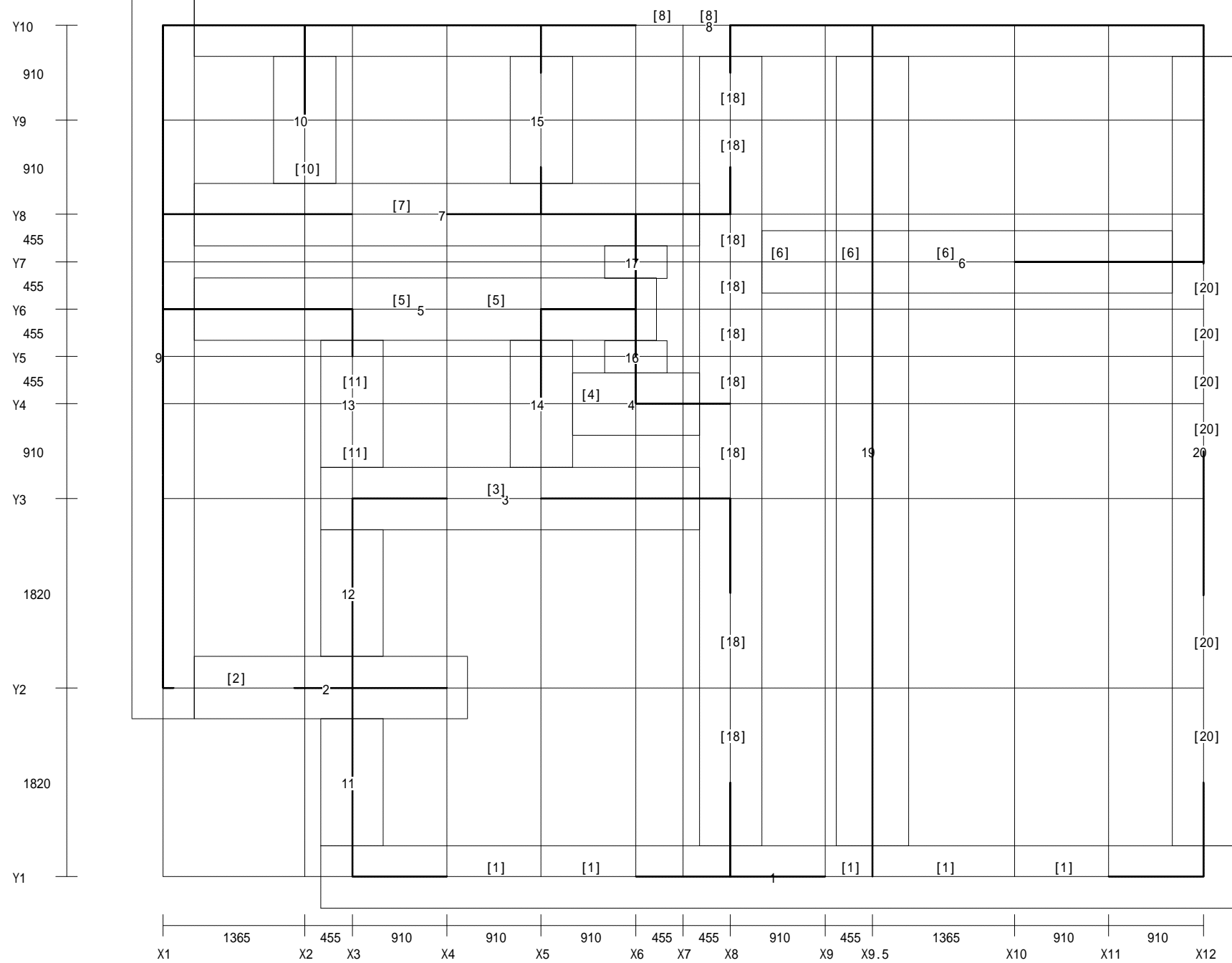


代表データ

フーチングデータ	
載荷荷重 W	(kN/m2) 0.000
根入れ深さ D f	(m) 0.300
根入れ部比重	(kN/m3) 19.613
長期地耐力	(kN/m2) 30.000
短期地耐力	(kN/m2) 60.000
コンクリート種別	1 : FC210
鉄筋種別	1 : SD295
鉄筋径 上端筋	(mm) D 10
鉄筋径 下端筋	(mm) D 10
鉄筋重心位置	(cm) 6.00
杭頭からフーチング底までの深さ	(m) 0.10
杭データ	
地震時せん断割増係数	1.500
べた基礎	
接地圧が引張り力となる場合の再計算	する
ベース筋・スラブ筋径 1	D 10
ベース筋・スラブ筋径 2	D 10
ベース・スラブ筋最大ピッチ	(cm) 20
べた基礎用安全率 F	1.20
接地圧の算出方法	べた基礎区画ごとに偏心を考慮した接地圧
端部状態	自動認識

[1F]

[*]: 地中梁データNo.



基礎荷重集中リスト

リスト No	リスト 名称	配置部材の 左下からの 距離(mm)	部材 比率		部材 比率		部材 比率		杭リスト	杭本数 リストNo	フーチング リスト	—地震時軸力 (kN)—		追加 荷重 (kN)	基礎 指定	隣地低減 箇所指定 (場所打ち)
			No (%)	No (%)	No (%)	No (%)	X左加力	X右加力				Y左加力	Y右加力			
1	Y1	4095	1 100.0 5 100.0	2 100.0 52 20.0	3 100.0 67 20.0	4 100.0				1	FY1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
2	Y2	250	7 100.0	8 100.0	9 100.0					1	FY2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
3	Y3 X3-X8	1520	10 100.0	11 100.0	12 100.0	13 100.0				1	FY3	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
4	Y4	0	14 100.0	15 50.0						1	FY4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
5	Y6	2525	16 100.0	17 100.0	18 100.0					1	FY6	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
6	Y7	-455	19 100.0	20 100.0	72 40.0	73 40.0				1	FY7	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
7	Y8	2730	21 100.0 25 100.0	22 100.0 26 100.0	23 100.0	24 100.0				1	FY8	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
8	Y10	5305	27 100.0 32 100.0 36 100.0	28 100.0 33 100.0 37 100.0	29 100.0 34 100.0 38 100.0	30 100.0 35 100.0 75 40.0				1	FY10	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
9	X1	3185	6 100.0 42 100.0 46 100.0 50 100.0	39 100.0 43 100.0 47 100.0	40 100.0 44 100.0 48 100.0	41 100.0 45 100.0 49 100.0				1	FX1	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
10	X2	0	51 100.0							1	FX2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし

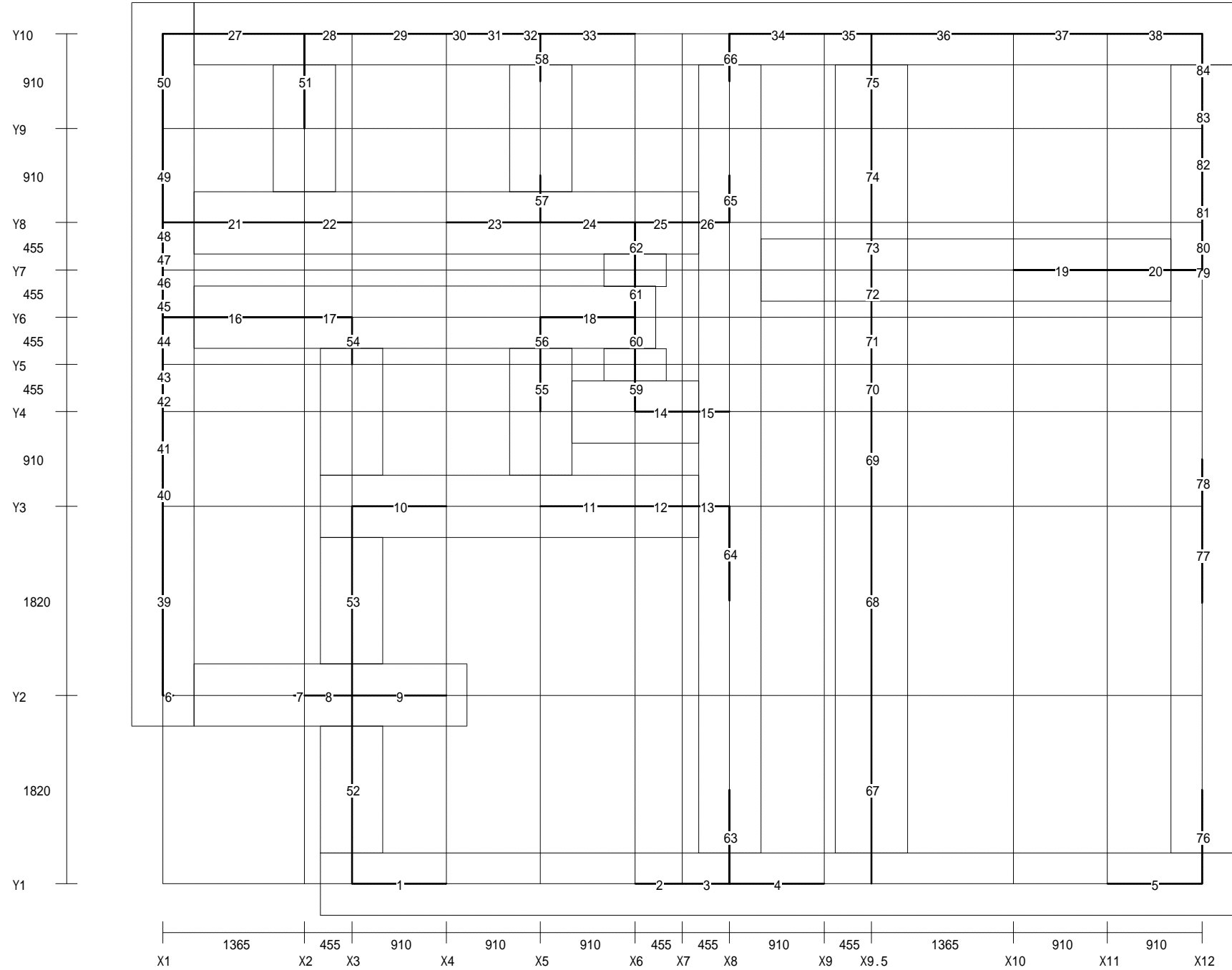
基礎荷重集中リスト

リスト No	リスト 名称	配置部材の 左下からの 距離(mm)	部材 比率		部材 比率		部材 比率		杭リスト	杭本数 リストNo	フーチング リスト	—地震時軸力 (kN)—		追加 荷重 (kN)	基礎 指定	隣地低減 箇所指定 (場所打ち)
			No (%)	No (%)	No (%)	No (%)	X左加力 Y左加力	X右加力 Y右加力								
11	X3-1	910	52 80.0							1	FX2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
12	X3-2	910	53 100.0							1	FX2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
13	X3-3	-455	54 100.0							1	FX2	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
14	X5-1	0	55 100.0	56 100.0						1	FX51	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
15	X5-2	910	57 100.0	58 100.0						1	FX52	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
16	X6-1	455	59 100.0	60 100.0						1	FX6	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
17	X6-2	455	61 100.0	62 100.0						1	FX6	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
18	X8	4095	63 100.0 15 50.0	64 100.0	65 100.0	66 100.0				1	FX8	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
19	X9.5	4095	66 100.0 70 100.0 74 100.0	67 80.0 71 100.0 75 60.0	68 100.0 72 60.0	69 100.0 73 60.0				1	FX9	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし
20	X12	4095	76 100.0 80 100.0 84 100.0	77 100.0 81 100.0	78 100.0 82 100.0	79 100.0 83 100.0				1	FX12	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0	直接基礎	なし

地中梁データ

リスト No	リスト 名称	杭による 分割数	基礎荷重集中リストNo.		杭応力 割増係数	梁モーメント応力比			杭頭曲げ調整係数		フーチング 作用距離 (m)	応力 反転
			(L)	(R)		l	r		lk	rk		
1	Y1	0	1	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
2	Y2	0	2	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
3	Y3	0	3	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
4	Y4	0	4	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
5	Y6	0	5	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
6	Y7	0	6	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
7	Y8	0	7	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
8	Y10	0	8	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
9		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
10	X2	0	10	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
11	X3	0	12	13	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
12		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
13		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
14		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
15		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
16		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
17		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
18	X8	0	18	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない
19		0	0	0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.000	しない
20	X12	0	20	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	しない

[1F]



フーチングリスト

リスト No	リスト 名称	載荷荷重 W (kN/m2)	根入れ 深さ D f (m)	根入れ部 比重 (kN/m3)	安全率	コンクリート 種別	鉄筋種別	鉄 筋 径		鉄筋 重心位置 (cm)	杭頭から フーチング 底まで の深さ(m)	軸方向筋 分割数	フーチングサイズ (m)			立ち上がり コンクリートからの 出の長さ(m)
								上 端	下 端				Lx	Ly	Lz	
1	FY1	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	8.79	0.60	0.20	0.36
2	FY2	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	2.63	0.60	0.20	0.36
3	FY3	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	3.64	0.60	0.20	0.36
4	FY4	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	1.22	0.60	0.20	0.36
5	FY6	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	4.45	0.60	0.20	0.36
6	FY7	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	3.95	0.60	0.20	0.36
7	FY8	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	4.86	0.60	0.20	0.36
8	FY10	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	10.01	0.60	0.20	0.36
9	FX1	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	6.97	0.20	0.36
10	FX2	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	1.22	0.20	0.36
11	FX51	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	1.22	0.20	0.36
12	FX52	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	1.22	0.20	0.36
13	FX6	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	0.31	0.20	0.36
14	FX8	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	7.59	0.20	0.36
15	FX9	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.70	7.59	0.20	0.36
16	FX12	0.000	0.300	19.613	1.20	FC210	SD295	D10	D10	6.00	0.10	1	0.60	7.59	0.20	0.36

直接基礎

軸力 : 各荷重の軸力 (kN) f e : 許容地耐力 (kN/m2)
 L : 直接基礎幅 (m) 'e : フーチング算定用接地圧 (kN/m2)
 B : 直接基礎長さ (m) M F : フーチング算定用曲げモーメント (kNm)
 D : フーチング高さ (m) Q F : フーチング算定用せん断力 (kN)
 i : 7/8(D - d t) (m) a t : 鉄筋断面積 (cm2)
 e : 接地圧 (kN/m2) : 鉄筋の周長 (cm)
 : 安全率

フーチング No	荷重集中 名称		軸力 (kN)	L (m)	B (m)	D (m)	i (m)	e* (kN/m2)	判定	f e (kN/m2)	'e (kN/m2)	M F (kNm)	Q F (kN)	a t (cm2)	(cm)
1	Y1	長期	84.0	8.790	0.600	0.200	0.123	19.1	OK	30.0	10.0	0.7	3.6	0.27	1.4
		短期 1	84.0					19.1	OK	60.0	10.0	0.7	3.6	0.18	0.9
2	Y2	短期 2	84.0	2.630	0.600	0.200	0.123	19.1	OK	60.0	10.0	0.7	3.6	0.18	0.9
		長期	32.4					24.6	OK	30.0	14.6	0.9	5.3	0.40	2.0
		短期 1	32.4					24.6	OK	60.0	14.6	0.9	5.3	0.26	1.4
		短期 2	32.4					24.6	OK	60.0	14.6	0.9	5.3	0.26	1.4
3	Y3 X3-X8	長期	39.8	3.640	0.600	0.200	0.123	21.9	OK	30.0	12.4	0.8	4.4	0.34	1.7
		短期 1	39.8					21.9	OK	60.0	12.4	0.8	4.4	0.22	1.2
		短期 2	39.8					21.9	OK	60.0	12.4	0.8	4.4	0.22	1.2
4	Y4	長期	13.7	1.220	0.600	0.200	0.123	22.5	OK	30.0	12.8	0.8	4.6	0.35	1.8
		短期 1	13.7					22.5	OK	60.0	12.8	0.8	4.6	0.23	1.2
		短期 2	13.7					22.5	OK	60.0	12.8	0.8	4.6	0.23	1.2
5	Y6	長期	38.0	4.450	0.600	0.200	0.123	17.1	OK	30.0	8.4	0.5	3.0	0.23	1.2
		短期 1	38.0					17.1	OK	60.0	8.4	0.5	3.0	0.15	0.8
		短期 2	38.0					17.1	OK	60.0	8.4	0.5	3.0	0.15	0.8
6	Y7	長期	32.2	3.950	0.600	0.200	0.123	16.3	OK	30.0	7.7	0.5	2.8	0.21	1.1
		短期 1	32.2					16.3	OK	60.0	7.7	0.5	2.8	0.14	0.7
		短期 2	32.2					16.3	OK	60.0	7.7	0.5	2.8	0.14	0.7
7	Y8	長期	54.7	4.860	0.600	0.200	0.123	22.5	OK	30.0	12.9	0.8	4.6	0.35	1.8
		短期 1	54.7					22.5	OK	60.0	12.9	0.8	4.6	0.23	1.2
		短期 2	54.7					22.5	OK	60.0	12.9	0.8	4.6	0.23	1.2

直接基礎

軸力 : 各荷重の軸力 (kN) f e : 許容地耐力 (kN/m2)
 L : 直接基礎幅 (m) 'e : フーチング算定用接地圧 (kN/m2)
 B : 直接基礎長さ (m) M F : フーチング算定用曲げモーメント (kNm)
 D : フーチング高さ (m) Q F : フーチング算定用せん断力 (kN)
 j : 7/8(D - d t) (m) a t : 鉄筋断面積 (cm2)
 e : 接地圧 (kN/m2) : 鉄筋の周長 (cm)
 : 安全率

フーチング No	荷重集中名称		軸力 (kN)	L (m)	B (m)	D (m)	j (m)	e* (kN/m2)	判定	f e (kN/m2)	'e (kN/m2)	M F (kNm)	Q F (kN)	a t (cm2)	(cm)
8	Y10	長期	112.2	10.010	0.600	0.200	0.123	22.4	OK	30.0	12.8	0.8	4.6	0.35	1.8
		短期 1	112.2					22.4	OK	60.0	12.8	0.8	4.6	0.23	1.2
9	X1	短期 2	112.2	0.600	6.970	0.200	0.123	22.4	OK	60.0	12.8	0.8	4.6	0.23	1.2
		長期	81.2					23.3	OK	30.0	13.5	0.9	4.9	0.37	1.9
10	X2	短期 1	81.2	0.600	1.220	0.200	0.123	23.3	OK	60.0	13.5	0.9	4.9	0.24	1.3
		短期 2	81.2					23.3	OK	60.0	13.5	0.9	4.9	0.24	1.3
11	X3-1	長期	11.0	0.600	1.220	0.200	0.123	18.0	OK	30.0	9.1	0.6	3.3	0.25	1.3
		短期 1	11.0					18.0	OK	60.0	9.1	0.6	3.3	0.16	0.8
12	X3-2	短期 2	11.0	0.600	1.220	0.200	0.123	18.0	OK	60.0	9.1	0.6	3.3	0.16	0.8
		長期	16.4					26.9	OK	30.0	16.6	1.1	6.0	0.45	2.3
13	X3-3	短期 1	16.4	0.600	1.220	0.200	0.123	26.9	OK	60.0	16.6	1.1	6.0	0.30	1.5
		短期 2	16.4					26.9	OK	60.0	16.6	1.1	6.0	0.30	1.5
14	X5-1	長期	15.5	0.600	1.220	0.200	0.123	25.4	OK	30.0	15.2	1.0	5.5	0.41	2.1
		短期 1	15.5					25.4	OK	60.0	15.2	1.0	5.5	0.27	1.4
15	X5-2	短期 2	15.5	0.600	1.220	0.200	0.123	25.4	OK	60.0	15.2	1.0	5.5	0.27	1.4
		長期	10.6					17.4	OK	30.0	8.6	0.6	3.1	0.23	1.2
16	X6-1	短期 1	10.6	0.600	0.310	0.200	0.123	17.4	OK	60.0	8.6	0.6	3.1	0.15	0.8
		短期 2	10.6					17.4	OK	60.0	8.6	0.6	3.1	0.15	0.8
17	X6-2	長期	11.7	0.600	0.310	0.200	0.123	19.2	OK	30.0	10.1	0.7	3.6	0.27	1.4
		短期 1	11.7					19.2	OK	60.0	10.1	0.7	3.6	0.18	0.9
18	X8	短期 2	11.7	0.600	0.310	0.200	0.123	19.2	OK	60.0	10.1	0.7	3.6	0.18	0.9
		長期	14.6					23.9	OK	30.0	14.0	0.9	5.0	0.38	2.0
19	X9.5	短期 1	14.6	0.600	0.310	0.200	0.123	23.9	OK	60.0	14.0	0.9	5.0	0.25	1.3
		短期 2	14.6					23.9	OK	60.0	14.0	0.9	5.0	0.25	1.3
20	X12	長期	4.5	0.600	0.310	0.200	0.123	29.3	OK	30.0	18.5	1.2	6.7	0.50	2.6
		短期 1	4.5					29.3	OK	60.0	18.5	1.2	6.7	0.33	1.7
21	X12	短期 2	4.5	0.600	0.310	0.200	0.123	29.3	OK	60.0	18.5	1.2	6.7	0.33	1.7
		長期	4.4					28.2	OK	30.0	17.6	1.1	6.3	0.48	2.5
22	X12	短期 1	4.4	0.600	0.310	0.200	0.123	28.2	OK	60.0	17.6	1.1	6.3	0.32	1.6
		短期 2	4.4					28.2	OK	60.0	17.6	1.1	6.3	0.32	1.6
23	X12	長期	75.6	0.600	7.590	0.200	0.123	19.9	OK	30.0	10.7	0.7	3.9	0.29	1.5
		短期 1	75.6					19.9	OK	60.0	10.7	0.7	3.9	0.19	1.0
24	X12	短期 2	75.6	0.600	7.590	0.200	0.123	19.9	OK	60.0	10.7	0.7	3.9	0.19	1.0
		長期	129.9					29.3	OK	30.0	18.6	1.2	6.7	0.50	2.6
25	X12	短期 1	129.9	0.600	7.590	0.200	0.123	29.3	OK	60.0	18.6	1.2	6.7	0.33	1.7
		短期 2	129.9					29.3	OK	60.0	18.6	1.2	6.7	0.33	1.7
26	X12	長期	81.3	0.600	7.590	0.200	0.123	21.4	OK	30.0	12.0	0.8	4.3	0.32	1.7
		短期 1	81.3					21.4	OK	60.0	12.0	0.8	4.3	0.21	1.1
27	X12	短期 2	81.3	0.600	7.590	0.200	0.123	21.4	OK	60.0	12.0	0.8	4.3	0.21	1.1

布基礎の接地圧 1

L x , L y : フーチングのサイズ(X , Y) (m) I x , I y : 断面 2次モーメント(X , Y) (m4)

階	フーチング 番号	L x (m)	L y (m)	面積 S (m2)	原点より図心までの距離		S・X (m3)	S・Y (m3)	I x (m4)	I y (m4)
					X (m)	Y (m)				
1F	1	8.790	0.600	5.27	5.914	0.000	31.2	0.0	107.51	40.04
1F	2	2.630	0.600	1.58	1.614	1.820	2.5	2.9	11.48	17.34
1F	3	3.640	0.600	2.18	3.339	3.640	7.3	7.9	1.73	7.33
1F	4	1.220	0.600	0.73	4.549	4.550	3.3	3.3	0.02	0.15
1F	5	4.450	0.600	2.67	2.524	5.460	6.7	14.6	2.48	18.73
1F	6	3.950	0.600	2.37	7.734	5.915	18.3	14.0	4.74	22.92
1F	7	4.860	0.600	2.92	2.729	6.370	8.0	18.6	10.16	18.74
1F	8	10.010	0.600	6.01	5.304	8.190	31.9	49.2	81.44	51.44
1F	9	6.970	0.600	4.18	0.000	5.004	0.0	20.9	1.14	114.91
1F	10	1.220	0.600	0.73	1.365	7.279	1.0	5.3	5.63	8.93
1F	11	1.220	0.600	0.73	1.820	0.909	1.3	0.7	9.52	6.77
1F	12	1.220	0.600	0.73	1.820	2.729	1.3	2.0	2.35	6.77
1F	13	1.220	0.600	0.73	1.820	4.549	1.3	3.3	0.02	6.77
1F	14	1.220	0.600	0.73	3.640	4.549	2.7	3.3	0.02	1.15
1F	15	1.220	0.600	0.73	3.640	7.279	2.7	5.3	5.63	1.15
1F	16	0.310	0.600	0.19	4.550	5.004	0.8	0.9	0.05	0.02
1F	17	0.310	0.600	0.19	4.550	5.914	0.8	1.1	0.37	0.02
1F	18	7.590	0.600	4.55	5.460	4.094	24.9	18.6	0.93	23.61
1F	19	7.590	0.700	5.31	6.825	4.094	36.3	21.8	1.14	46.43
1F	20	7.590	0.600	4.55	10.010	4.094	45.6	18.6	0.93	143.56
合計				47.10			228.0	212.5	247.30	536.78

布基礎の接地圧 2

N・X , N・Y : 重量 * 原点より軸力中心までの距離 (kNm)
: 平均接地圧 (kN/m2)

階	部材番号	荷重集中 番号	面積 (m2)	単位重量 (kN/m2)	重量 N (kN)	原点より軸力中心までの距離		N・X (kNm)	N・Y (kNm)	接地圧 i (kN/m2)	(kN/m2)
						X (m)	Y (m)				
1F	フーチング 1	1	5.27	5.884	31.03	5.914	0.000	183.52	0.00		18.560
1F	フーチング 2	2	1.58	5.884	9.28	1.614	1.820	14.99	16.90		18.792
1F	フーチング 3	3	2.18	5.884	12.85	3.339	3.640	42.91	46.78		18.422
1F	フーチング 4	4	0.73	5.884	4.31	4.549	4.550	19.59	19.60		18.265
1F	フーチング 5	5	2.67	5.884	15.71	2.524	5.460	39.65	85.78		18.485
1F	フーチング 6	6	2.37	5.884	13.95	7.734	5.915	107.85	82.49		17.870
1F	フーチング 7	7	2.92	5.884	17.16	2.729	6.370	46.82	109.29		18.305
1F	フーチング 8	8	6.01	5.884	35.34	5.304	8.190	187.44	289.43		18.001
1F	フーチング 9	9	4.18	5.884	24.61	0.000	5.004	0.00	123.13		18.728
1F	フーチング 10	10	0.73	5.884	4.31	1.365	7.279	5.88	31.35		18.394
1F	フーチング 11	11	0.73	5.884	4.31	1.820	0.909	7.84	3.92		18.849
1F	フーチング 12	12	0.73	5.884	4.31	1.820	2.729	7.84	11.75		18.716
1F	フーチング 13	13	0.73	5.884	4.31	1.820	4.549	7.84	19.59		18.532
1F	フーチング 14	14	0.73	5.884	4.31	3.640	4.549	15.68	19.59		18.367
1F	フーチング 15	15	0.73	5.884	4.31	3.640	7.279	15.68	31.35		18.201
1F	フーチング 16	16	0.19	5.884	1.09	4.550	5.004	4.98	5.48		18.277
1F	フーチング 17	17	0.19	5.884	1.09	4.550	5.914	4.98	6.47		18.210
1F	フーチング 18	18	4.55	5.884	26.80	5.460	4.094	146.30	109.70		18.224
1F	フーチング 19	19	5.31	5.884	31.26	6.825	4.094	213.36	127.99		18.048

布基礎の接地圧 2

N・X , N・Y : 重量 * 原点より軸力中心までの距離 (kNm)
 : 平均接地圧 (kN/m2)

階	部材番号	荷重集中 番号	面 積 (m2)	単位重量 (kN/m2)	重量 N (kN)	原点より軸力中心までの距離		N・X (kNm)	N・Y (kNm)	接地圧 i (kN/m2)	(kN/m2)
						X (m)	Y (m)				
1F	フチング 20	20	4.55	5.884	26.80	10.010	4.094	268.23	109.70		17.706
1F	1				16.01	2.275	0.000	36.42	0.00	18.871	
1F	2				9.18	4.777	0.000	43.88	0.00	18.621	
1F	3				3.09	5.232	0.000	16.16	0.00	18.576	
1F	4				5.79	5.915	0.000	34.27	0.00	18.508	
1F	5				10.70	9.555	0.000	102.26	0.00	18.144	
1F	6				3.57	0.050	1.820	0.18	6.50	18.959	
1F	7				3.59	1.315	1.820	4.72	6.54	18.833	
1F	8				2.43	1.592	1.820	3.87	4.42	18.805	
1F	9				17.05	2.275	1.820	38.78	31.02	18.737	
1F	10				14.62	2.275	3.640	33.26	53.22	18.604	
1F	11				7.94	4.095	3.640	32.52	28.91	18.422	
1F	12				2.41	4.777	3.640	11.51	8.77	18.354	
1F	13				2.01	5.232	3.640	10.50	7.30	18.309	
1F	14				4.55	4.777	4.550	21.76	20.72	18.287	
1F	15				9.69	5.232	4.550	50.67	44.07	18.242	
1F	16				6.41	0.682	5.460	4.37	35.00	18.629	
1F	17				7.99	1.592	5.460	12.71	43.60	18.538	
1F	18				7.91	4.095	5.460	32.37	43.16	18.289	
1F	19				9.37	8.645	5.915	81.03	55.44	17.801	
1F	20				2.73	9.555	5.915	26.12	16.17	17.711	
1F	21				8.05	0.682	6.370	5.49	51.26	18.562	
1F	22				7.91	1.592	6.370	12.59	50.37	18.472	
1F	23				8.46	3.185	6.370	26.96	53.92	18.313	
1F	24				4.74	4.095	6.370	19.39	30.16	18.222	
1F	25				2.08	4.777	6.370	9.93	13.25	18.154	
1F	26				6.30	5.232	6.370	32.94	40.11	18.109	
1F	27				9.68	0.682	8.190	6.60	79.24	18.429	
1F	28				3.36	1.592	8.190	5.35	27.51	18.338	
1F	29				7.76	2.275	8.190	17.66	63.57	18.270	
1F	30				2.75	2.843	8.190	7.81	22.49	18.213	
1F	31				3.22	3.184	8.190	10.24	26.33	18.179	
1F	32				1.59	3.526	8.190	5.60	13.01	18.145	
1F	33				9.66	4.095	8.190	39.57	79.14	18.088	
1F	34				10.42	5.915	8.190	61.66	85.38	17.907	
1F	35				4.12	6.597	8.190	27.18	33.74	17.839	
1F	36				11.61	7.507	8.190	87.15	95.08	17.748	
1F	37				7.95	8.645	8.190	68.69	65.08	17.635	
1F	38				6.12	9.555	8.190	58.52	50.16	17.544	
1F	39				15.87	0.000	2.730	0.00	43.32	18.897	
1F	40				1.85	0.000	3.753	0.00	6.93	18.822	
1F	41				5.33	0.000	4.208	0.00	22.42	18.789	
1F	42				2.11	0.000	4.663	0.00	9.83	18.756	
1F	43				2.48	0.000	4.891	0.00	12.15	18.739	
1F	44				5.74	0.000	5.232	0.00	30.01	18.714	
1F	45				1.69	0.000	5.573	0.00	9.44	18.689	
1F	46				1.74	0.000	5.801	0.00	10.07	18.672	
1F	47				1.55	0.000	6.028	0.00	9.33	18.655	
1F	48				1.52	0.000	6.256	0.00	9.52	18.639	
1F	49				6.59	0.000	6.825	0.00	45.01	18.597	
1F	50				6.59	0.000	7.735	0.00	50.99	18.530	
1F	51				6.67	1.365	7.735	9.10	51.56	18.394	

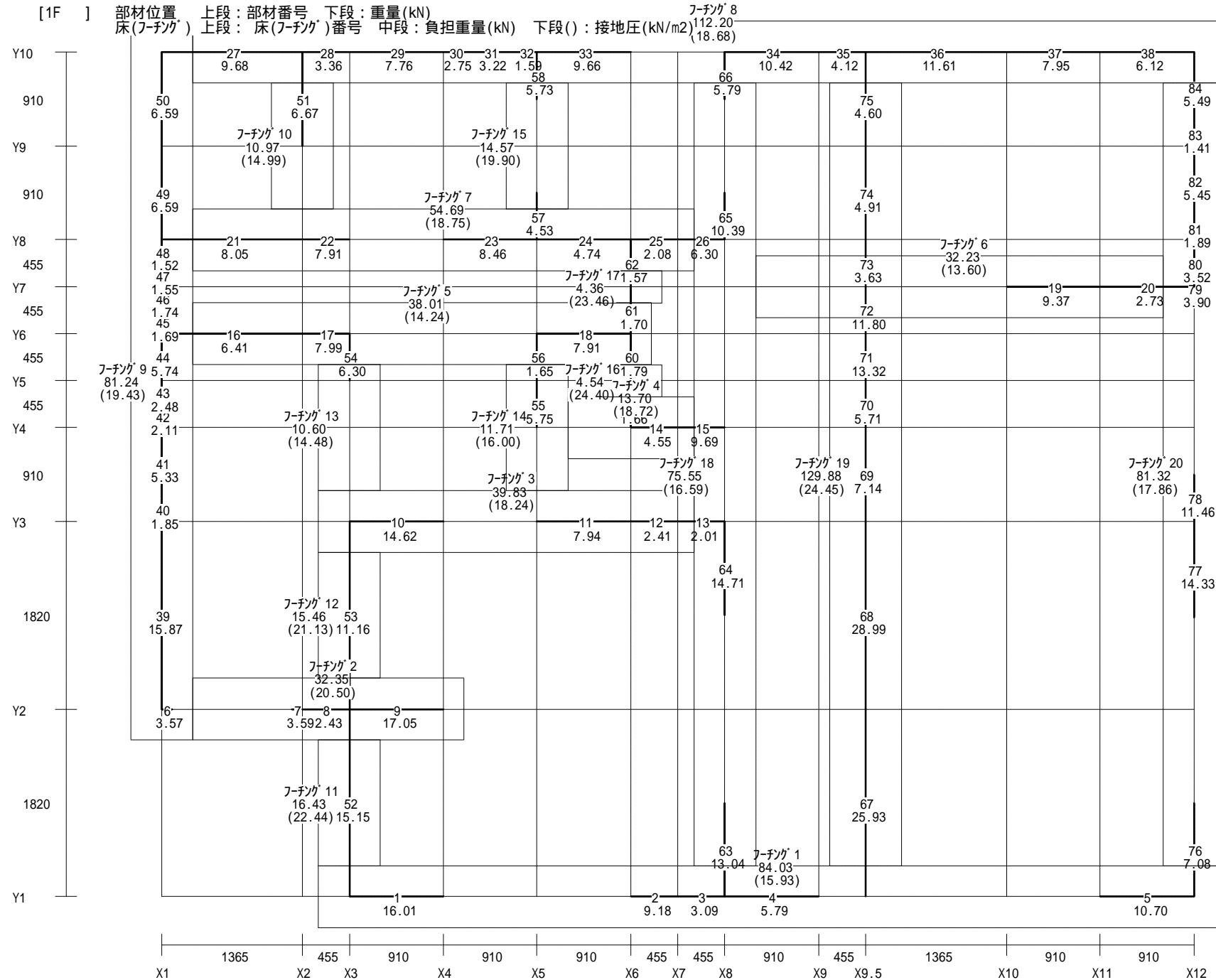
布基礎の接地圧 2

N・X , N・Y : 重量 * 原点より軸力中心までの距離 (kNm)
 : 平均接地圧 (kN/m2)

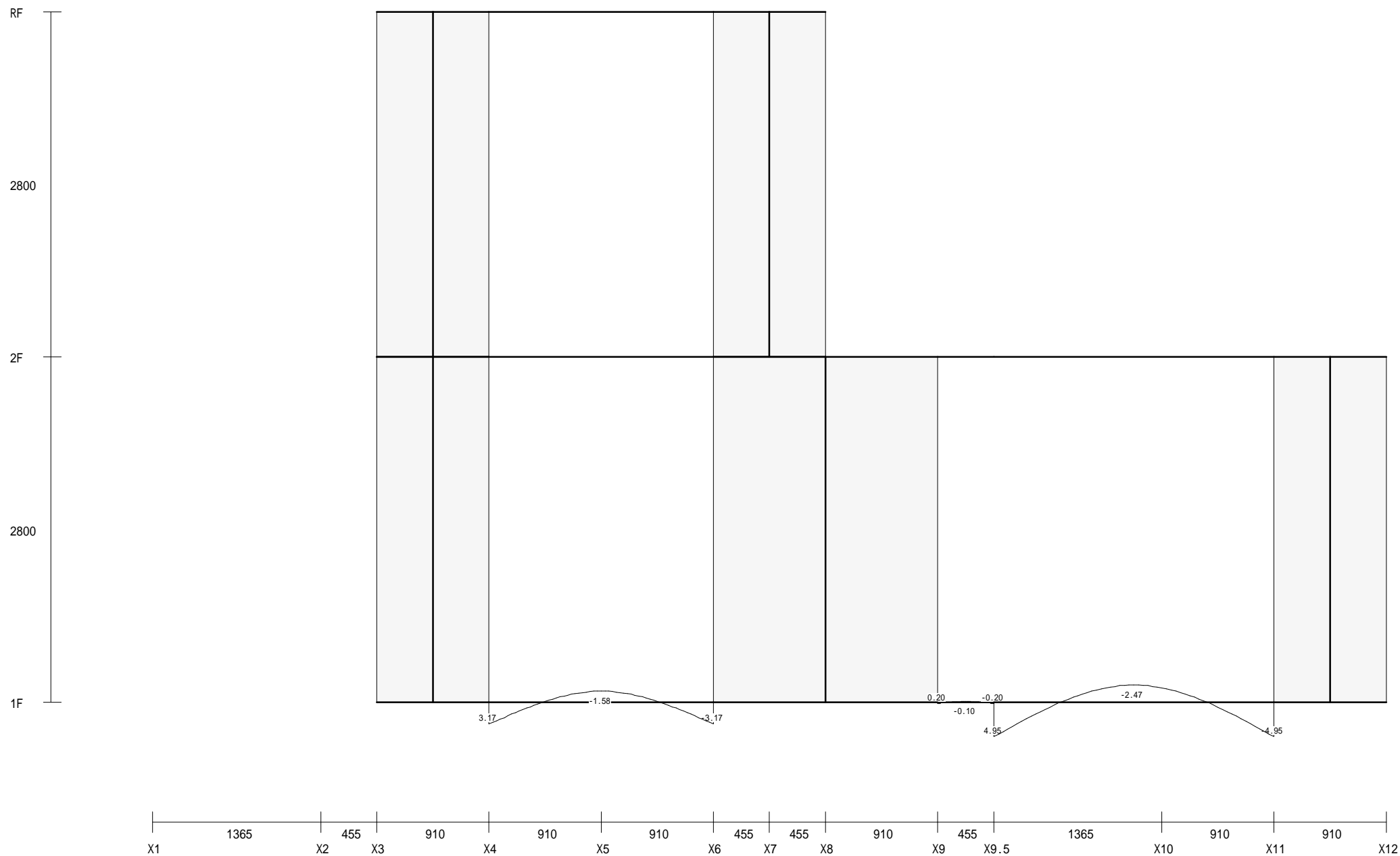
階	部材番号	荷重集中 番号	面積 (m2)	単位重量 (kN/m2)	重量 N (kN)	原点より軸力中心までの距離		N・X (kNm)	N・Y (kNm)	接地圧 i (kN/m2)	(kN/m2)
						X (m)	Y (m)				
1F	52				15.15	1.820	0.910	27.57	13.79	18.849	
1F	53				11.16	1.820	2.730	20.31	30.46	18.716	
1F	54				6.30	1.820	5.232	11.46	32.94	18.532	
1F	55				5.75	3.640	4.777	20.94	27.48	18.384	
1F	56				1.65	3.640	5.232	6.02	8.66	18.351	
1F	57				4.53	3.640	6.597	16.49	29.88	18.251	
1F	58				5.73	3.640	7.962	20.87	45.66	18.151	
1F	59				1.66	4.550	4.777	7.53	7.91	18.293	
1F	60				1.79	4.550	5.232	8.14	9.36	18.260	
1F	61				1.70	4.550	5.687	7.74	9.68	18.227	
1F	62				1.57	4.550	6.142	7.13	9.63	18.193	
1F	63				13.04	5.460	0.455	71.18	5.93	18.520	
1F	64				14.71	5.460	3.185	80.30	46.84	18.319	
1F	65				10.39	5.460	6.597	56.71	68.52	18.069	
1F	66				5.79	5.460	7.962	31.60	46.08	17.969	
1F	67				25.93	6.825	0.910	176.99	23.60	18.350	
1F	68				28.99	6.825	2.730	197.84	79.13	18.217	
1F	69				7.14	6.825	4.095	48.73	29.24	18.116	
1F	70				5.71	6.825	4.777	38.97	27.27	18.066	
1F	71				13.32	6.825	5.232	90.92	69.70	18.033	
1F	72				11.80	6.825	5.687	80.57	67.13	18.000	
1F	73				3.63	6.825	6.142	24.79	22.31	17.966	
1F	74				4.91	6.825	6.825	33.48	33.48	17.916	
1F	75				4.60	6.825	7.735	31.39	35.57	17.850	
1F	76				7.08	10.010	0.455	70.90	3.22	18.066	
1F	77				14.33	10.010	3.175	143.42	45.49	17.866	
1F	78				11.46	10.010	3.867	114.71	44.32	17.815	
1F	79				3.90	10.010	5.905	39.08	23.05	17.666	
1F	80				3.52	10.010	6.142	35.21	21.60	17.649	
1F	81				1.89	10.010	6.483	18.91	12.24	17.624	
1F	82				5.45	10.010	6.938	54.58	37.83	17.590	
1F	83				1.41	10.010	7.393	14.08	10.40	17.557	
1F	84				5.49	10.010	7.848	54.94	43.07	17.524	
合計					861.11			4114.64	3866.99		

布基礎の接地圧 3

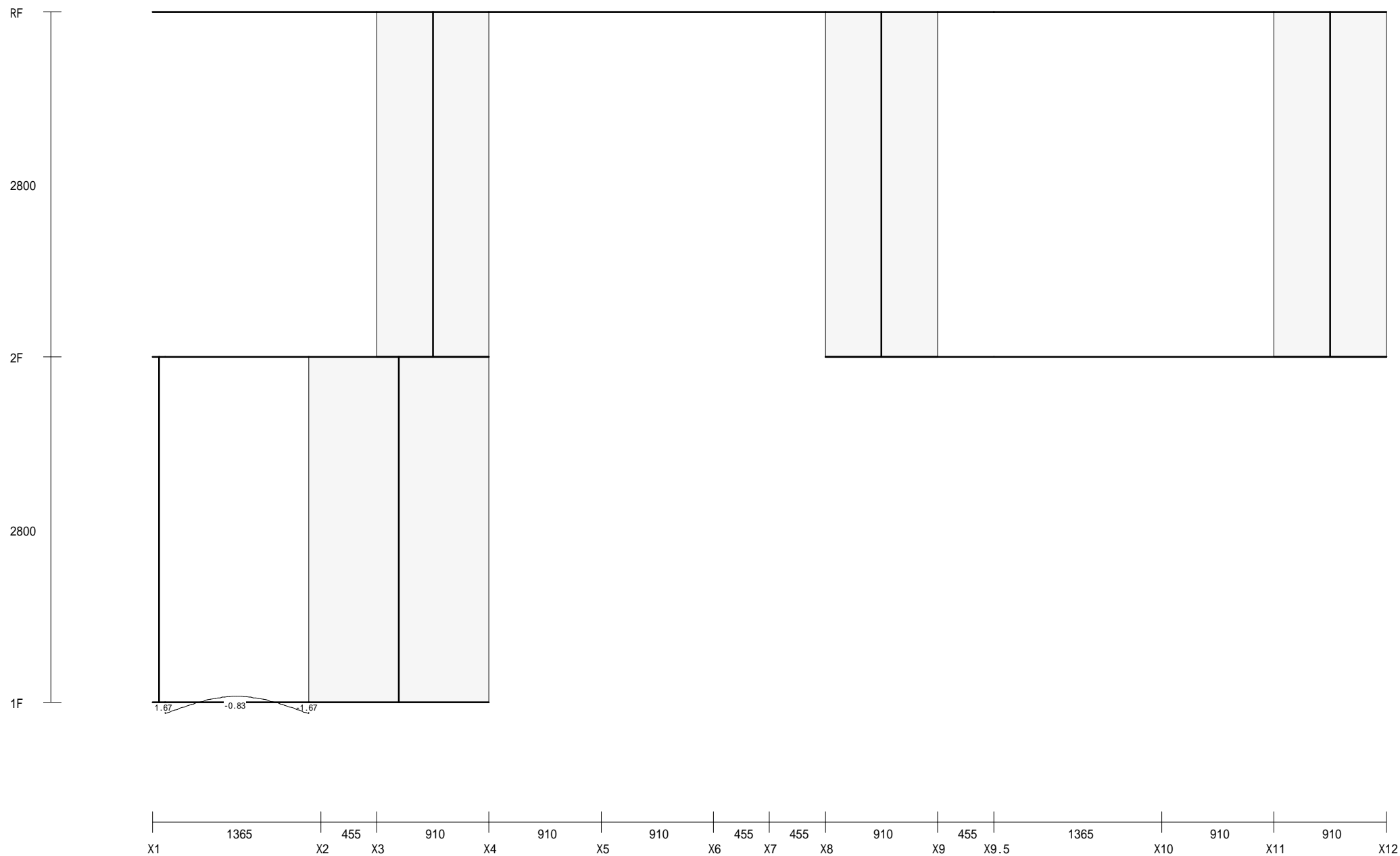
階		図心 C (m)	重心 (m)	偏心距離 (m)
1F	X	4.840	4.7783	-0.06218
	Y	4.512	4.4907	-0.02106



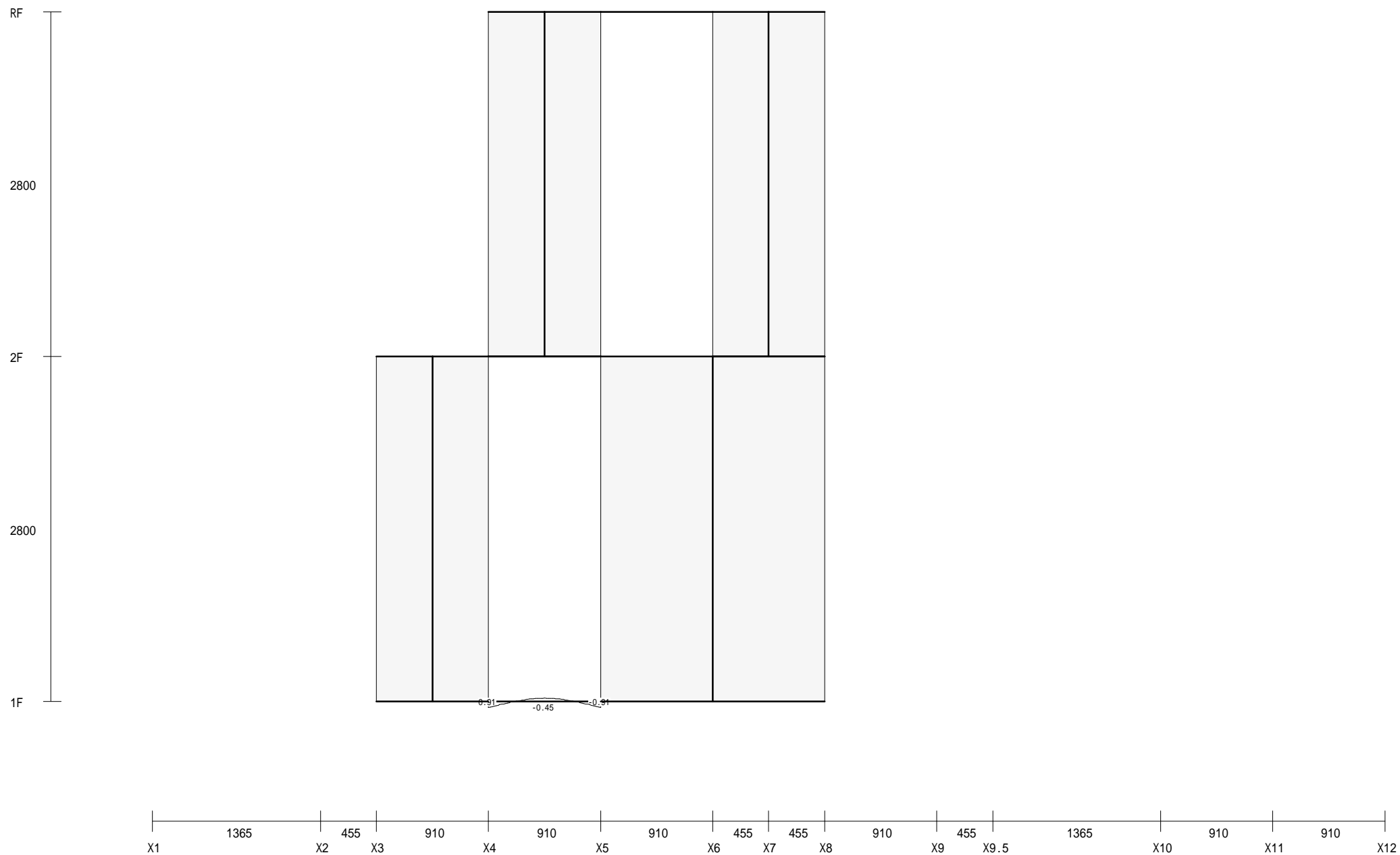
[Y1]



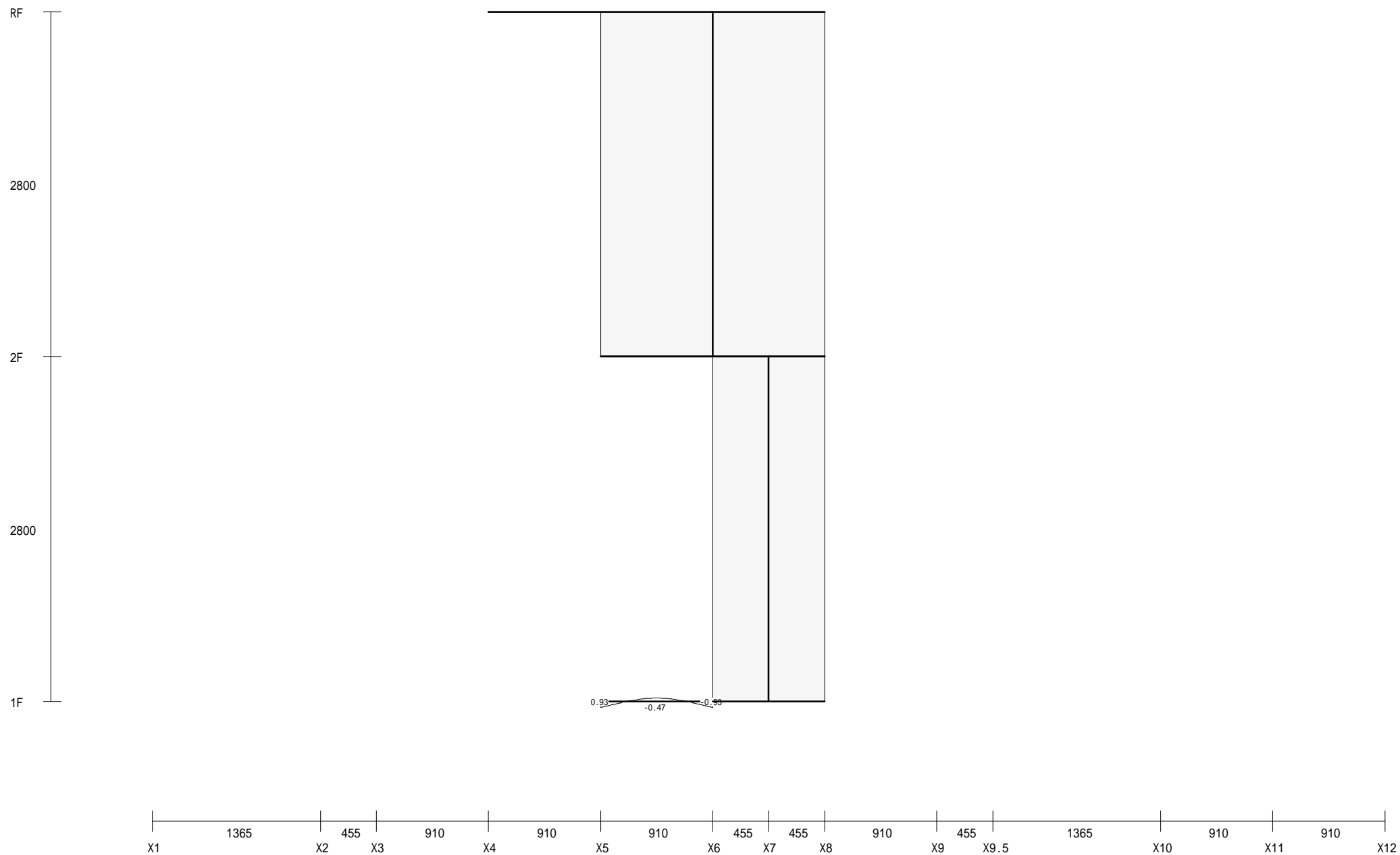
[Y2]



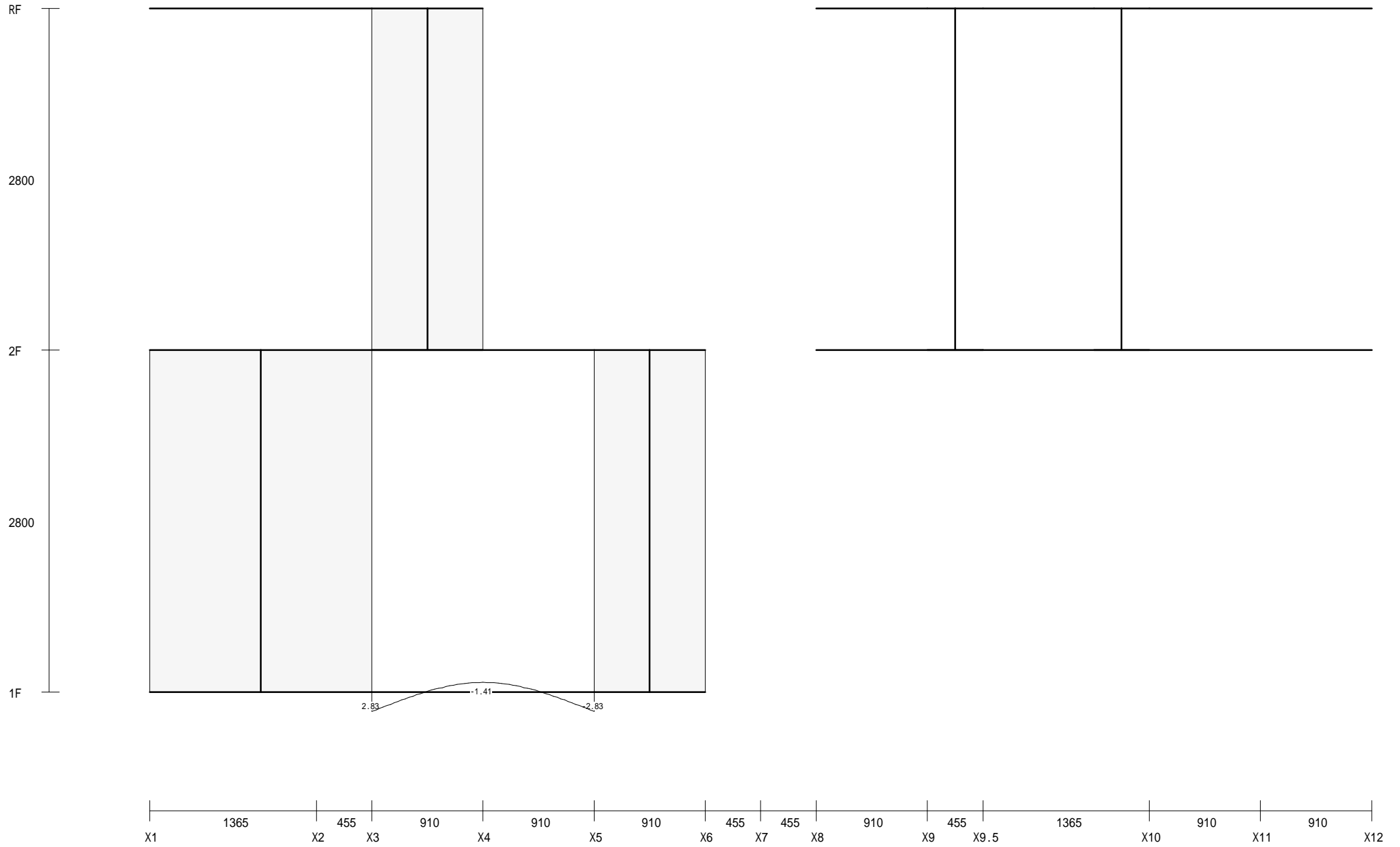
[Y3]



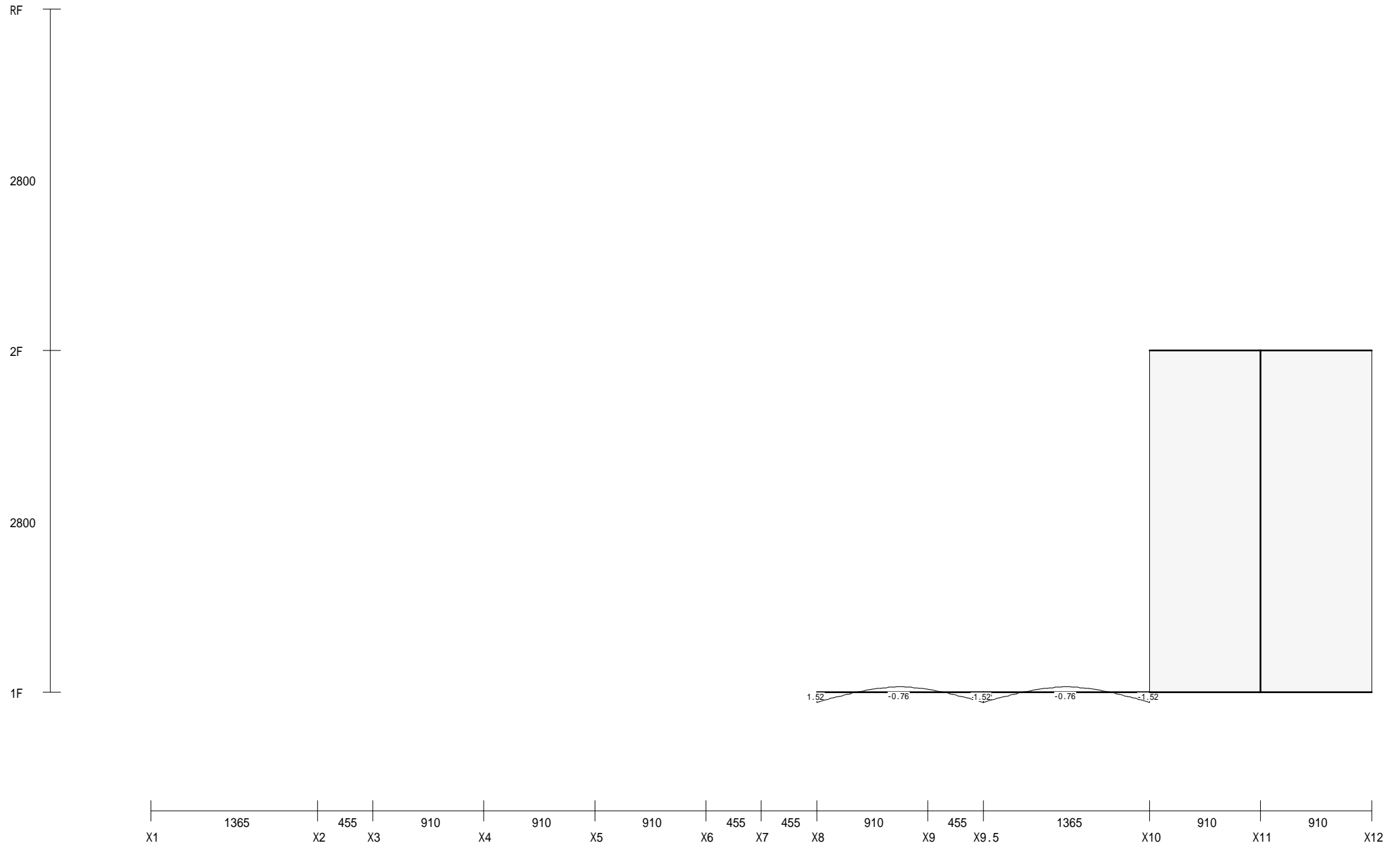
[Y4]



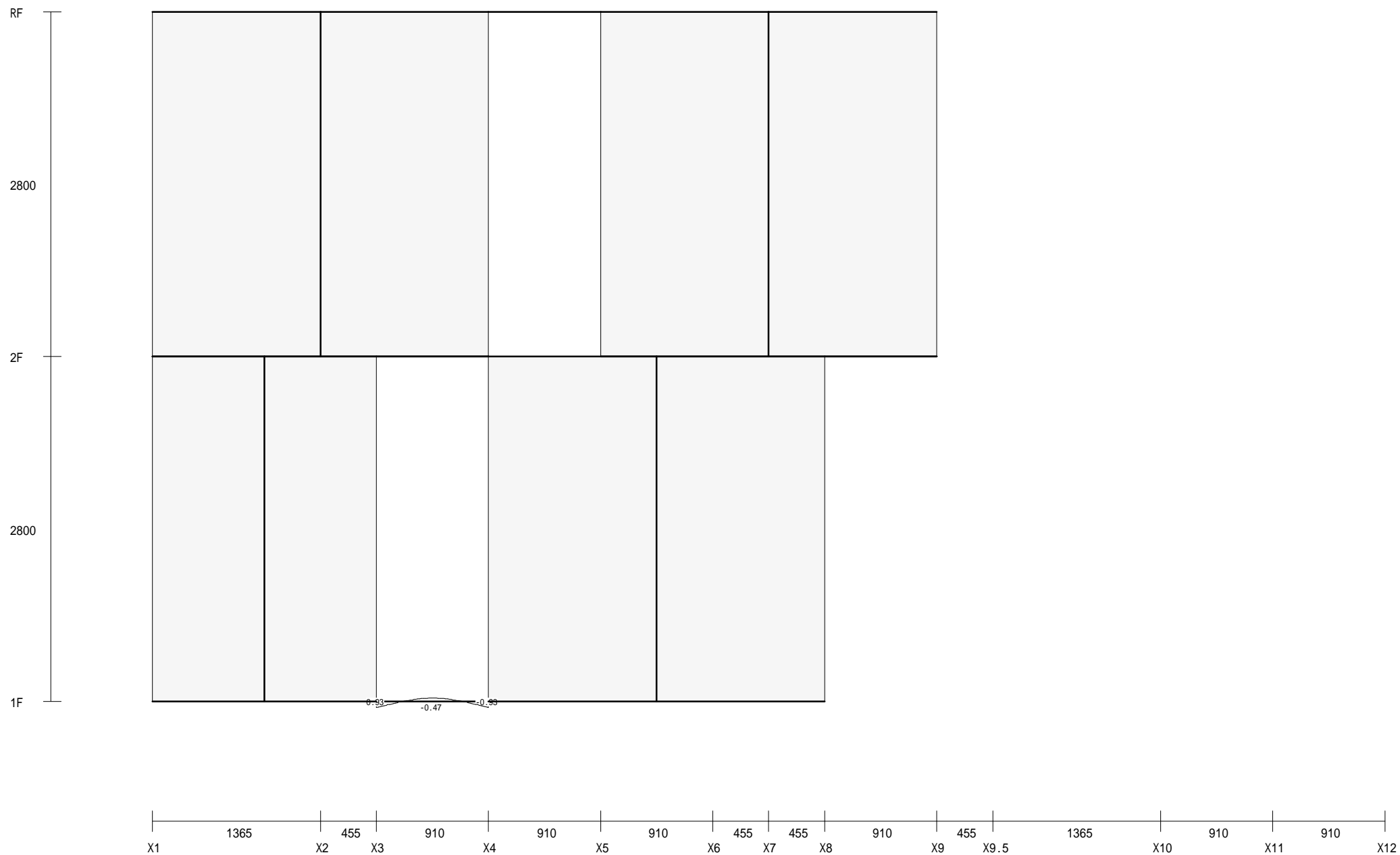
[Y6]



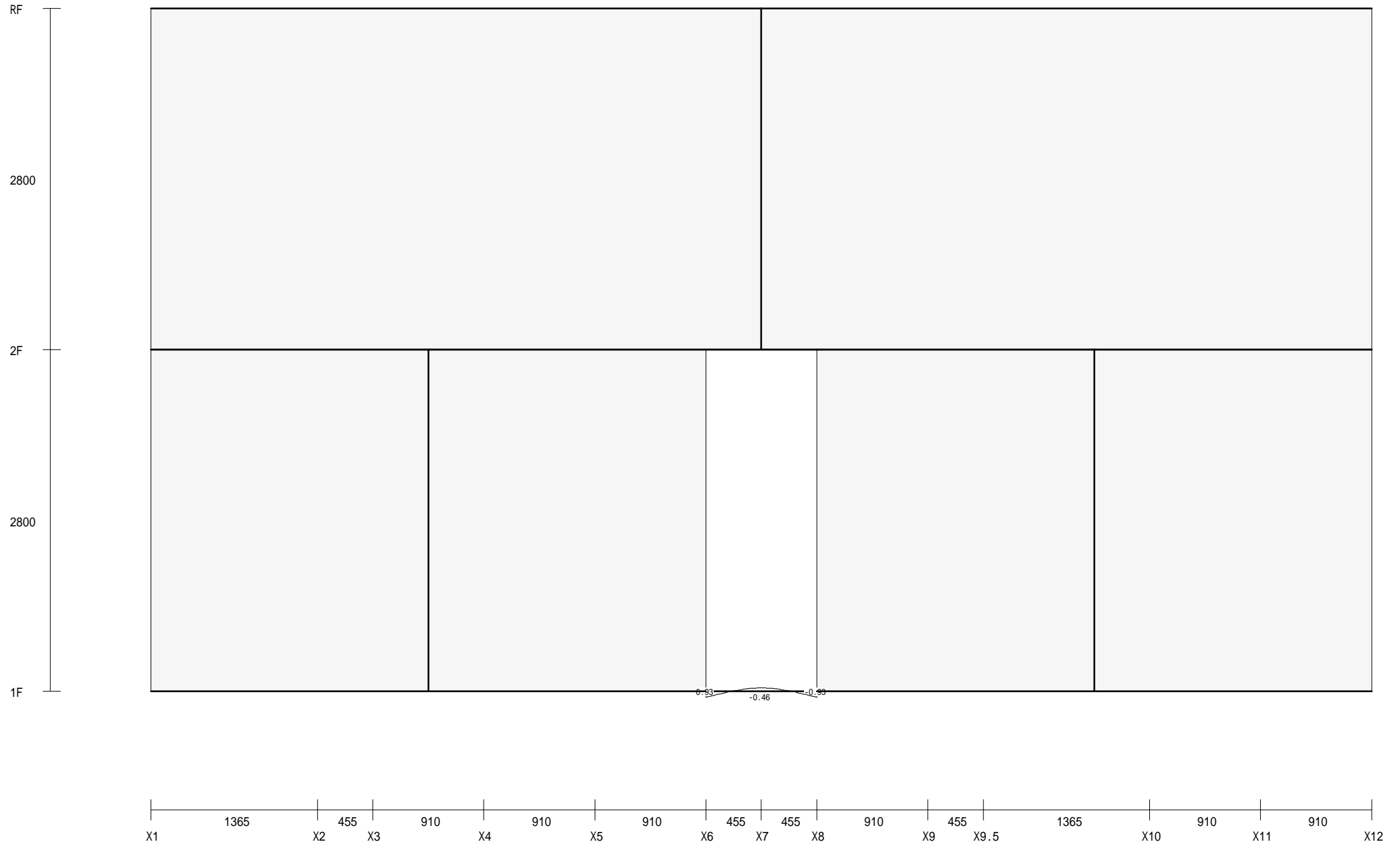
[Y7]



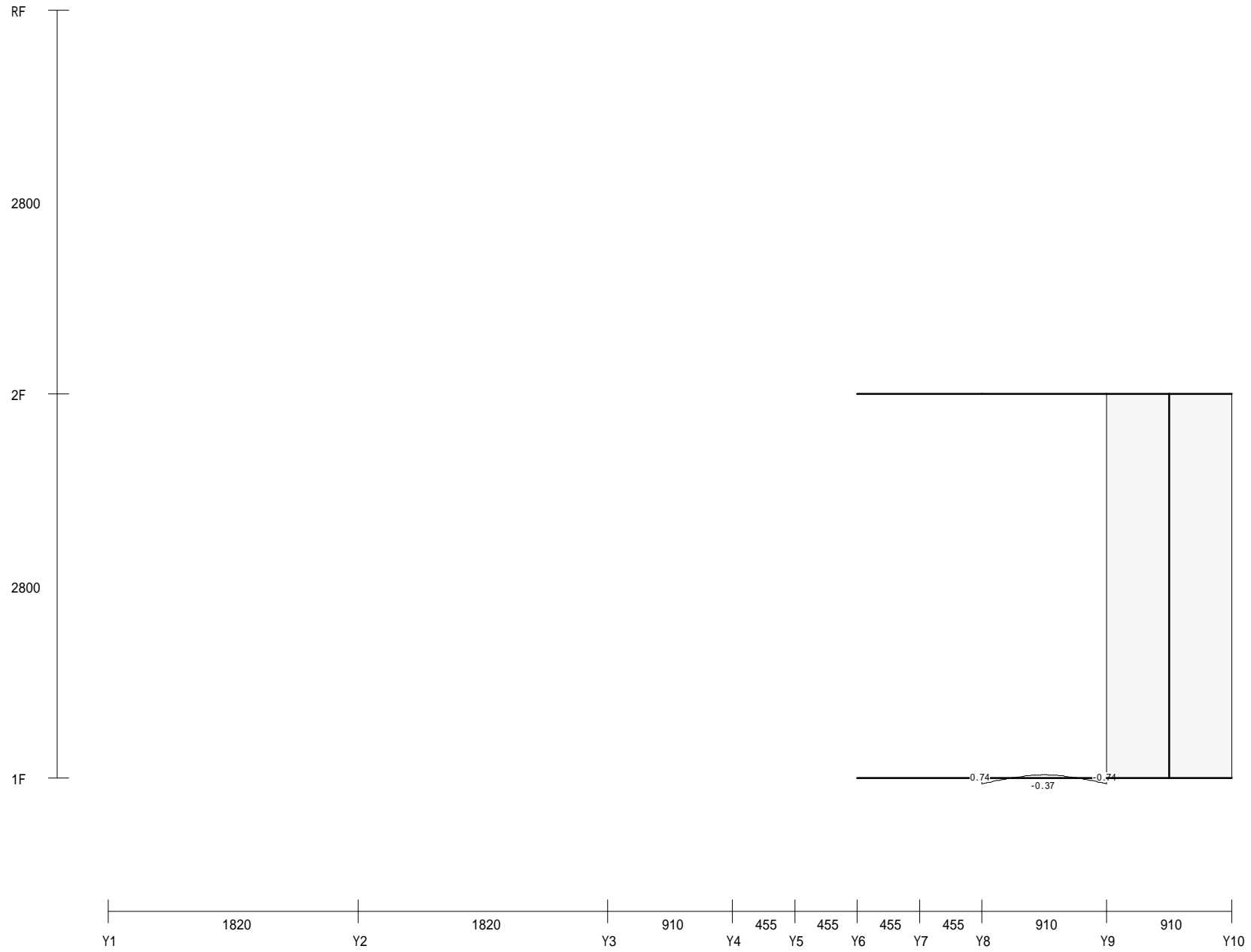
[Y8]



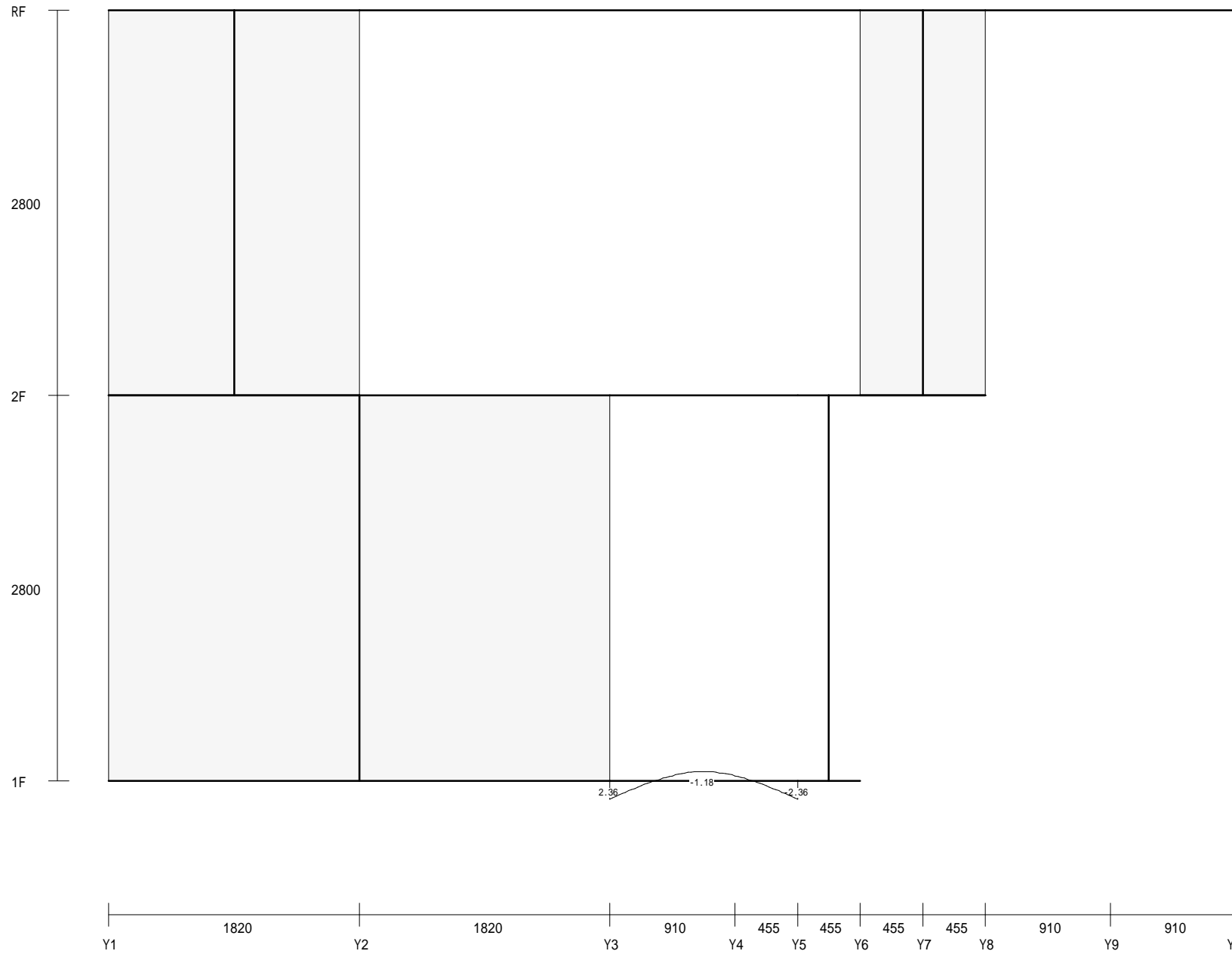
[Y10]



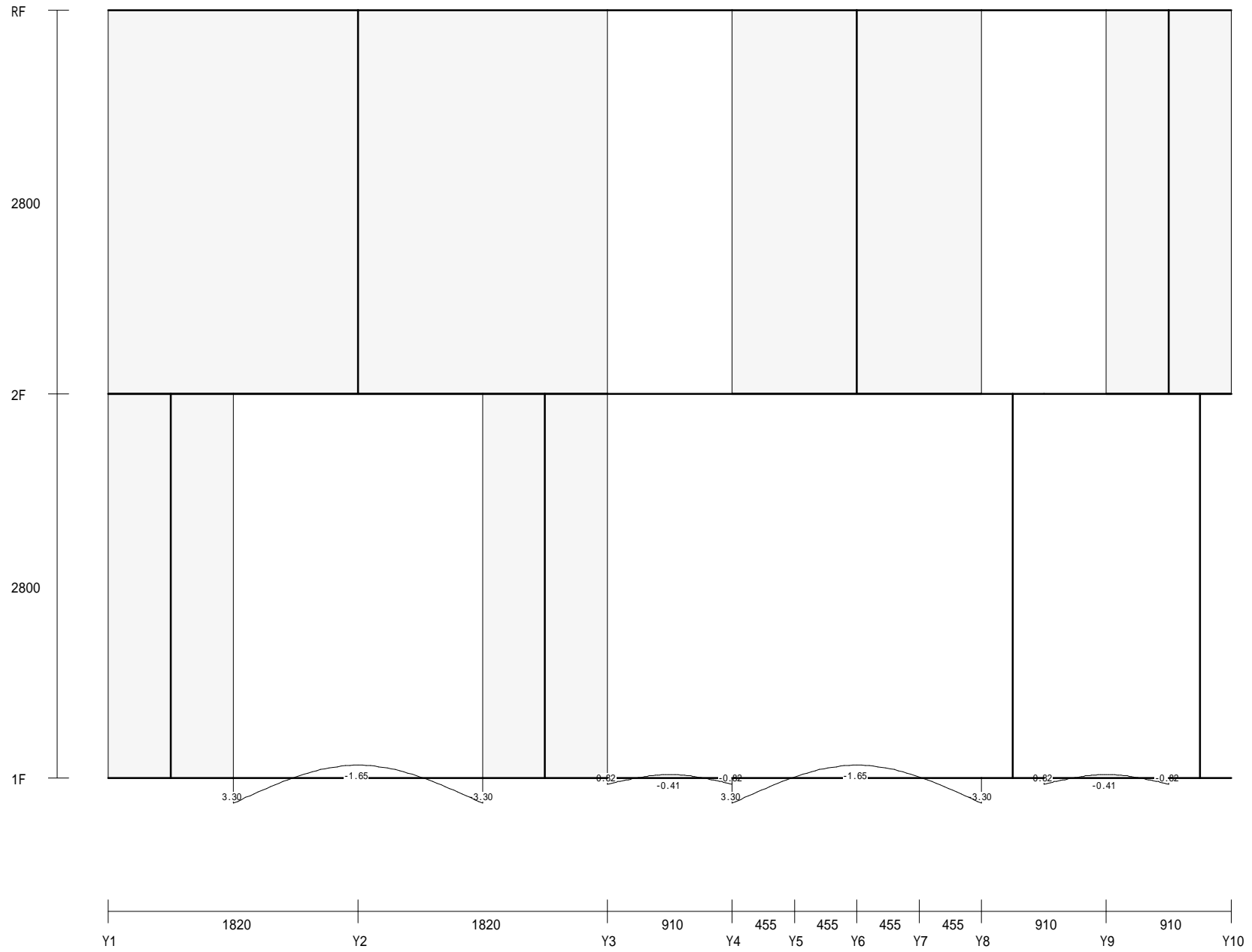
[X2]



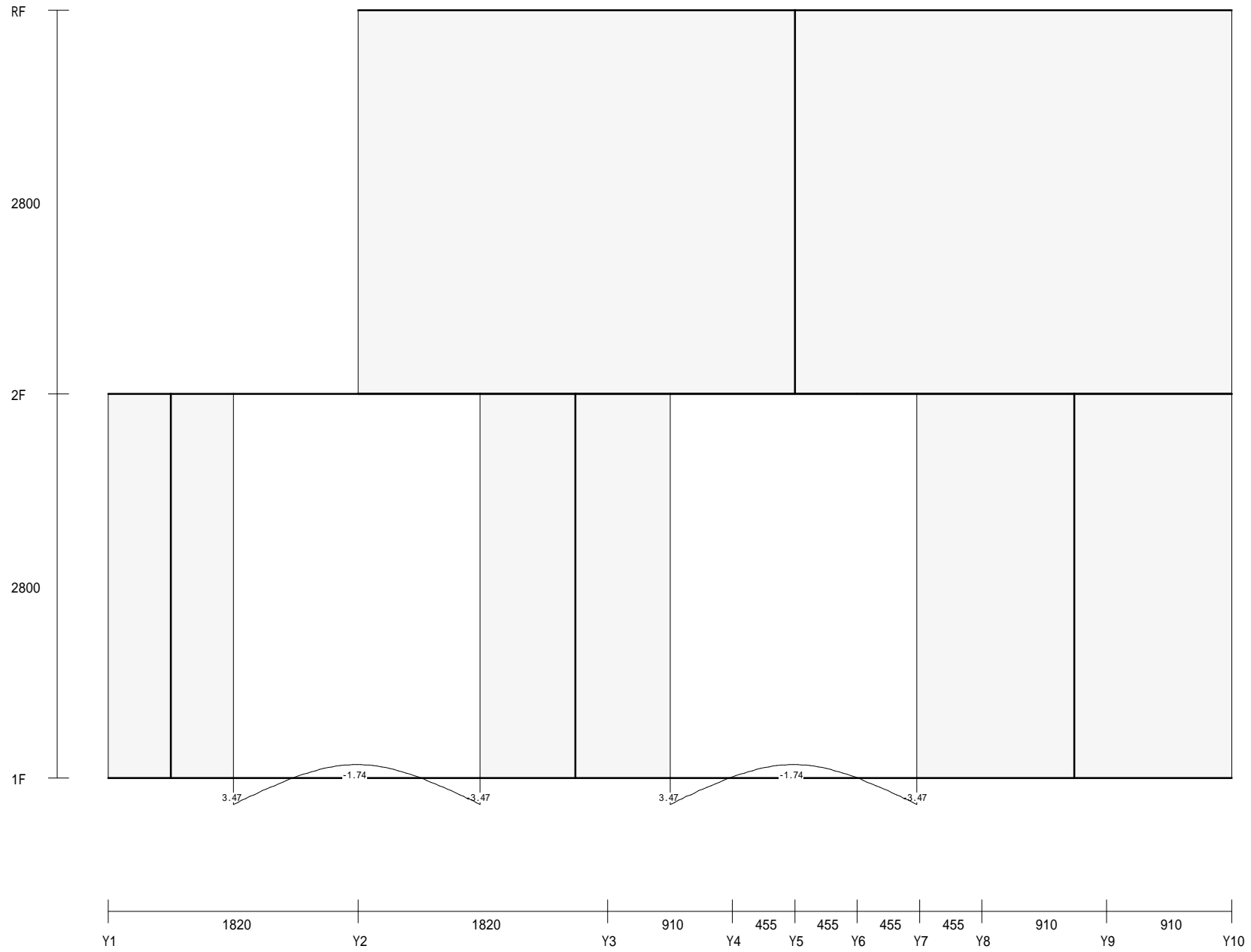
[X3]



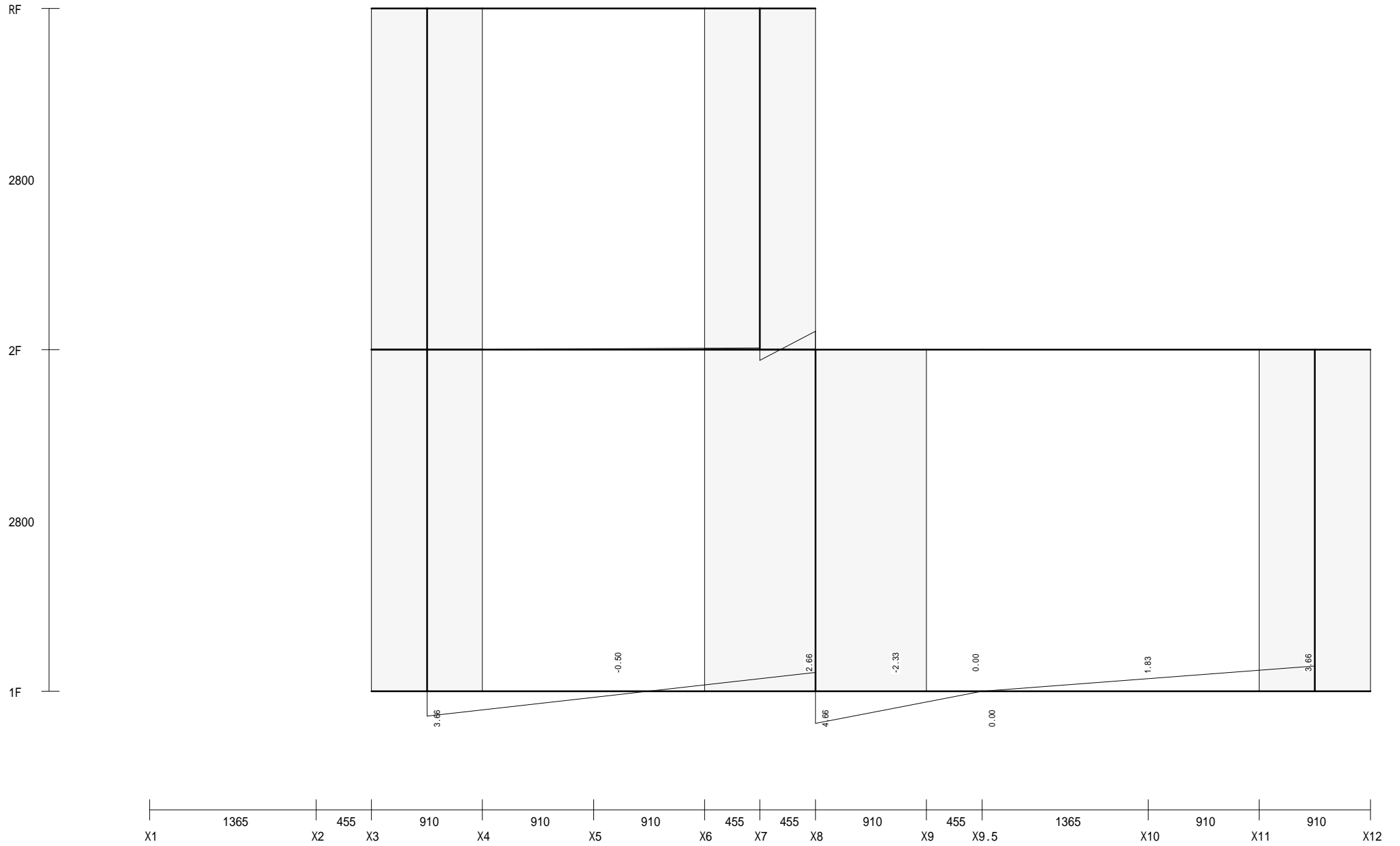
[X8]



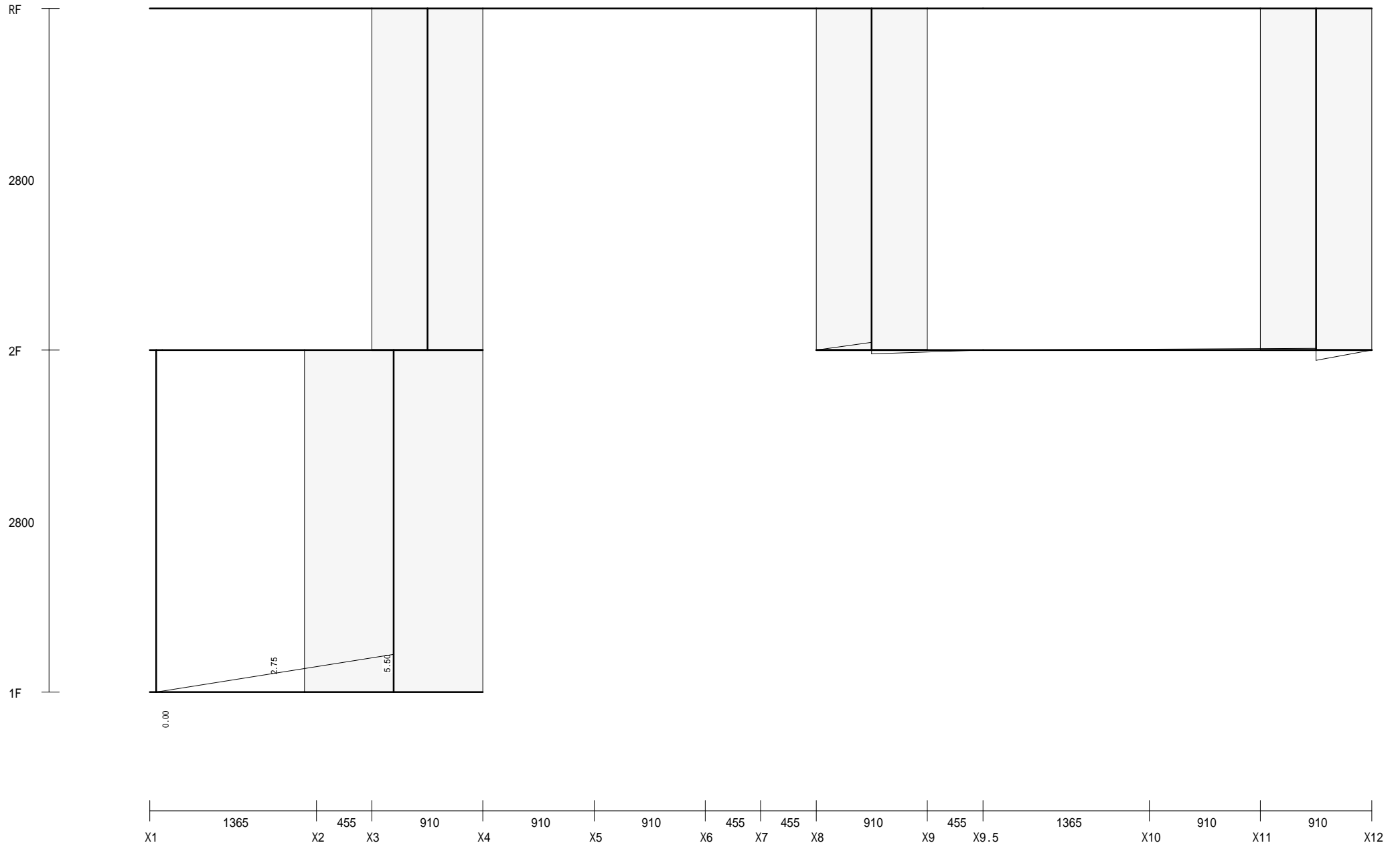
[X12]



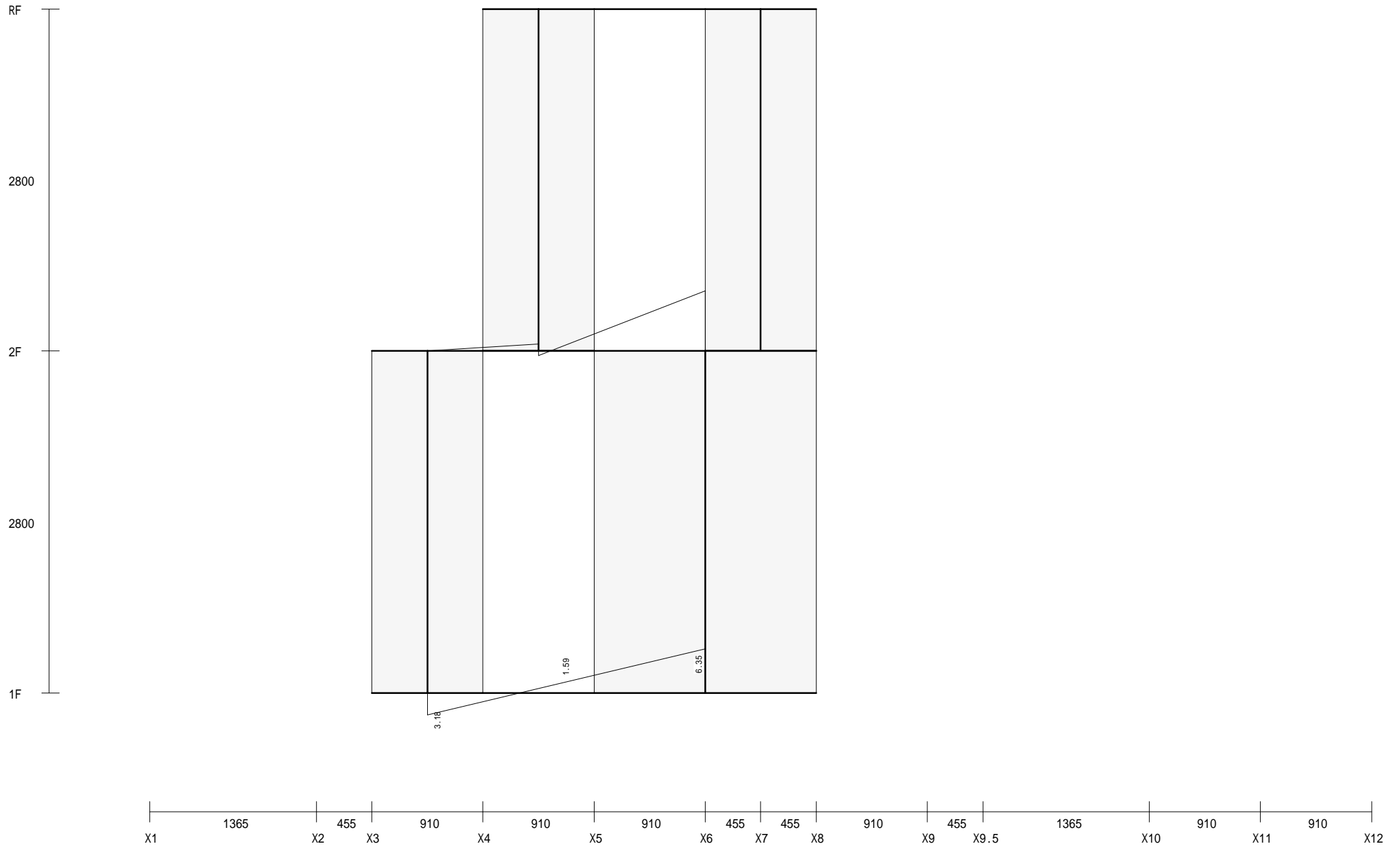
[Y1]



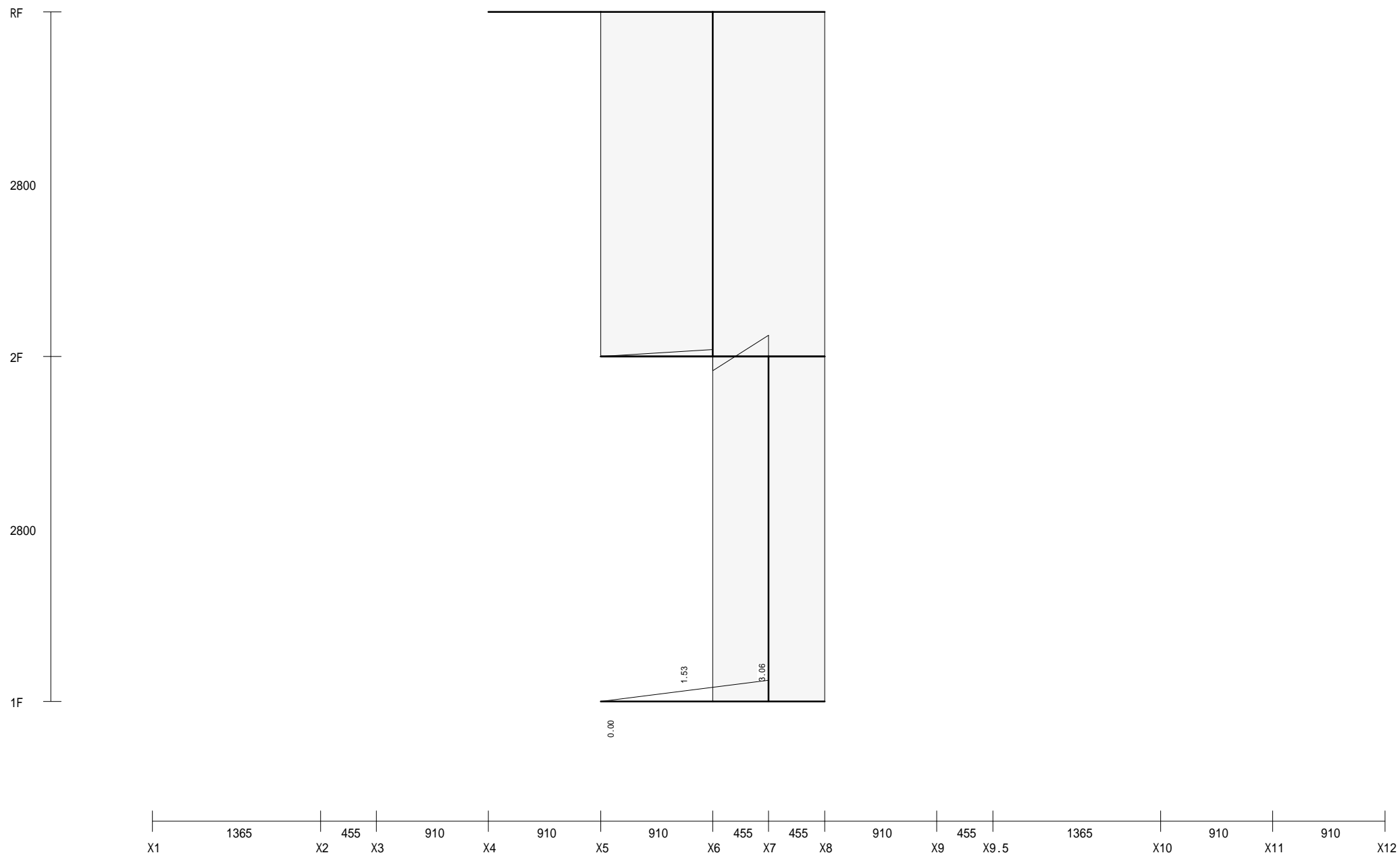
[Y2]



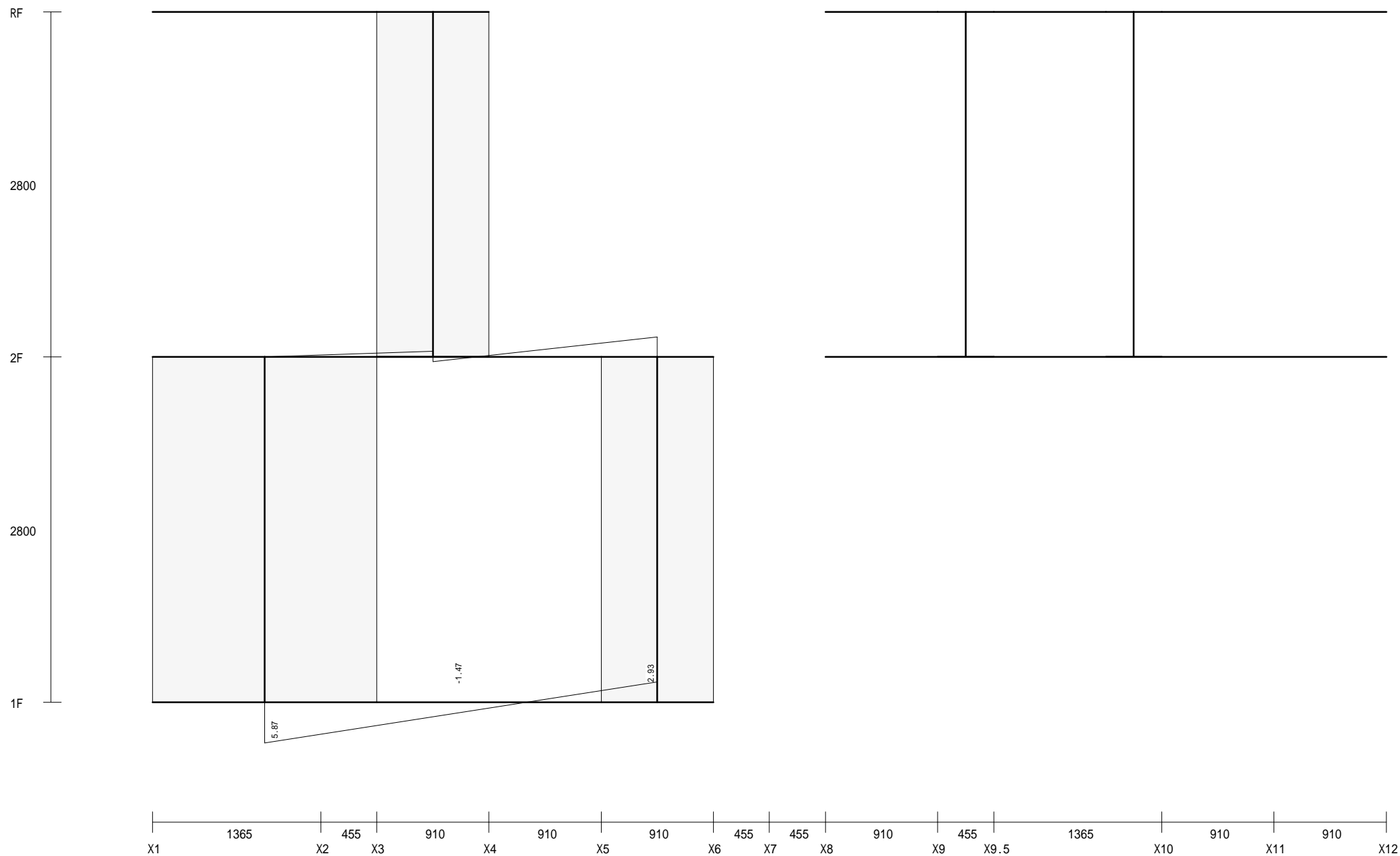
[Y3]



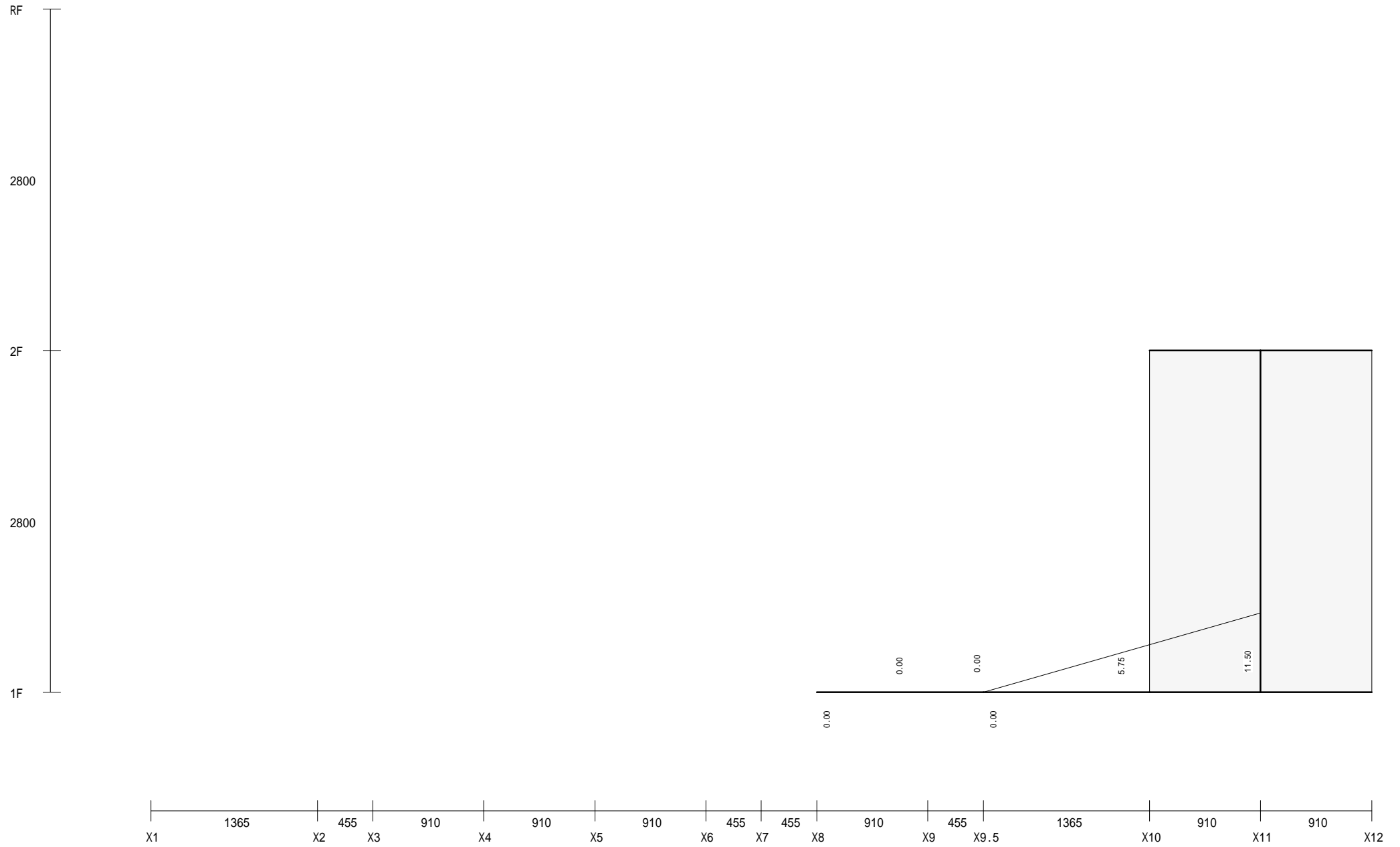
[Y4]



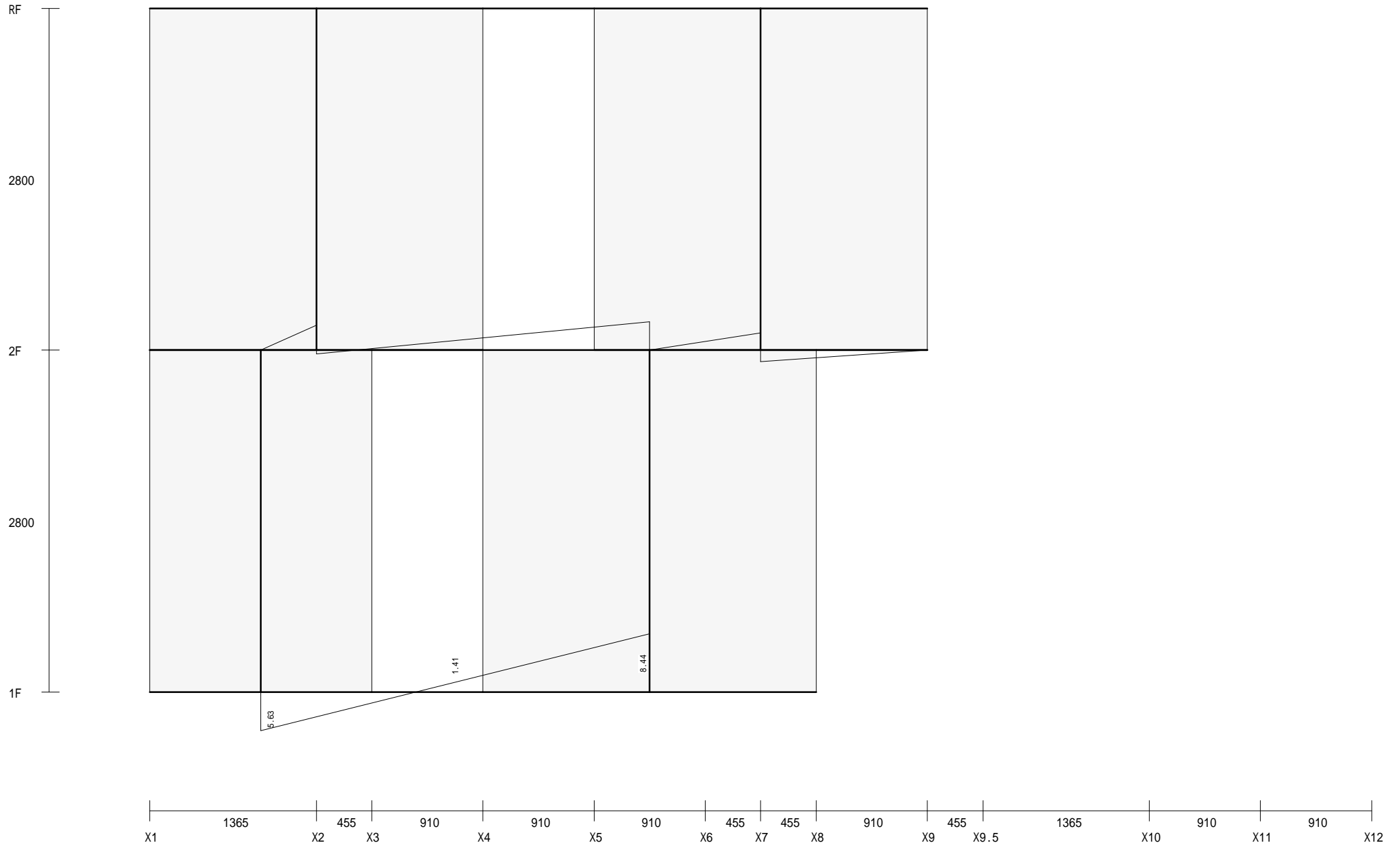
[Y6]



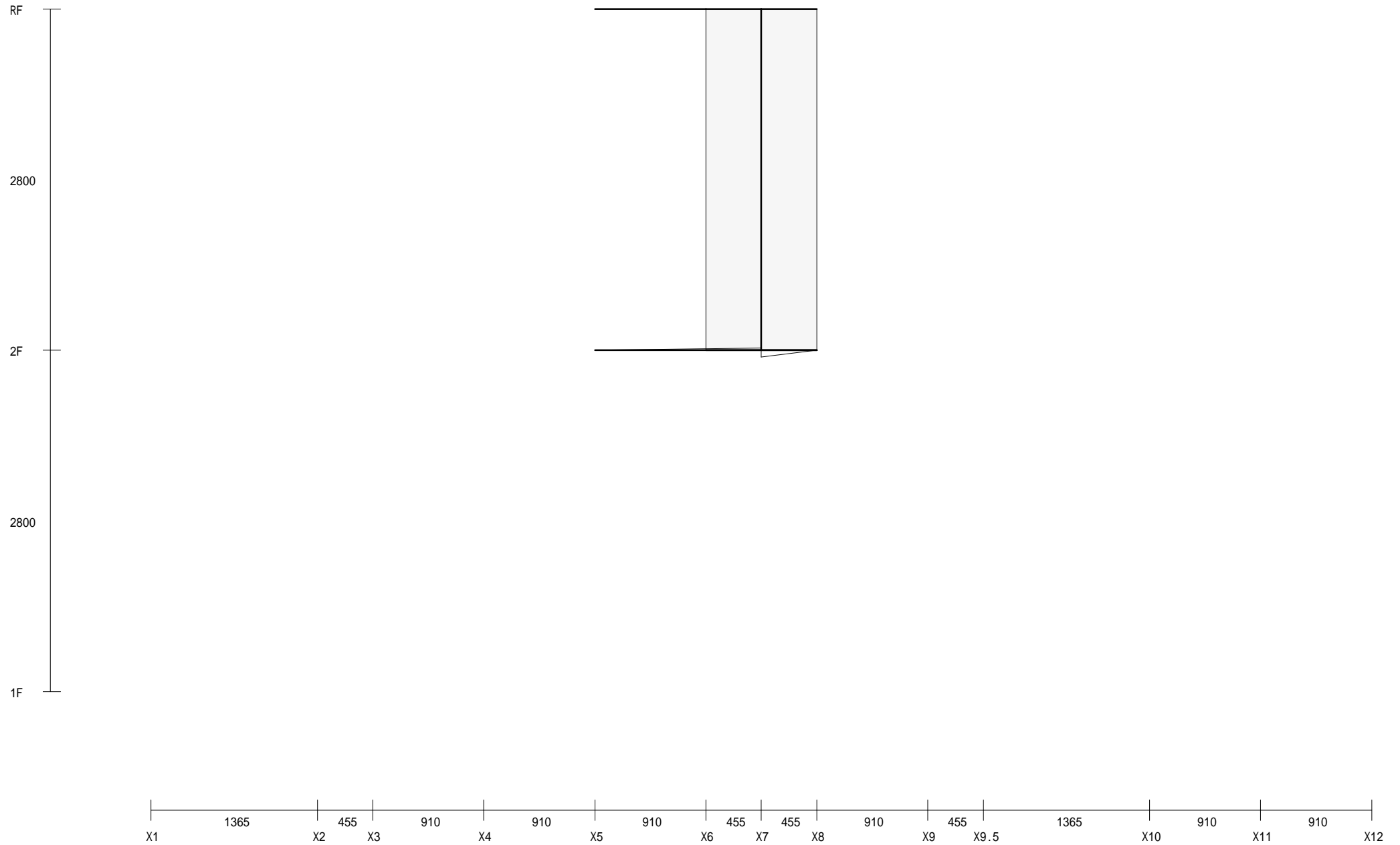
[Y7]



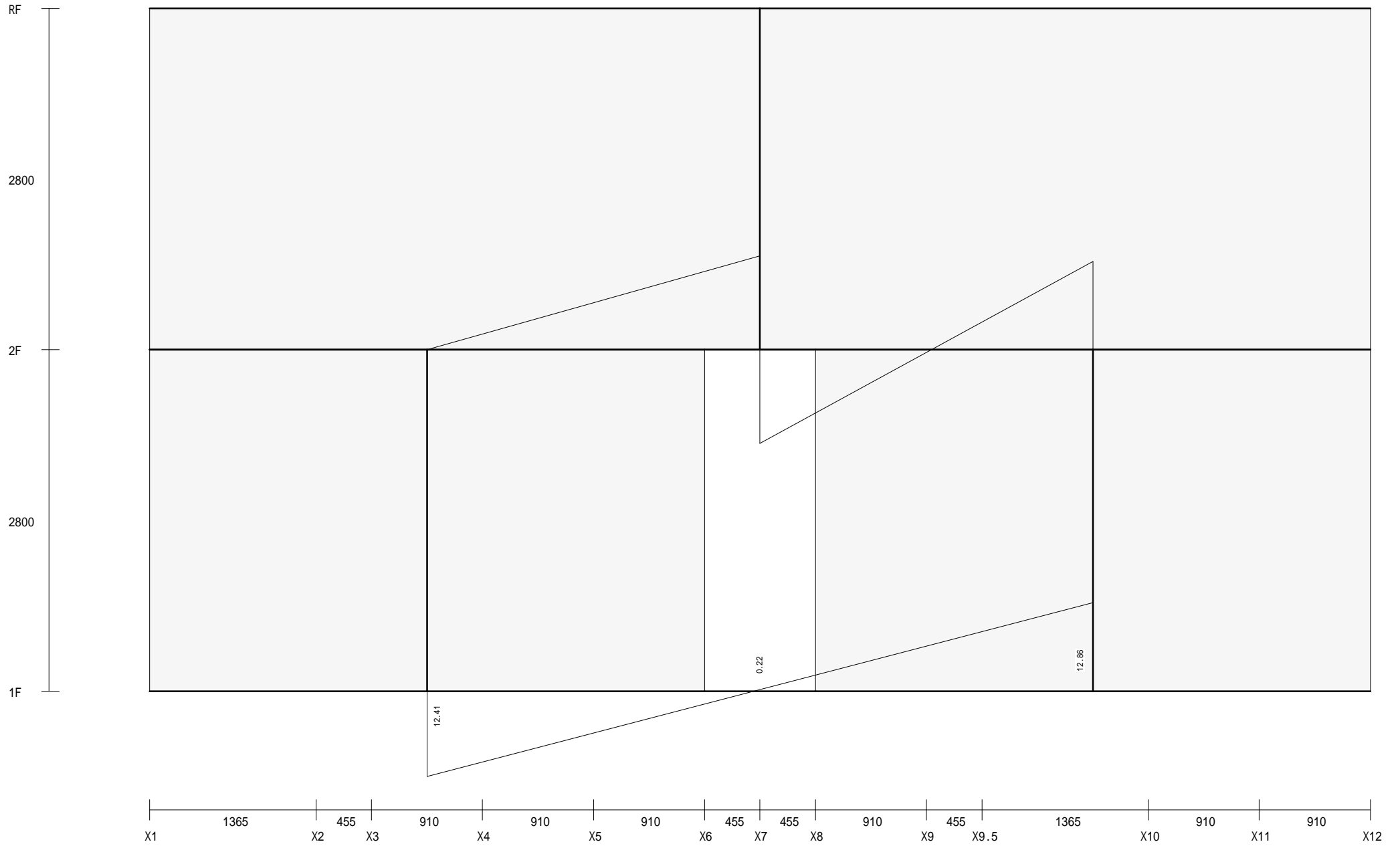
[Y8]



[Y9]

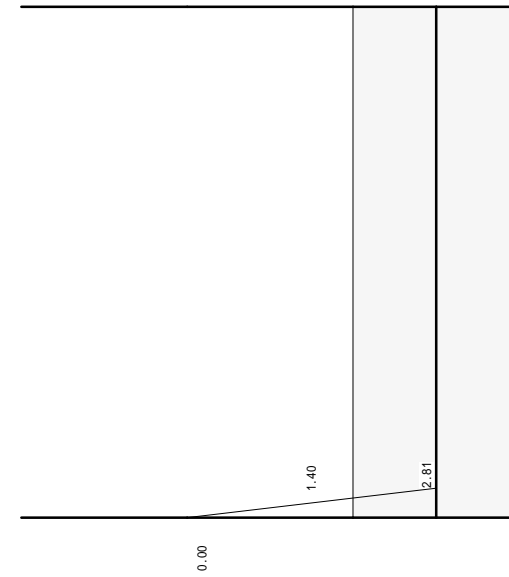


[Y10]



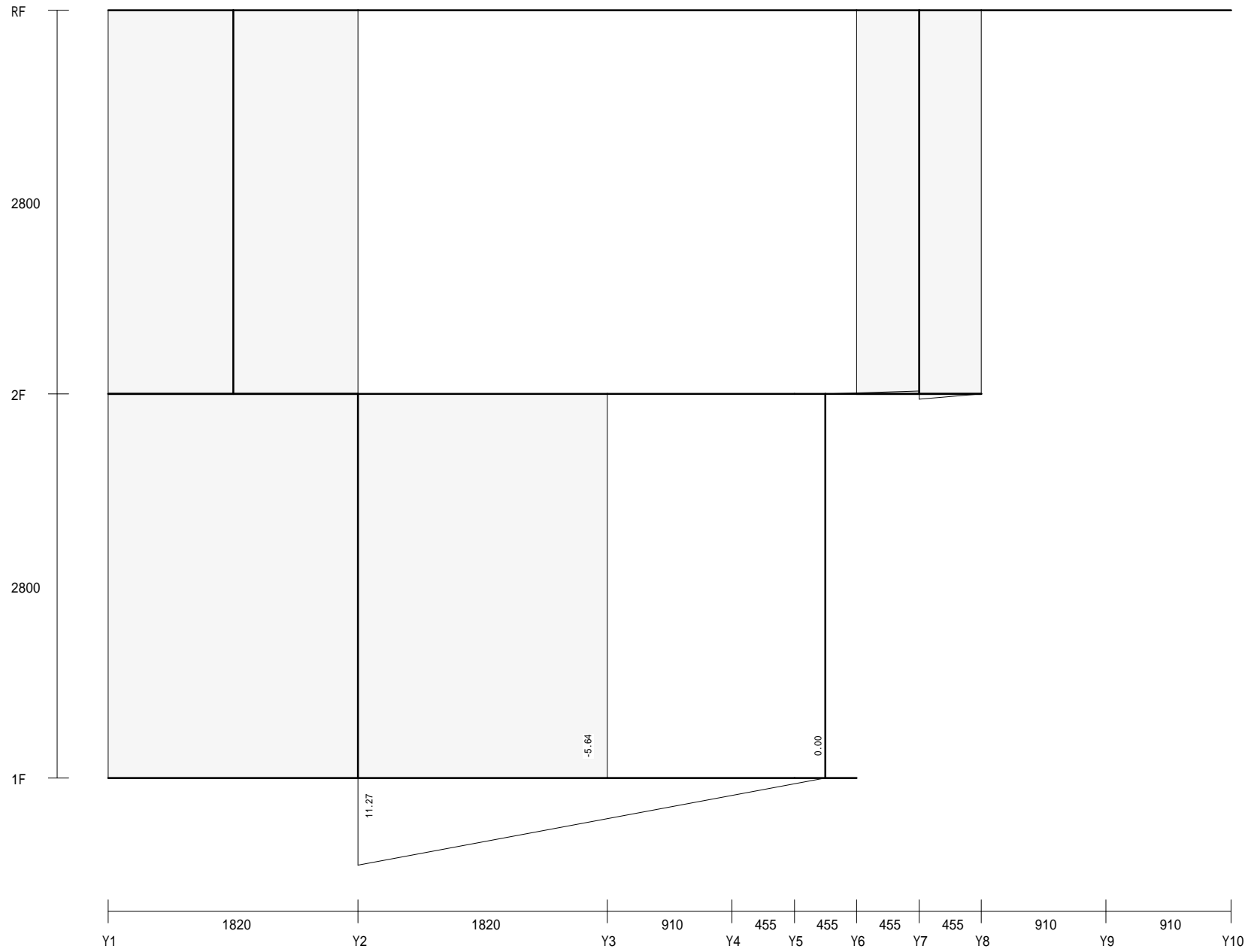
[X2]

RF
2800
2F
2800
1F

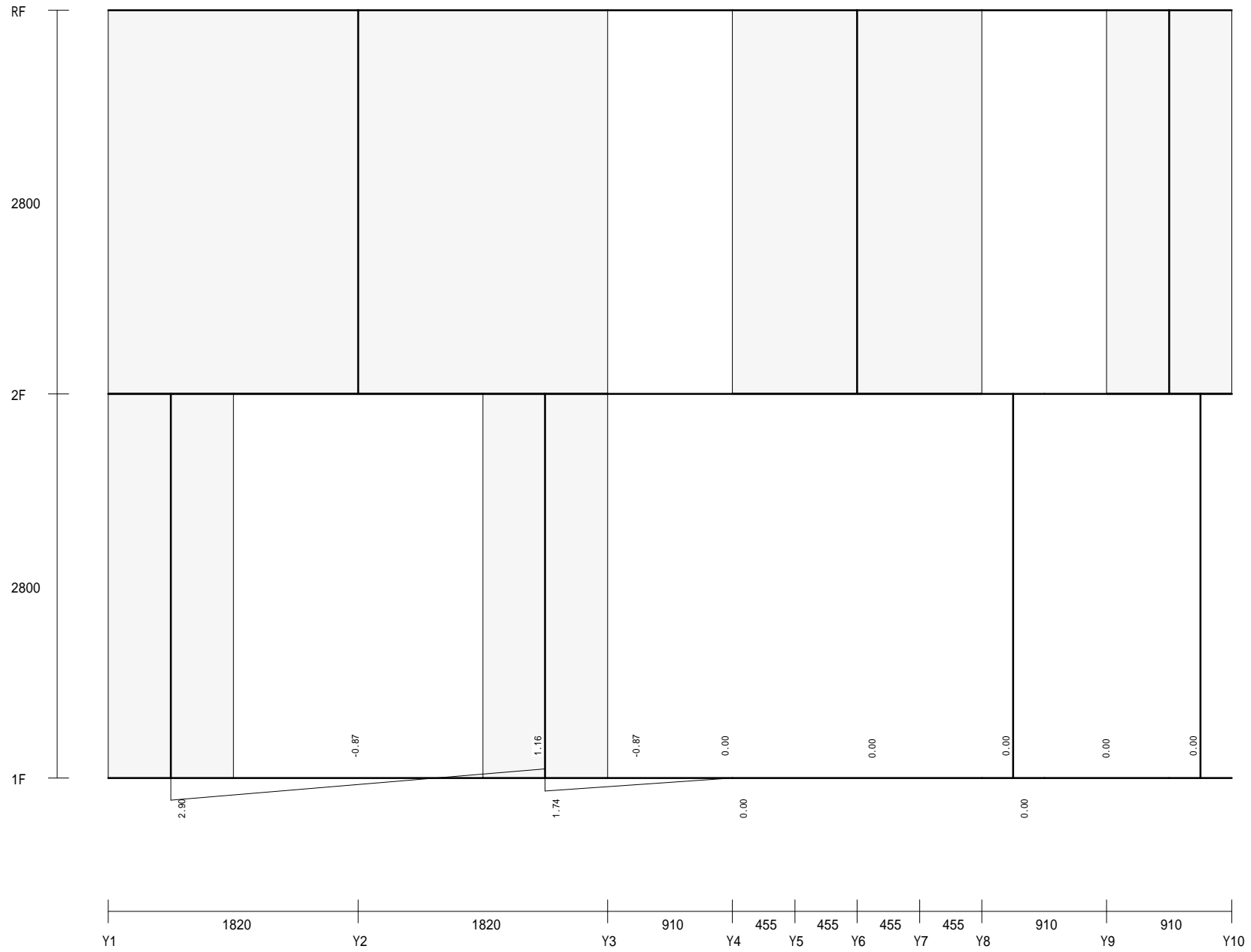


Y1 1820 Y2 1820 Y3 910 Y4 455 Y5 455 Y6 455 Y7 455 Y8 910 Y9 910 Y10

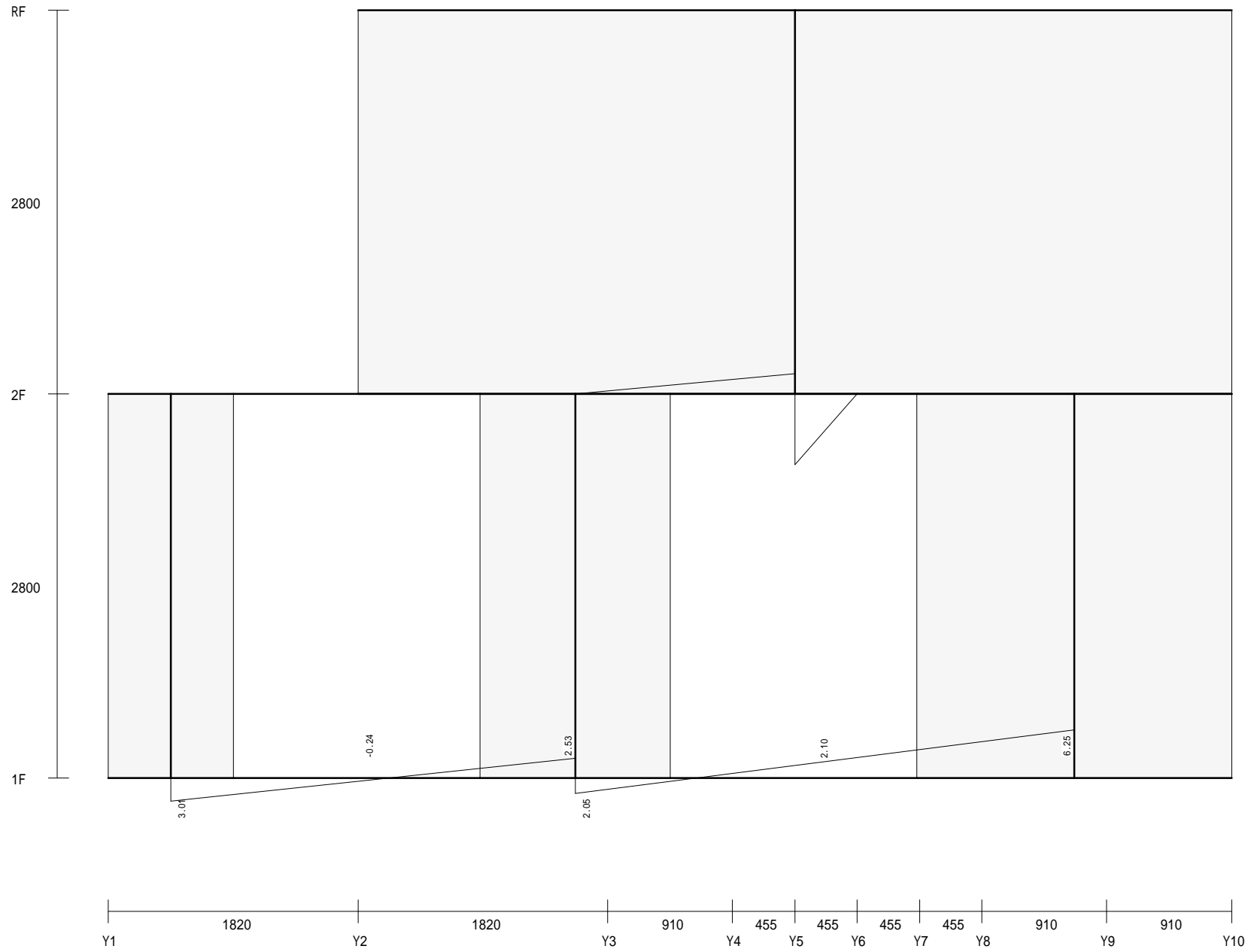
[X3]



[X8]



[X12]



地中梁断面算定凡例

位置	: 階名称 / 通り名称 / 左からの番号		a tn-U	: 必要上端主筋鉄筋断面積	[cm ²]
l	: スパン	[m]	a tn-D	: 必要下端主筋鉄筋断面積	[cm ²]
l'	: 内法スパン	[m]	QL	: 長期部材せん断応力	[kN]
l1	: 左端芯から左フェースまでの距離	[m]	QK	: 地震時部材せん断応力	[kN]
l2	: 左端芯から右フェースまでの距離	[m]	QW	: 風圧時部材せん断応力	[kN]
Q D	: 設計用せん断力式番号		SQS	: 積雪時部材せん断応力	[kN]
1	Q D = M I N (2、3 式)		QS	: 組み合わせ用短期時部材せん断応力	[kN]
2	Q D = Qo + My / l'		QLq	: 接地圧による長期部材せん断応力	[kN]
3	Q D = QL + ・ QK		QKq1	: 接地圧による地震時部材せん断応力(左加力時)	[kN]
A	: 設計用せん断力算出割増係数 ()		QKq2	: 接地圧による地震時部材せん断応力(右加力時)	[kN]
QA	: 許容せん断力式番号		Qp1	: 杭頭せん断応力(左加力時)	[kN]
1	QAS = 短期許容せん断耐力式		Qp2	: 杭頭せん断応力(右加力時)	[kN]
2	QSU = 終局せん断強度式		QK1	: 地震時部材せん断応力(左加力時)	[kN]
B	: 壁梁の幅	[cm]	QK2	: 地震時部材せん断応力(右加力時)	[kN]
D	: 壁梁のせい	[cm]	QS1	: 組み合わせ用短期時部材せん断応力(左加力時)	[kN]
d	: 壁梁の有効せい	[cm]	QS2	: 組み合わせ用短期時部材せん断応力(右加力時)	[kN]
i	: 曲げ材の応力中心距離	[cm]	SQd1	: 短期設計用せん断応力(左加力時)	[kN]
ML	: 長期部材曲げ応力	[kN・m]	SQd2	: 短期設計用せん断応力(右加力時)	[kN]
MK	: 地震時部材曲げ応力	[kN・m]	My-U	: 上端端部降伏曲げモーメント	[kN・m]
MW	: 風圧時部材曲げ応力	[kN・m]	My-D	: 下端端部降伏曲げモーメント	[kN・m]
SMS	: 積雪時部材曲げ応力	[kN・m]	L	: 長期シラスパン比による割増係数	
MS	: 組み合わせ用短期時部材曲げ応力	[kN・m]	S	: 短期積雪時シラスパン比による割増係数	
MLq	: 接地圧による長期部材曲げ応力	[kN・m]	1	: 地震時シラスパン比による割増係数(左加力時)	
MKq1	: 接地圧による地震時部材曲げ応力(左加力時)	[kN・m]	2	: 地震時シラスパン比による割増係数(右加力時)	
MKq2	: 接地圧による地震時部材曲げ応力(右加力時)	[kN・m]	配筋	: スターラップ 本数	
Mp1	: 杭頭モーメント(左加力時)	[kN・m]	D-@	: スターラップ 径 ピッチ	[mm]
Mp2	: 杭頭モーメント(右加力時)	[kN・m]	QAL	: 長期許容せん断耐力	[kN]
MK1	: 地震時部材曲げ応力(左加力時)	[kN・m]	QAS	: 短期積雪時せん断耐力	[kN]
MK2	: 地震時部材曲げ応力(右加力時)	[kN・m]	QA1	: 地震時せん断耐力(左加力時)	[kN]
MS1	: 組み合わせ用短期時部材曲げ応力(左加力時)	[kN・m]	QA2	: 地震時せん断耐力(右加力時)	[kN]
MS2	: 組み合わせ用短期時部材曲げ応力(右加力時)	[kN・m]	QAの後に *	: * が表示されている場合はせん断耐力不足を示す	
n-D-U	: 上端主筋 本数 - 径		Pwn	: 必要せん断補強筋比	[%]
n-D-D	: 下端主筋 本数 - 径		n-U	: 上端必要周長	[cm]
MAL-U	: 上端長期許容曲げモーメント	[kN・m]	n-D	: 下端必要周長	[cm]
MAL-D	: 下端長期許容曲げモーメント	[kN・m]	n-D-U	: 上端必要周長による必要鉄筋本数	
MAS-U	: 上端短期許容曲げモーメント(左加力時)	[kN・m]	n-D-D	: 下端必要周長による必要鉄筋本数	
MAS-D	: 下端短期許容曲げモーメント(右加力時)	[kN・m]	ld-U	: 上端必要周長による必要定着長さ	[cm]
MAの後に記号が表示されている場合は曲げ耐力不足を示す			ld-D	: 下端必要周長による必要定着長さ	[cm]
*	: 長期		<No.>	: 梁配筋個別でセットした配筋のリスト番号	
S	: 積雪		<NG>	: 曲げ(MA)、もしくはせん断耐力(QA)が満足していない	
*	: 左加力時短期			QA1, QA2がNGの場合、Pwnが出力されます	
\$: 右加力時短期		<*1>	: 断面算定 - 周長不足 nとldが出力されます	
			<*2>	: PwがPwMax(上限1.2)を越えている、又はPwMin(下限0.2)を下回っている	

地中梁断面検定

名称	Y02-01B1						Y03-04A1						Y04-05A1					
位置 I / I' I1 / I2 QD/A/QA	1F	Y2	通り	X1	- X2		1F	Y3	通り	X4	- X5		1F	Y4	通り	X5	- X6	
	1.947				1.165		2.275				0.910		1.365				0.910	
	0.050				1.215		0.455				1.365		0.000				0.910	
	1			2.00		1	1			2.00		1	1			2.00		1
	左端			中央		右端	左端			中央		右端	左端			中央		右端
B	12.0			12.0		12.0	12.0			12.0		12.0	12.0			12.0		12.0
D	60.0			60.0		60.0	60.0			60.0		60.0	60.0			60.0		60.0
d	54.0			54.0		54.0	54.0			54.0		54.0	54.0			54.0		54.0
j	47.3			47.3		47.3	47.3			47.3		47.3	47.3			47.3		47.3
ML	0.61			-0.15		0.61	0.37			-0.09		0.37	0.00			-0.14		0.56
MK	0.14			1.79		3.43	-1.27			0.64		2.54	0.00			1.02		2.04
MW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sMS	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
MS	0.45			1.94		3.74	1.46			0.73		2.73	0.00			1.16		2.32
MLg	-1.67			0.83		-1.67	-0.91			0.45		-0.91	-0.93			0.47		-0.93
MKg1 MKg2	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	0.00	0.00
Mp1 Mp2	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	0.00	0.00
MK1 MK2	0.14	-0.14		1.79	-1.79	3.43	-1.27	1.27		0.64	-0.64	2.54	-2.54	0.00		1.02	-1.02	2.04
MS1 MS2	-1.22	-1.50		2.47	-1.11	2.07	-1.99	0.55		0.99	-0.28	1.82	-3.26	-0.93		-0.93	1.34	-0.69
n-D U, D	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13
MAL U, D	0.00	12.40		12.40	0.00	0.00	0.00	12.40		0.00	0.00	0.00	12.40	0.00		12.40	0.00	12.40
MAS1 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	18.76	0.00	18.76		0.00	0.00	18.76	0.00	18.76		18.76	0.00	18.76
MAS2 U, D	0.00	18.76		0.00	18.76	0.00	18.76	0.00		0.00	18.76	0.00	18.76	0.00		18.76	0.00	18.76
atn U, D	0.03	0.14		0.16	0.07	0.13	0.04	0.13		0.07	0.02	0.12	0.21	0.02		0.12	0.09	0.05
QL	-1.58			0.00		1.58	-1.23			0.00		1.23	-0.92			0.31		1.54
QK	2.83			2.83		2.83	4.19			4.19		4.19	2.24			2.24		2.24
QW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sQS	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
QS	1.25			2.83		4.40	2.96			4.19		5.42	1.31			2.55		3.78
QLg	8.60			-8.60		0.00	5.97			-5.97		6.13	6.13			-6.13		0.00
QKq1 QKq2	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	0.00	0.00
Qp1 Qp2	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	0.00	0.00
QK1 QK2	2.83	-2.83		2.83	-2.83	2.83	4.19	-4.19		4.19	-4.19	4.19	-4.19	2.24		-2.24	2.24	-2.24
QS1 QS2	9.85	4.20		2.83	-2.83	-4.20	8.93	0.55		4.19	-4.19	-0.55	-8.93	7.45		2.97	2.55	-1.93
SQd1 SQd2	12.67	1.37		5.65	5.65	1.37	13.12	3.63		8.38	8.38	3.63	13.12	9.69		0.73	4.78	4.17
My U, D	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21
L S	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000	1.000	2.000		1.000	1.000	2.000
1 2	2.000	2.000		1.528	2.000	2.000	2.000	1.407		2.000	2.000	1.000	2.000	2.000		2.000	2.000	1.913
配筋	single			single		single	single			single		single	single			single		single
D-@	D10-@200			D10-@200		D10-@200	D10-@200			D10-@200		D10-@200	D10-@200			D10-@200		D10-@200
QAL QAS	84.68	0.00		84.68	0.00	84.68	84.68	0.00		84.68	0.00	84.68	84.68	0.00		59.05	0.00	84.68
QA1 QA2	121.41	121.41		94.65	121.41	121.41	121.41	87.81		121.41	121.41	64.71	121.41	121.41		121.41	121.41	116.50
Pwn	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000
n U, D	1.28	0.85		0.57	0.38	1.28	1.32	0.88		0.84	0.56	1.32	0.98	0.65		0.48	0.32	0.91
n-D U, D	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0
ld U, D	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0

地中梁断面検定

名称	X08-06A1						X08-09A1						X13-02A1					
位置 I / I' I1 / I2 QD/A/QA	1F	X8	通り	Y4	- Y8		1F	X8	通り	Y9		1F	X12	通り	Y2			
	2.047				1.820		1.365				0.910		2.947			1.800		
	0.000				1.820		0.228				1.138		0.455			2.255		
	1			2.00		1	1			2.00		1			2.00		1	
	左端			中央		右端	左端			中央		右端	左端			中央		右端
B	12.0			12.0		12.0	12.0			12.0		12.0	12.0			12.0		12.0
D	60.0			60.0		60.0	60.0			60.0		60.0	60.0			60.0		60.0
d	54.0			54.0		54.0	54.0			54.0		54.0	54.0			54.0		54.0
j	47.3			47.3		47.3	47.3			47.3		47.3	47.3			47.3		47.3
ML	0.00			-0.69		2.78	0.24			-0.06		0.24	1.51			-0.38		1.51
MK	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	-2.15			-0.46		1.23
MW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sMS	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
MS	0.00			0.69		1.39	0.12			0.06		0.12	2.91			0.84		1.99
MLg	-3.30			1.65		-3.30	-0.82			0.41		-0.82	-3.47			1.74		-3.47
MKg1 MKg2	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	0.00	0.00
Mp1 Mp2	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	0.00	0.00
MK1 MK2	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	-2.15	2.15		-0.46	0.46	1.23
MS1 MS2	-3.30	-3.30		0.95	0.95	-1.91	-0.71	-0.71		0.35	0.35	-0.71	-4.87	-0.56		0.90	1.82	-1.49
n-D U, D	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13	1-D13	1-D13		1-D13	1-D13	1-D13
MAL U, D	0.00	12.40		12.40	0.00	0.00	0.00	12.40		0.00	0.00	12.40	0.00	12.40		12.40	0.00	0.00
MAS1 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	18.76	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00
MAS2 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	18.76	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00
atn U, D	0.09	0.44		0.13	0.03	0.02	0.02	0.08		0.05	0.01	0.02	0.06	0.32		0.18	0.04	0.05
QL	3.82			3.82		3.82	-0.79			0.00		0.79	-2.52			0.00		2.52
QK	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	1.88			1.88		1.88
QW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sQS	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
QS	3.82			3.82		3.82	-0.79			0.00		0.79	-0.64			1.88		4.40
QLg	10.87					-10.87	5.44					-5.44	11.57					-11.57
QKg1 QKg2	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	0.00	0.00
Qp1 Qp2	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	0.00	0.00
QK1 QK2	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	1.88	-1.88		1.88	-1.88	1.88
QS1 QS2	14.69	14.69		3.82	3.82	-7.05	4.65	4.65		0.00	0.00	-4.65	10.93	7.17		1.88	-1.88	-7.17
SQd1 SQd2	14.69	14.69		3.82	3.82	7.05	4.65	4.65		0.00	0.00	4.65	12.81	5.29		3.76	3.76	5.29
My U, D	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21	18.21	18.21		18.21	18.21	18.21
L S	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000
1 2	2.000	2.000		2.000	2.000	2.000	2.000	2.000		2.000	2.000	2.000	2.000	2.000		2.000	1.432	2.000
配筋	single			single		single	single			single		single	single			single		single
D-@	D10-@200			D10-@200		D10-@200	D10-@200			D10-@200		D10-@200	D10-@200			D10-@200		D10-@200
QAL QAS	84.68	0.00		84.68	0.00	84.68	84.68	0.00		84.68	0.00	84.68	84.68	0.00		84.68	0.00	84.68
QA1 QA2	121.41	121.41		121.41	121.41	121.41	121.41	121.41		121.41	121.41	121.41	121.41	121.41		121.41	89.22	121.41
Pwn	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000
n U, D	2.22	1.48		0.58	0.38	1.07	0.70	0.47		0.00	0.00	0.70	1.37	0.91		0.38	0.25	1.37
n-D U, D	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0
ld U, D	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0	0	0		0	0	0

地中梁断面検定

名称	X13-06A1					
位置	1F	X12	通口	Y4	- Y6	
I / I'	3.640				1.800	
I1 / I2	0.693				2.493	
QD/A/QA	1			2.00		1
	左端		中央			右端
B	12.0		12.0			12.0
D	60.0		60.0			60.0
d	54.0		54.0			54.0
i	47.3		47.3			47.3
ML	1.51		-0.38			1.51
MK	-0.47		1.58			3.64
MW	0.00		0.00			0.00
sMS	0.00		0.00			0.00
MS	1.22		1.96			4.39
MLg	-3.47		1.74			-3.47
MKg1 MKg2	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00
Mp1 Mp2	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00
MK1 MK2	-0.47	0.47	1.58	-1.58		3.64
MS1 MS2	-3.18	-2.25	2.94	-0.23		0.92
n-D U, D	1-D13	1-D13	1-D13	1-D13		1-D13
MAL U, D	0.00	12.40	12.40	0.00		0.00
MAS1 U, D	0.00	18.76	18.76	0.00		18.76
MAS2 U, D	0.00	18.76	0.00	18.76		18.76
atn U, D	0.05	0.26	0.19	0.04		0.08
QL	-2.52		0.00			2.52
QK	2.28		2.28			2.28
QW	0.00		0.00			0.00
sQS	0.00		0.00			0.00
QS	-0.24		2.28			4.80
QLg	11.57					-11.57
QKg1 QKg2	0.00	0.00				0.00
Qp1 Qp2	0.00	0.00				0.00
QK1 QK2	2.28	-2.28	2.28	-2.28		2.28
QS1 QS2	11.33	6.77	2.28	-2.28		-6.77
SQd1 SQd2	13.61	4.49	4.56	4.56		4.49
My U, D	18.21	18.21				18.21
L S	2.000	1.000	2.000	1.000		2.000
1 2	2.000	2.000	1.180	2.000		2.000
配筋	single		single			single
D-@	D10-@200		D10-@200			D10-@200
QAL QAS	84.68	0.00	84.68	0.00		84.68
QA1 QA2	121.41	121.41	74.94	121.41		121.41
Pwn	0.000		0.000			0.000
n U, D	1.37	0.91	0.46	0.31		1.37
n-D U, D	0	0	0	0		0
ld U, D	0	0	0	0		0