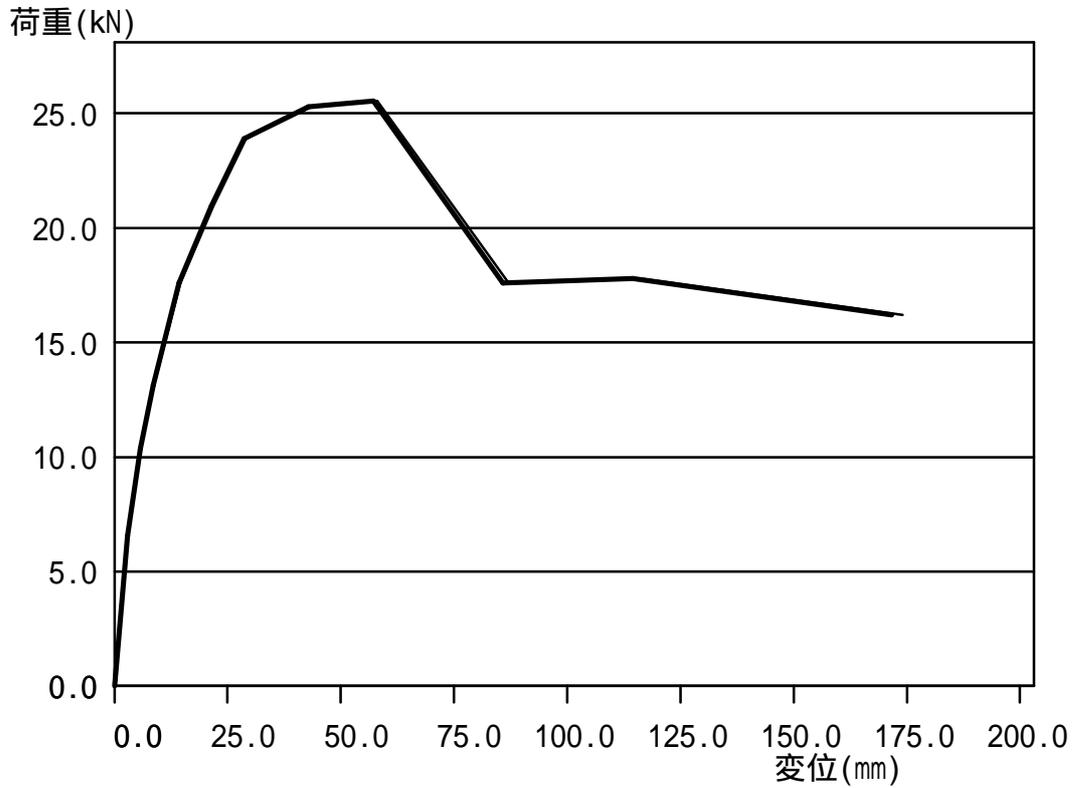
2 階 方向 Y7 6.460m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0083)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 X方向 Y7		6.460m											
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0	
荷重 kN	0.00	0.34	0.53	0.64	0.83	0.96	1.11	1.42	1.70	2.14	2.58	3.43	

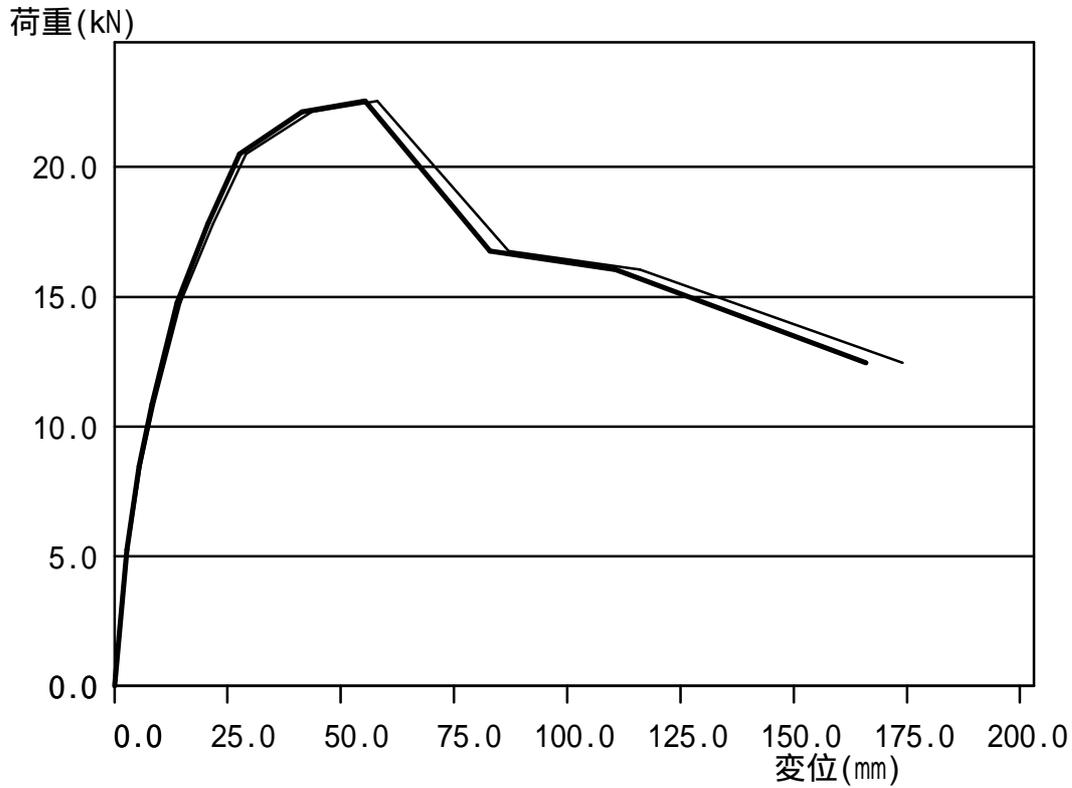
2 階 方向 Y8 7.370m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0134)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 X方向 Y8		7.370m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	6.63	10.45	13.24	17.70	21.07	23.94	25.29	25.33	17.60	17.74	16.14

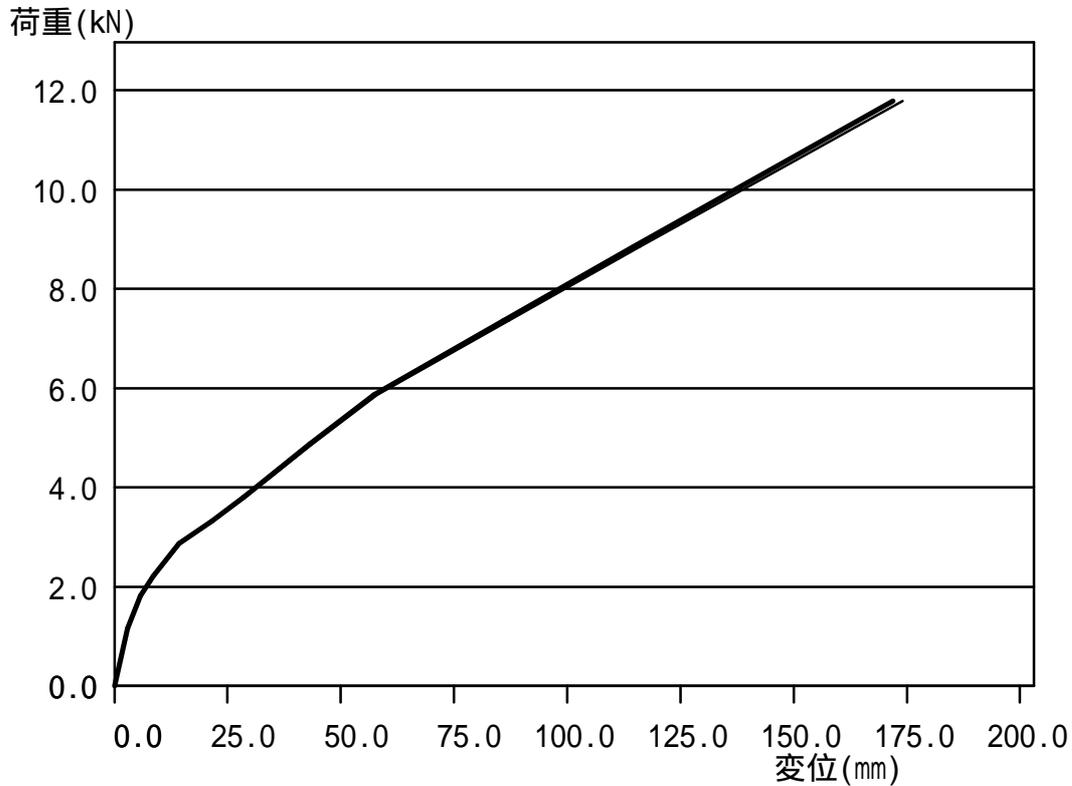
2 階 Y 方向 X9 7.370m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0485)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 Y方向 X9		7.370m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	5.42	8.70	11.14	15.06	18.22	20.65	22.19	21.98	16.66	15.71	11.93

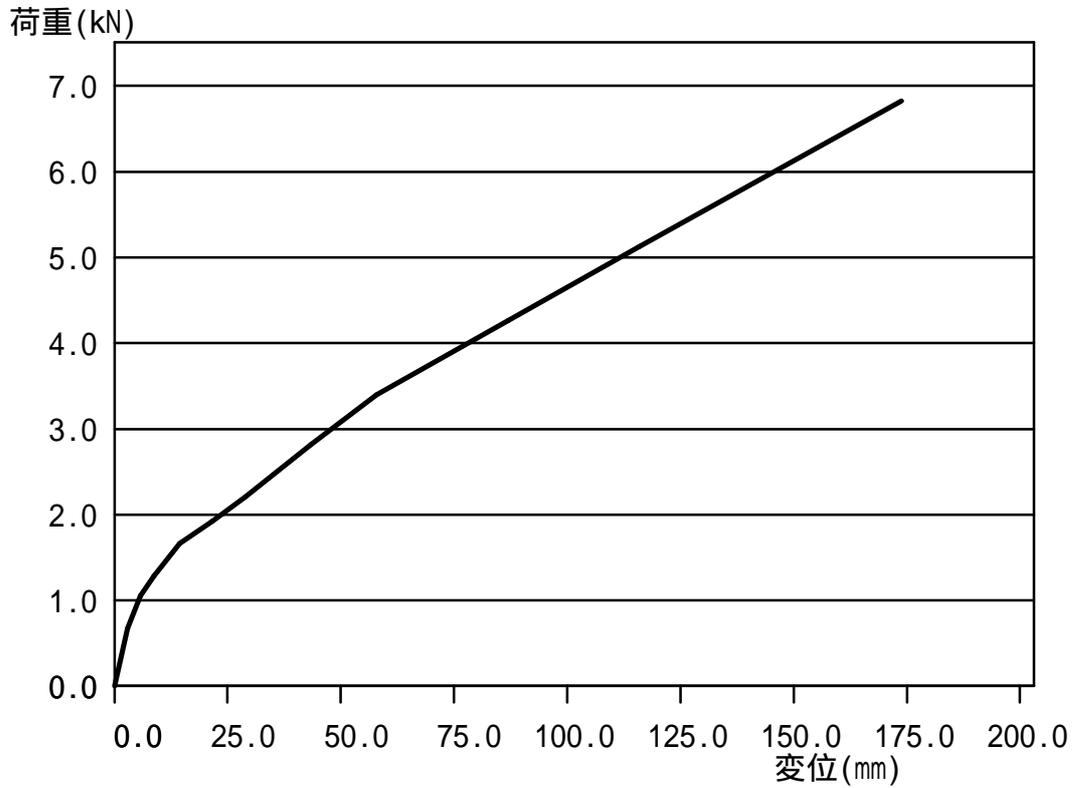
2 階 Y 方向 X13 10.555m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0116)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 Y方向 X13		10.555m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	1.17	1.83	2.22	2.89	3.34	3.84	4.90	5.90	7.41	8.92	11.89

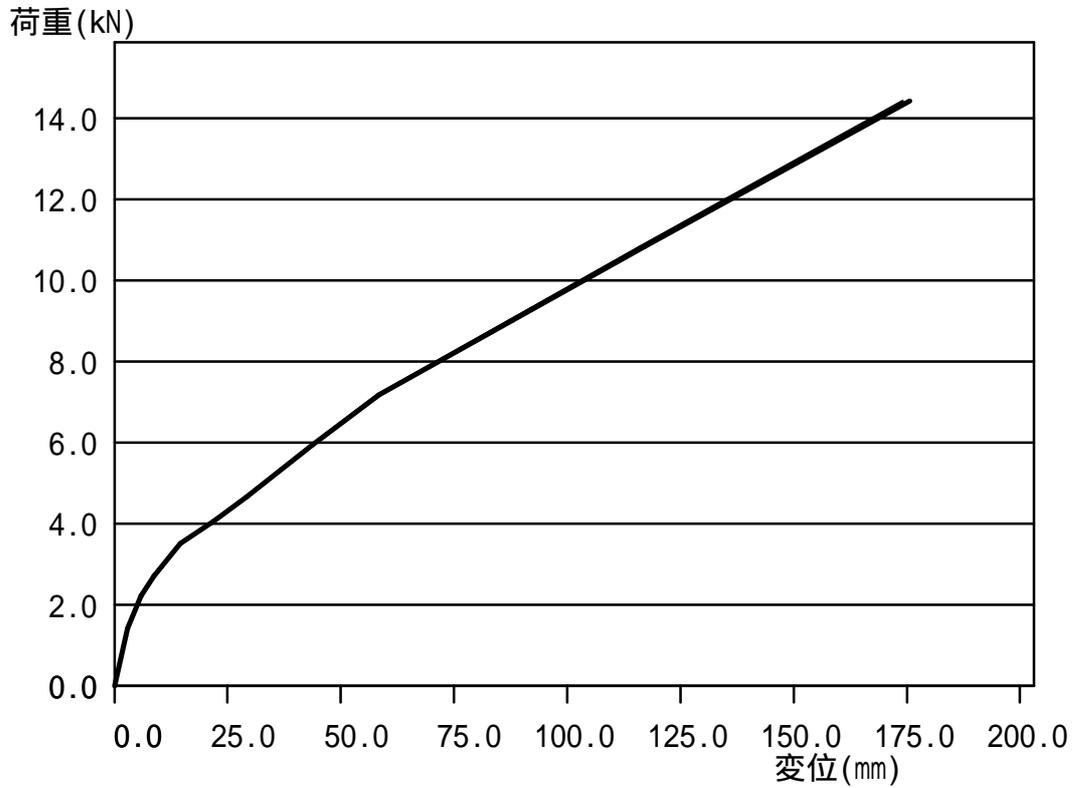
2 階 Y 方向 X14 11.465m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 1.0011)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 Y方向 X14		11.465m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	0.67	1.06	1.28	1.67	1.92	2.21	2.82	3.40	4.26	5.13	6.83

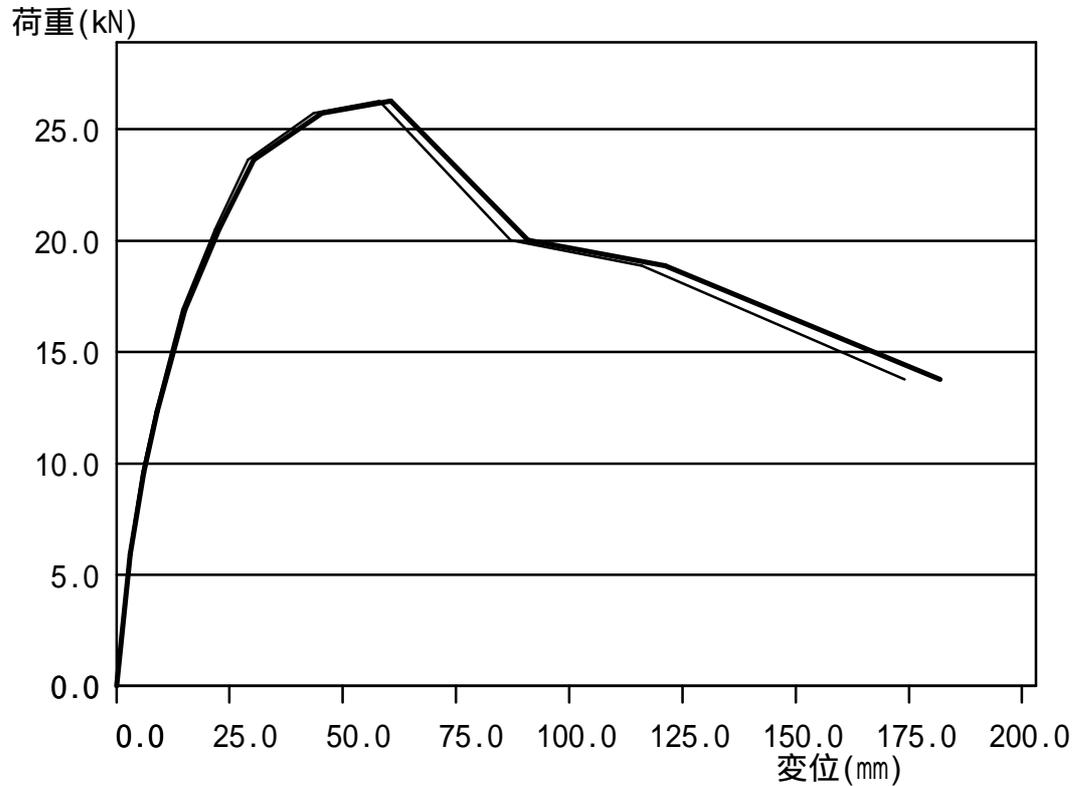
2 階 Y 方向 X16 12.375m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9905)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 Y方向 X16		12.375m										
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	1.41	2.22	2.69	3.50	4.05	4.65	5.92	7.13	8.95	10.76	14.32

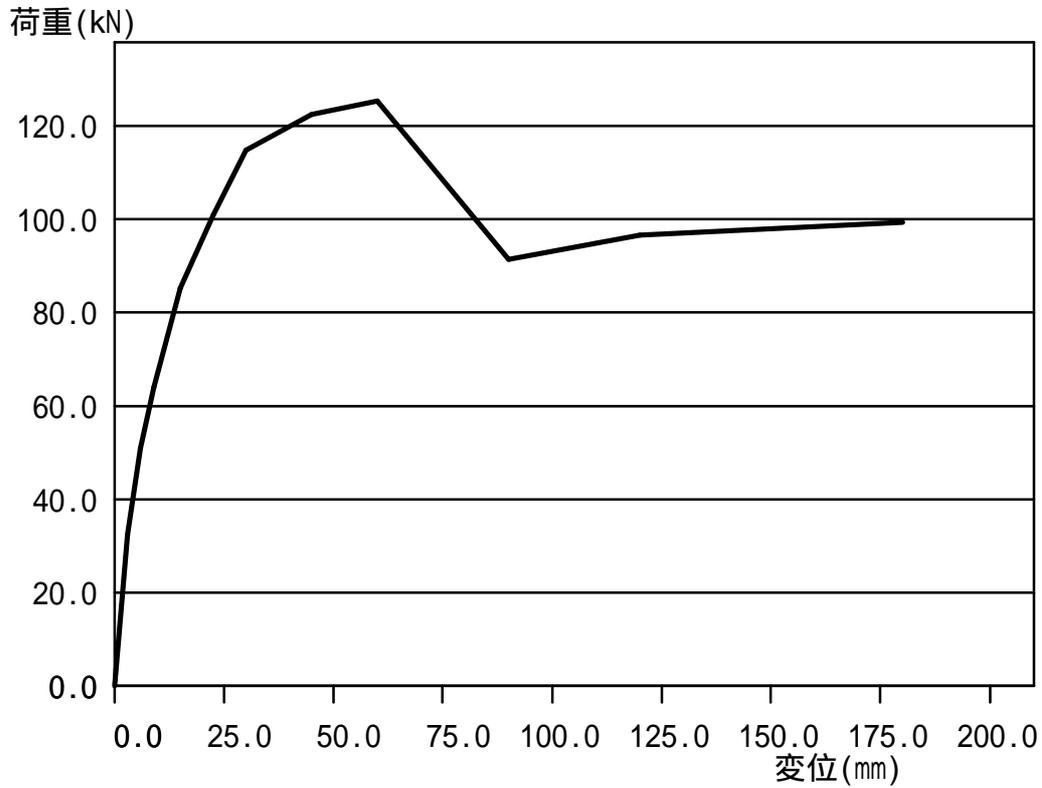
2 階 Y 方向 X20 15.287m 荷重-変形関係曲線(ねじれ補正後 補正值= 0.9568)



ねじれ補正後の荷重変形曲線の各点の値

2階 Y方向 X20		15.287m											
変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0	
荷重 kN	0.00	5.66	9.26	11.98	16.40	20.04	23.10	25.45	26.17	20.84	19.06	14.42	

1 階 方向 荷重-変形関係曲線

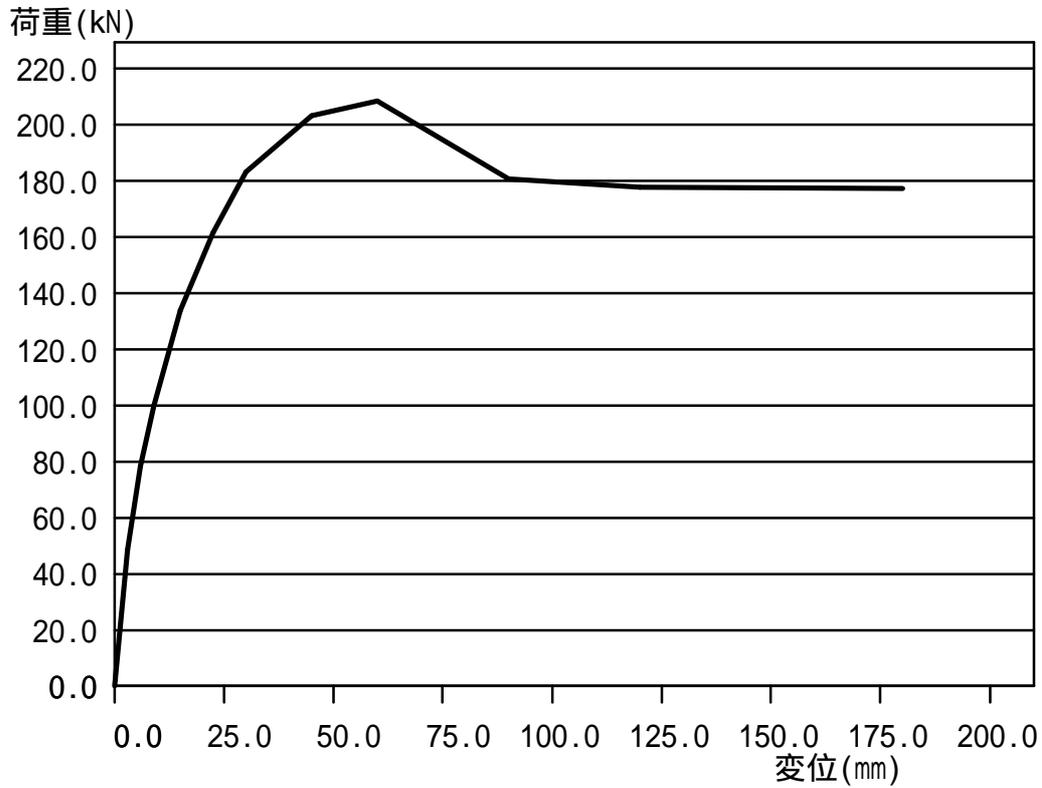


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正済み)

1階 X方向

変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	32.40	50.88	64.06	85.22	100.77	114.78	122.41	125.26	91.34	96.57	99.25

1 階 Y 方向 荷重-変形関係曲線

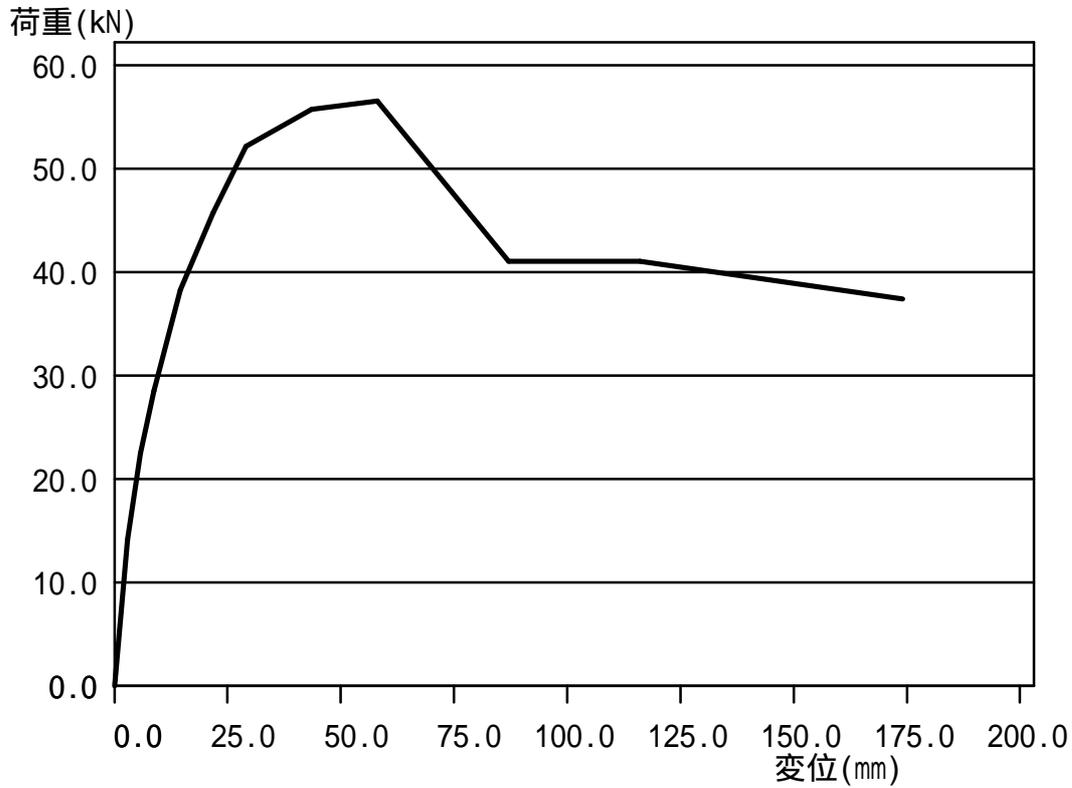


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正済み)

1階 Y方向

変位 mm	0.0	3.0	6.0	9.0	15.0	22.5	30.0	45.0	60.0	90.0	120.0	180.0
荷重 kN	0.00	48.64	78.38	99.86	133.83	161.52	183.14	203.13	208.38	180.74	177.74	177.15

2 階 方向 荷重-変形関係曲線

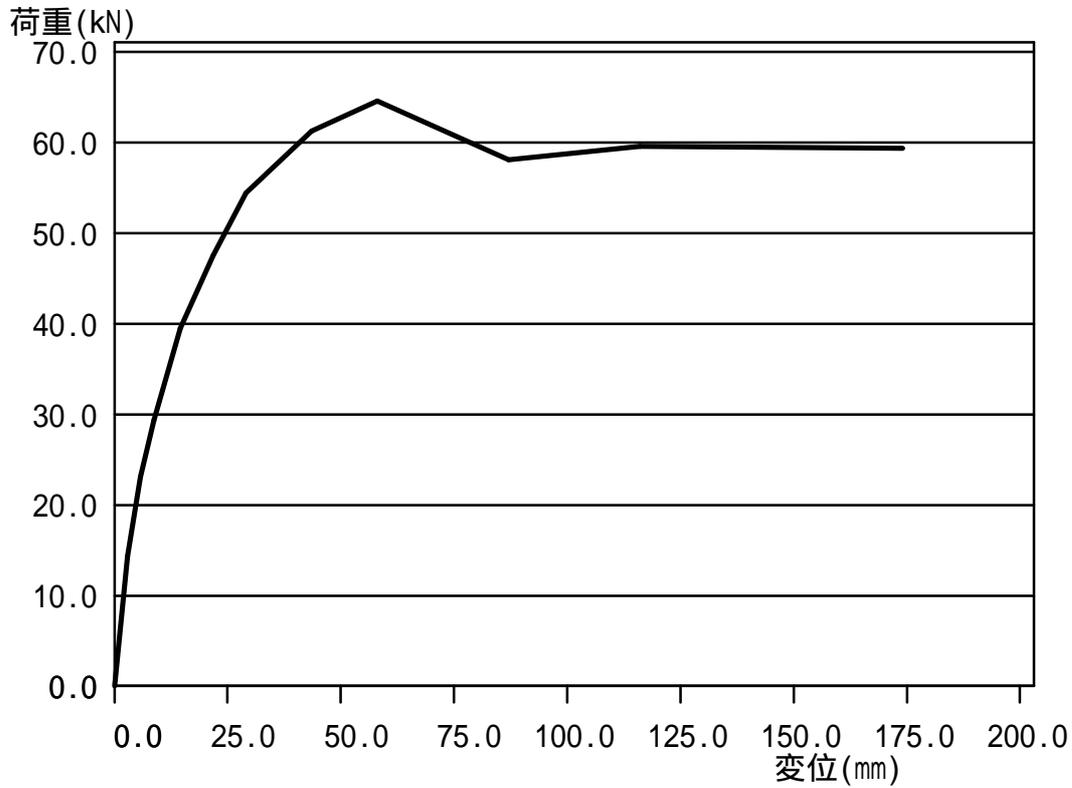


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正済み)

2階 X方向

変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	14.18	22.50	28.56	38.31	45.76	52.20	55.79	56.55	41.09	41.10	37.40

2 階 Y 方向 荷重-変形関係曲線

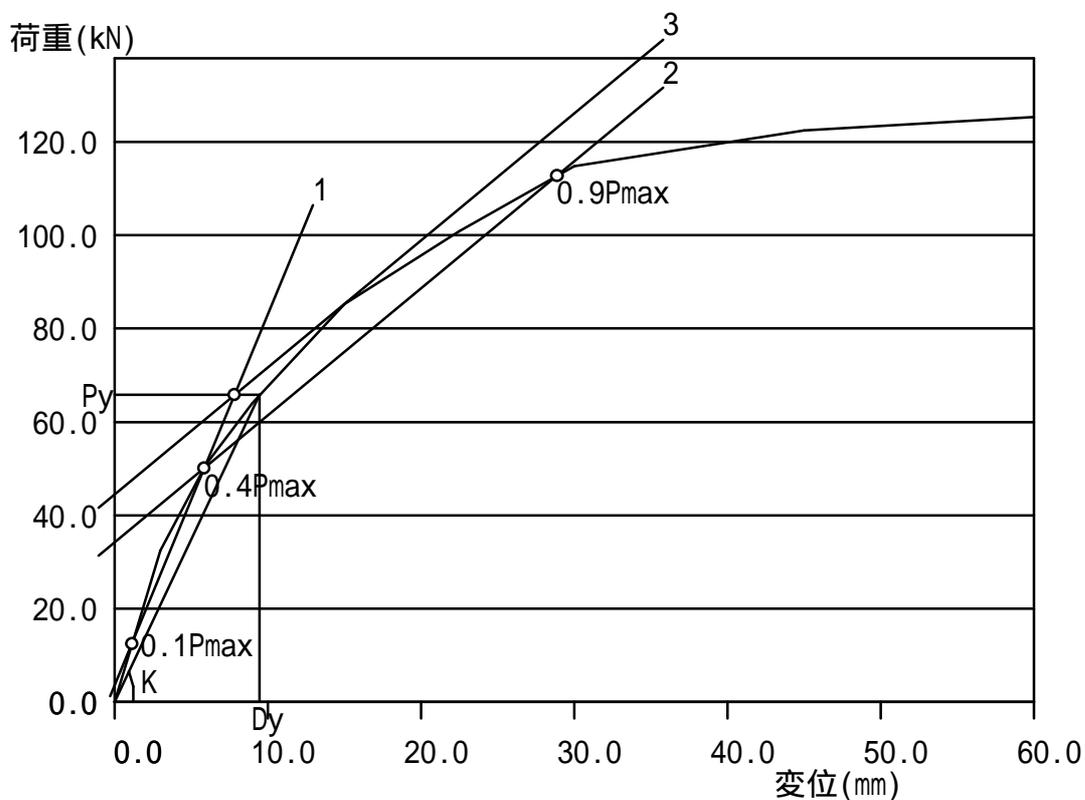


荷重変形曲線の各点の値 - 階別方向別の集計値(ねじれ補正済み)

2階 Y方向

変位 mm	0.0	2.9	5.8	8.7	14.5	21.8	29.0	43.5	58.0	87.0	116.0	174.0
荷重 kN	0.00	14.33	23.07	29.32	39.51	47.56	54.45	61.28	64.58	58.12	59.59	59.38

1 階 方向 降伏点及び剛性

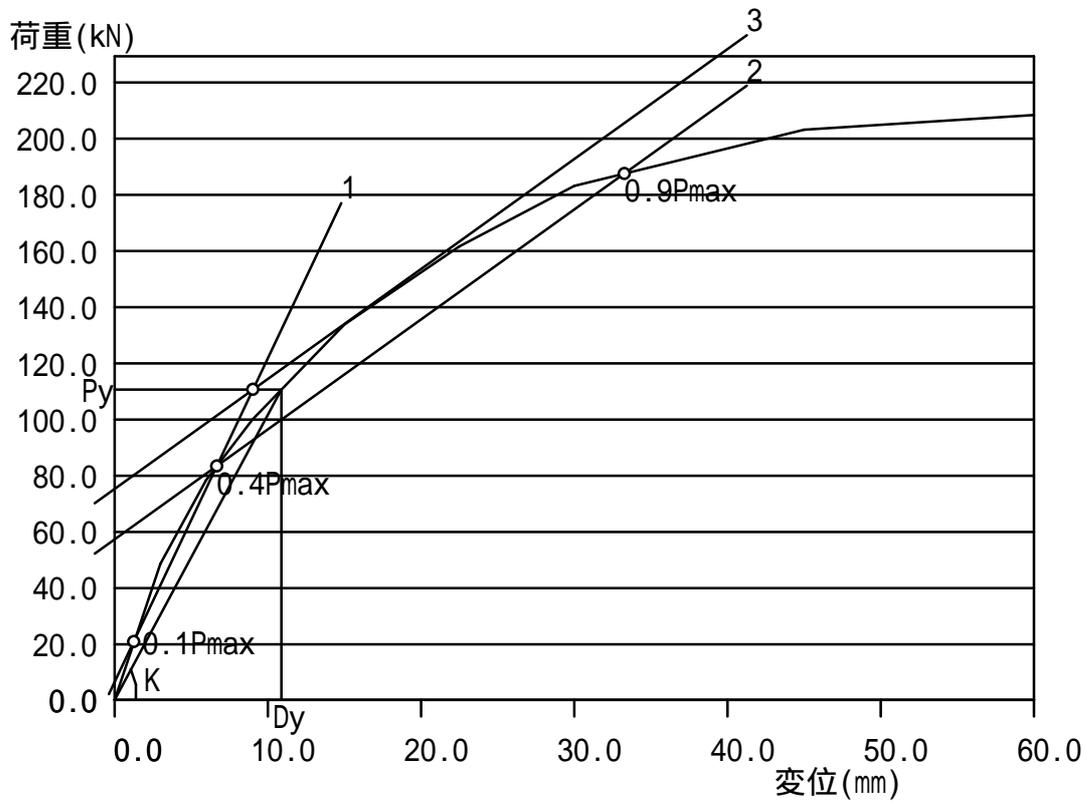


1階 X方向 降伏点及び剛性関連数値
 最大耐力 Pmax = 125.26 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	12.53	1.16
0.4Pmax	50.10	5.87
0.9Pmax	112.73	28.90
線1,3交点	65.79	7.84
降伏点	Py 65.79	Dy 9.49

剛性 $K = Py/Dy = 20794.79$ (kN/rad)

1 階 Y 方向 降伏点及び剛性

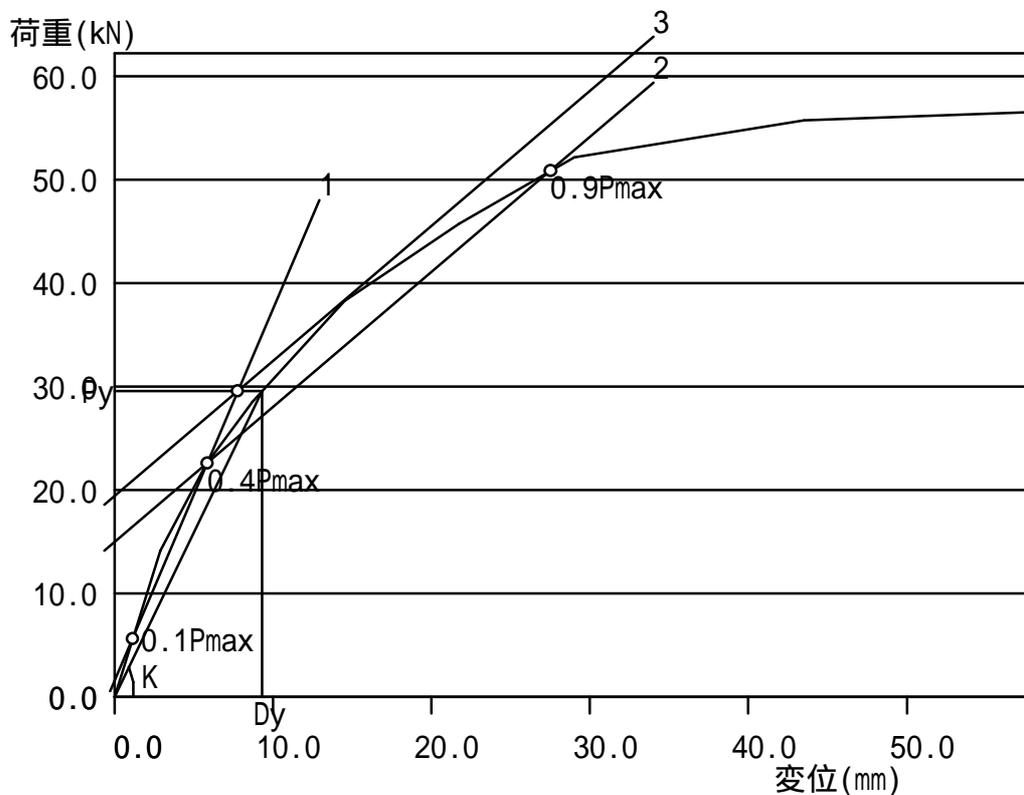


1階 Y方向 降伏点及び剛性関連数値
 最大耐力 Pmax = 208.38 kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	20.84	1.29
0.4Pmax	83.35	6.69
0.9Pmax	187.54	33.30
線1,3交点	110.61	9.05
降伏点	Py 110.61	Dy 10.90

剛性 $K = P_y/D_y = 30445.50$ (kN/rad)

2 階 方向 降伏点及び剛性

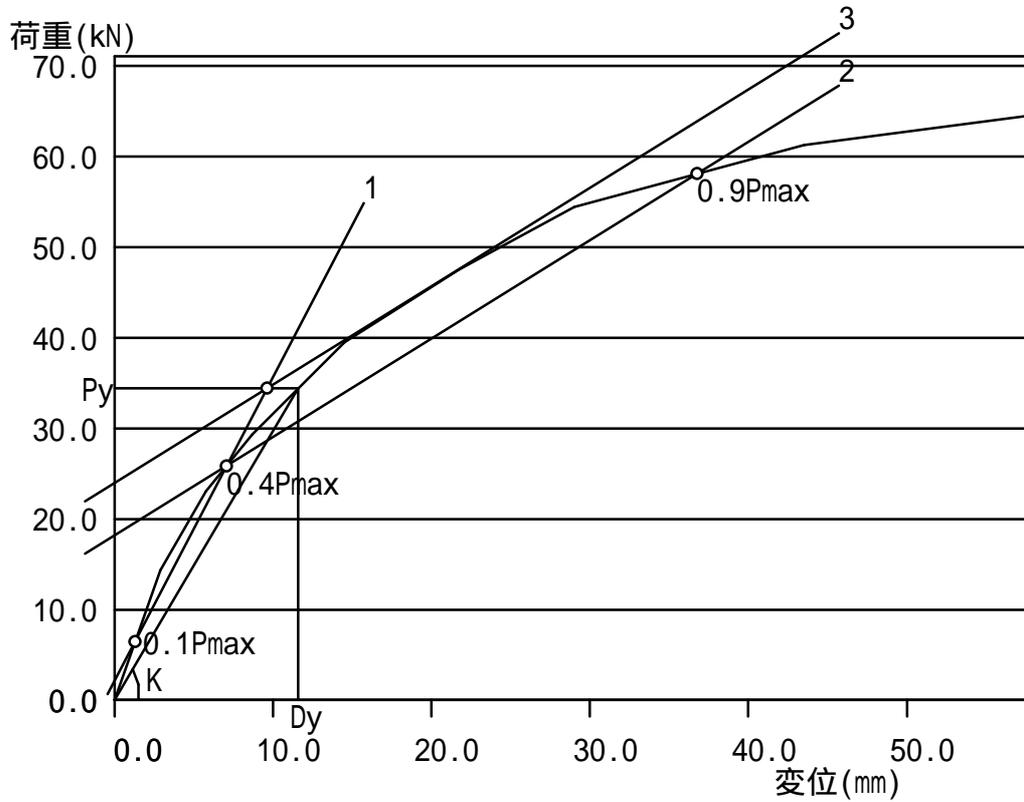


2階 X方向 降伏点及び剛性関連数値
 最大耐力 $P_{max} = 56.55$ kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	5.66	1.16
0.4Pmax	22.62	5.86
0.9Pmax	50.90	27.53
線1,3交点	29.58	7.79
降伏点	P_y 29.58	D_y 9.31

剛性 $K = P_y/D_y = 9217.37$ (kN/rad)

2 階 Y 方向 降伏点及び剛性

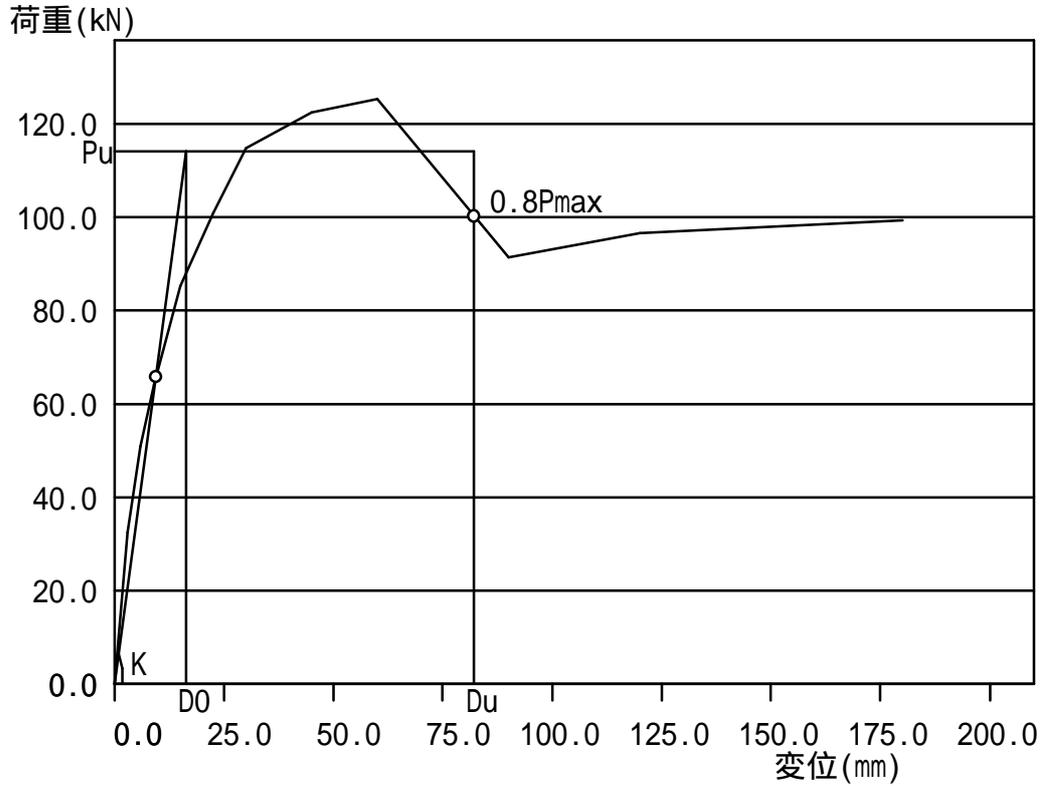


2階 Y方向 降伏点及び剛性関連数値
 最大耐力 $P_{max} = 64.58$ kN

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.1Pmax	6.46	1.31
0.4Pmax	25.83	7.08
0.9Pmax	58.12	36.78
線1,3交点	34.43	9.64
降伏点	P_y 34.43	D_y 11.61

剛性 $K = P_y/D_y = 8602.44$ (kN/rad)

1 階 方向 終局耐力及び塑性率

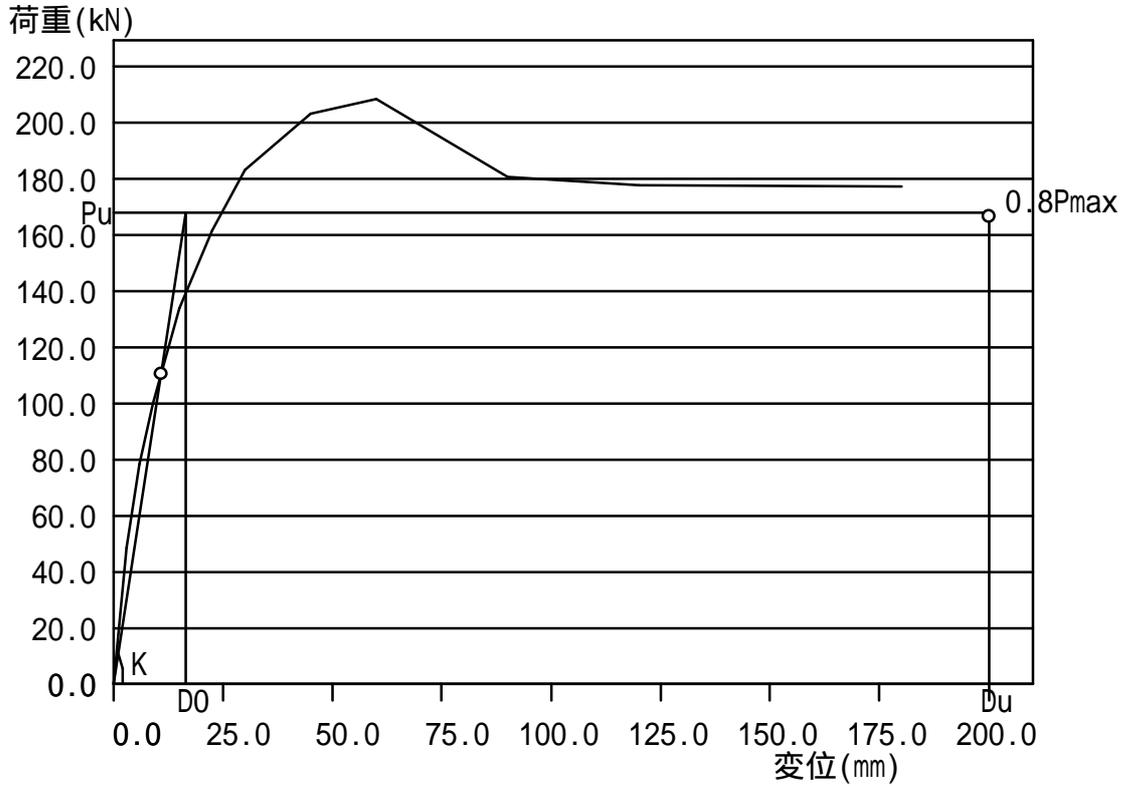


1階 X方向 終局耐力及び塑性率関連数値
 最大耐力 Pmax = 125.26 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	100.21	82.16
降伏点	Py 65.79	Dy 9.49

剛性 $K = Py/Dy = 20794.79$ (kN/rad)
 Pu算出用面積 $S = 8433.72$ (kNmm)
 終局耐力 $Pu = 114.09$ (kN)
 終局変位 $Du = 82.156$ (mm)
 K, Pu 交点変位 $D0 = 16.459$ (mm)
 塑性率 $\mu = Du/D0 = 4.992$
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.334$

1 階 Y 方向 終局耐力及び塑性率

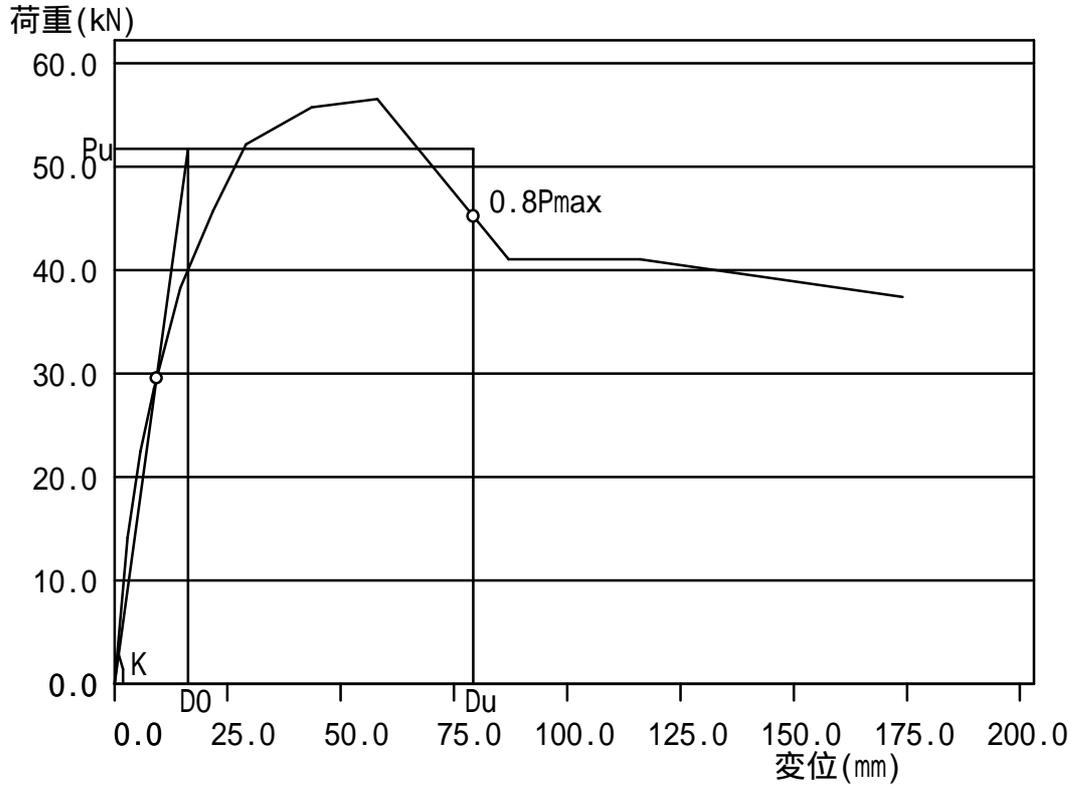


1階 Y方向 終局耐力及び塑性率関連数値
 最大耐力 Pmax = 208.38 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	166.70	200.00
降伏点	Py 110.61	Dy 10.90

剛性 K = Py/Dy = 30445.50 (kN/rad)
 Pu算出用面積 S = 32204.50 (kNmm)
 終局耐力 Pu = 167.97 (kN)
 終局変位 Du = 200.000 (mm)
 K, Pu 交点変位 D0 = 16.551 (mm)
 塑性率 $\mu = Du/D0 = 12.084$
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.208$

2 階 方向 終局耐力及び塑性率

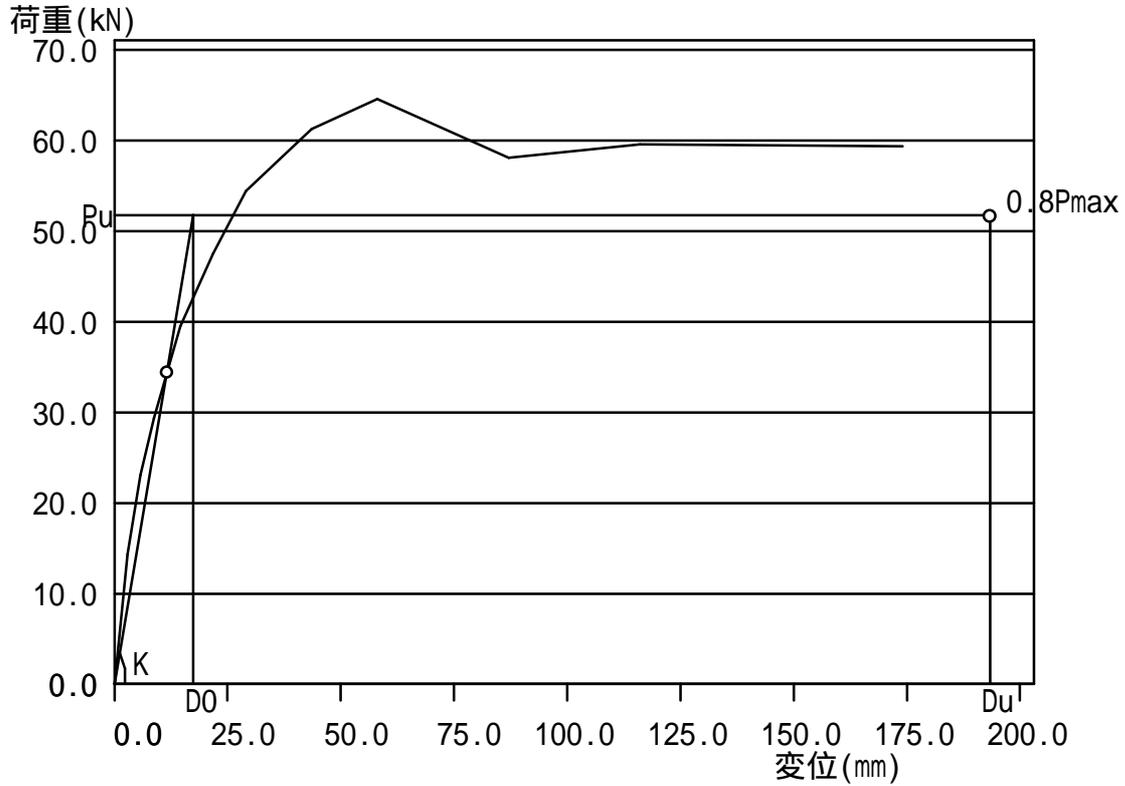


2階 X方向 終局耐力及び塑性率関連数値
 最大耐力 $P_{max} = 56.55$ (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	45.24	79.21
降伏点	P_y 29.58	D_y 9.31

剛性 $K = P_y/D_y = 9217.37$ (kN/rad)
 P_u 算出用面積 $S = 3678.53$ (kNmm)
 終局耐力 $P_u = 51.76$ (kN)
 終局変位 $D_u = 79.209$ (mm)
 K, P_u 交点変位 $D_0 = 16.285$ (mm)
 塑性率 $\mu = D_u/D_0 = 4.864$
 $D_s = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.338$

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 = 64.58 (kN)

符号等	荷重 kN	変位 mm
0.8Pmax	51.66	193.33
降伏点	Py 34.43	Dy 11.61

剛性 $K = Py/Dy = 8602.44$ (kN/rad)
 Pu算出用面積 $S = 9553.88$ (kNmm)
 終局耐力 $Pu = 51.75$ (kN)
 終局変位 $Du = 193.333$ (mm)
 K, Pu 交点変位 $D0 = 17.447$ (mm)
 塑性率 $\mu = Du/D0 = 11.081$
 $Ds = 1/\sqrt{2\mu - 1} = 0.217$

耐力と剛性

		耐力 (kN)	剛性 (kN/rad)
2階	X方向	51.76	9217.4
1階		114.09	20794.8
2階	Y方向	51.75	8602.4
1階		167.97	30445.5

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	20.38	9217.4	0.002	452.2	1.18	1.00
1階		66.56	20794.8	0.003	312.4	0.82	1.00
(平均)					382.3		

		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	20.38	8602.4	0.002	422.0	0.96	1.00
1階		66.56	30445.5	0.002	457.4	1.04	1.00
(平均)					439.7		

通り別重量の算定

2階 X方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
Y3	外壁 2階	990	7.92 X 1.45	11.365	11.365
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	685 990 400	28.818 8.19 X 1.45 10.01 X 1.45	19.740 11.757 5.806	37.303
Y7	内壁 2階	400	0.91 X 1.45	0.528	0.528
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	685 990 400	7.204 0.91 X 1.45 1.82 X 1.45	4.935 1.306 1.056	7.297
Y8	外壁 2階	990	7.92 X 1.45	11.365	11.365
計					67.857

2階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
X9	外壁 2階	990	4.55 X 1.45	6.532	6.532
~	屋根 外壁 2階	685 990	14.492 6.37 X 1.45	9.927 9.144	19.071
X13	内壁 2階	400	4.55 X 1.45	2.639	2.639

2階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	685 990 400	4.141 1.82 X 1.45 0.91 X 1.45	2.836 2.613 0.528	5.977
X14	内壁 2階	400	1.82 X 1.45	1.056	1.056
~	屋根 外壁 2階 内壁 2階	685 990 400	4.141 1.82 X 1.45 0.91 X 1.45	2.836 2.613 0.528	5.977
X16	内壁 2階	400	4.55 X 1.45	2.639	2.639
~	屋根 外壁 2階	685 990	13.250 5.82 X 1.45	9.076 8.360	17.436
X20	外壁 2階	990	4.55 X 1.45	6.532	6.532
計					67.857

1階 X方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
Y1	外壁 1階	990	4.55 X 1.50	6.757	6.757
~	屋根 外壁 1階	685 990	4.141 3.64 X 1.50	2.836 5.405	8.242
Y2	外壁 1階	990	7.46 X 1.50	11.081	11.081
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	10.931 2.73 X 1.50 1.82 X 1.50	7.488 4.054 1.092	12.634
Y3	外壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	990 990 400	7.92 X 1.45 0.46 X 1.50 4.55 X 1.50	11.365 0.676 2.730	14.771
~	屋根 床 外壁 2階 内壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 400 990 400	19.874 28.818 8.19 X 1.45 10.01 X 1.45 11.83 X 1.50 11.83 X 1.50	13.614 37.175 11.757 5.806 17.568 7.098	93.017
Y7	内壁 2階 内壁 1階	400 400	0.91 X 1.45 13.38 X 1.50	0.528 8.026	8.554
~	屋根 床 外壁 2階 内壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 400 990 400	25.298 7.204 8.83 X 1.45 1.82 X 1.45 6.37 X 1.50 27.03 X 1.50	17.329 9.294 12.671 1.056 9.459 16.216	66.026
Y10	内壁 1階	400	0.91 X 1.50	0.546	0.546
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	19.502 1.37 X 1.50 3.64 X 1.50	13.359 2.027 2.184	17.570
Y12	外壁 1階 内壁 1階	990 400	9.74 X 1.50 3.64 X 1.50	14.459 2.184	16.643

1階 X方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	2.070 0.46 X 1.50 0.46 X 1.50	1.418 0.676 0.273	2.367
Y13	外壁 1階	990	4.55 X 1.50	6.757	6.757
計					264.963

1階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
X1	外壁 1階	990	9.56 X 1.50	14.189	14.189
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	8.695 1.82 X 1.50 2.73 X 1.50	5.956 2.703 1.638	10.297
X2	内壁 1階	400	4.09 X 1.50	2.457	2.457
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	34.780 7.28 X 1.50 10.92 X 1.50	23.824 10.811 6.552	41.187
X7	外壁 1階 内壁 1階	990 400	4.09 X 1.50 5.46 X 1.50	6.081 3.276	9.357
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	4.969 2.73 X 1.50 3.64 X 1.50	3.403 4.054 2.184	9.642
X8	内壁 1階	400	2.73 X 1.50	1.638	1.638
~	屋根 外壁 1階 内壁 1階	685 990 400	4.969 1.82 X 1.50 1.82 X 1.50	3.403 2.703 1.092	7.198
X9	外壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	990 990 400	4.55 X 1.45 1.82 X 1.50 1.82 X 1.50	6.532 2.703 1.092	10.326
~	屋根 床 外壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 990 400	1.242 2.070 1.82 X 1.45 0.46 X 1.50 2.28 X 1.50	0.851 2.671 2.613 0.676 1.365	8.175
X9a	外壁 1階	990	0.91 X 1.50	1.351	1.351
~	屋根 床 外壁 1階	685 1290 990	1.656 2.070 2.73 X 1.50	1.134 2.671 4.054	7.859
X10	内壁 1階	400	2.73 X 1.50	1.638	1.638
~	屋根 床 外壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 990 400	3.312 4.141 4.55 X 1.45 0.91 X 1.50 1.82 X 1.50	2.269 5.341 6.532 1.351 1.092	16.585
X11	内壁 1階	400	2.73 X 1.50	1.638	1.638

1階 Y方向

通り	項目	単位荷重 (N/m ²)	面積または長さ (m x m), (m ²)	重量 Wi0(kN)	合計重量 Wi(kN)
~	屋根 床 外壁 2階 内壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 400 990 400	8.281 10.351 1.82 X 1.45 5.46 X 1.45 3.18 X 1.50 8.65 X 1.50	5.672 13.353 2.613 3.167 4.730 5.187	34.722
X14	内壁 2階 内壁 1階	400 400	1.82 X 1.45 7.28 X 1.50	1.056 4.368	5.424
~	屋根 床 外壁 2階 内壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 400 990 400	4.969 6.211 6.73 X 1.45 5.46 X 1.45 5.82 X 1.50 2.73 X 1.50	3.403 8.012 9.667 3.167 8.649 1.638	34.535
X17	内壁 1階	400	0.91 X 1.50	0.546	0.546
~	屋根 床 外壁 2階 外壁 1階 内壁 1階	685 1290 990 990 400	8.943 11.179 0.91 X 1.45 1.82 X 1.50 4.91 X 1.50	6.126 14.421 1.306 2.703 2.948	27.505
X20	外壁 2階 外壁 1階	990 990	4.55 X 1.45 8.19 X 1.50	6.532 12.162	18.694
計					264.963

1.3. 平均床倍率の計算

2層(3階床、又は2階の屋根)

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

1層(2階床、又は1階の屋根)

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

1.4. 偏心率と剛性率による形状特性係数 F e s

		偏心率	偏心率 低減 F _s	剛性率 低減 F _s	形状特性 係数 F _{e s}
2階	X方向	0.024	1.000	1.000	1.000
1階		0.003	1.000	1.000	1.000
2階	Y方向	0.052	1.000	1.000	1.000
1階		0.118	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

		保有する耐力 (終局耐力P _u) (kN)	構造特性係数 D _s	形状特性係数 F _{e s}	地震力により 生じる力 Q _{ud} (kN)	必要保有 水平耐力 Q _{un} (kN)
2階	X方向	51.76	0.338	1.000	101.92	34.50
1階		114.09	0.334	1.000	332.82	111.04
2階	Y方向	51.75	0.217	1.000	101.92	22.15
1階		167.97	0.208	1.000	332.82	69.15

16. 判定

		必要保有水平 耐力 Q_{un} (kN)	保有水平耐力 $Q_d (=P_u)$ (kN)	耐力の評点 Q_d / Q_{un}	判 定
2階	X方向	34.50	51.76	1.50	倒壊しない
1階		111.04	114.09	1.02	一応倒壊しない
2階	Y方向	22.15	51.75	2.33	倒壊しない
1階		69.15	167.97	2.42	倒壊しない

17. 地盤

	・敷地が傾斜地で、敷地内に盛り土、切り土部分がある。
	・建物周囲に、1.5m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。
	・スエーデン式サウンディング試験等で、地耐力30kN/m ² 以下の層が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)
レ	・部分2階建てで、2階の直下部分に壁が少ない。
	(その他の所見)

20. 柱の折損

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

21. 横架材接合部の外れ

	・12畳以上の大きな部屋がある
	・母屋部分より、下家部分に壁が多い。
	・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)

22. 屋根葺き材の落下の可能性

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

23. 診断表

この住宅は、建築基準法の想定する大地震で、

(一応倒壊しない)

評点

	X方向	Y方向
2 階	1.50	2.33
1 階	1.02	2.42

(印は最低値を示す)

その他に、以下の部位が大きく壊れる可能性があります。

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

総合所見

総合所見

上部構造以外は、おおむね良好

部材仕様表

壁面仕様

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

軸組等の要素仕様 (精密診断用)

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

開口部の仕様 (記号は平面図で使用)

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

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚		短ほぞ差し	い 0.00 (0.00)
	K	かすがい打ち	い 0.00 (0.00)
	N	長ほぞ差し込み栓	ろ 3.40 (0.65)
	L	C P - L	ろ 3.40 (0.65)
	V	山型プレート	は 5.10 (1.00)
	T	T字かど金物	は 5.10 (1.00)
	P	羽子板ボルト	に 7.50 (1.40)
	I	短冊金物	に 7.50 (1.40)
	Ps	スクリュー釘 5 0 +羽子板ボルト	ほ 8.50 (1.60)
	Is	スクリュー釘 5 0 +短冊金物	ほ 8.50 (1.60)
	2	1 0 KN引き寄せ金物	へ 10.00 (1.80)
	3	1 5 KN引き寄せ金物	と 15.00 (2.80)
	4	2 0 KN引き寄せ金物	ち 20.00 (3.70)
5	2 5 KN引き寄せ金物	り 25.00 (4.70)	
6	1 5 KN引き寄せ金物 X 2	ぬ 30.00 (5.60)	

床組等の仕様

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

1階 平面図

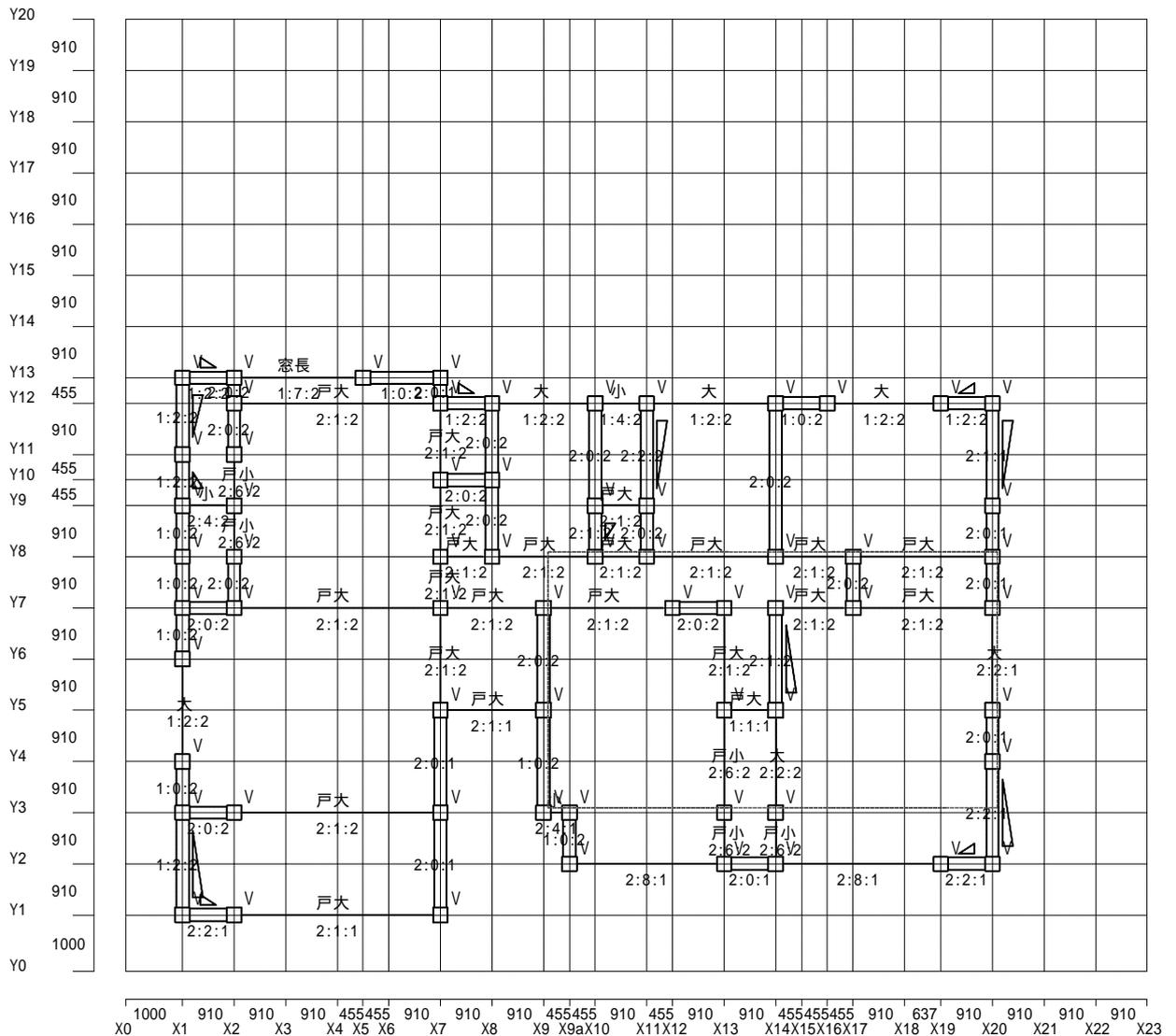
1 階 平面図

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

耐力壁 符号	耐力(kN/m)	剛性(kN/rad/m)	仕様
1:2:2 / 2:2:1	5.72	1444.0	ラスシート+モルタル塗り+真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 30x90
1:0:2 / 2:0:1	3.80	1060.0	ラスシート+モルタル塗り+真壁)ラスボード下地漆喰塗り
2:0:2	2.60	500.0	真壁)ラスボード下地漆喰塗り +真壁)ラスボード下地漆喰塗り
2:1:2	5.16	1020.0	真壁)ラスボード下地漆喰塗り +真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 45x90
2:2:2	4.52	884.0	真壁)ラスボード下地漆喰塗り +真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 30x90
1:1:2 / 2:1:1	6.36	1580.0	ラスシート+モルタル塗り+真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 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 戸大:掃き出し 戸小:掃き出し小 小:小窓 大:腰高窓(大) 窓長:腰高窓特大

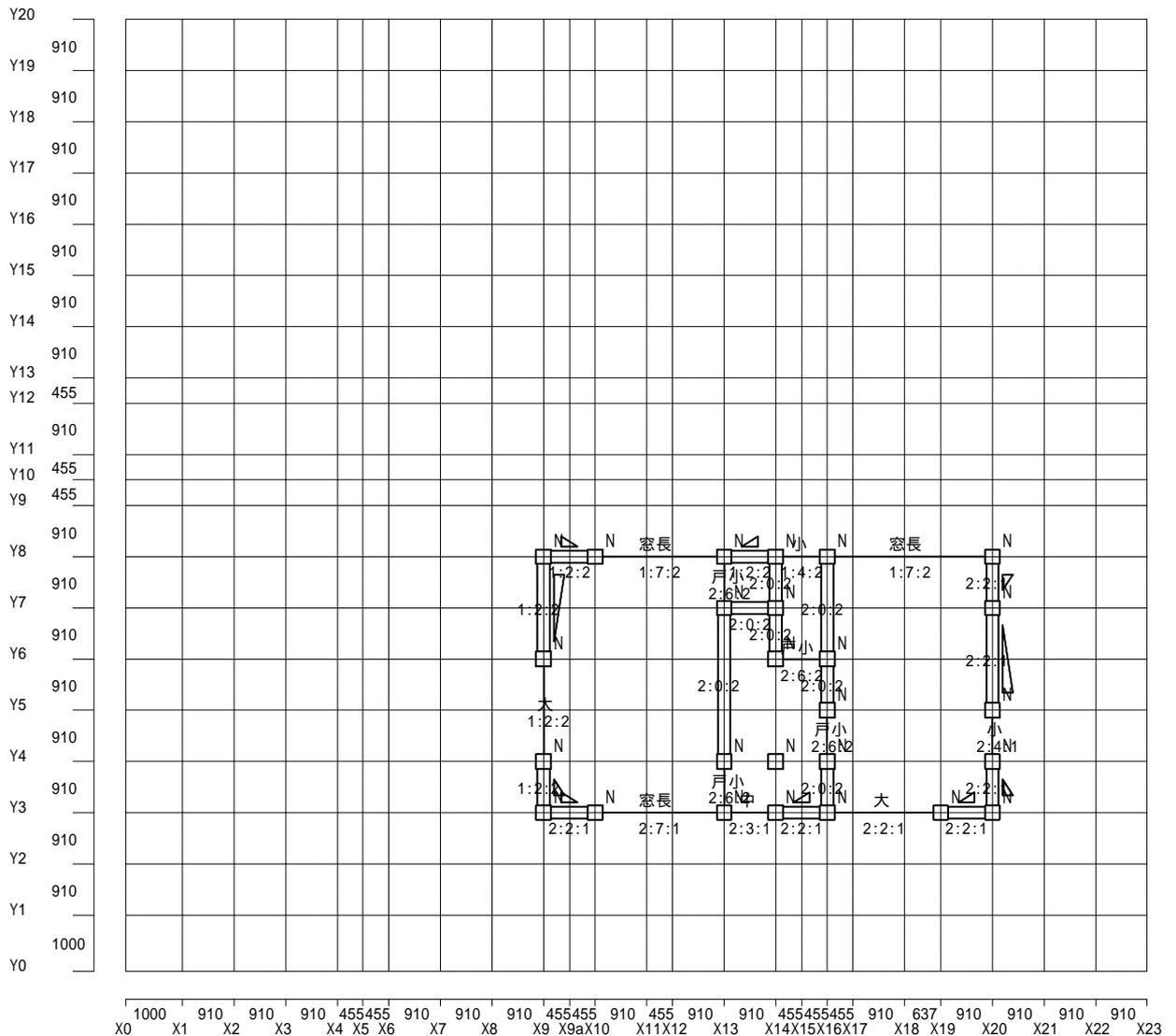


2階 平面図

2階 平面図

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

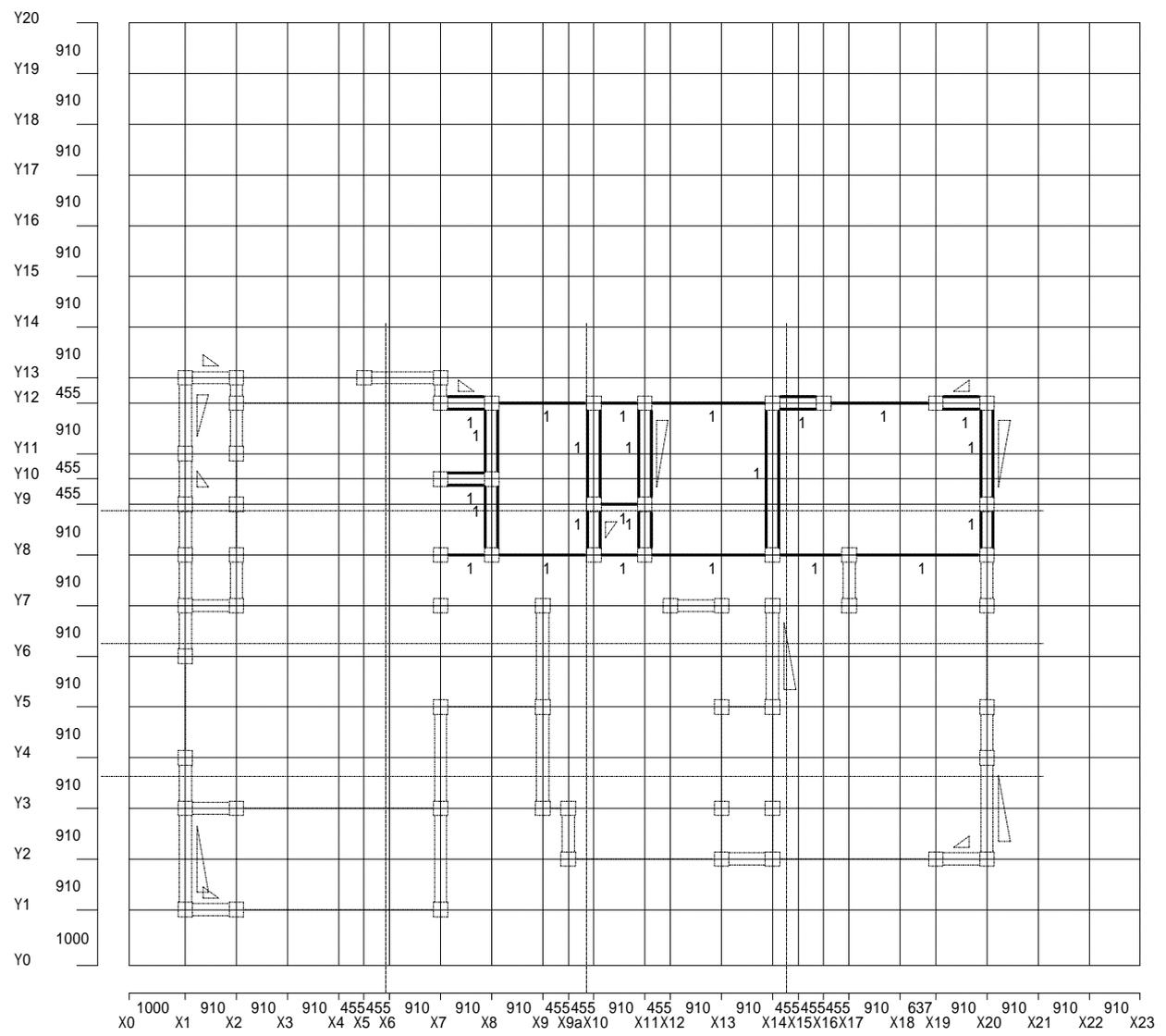
耐力壁 符号 耐力(kN/m) 剛性(kN/rad/m)
 1:2:2 / 2:2:1 5.72 1444.0 ラスシート+モルタル塗り+真壁)ラスボード下地漆喰塗り +筋かい 30x90
 2:0:2 2.60 500.0 真壁)ラスボード下地漆喰塗り +真壁)ラスボード下地漆喰塗り
 上記符号については2本太線(耐力壁)部分(中央が軸組仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号)のもので、
 図中1本太線(下記開口記号のある壁)部分については、中央が開口仕様リスト番号、左右が面材仕様リスト番号を示す
 開口記号 窓長:腰高窓特大 中:腰高窓(中) 大:腰高窓(大) 戸小:掃き出し小 小:小窓



1階 劣化部分・基礎個別 伏図

1階 劣化部分・基礎個別 伏図

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

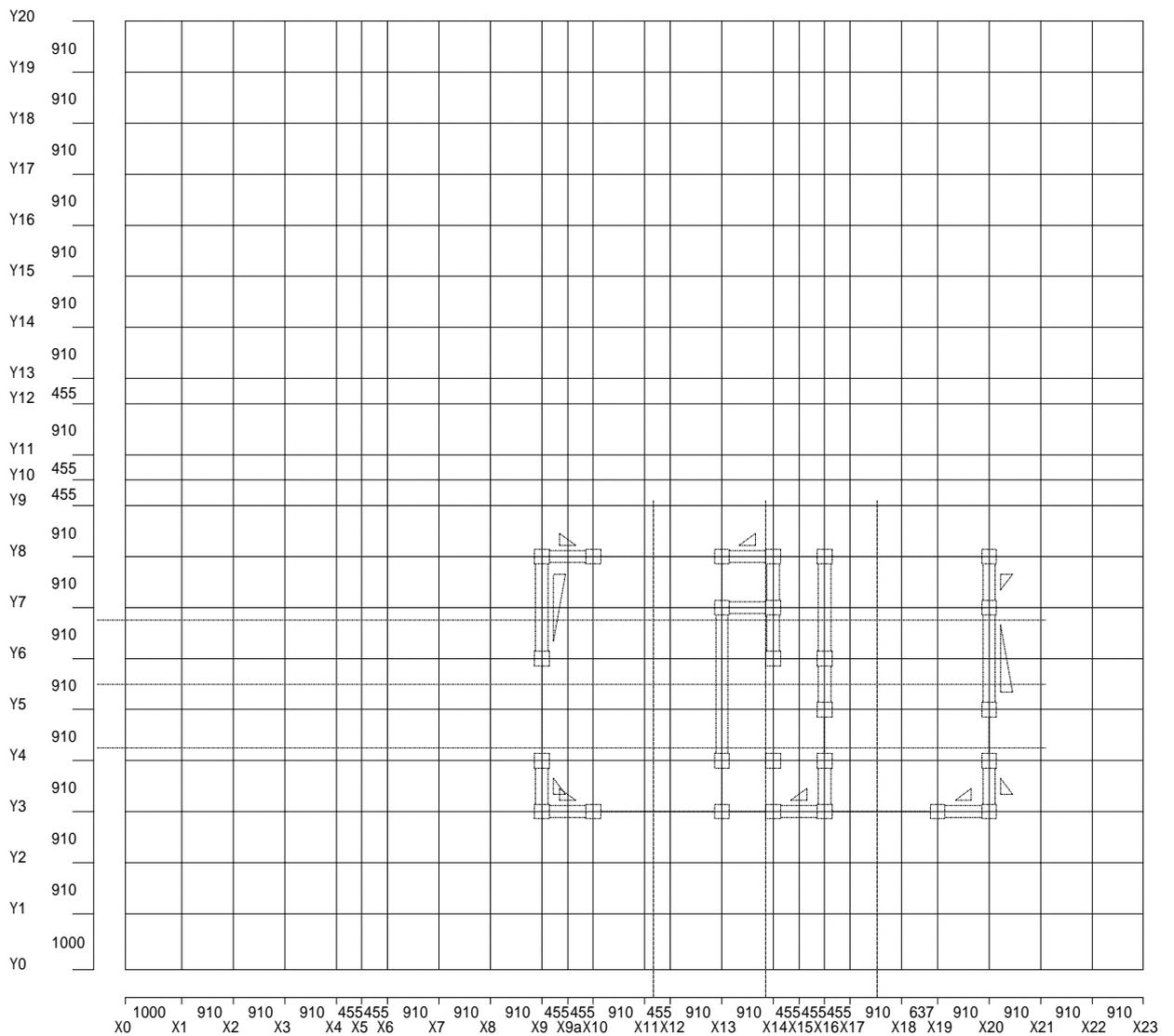


2階 劣化部分 伏図

2階 劣化部分 伏図

凡例

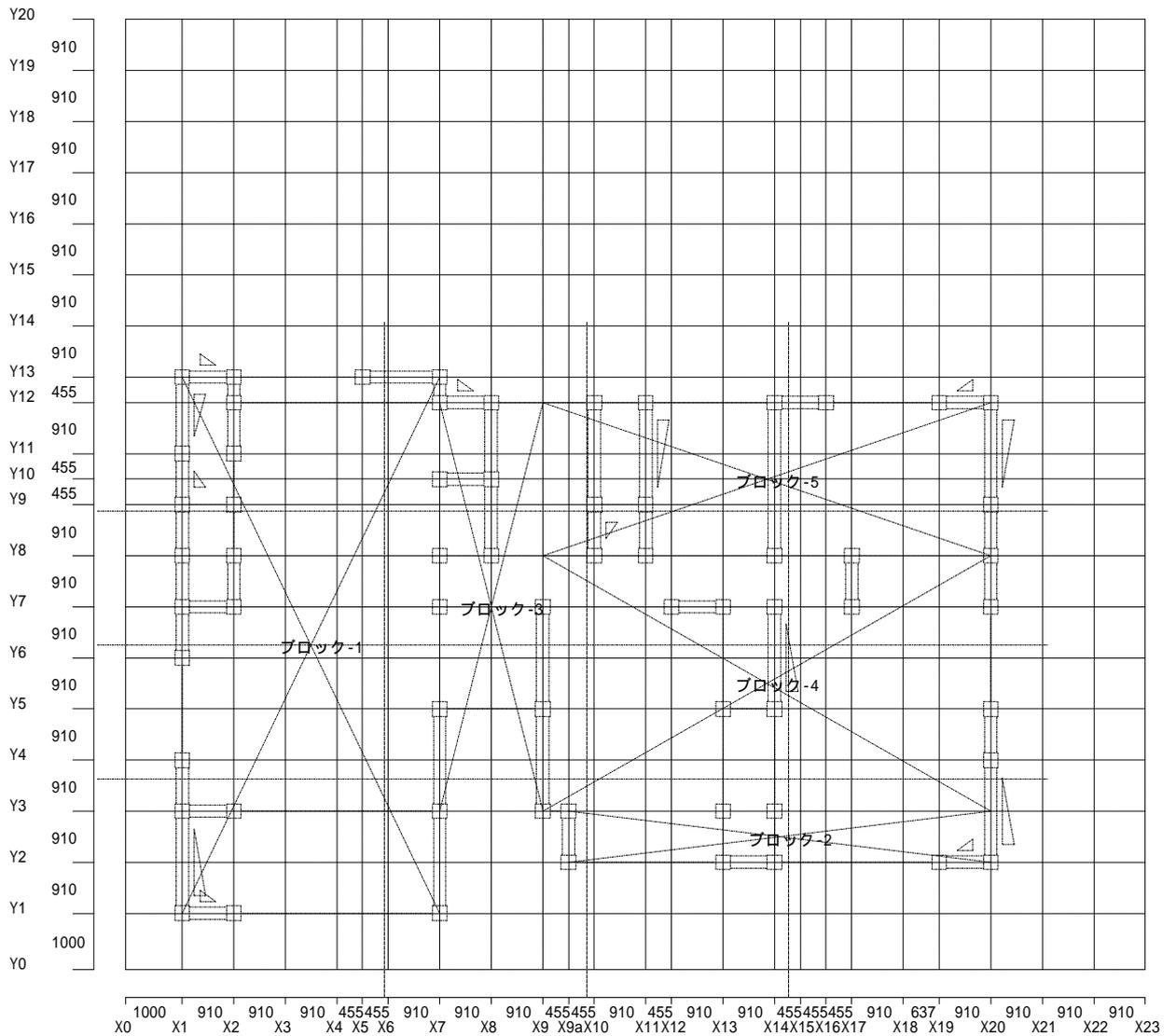
- 2 本太線 : 耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
- 1 本太線 : 非耐力壁の劣化部分、及び補修済部分
- 太線 : 柱の劣化部分、及び補修済部分
- 細線 : 劣化のない部分(番号表示なし)
- 表示番号 1 : 部分的な劣化 2 : 著しい劣化 3 : 補修済の部分



1階 釘打ち仕様伏図

1階 釘打ち仕様伏図

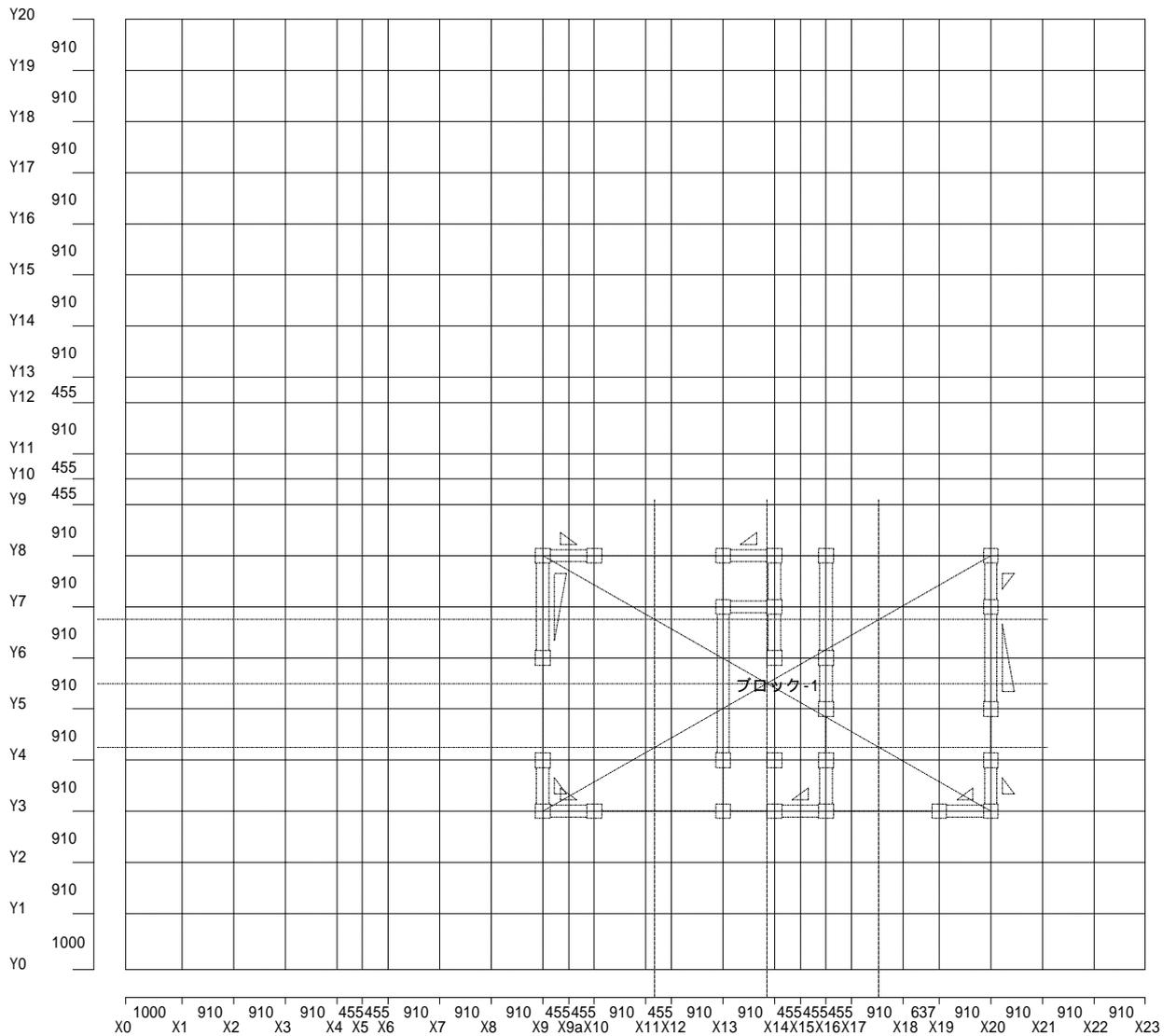
- 凡例
- 太線：壁面材で釘打ち仕様が標準以外の部分
 - 太線斜め線：床面材で釘打ち仕様が標準以外の部分
 - 細線：釘打ち仕様が標準と同等か必要のない部分(仕様リスト番号なし)
- 図中の番号は、釘打ち仕様の番号を示す(番号のないところ及び 0 は、標準部分)
- 床面材の場合、左側の番号が床仕様1の釘、右側の番号が床仕様2の釘を示す
- 釘打ち仕様 1:N38@200 2:GNF40@150



2階 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
- 釘打ち仕様 1:N38@200 2:GNF40@150

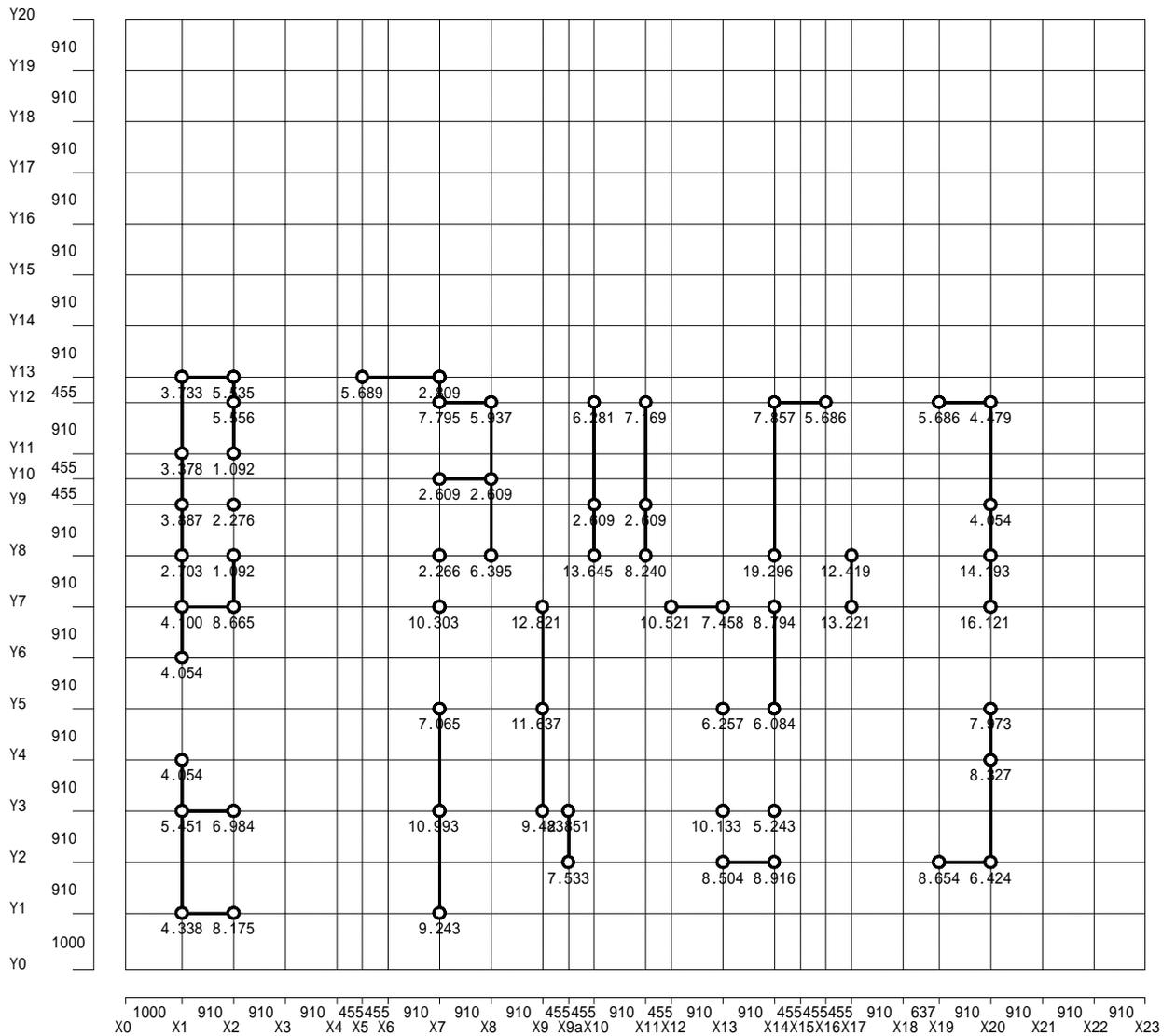


1階 長期鉛直軸力伏図

長期鉛直軸力伏図

1 階

表示の数値は軸力(kN)

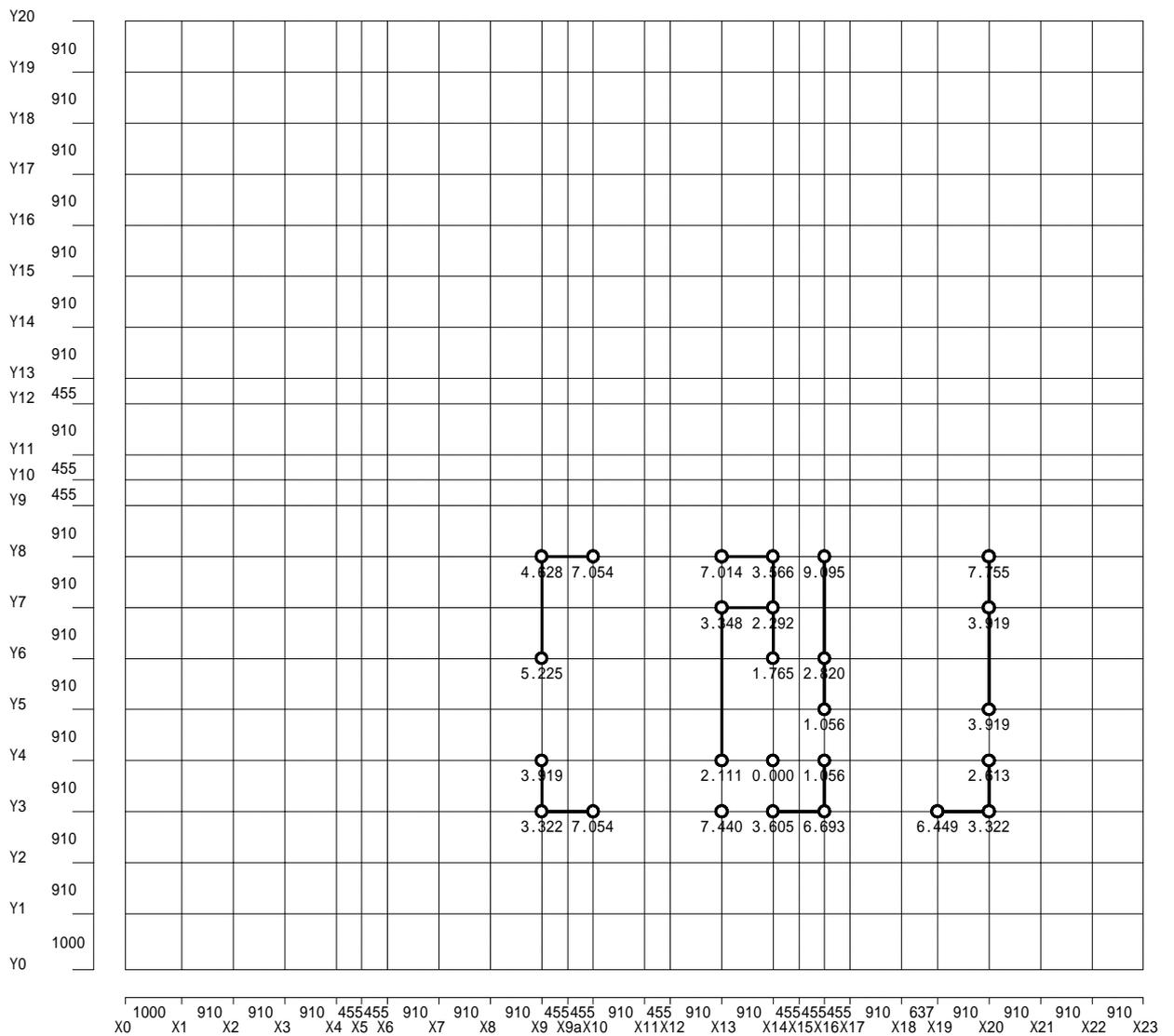


2階 長期鉛直軸力伏図

長期鉛直軸力伏図

2階

表示の数値は軸力(kN)

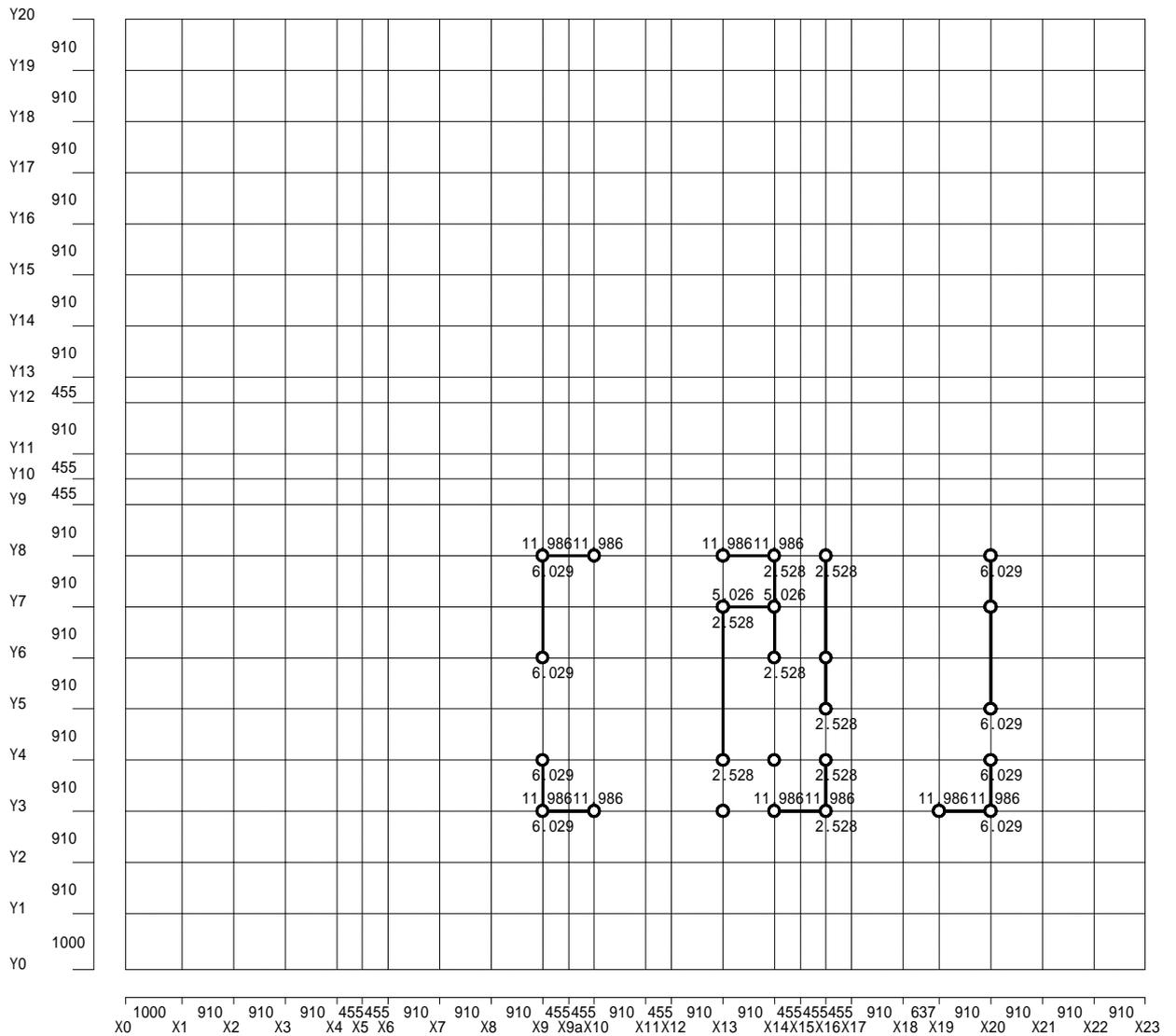


2階 地震力による軸力伏図

地震力による軸力伏図

上段：X方向軸力(kN) 下段：Y方向軸力(kN)

2 階

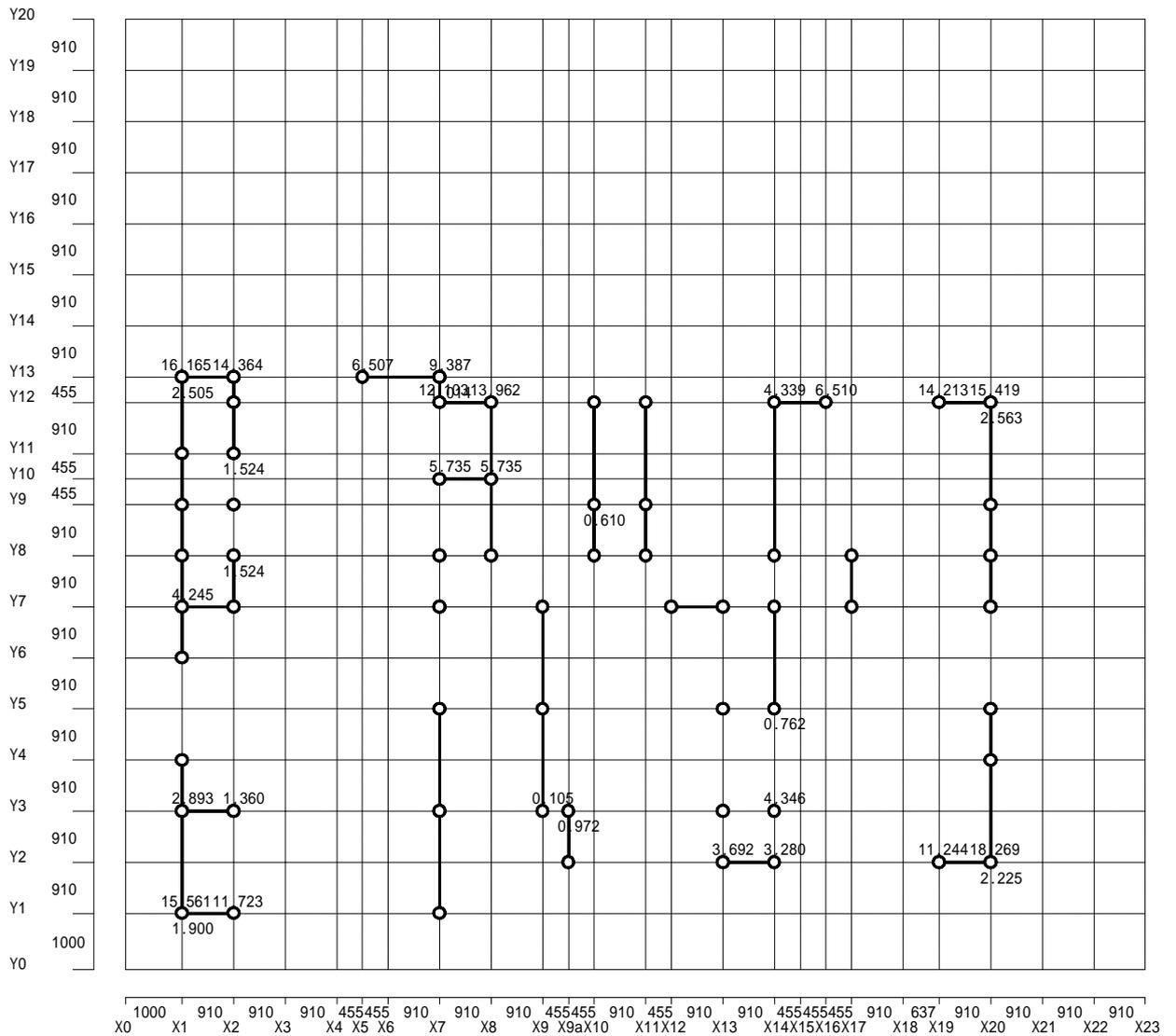


1階 地震力による引抜き伏図

地震力による引抜き伏図

上段：X方向引抜き(kN) 下段：Y方向引抜き(kN)

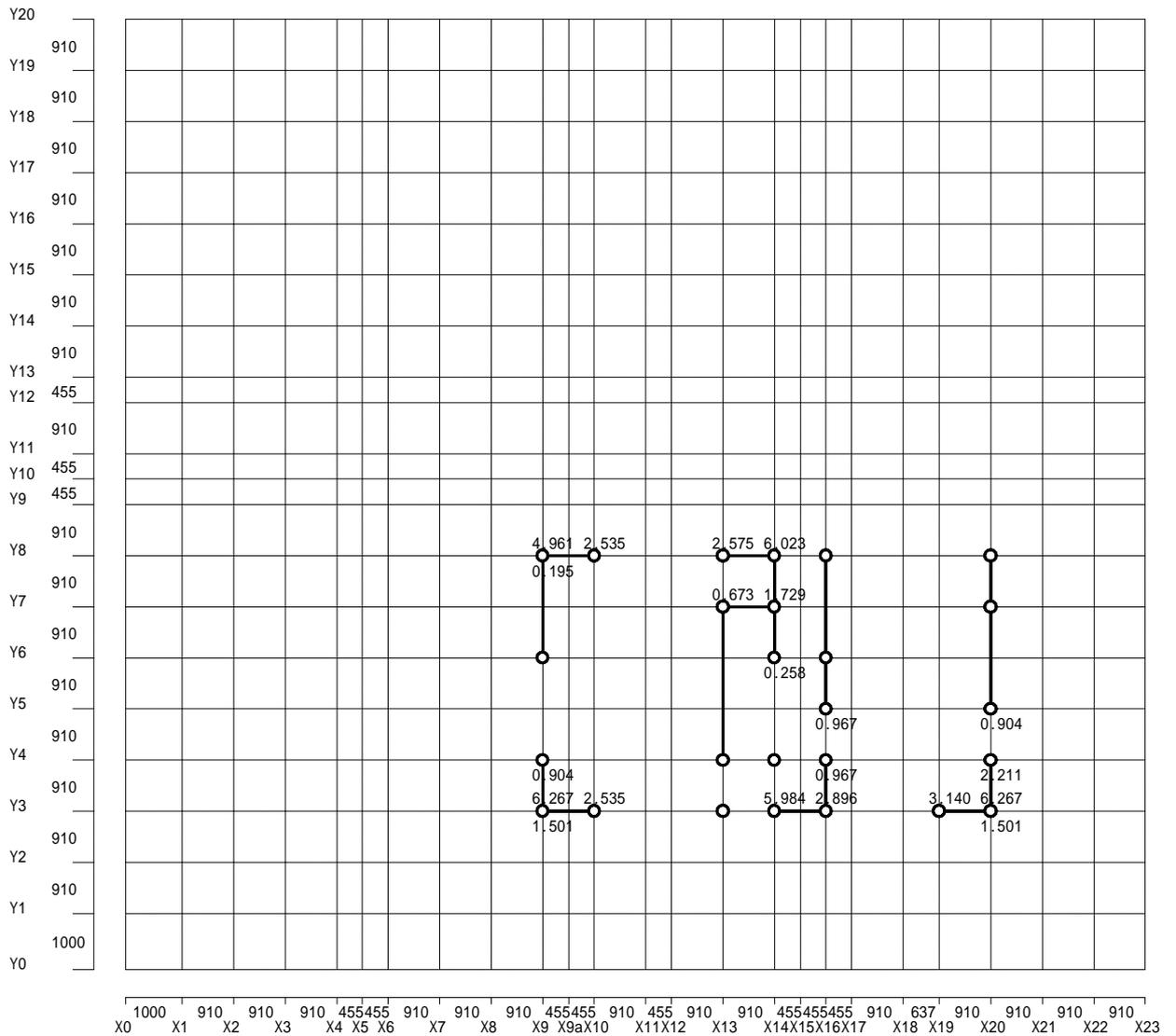
1階



2階 地震力による引抜き伏図

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

2階



接合部計算結果 (評価外)

接合部の設計(浮上がりの検討)

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

V_s : 耐力壁の回転による軸力の合計 (kN)

: 浮上がりに対して建物全体が押さえこむ効果を考慮した係数

(耐力壁線の外端部 =0.8 耐力壁線の内部 =0.5)

V_L : 耐力壁間の押えに有効な長期軸力の合計 (kN)

位置	階	方向		地震時			V_L'	V_T'	金物	判定
				V_{sk}	V_L	V_T				
Y1 X1	1	X	0.8	24.873	4.338	-15.561			V(は)	×
			0.8	7.797	4.338	-1.900			V(は)	
Y1 X2	1	X	0.8	24.873	8.175	-11.723			V(は)	×
Y1 X7	1	Y	0.8	4.779	9.243	5.420			V(は)	
Y2 X9a	1	Y	0.8	4.779	7.533	3.710			V(は)	
Y2 X13	1	X	0.8	15.245	8.504	-3.692			V(は)	
Y2 X14	1	X	0.8	15.245	8.916	-3.280			V(は)	
Y2 X19	1	X	0.8	24.873	8.654	-11.244			V(は)	×
Y2 X20	1	X	0.8	30.866	6.424	-18.269			V(は)	×
			0.8	10.811	6.424	-2.225			V(は)	
Y3 X1	1	X	0.8	10.431	5.451	-2.893			V(は)	
			0.5	3.018	5.451	3.942			V(は)	
Y3 X2	1	X	0.8	10.431	6.984	-1.360			V(は)	
Y3 X9	2	X	0.8	11.986	3.322	-6.267			N(ろ)	×
			0.8	6.029	3.322	-1.501			N(ろ)	
	1	X	0.8	11.986	9.483	-0.105			V(は)	
		Y	0.8	7.793	9.483	3.249			V(は)	
Y3 X9a	1	Y	0.8	4.779	2.851	-0.972			V(は)	
Y3 X10	2	X	0.8	11.986	7.054	-2.535			N(ろ)	
Y3 X13	1	Y	0.8	1.264	10.133	9.122			V(は)	
Y3 X14	2	X	0.8	11.986	3.605	-5.984			N(ろ)	×
			0.8	11.986	5.243	-4.346			V(は)	
Y3 X16	2	X	0.8	11.986	6.693	-2.896			N(ろ)	
			0.8	2.528	6.693	4.671			N(ろ)	
Y3 X19	2	X	0.8	11.986	6.449	-3.140			N(ろ)	
Y3 X20	2	X	0.8	11.986	3.322	-6.267			N(ろ)	×
			0.8	6.029	3.322	-1.501			N(ろ)	
Y4 X1	1	Y	0.8	4.779	4.054	0.231			V(は)	
Y4 X9	2	Y	0.8	6.029	3.919	-0.904			N(ろ)	
Y4 X13	2	Y	0.8	2.528	2.111	0.089			N(ろ)	
Y4 X16	2	Y	0.8	2.528	1.056	-0.967			N(ろ)	
Y4 X20	2	Y	0.8	6.029	2.613	-2.211			N(ろ)	
			0.8	5.993	8.327	3.533			V(は)	
		X	0.8	6.033	8.327	5.311			V(は)	
Y5 X7	1	Y	0.8	4.779	7.065	3.242			V(は)	
Y5 X9	1	Y	0.5	1.509	11.637	10.882			V(は)	
Y5 X13	1	Y	0.8	1.264	6.257	5.246			V(は)	
Y5 X14	1	Y	0.8	8.558	6.084	-0.762			V(は)	

位置	階	方向		地震時			VL'	VT'	金物	判定
				Vsk	VL	VT				
Y5 X16	2	Y	0.8	2.528	1.056	-0.967			N(ろ)	
Y5 X20	2	Y	0.8	6.029	3.919	-0.904			N(ろ)	
	1	Y	0.8	1.250	7.973	6.973			V(は)	
Y6 X1	1	Y	0.8	4.779	4.054	0.231			V(は)	
Y6 X9	2	Y	0.8	6.029	5.225	0.402			N(ろ)	
Y6 X14	2	Y	0.8	2.528	1.765	-0.258			N(ろ)	
Y7 X1	1	X	0.8	10.431	4.100	-4.245			V(は)	
Y7 X2	1	X	0.8	10.431	8.665	0.320			V(は)	
		Y	0.8	3.270	8.665	6.049			V(は)	
Y7 X9	1	Y	0.8	0.255	12.821	12.617			V(は)	
Y7 X12	1	X	0.8	10.431	10.521	2.177			V(は)	
Y7 X13	2	X	0.8	5.026	3.348	-0.673			N(ろ)	
		Y	0.8	2.528	3.348	1.325			N(ろ)	
Y7 X14	1	X	0.8	5.404	7.458	3.135			V(は)	
		Y	0.8	2.528	7.458	5.435			V(は)	
Y7 X14	2	X	0.8	5.026	2.292	-1.729			N(ろ)	
		Y	0.8	5.026	8.794	4.772			V(は)	
	1	Y	0.8	6.030	8.794	3.970			V(は)	
Y7 X17	1	Y	0.8	3.270	13.221	10.605			V(は)	
Y7 X20	1	Y	0.8	4.779	16.121	12.298			V(は)	
Y8 X2	1	Y	0.8	3.270	1.092	-1.524			V(は)	
Y8 X8	1	X	0.8	5.993	6.395	1.601			V(は)	
		Y	0.8	0.255	6.395	6.191			V(は)	
Y8 X9	2	X	0.8	11.986	4.628	-4.961			N(ろ)	x
		Y	0.8	6.029	4.628	-0.195			N(ろ)	
Y8 X10	2	X	0.8	11.986	7.054	-2.535			N(ろ)	
		Y	0.8	5.993	13.645	8.851			V(は)	
	1	Y	0.8	4.279	13.645	10.222			V(は)	
Y8 X11	1	X	0.8	4.794	8.240	4.404			V(は)	
		Y	0.8	3.270	8.240	5.624			V(は)	
Y8 X13	2	X	0.8	11.986	7.014	-2.575			N(ろ)	
Y8 X14	2	X	0.8	11.986	3.566	-6.023			N(ろ)	x
		Y	0.8	2.528	3.566	1.543			N(ろ)	
	1	X	0.8	4.794	19.296	15.460			V(は)	
	Y	0.8	0.101	19.296	19.215			V(は)		
Y8 X16	2	Y	0.8	2.528	9.095	7.072			N(ろ)	
Y8 X17	1	Y	0.8	4.955	12.419	8.455			V(は)	
Y8 X20	2	Y	0.8	6.029	7.755	2.932			N(ろ)	
		Y	0.5	6.029	14.193	11.179			V(は)	
Y9 X1	1	Y	0.5	3.018	3.887	2.378			V(は)	

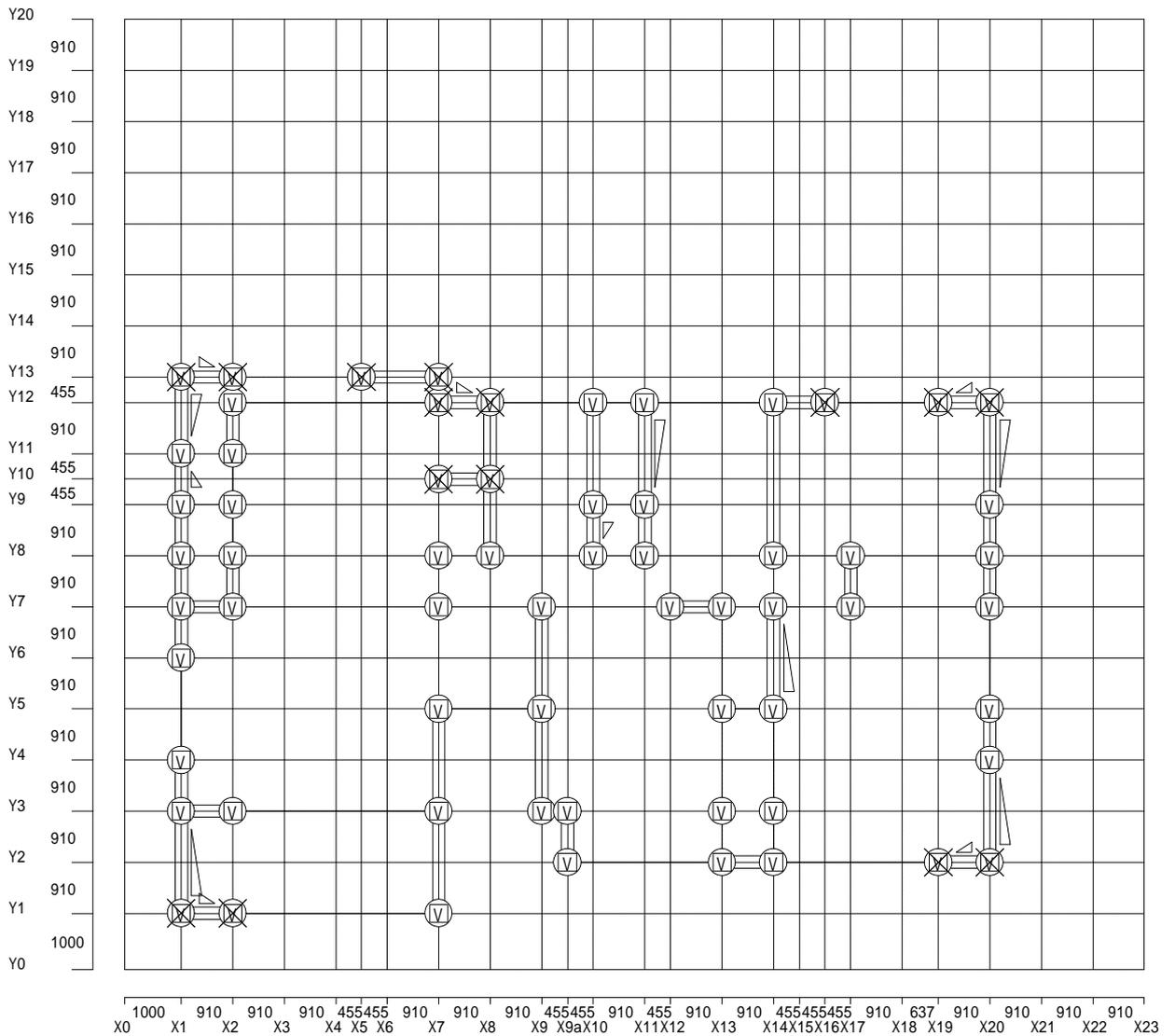
位置	階	方向		地震時			VL'	VT'	金物	判定
				Vsk	VL	VT				
Y9 X10	1	Y	0.5	4.024	2.609	0.597			V(は)	
Y9 X11	1	Y	0.5	3.018	2.609	1.100			V(は)	
Y9 X20	1	Y	0.5	4.024	4.054	2.042			V(は)	
Y10 X7	1	X	0.8	10.431	2.609	-5.735			V(は)	×
Y10 X8	1	X	0.8	10.431	2.609	-5.735			V(は)	×
Y11 X2	1	Y	0.8	3.270	1.092	-1.524			V(は)	
Y12 X7	1	X	0.8	24.873	7.795	-12.103			V(は)	×
			0.8	4.779	7.795	3.972			V(は)	
Y12 X8	1	X	0.8	24.873	5.937	-13.962			V(は)	×
			0.8	3.270	5.937	3.321			V(は)	
Y12 X10	1	Y	0.8	3.270	6.281	3.665			V(は)	
Y12 X11	1	Y	0.8	6.288	7.169	2.139			V(は)	
Y12 X14	1	X	0.8	15.245	7.857	-4.339			V(は)	
			0.8	3.270	7.857	5.241			V(は)	
Y12 X16	1	X	0.8	15.245	5.686	-6.510			V(は)	×
Y12 X19	1	X	0.8	24.873	5.686	-14.213			V(は)	×
Y12 X20	1	X	0.8	24.873	4.479	-15.419			V(は)	×
			0.8	8.803	4.479	-2.563			V(は)	
Y13 X1	1	X	0.8	24.873	3.733	-16.165			V(は)	×
			0.8	7.797	3.733	-2.505			V(は)	
Y13 X2	1	X	0.8	24.873	5.535	-14.364			V(は)	×
			0.8	3.270	5.535	2.919			V(は)	
Y13 X5	1	X	0.8	15.245	5.689	-6.507			V(は)	×
Y13 X7	1	X	0.8	15.245	2.809	-9.387			V(は)	×
			0.8	4.779	2.809	-1.014			V(は)	

1階 接合部の検討伏図 (評価外)

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚	K	短ほぞ差し	0.00 (0.00)
	N	かすがい打ち	0.00 (0.00)
	L	長ほぞ差し込み栓	3.40 (0.65)
	V	C P - L	3.40 (0.65)
	T	山型プレート	5.10 (1.00)
	P	T字かど金物	5.10 (1.00)
	I	羽子板ボルト	7.50 (1.40)
	Ps	短冊金物	7.50 (1.40)
	Is	スクリュー釘 5 0 +羽子板ボルト	8.50 (1.60)
	2	スクリュー釘 5 0 +短冊金物	8.50 (1.60)
	3	1 0 KN引き寄せ金物	10.00 (1.80)
	4	1 5 KN引き寄せ金物	15.00 (2.80)
	5	2 0 KN引き寄せ金物	20.00 (3.70)
6	2 5 KN引き寄せ金物	25.00 (4.70)	
		1 5 KN引き寄せ金物 X 2	30.00 (5.60)

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



2階 接合部の検討伏図 (評価外)

接合部仕様 許容耐力欄の()内の数値はN値計算用倍率を示す

部位	記号	仕様	許容耐力 kN
柱頭・柱脚	K	短ほぞ差し	0.00 (0.00)
	N	かすがい打ち	0.00 (0.00)
	L	長ほぞ差し込み栓	3.40 (0.65)
	V	C P - L	3.40 (0.65)
	T	山型プレート	5.10 (1.00)
	P	T字かど金物	5.10 (1.00)
	I	羽子板ボルト	7.50 (1.40)
	Ps	短冊金物	7.50 (1.40)
	Is	スクリュー釘 5 0 +羽子板ボルト	8.50 (1.60)
	2	スクリュー釘 5 0 +短冊金物	8.50 (1.60)
	3	1 0 KN引き寄せ金物	10.00 (1.80)
	4	1 5 KN引き寄せ金物	15.00 (2.80)
	5	2 0 KN引き寄せ金物	20.00 (3.70)
	6	2 5 KN引き寄せ金物	25.00 (4.70)
	1 5 KN引き寄せ金物 X 2	30.00 (5.60)	

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

