

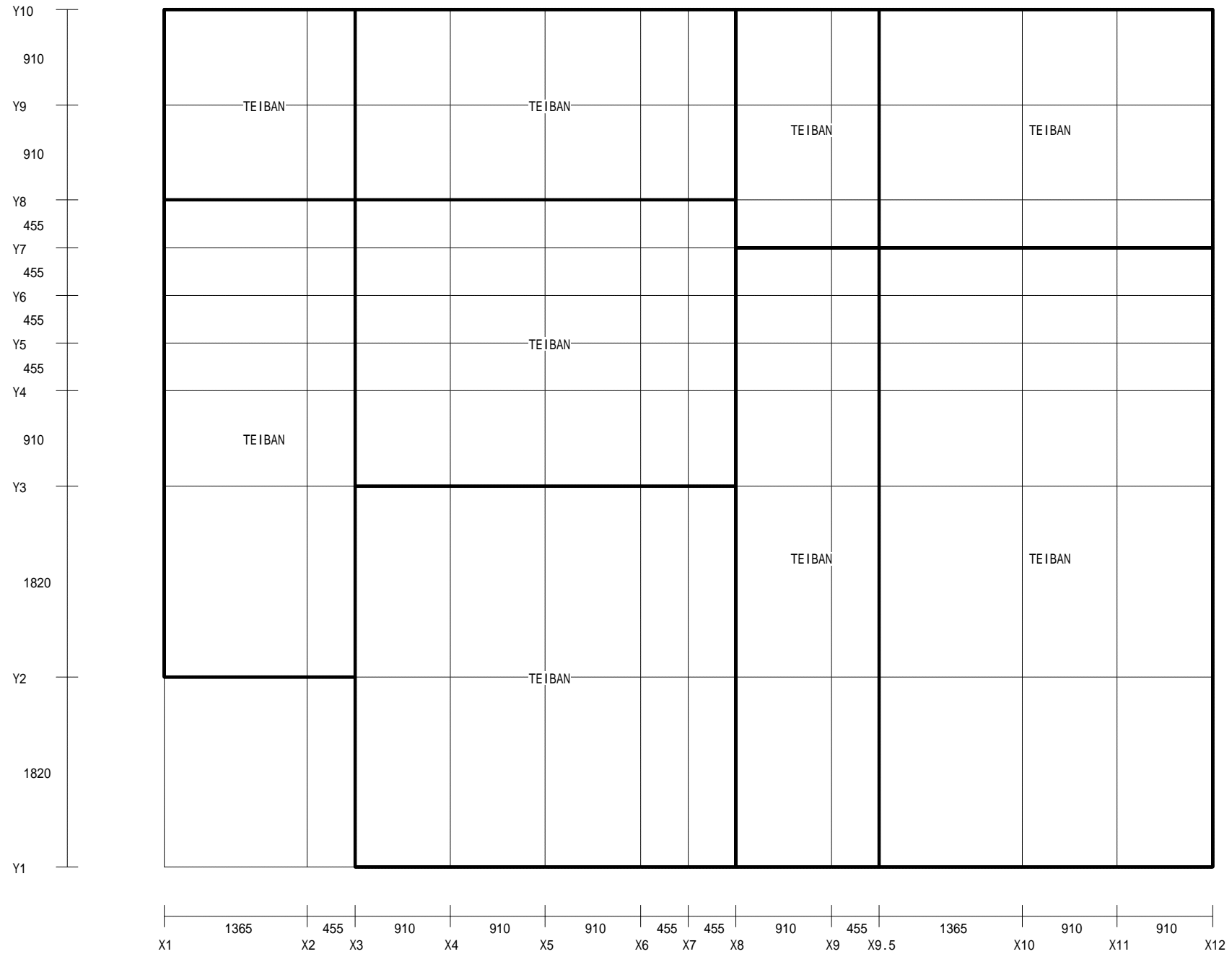
代表データ

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) 2.000
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

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) 2.000
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 ]



ベタ基礎の接地圧 1

L x , L y : スラブのサイズ(X , Y) (m) I x , I y : 断面 2 次モーメント(X , Y) (m4)

階	床番号	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	床1	3.640	3.640	13.25	3.640	1.820	48.2	24.1	91.52	45.95
1F	床2	1.365	5.915	8.07	6.142	2.957	49.6	23.9	36.60	8.76
1F	床3	3.185	5.915	18.84	8.417	2.957	158.6	55.7	85.41	213.62
1F	床4	1.820	4.550	8.28	0.910	4.095	7.5	33.9	14.44	153.10
1F	床5	3.640	2.730	9.94	3.640	5.005	36.2	49.7	12.16	34.47
1F	床6	1.365	2.275	3.11	6.142	7.052	19.1	21.9	26.09	3.37
1F	床7	3.185	2.275	7.25	8.417	7.052	61.0	51.1	60.87	82.16
1F	床8	1.820	1.820	3.31	0.910	7.280	3.0	24.1	31.75	61.24
1F	床9	3.640	1.820	6.62	3.640	7.280	24.1	48.2	63.50	22.98
合 計				78.67			407.3	332.7	422.33	625.66

ベタ基礎の接地圧 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	面積 (m2)	ベタ基礎追加 (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	床1	13.25	3.060	40.54	3.640	1.820	147.58	73.79		16.544
1F	床2	8.07	3.060	24.69	6.142	2.957	151.67	73.02		16.490
1F	床3	18.84	3.060	57.65	8.417	2.957	485.24	170.47		16.435
1F	床4	8.28	3.060	25.34	0.910	4.095	23.06	103.75		17.436
1F	床5	9.94	3.060	30.42	3.640	5.005	110.72	152.23		17.191
1F	床6	3.11	3.060	9.52	6.142	7.052	58.45	67.11		17.437
1F	床7	7.25	3.060	22.18	8.417	7.052	186.73	156.45		17.096
1F	床8	3.31	3.060	10.13	0.910	7.280	9.22	73.74		18.017
1F	床9	6.62	3.060	20.26	3.640	7.280	73.74	147.47		17.681
1F	1			26.73	2.275	0.000	60.81	0.00	16.301	
1F	2			20.63	4.777	0.000	98.55	0.00	16.029	
1F	3			3.93	5.232	0.000	20.59	0.00	15.979	
1F	4			8.90	5.915	0.000	52.63	0.00	15.905	
1F	5			23.08	9.555	0.000	220.54	0.00	15.508	
1F	6			5.56	0.050	1.820	0.28	10.13	16.931	
1F	7			6.81	1.315	1.820	8.96	12.40	16.794	
1F	8			3.17	1.592	1.820	5.05	5.78	16.763	
1F	9			27.33	2.275	3.640	62.19	99.50	17.077	
1F	10			33.66	4.095	3.640	137.84	122.52	16.878	
1F	11			6.97	4.777	3.640	33.28	25.36	16.804	
1F	12			3.53	5.232	3.640	18.47	12.85	16.755	
1F	13			34.65	8.645	5.915	299.59	204.98	16.867	
1F	14			8.69	9.555	5.915	82.99	51.38	16.768	
1F	15			17.82	0.682	6.370	12.15	113.51	17.832	
1F	16			21.40	1.592	6.370	34.07	136.30	17.733	
1F	17			26.76	3.185	6.370	85.22	170.44	17.559	
1F	18			19.29	4.095	6.370	78.99	122.87	17.460	
1F	19			6.67	4.777	6.370	31.84	42.46	17.386	
1F	20			8.04	5.232	6.370	42.08	51.24	17.336	
1F	21			14.95	0.682	8.190	10.20	122.48	18.220	

ベタ基礎の接地圧 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	面積 (m2)	ベタ基礎 追加 (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	22			7.99	1.592	8.190	12.72	65.46	18.120	
1F	23			14.73	2.275	8.190	33.51	120.65	18.046	
1F	24			4.33	2.843	8.190	12.30	35.43	17.984	
1F	25			6.22	3.184	8.190	19.79	50.91	17.947	
1F	26			3.09	3.526	8.190	10.89	25.29	17.910	
1F	27			17.67	4.095	8.190	72.38	144.76	17.848	
1F	28			14.14	5.915	8.190	83.62	115.78	17.649	
1F	29			4.93	6.597	8.190	32.54	40.39	17.575	
1F	30			18.35	7.507	8.190	137.79	150.32	17.476	
1F	31			15.41	8.645	8.190	133.25	126.23	17.352	
1F	32			9.28	9.555	8.190	88.65	75.99	17.253	
1F	33			25.16	0.000	2.730	0.00	68.68	17.131	
1F	34			3.38	0.000	3.753	0.00	12.68	17.349	
1F	35			9.93	0.000	4.208	0.00	41.80	17.446	
1F	36			3.64	0.000	4.663	0.00	16.97	17.543	
1F	37			4.02	0.000	4.891	0.00	19.67	17.591	
1F	38			8.80	0.000	5.232	0.00	46.06	17.664	
1F	39			3.04	0.000	5.573	0.00	16.93	17.736	
1F	40			2.71	0.000	5.801	0.00	15.74	17.785	
1F	41			2.13	0.000	6.028	0.00	12.83	17.833	
1F	42			1.73	0.000	6.256	0.00	10.83	17.882	
1F	43			9.71	0.000	6.825	0.00	66.28	18.003	
1F	44			9.71	0.000	7.735	0.00	75.08	18.197	
1F	45			29.27	1.820	0.910	53.27	26.63	16.545	
1F	46			38.74	1.820	2.730	70.51	105.77	16.932	
1F	47			27.18	1.820	5.232	49.48	142.23	17.465	
1F	48			33.53	5.460	0.455	183.06	15.26	16.051	
1F	49			52.23	5.460	3.185	285.18	166.35	16.633	
1F	50			32.77	5.460	6.597	178.92	216.18	17.360	
1F	51			11.84	5.460	7.962	64.67	94.30	17.650	
1F	52			51.82	6.825	0.910	353.70	47.16	15.999	
1F	53			60.30	6.825	2.730	411.57	164.63	16.387	
1F	54			22.12	6.825	4.095	150.96	90.58	16.678	
1F	55			12.12	6.825	4.777	82.75	57.92	16.823	
1F	56			18.69	6.825	5.232	127.55	97.78	16.920	
1F	57			17.95	6.825	5.687	122.49	102.07	17.017	
1F	58			9.12	6.825	6.142	62.23	56.00	17.114	
1F	59			14.96	6.825	6.825	102.08	102.08	17.259	
1F	60			10.51	6.825	7.735	71.76	81.33	17.453	
1F	61			18.92	10.010	0.455	189.43	8.61	15.555	
1F	62			35.70	10.010	3.175	357.36	113.35	16.135	
1F	63			25.05	10.010	3.867	250.73	96.86	16.282	
1F	64			8.05	10.010	5.905	80.62	47.56	16.716	
1F	65			4.50	10.010	6.142	45.02	27.62	16.767	
1F	66			2.92	10.010	6.483	29.22	18.92	16.840	
1F	67			10.42	10.010	6.938	104.29	72.28	16.936	
1F	68			2.81	10.010	7.393	28.12	20.77	17.033	
1F	69			7.47	10.010	7.848	74.73	58.59	17.130	
合計				1328.42			6809.84	5707.80		

ベタ基礎の接地圧 3

階		図心 C (m)	重心 (m)	偏心距離 (m)
1F	X	5.178	5.1263	-0.05132
	Y	4.229	4.2967	0.06773

ベタ基礎スラブの算定

L : スラブサイズ (m)  
 d : 有効スラブせい (D-d t) (m)  
 j : 7/8d (m)  
 '5 : スラブ設計用地反力 ( -w 5 ) (kN/m2)  
 w : 単位面積の全荷重 (kN/m2)

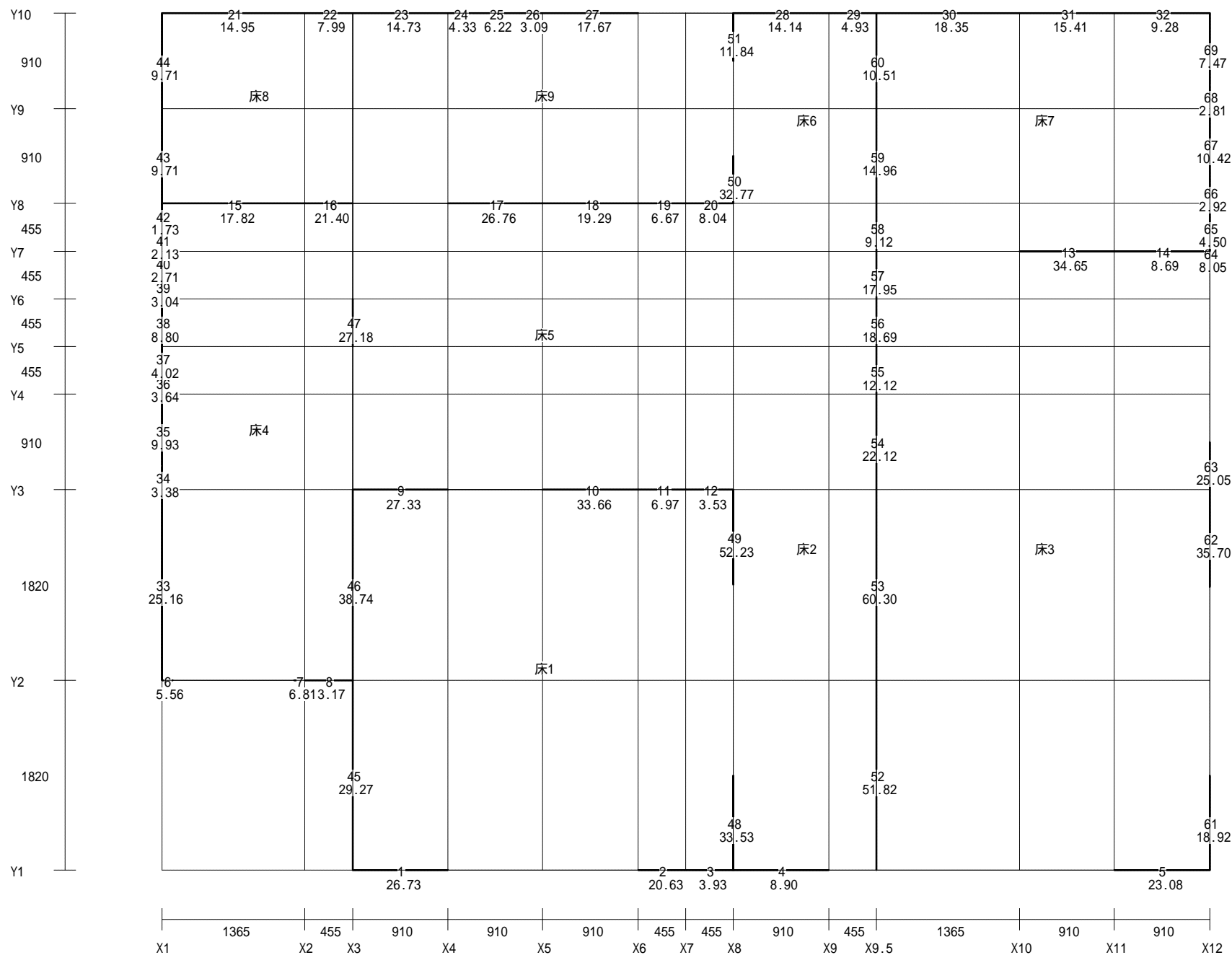
w x :  $w x = l y^4 / (l x^4 + l y^4) \times w$   
 l x : 短辺有効スパン  
 l y : 長辺有効スパン  
 M : 曲げモーメント (kNm)  
 Q : せん断力 (kN)

a t : 鉄筋断面積 (cm2)  
 : 鉄筋の周長 (cm)  
 : 安全率  
 f e : 地耐力 (長期) (kN/m2)

階 開始位置 X Y	床番号		L (m)	d (m)	j (m)	'5 (kN/m2)	w x w (kN/m2)	M (kNm)	Q (kN)	a t (cm2)	(cm)	配筋	水圧がある場合						
													'5	w x , w	M	Q	a t	配筋	
1F 3 1	床1	短辺端部	3.640	0.240	0.210	6.28	3.14	-4.6	11.9	1.13	2.7	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				6.28		2.3		0.56	2.4	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	3.640	0.240	0.210	6.28	6.28	-5.9	10.5	1.45	2.4	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 1辺ピン	D=	0.300	x =	19.85	O K	30.0	= f e	0.56	2.4	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200
1F 8 1	床2	短辺端部	1.365	0.240	0.210	6.23	6.21	-1.3	4.4	0.31	1.0	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				6.23		0.6		0.16	0.9	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	5.915	0.240	0.210	6.23	6.23	-0.8	3.9	0.20	0.9	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 1辺ピン	D=	0.300	x =	19.79	O K	30.0	= f e	0.08	0.9	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200
1F 10 1	床3	短辺端部	3.185	0.240	0.210	6.18	5.70	-7.2	10.2	1.76	2.3	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				6.18		3.2		0.78	2.1	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	5.915	0.240	0.210	6.18	6.18	-5.2	9.0	1.27	2.1	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 2隣辺ピン	D=	0.300	x =	19.72	O K	30.0	= f e	0.42	2.1	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200
1F 1 2	床4	短辺端部	1.820	0.240	0.210	7.18	7.00	-2.9	6.8	0.71	1.5	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				7.18		1.3		0.31	1.4	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	4.550	0.240	0.210	7.18	7.18	-2.0	6.0	0.48	1.4	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 2隣辺ピン	D=	0.300	x =	20.92	O K	30.0	= f e	0.16	1.4	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200
1F 3 3	床5	短辺端部	2.730	0.240	0.210	6.93	5.27	-3.3	9.8	0.80	2.2	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				6.93		2.2		0.53	2.0	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	3.640	0.240	0.210	6.93	6.93	-2.2	8.7	0.53	2.0	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 4辺固定	D=	0.300	x =	20.63	O K	30.0	= f e	0.35	2.0	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200
1F 8 7	床6	短辺端部	1.365	0.240	0.210	7.18	6.35	-1.3	5.1	0.32	1.2	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央				7.18		0.7		0.16	1.0	D10D10@200	0.0		0.0		0.0	0.0	D10D10@200
		長辺端部	2.275	0.240	0.210	7.18	7.18	-1.0	4.5	0.23	1.0	D10D10@200	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	D10D10@200
		中央 1辺ピン	D=	0.300	x =	20.92	O K	30.0	= f e	0.09	1.0	D10D10@200	0.0		0.0		0.00	0.0	D10D10@200

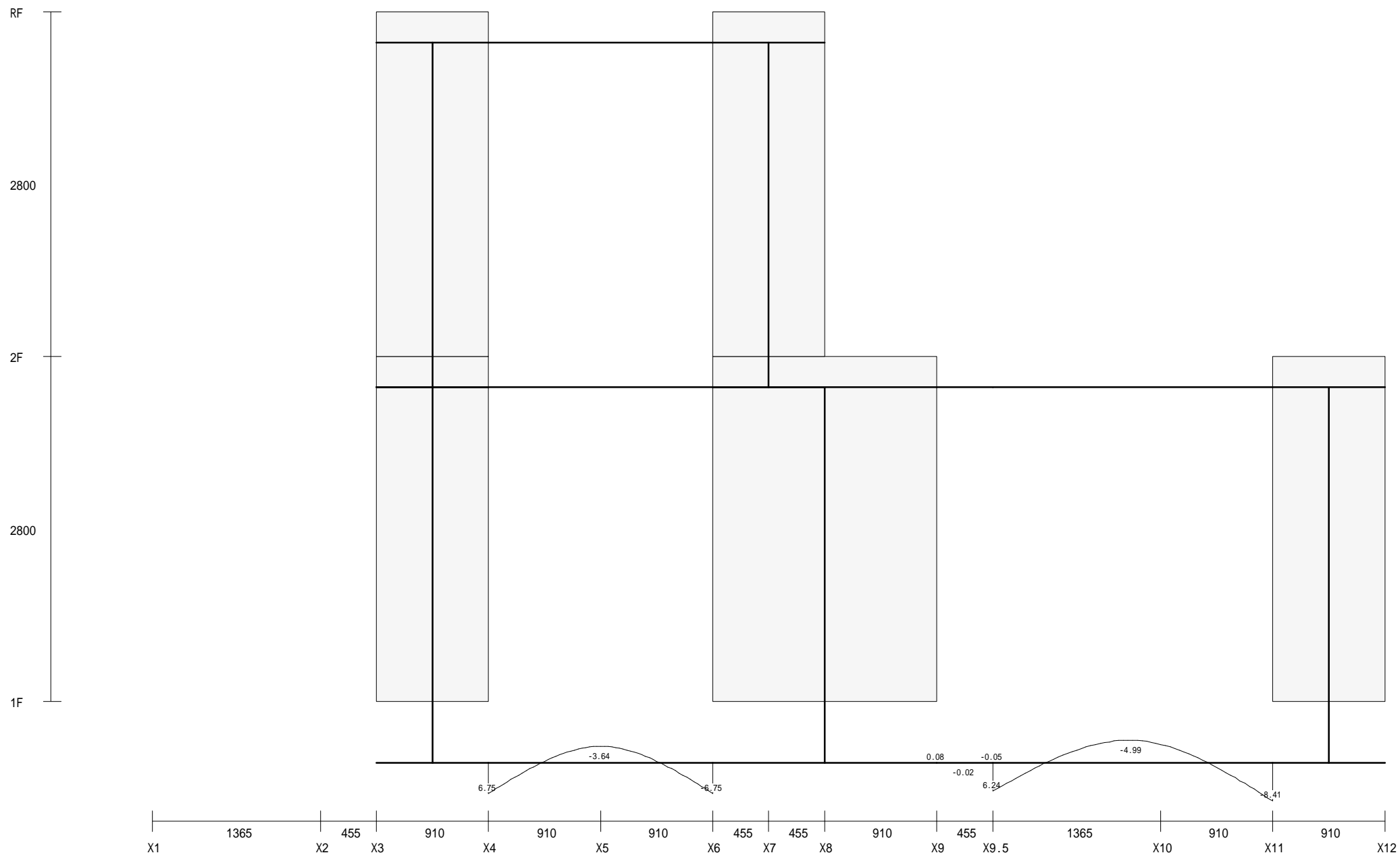


[1F ] 部材位置 上段:部材番号 下段:重量(kN)

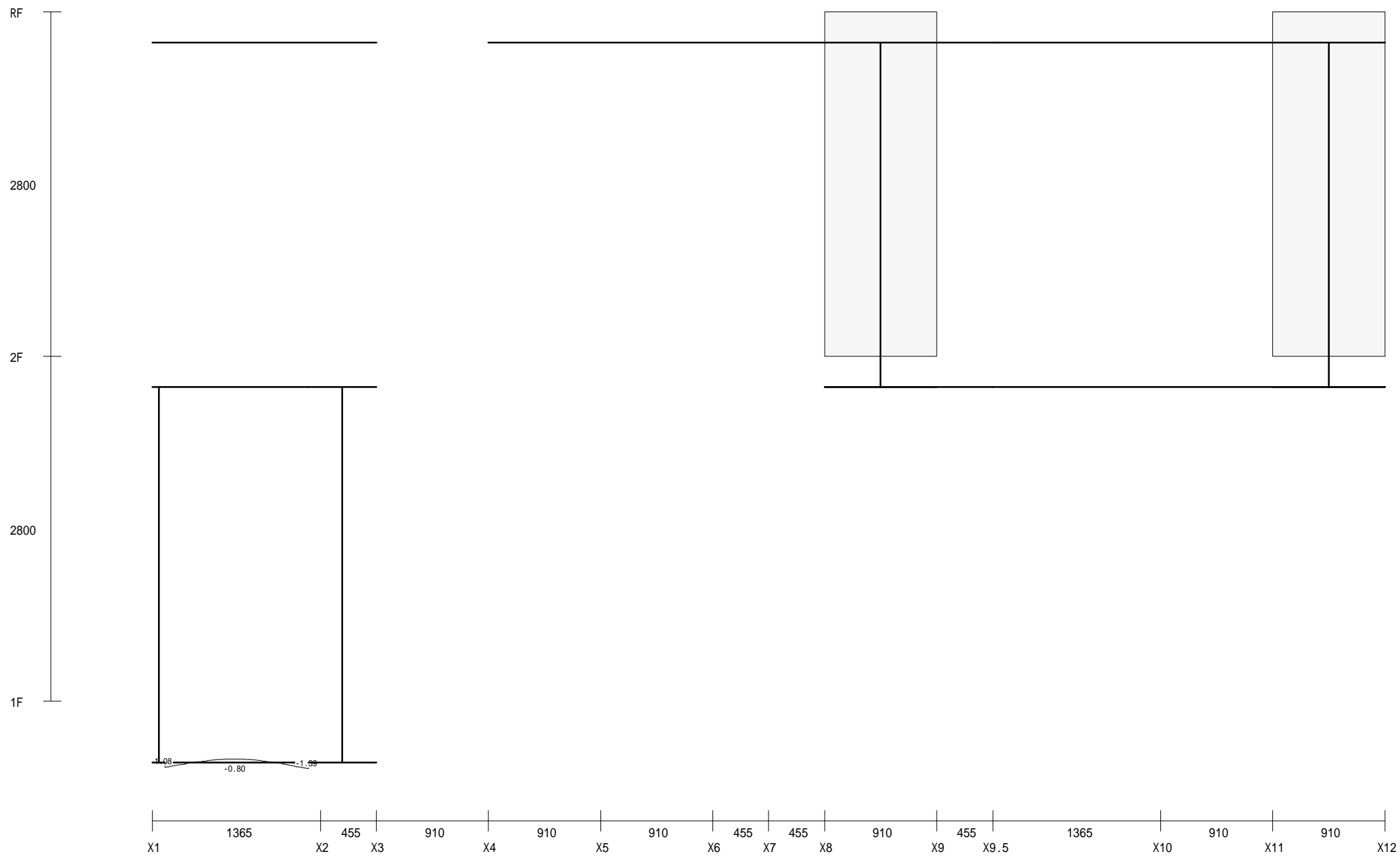




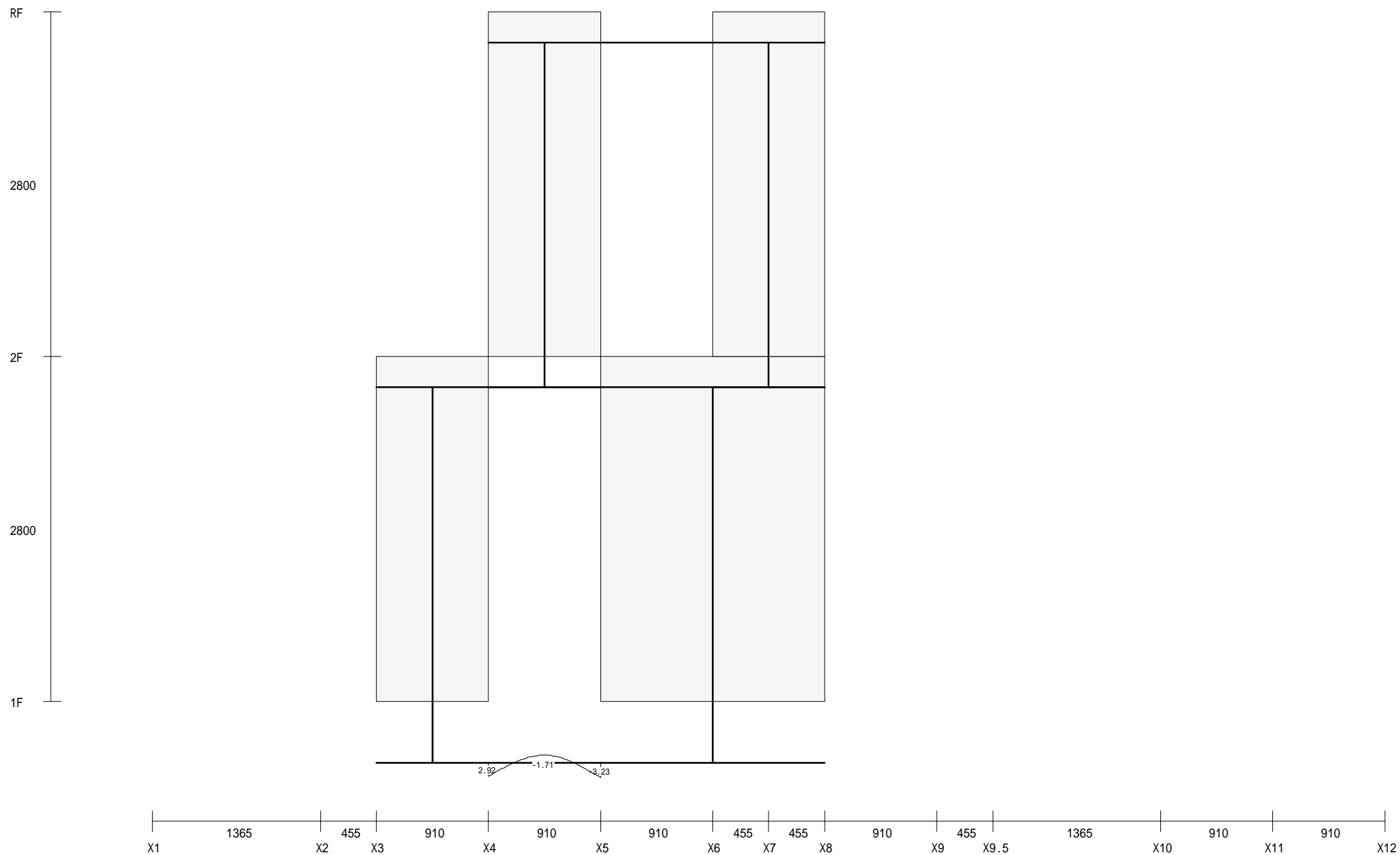
[Y1 ]



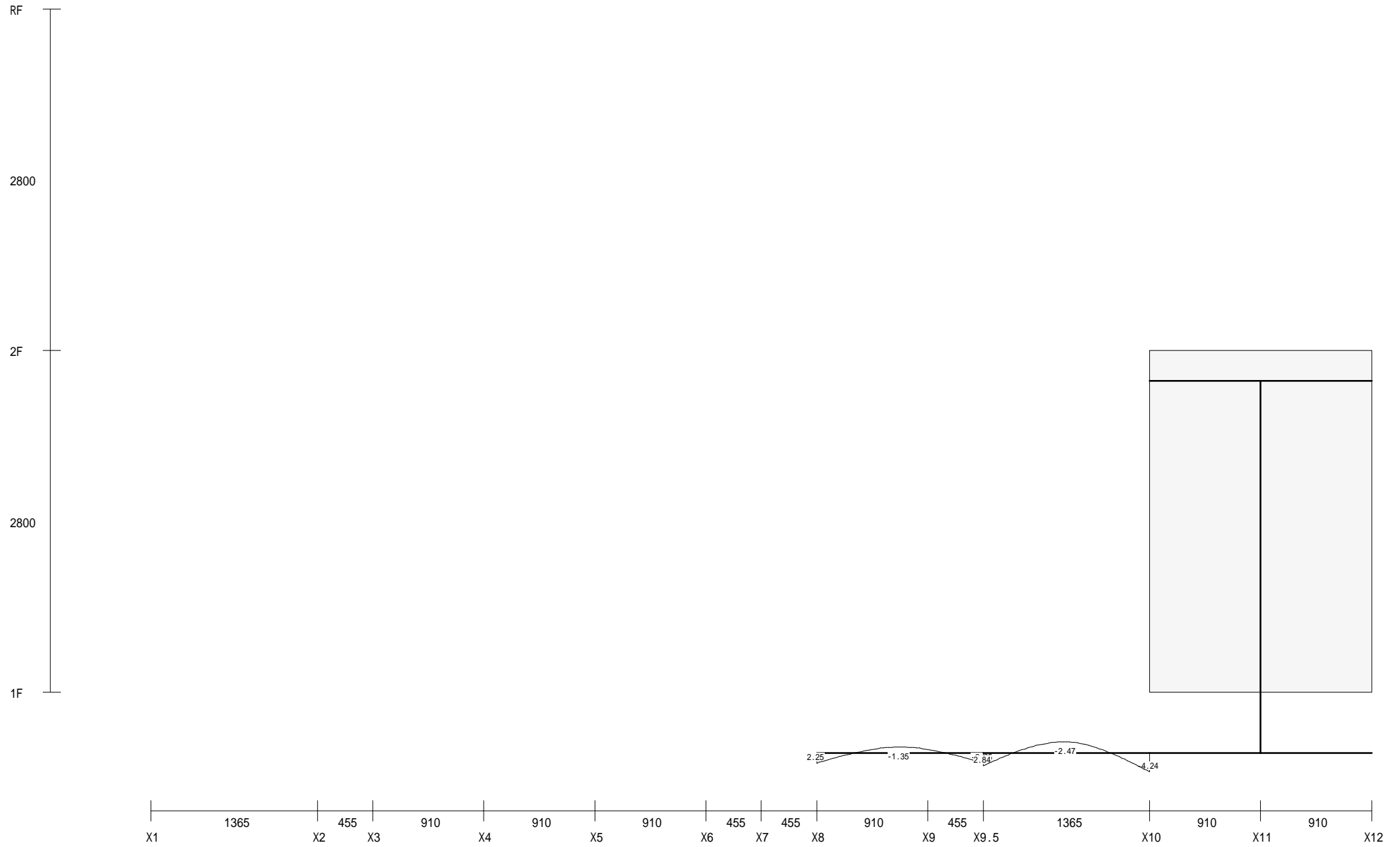
[Y2 ]



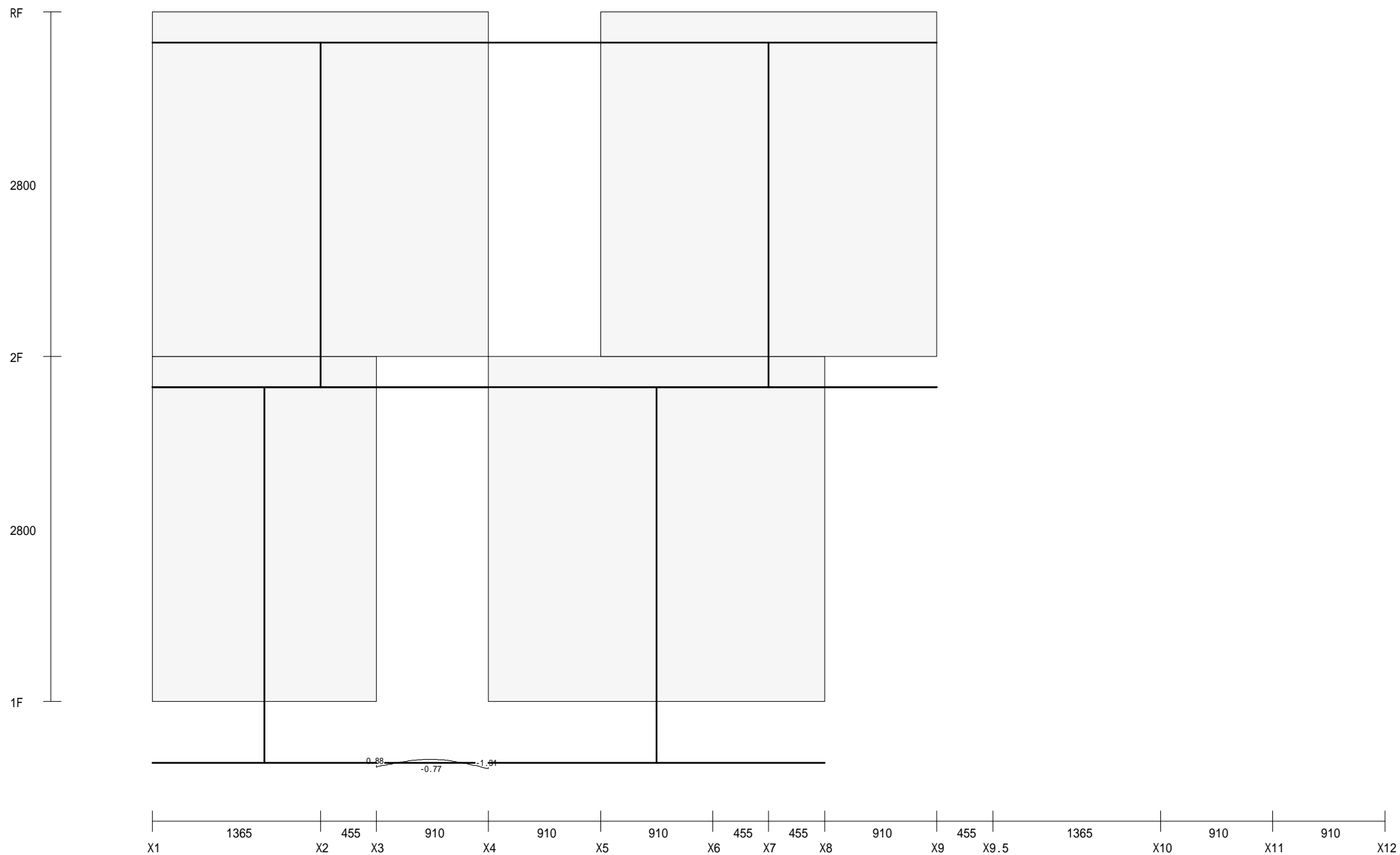
[Y3 ]



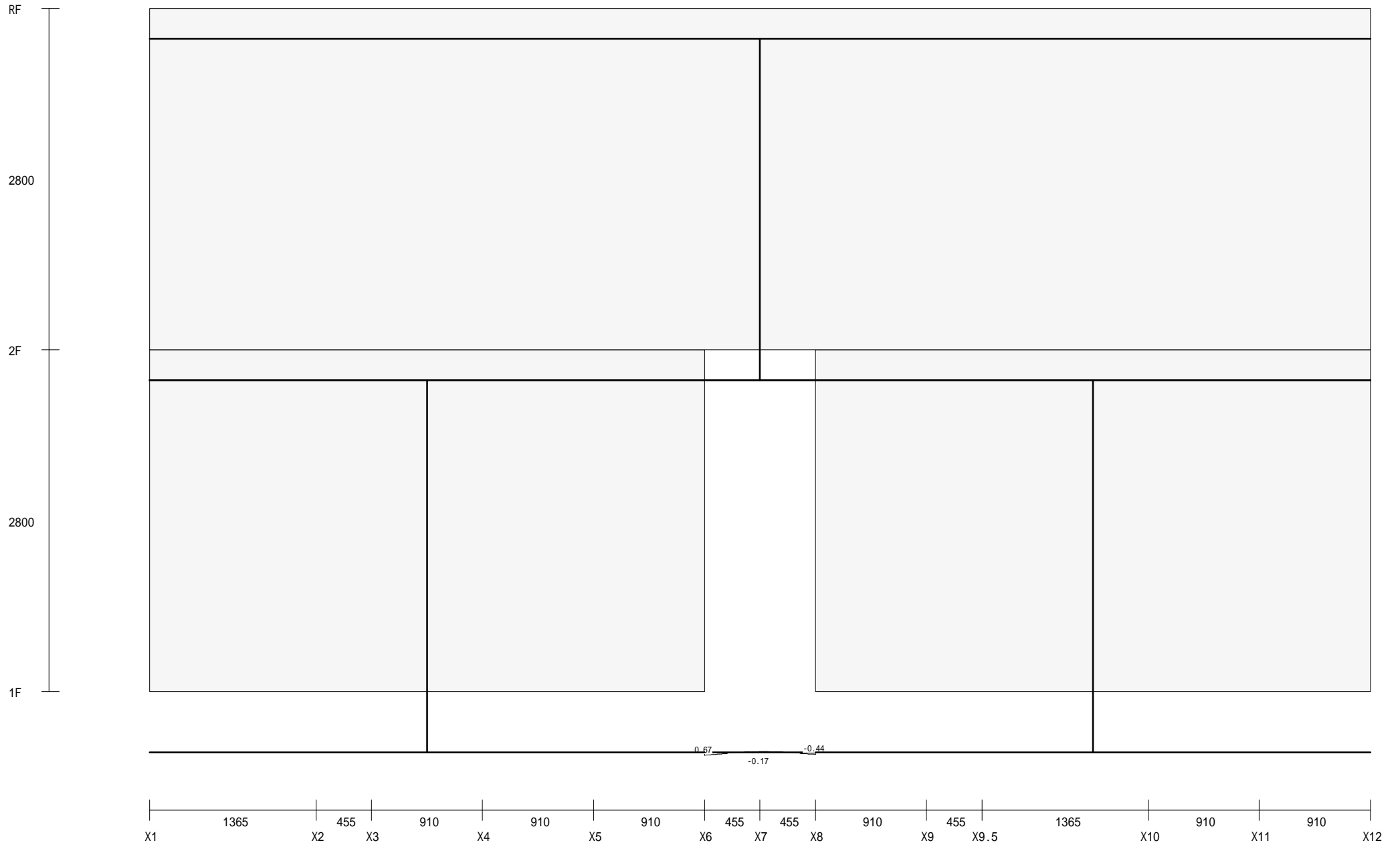
[Y7 ]



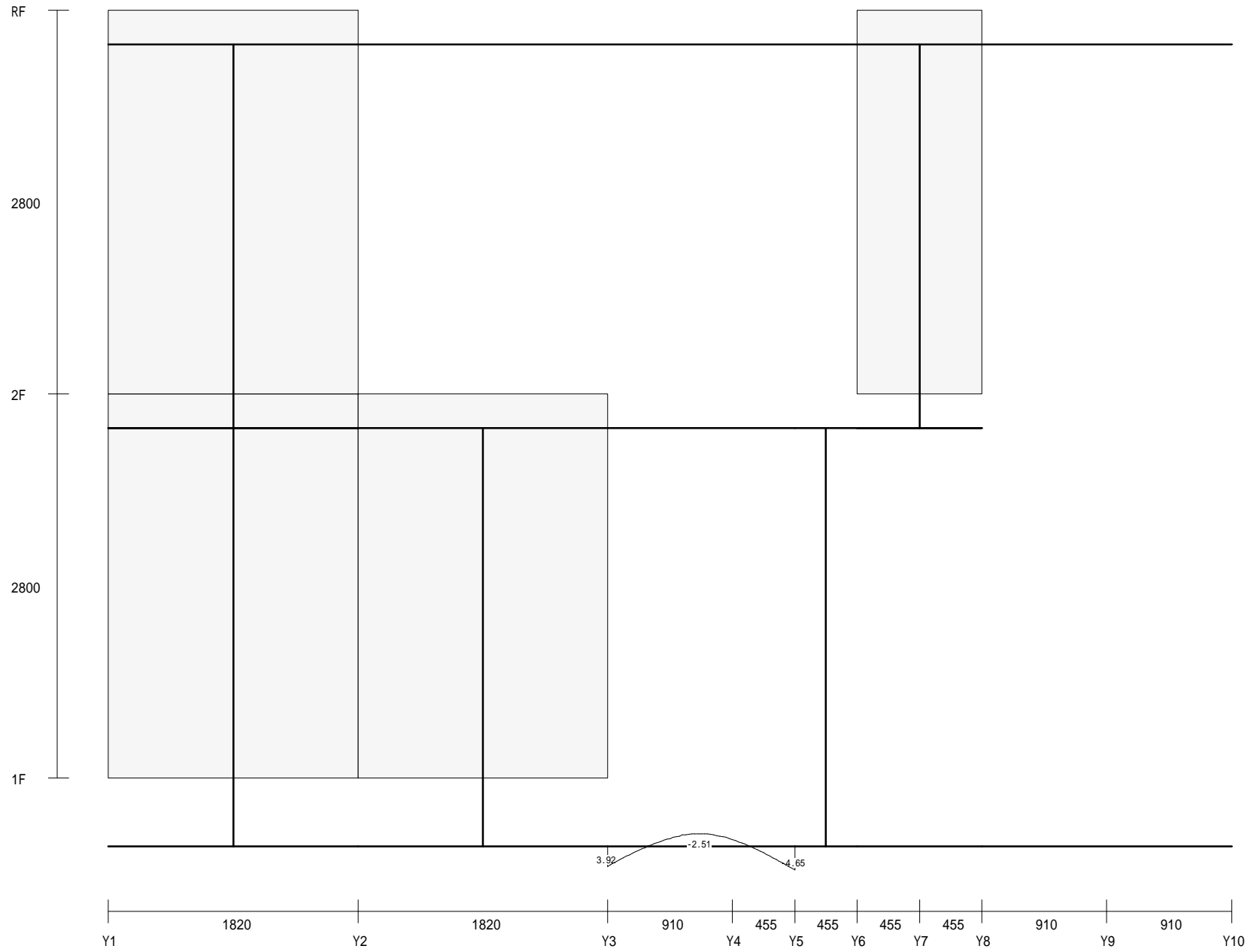
[Y8 ]



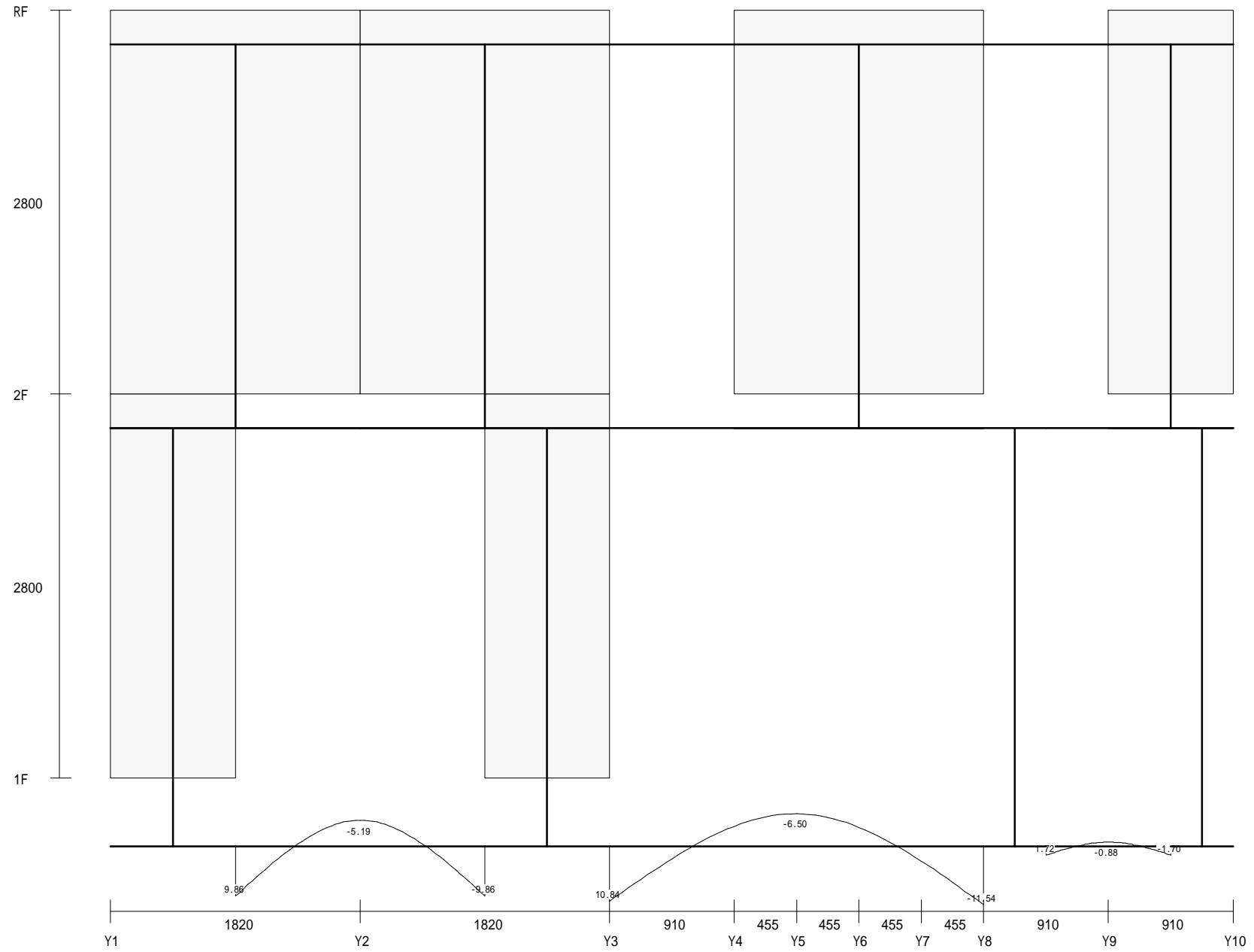
[Y10 ]



[X3 ]

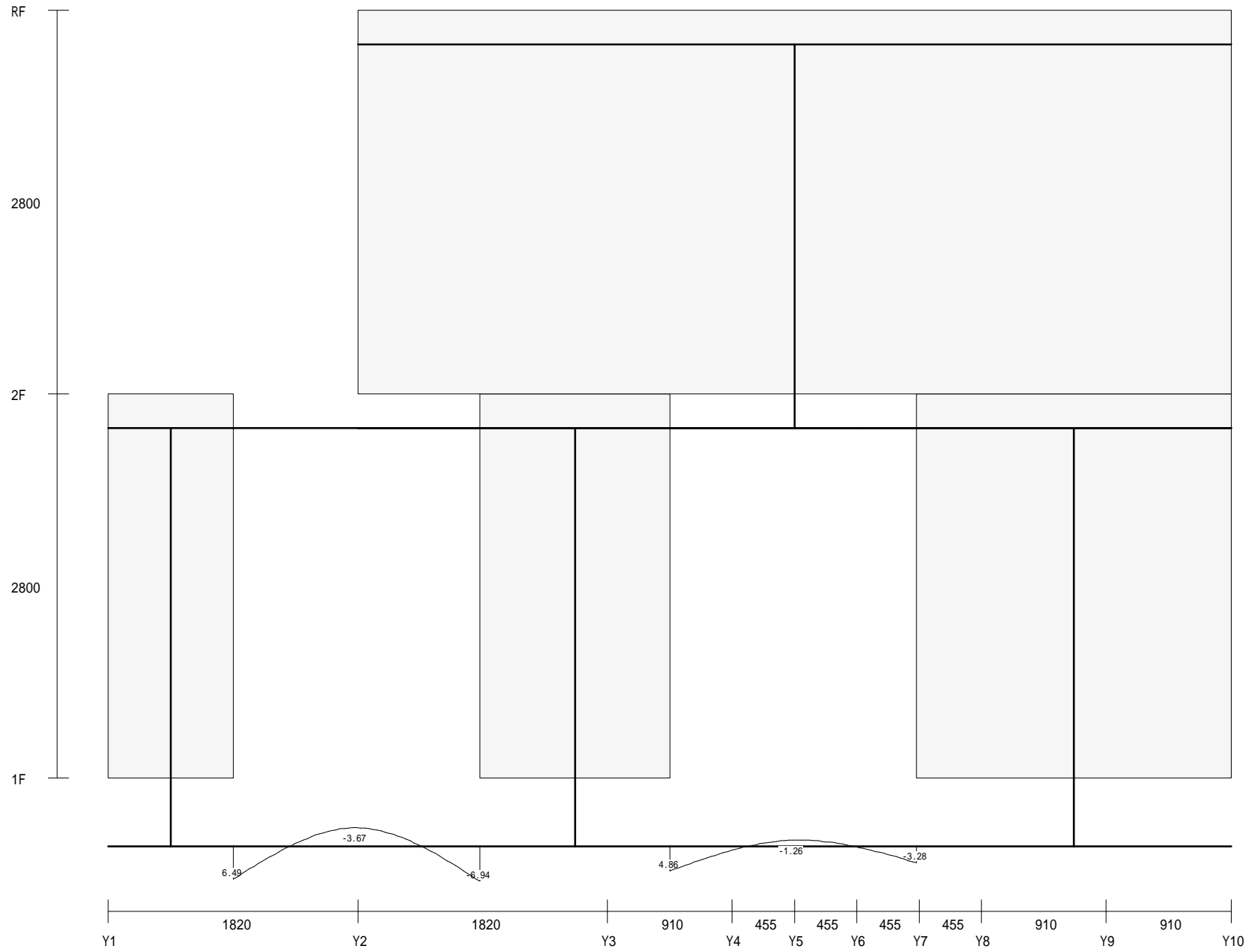


[X8 ]

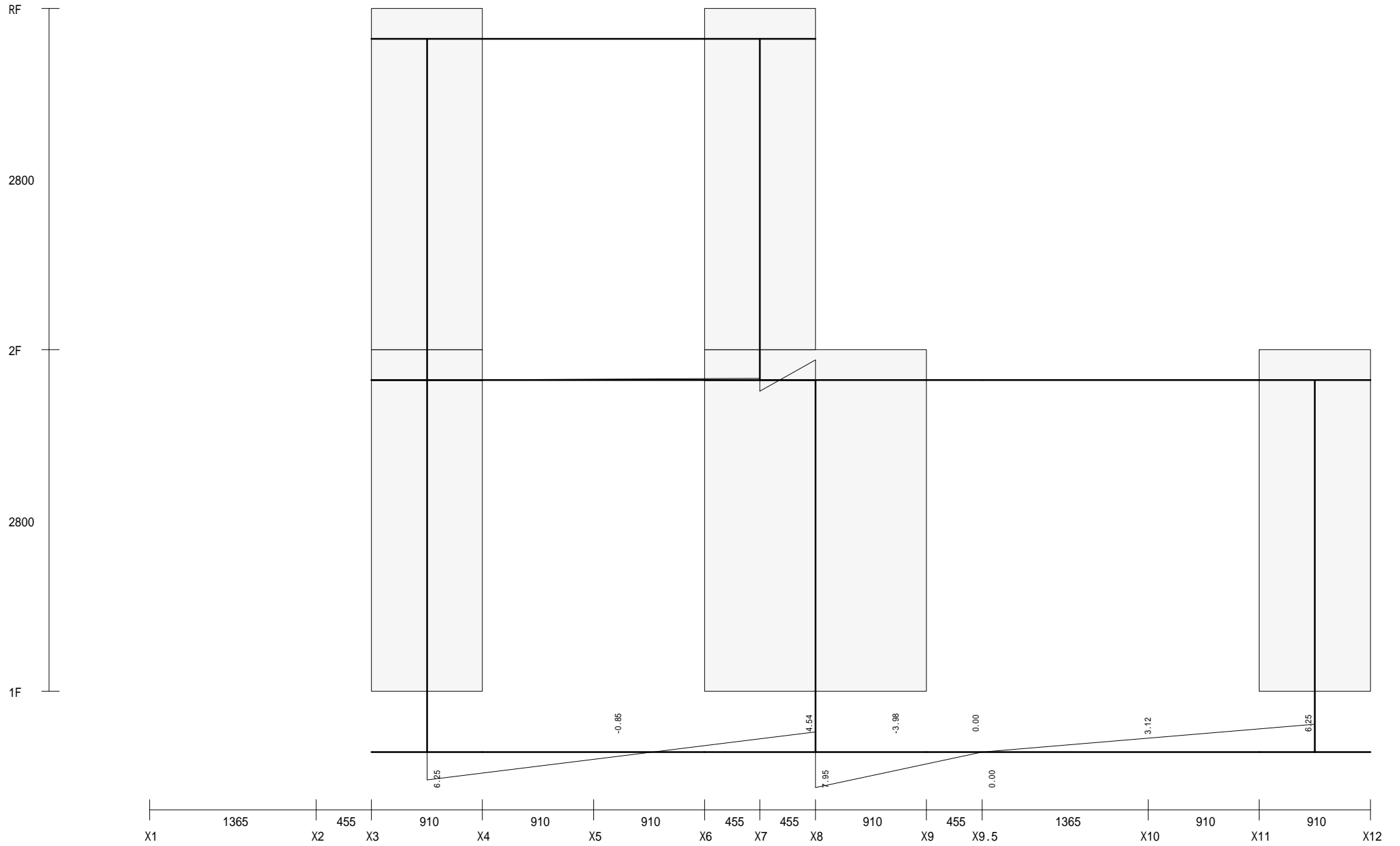




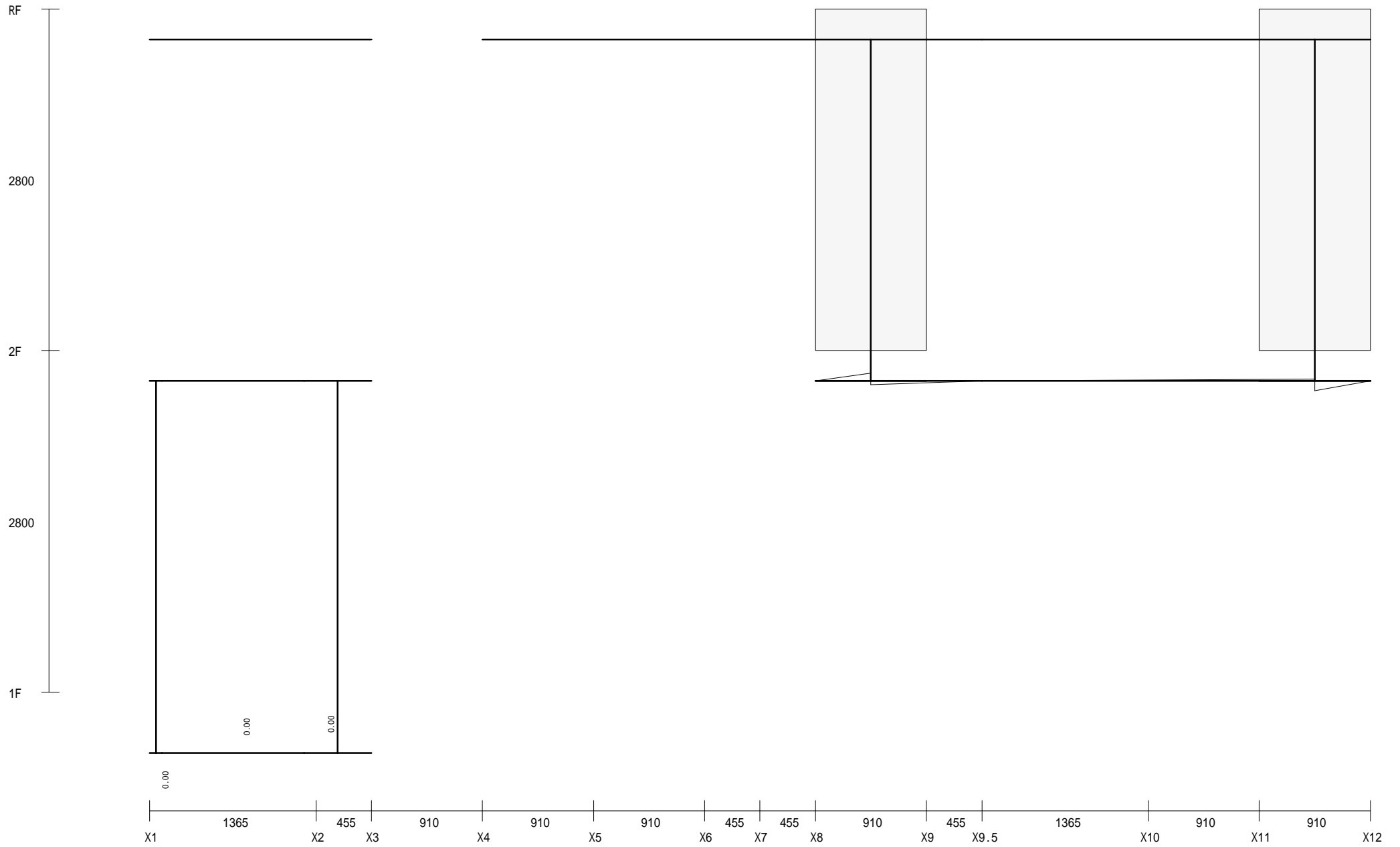
[X12 ]



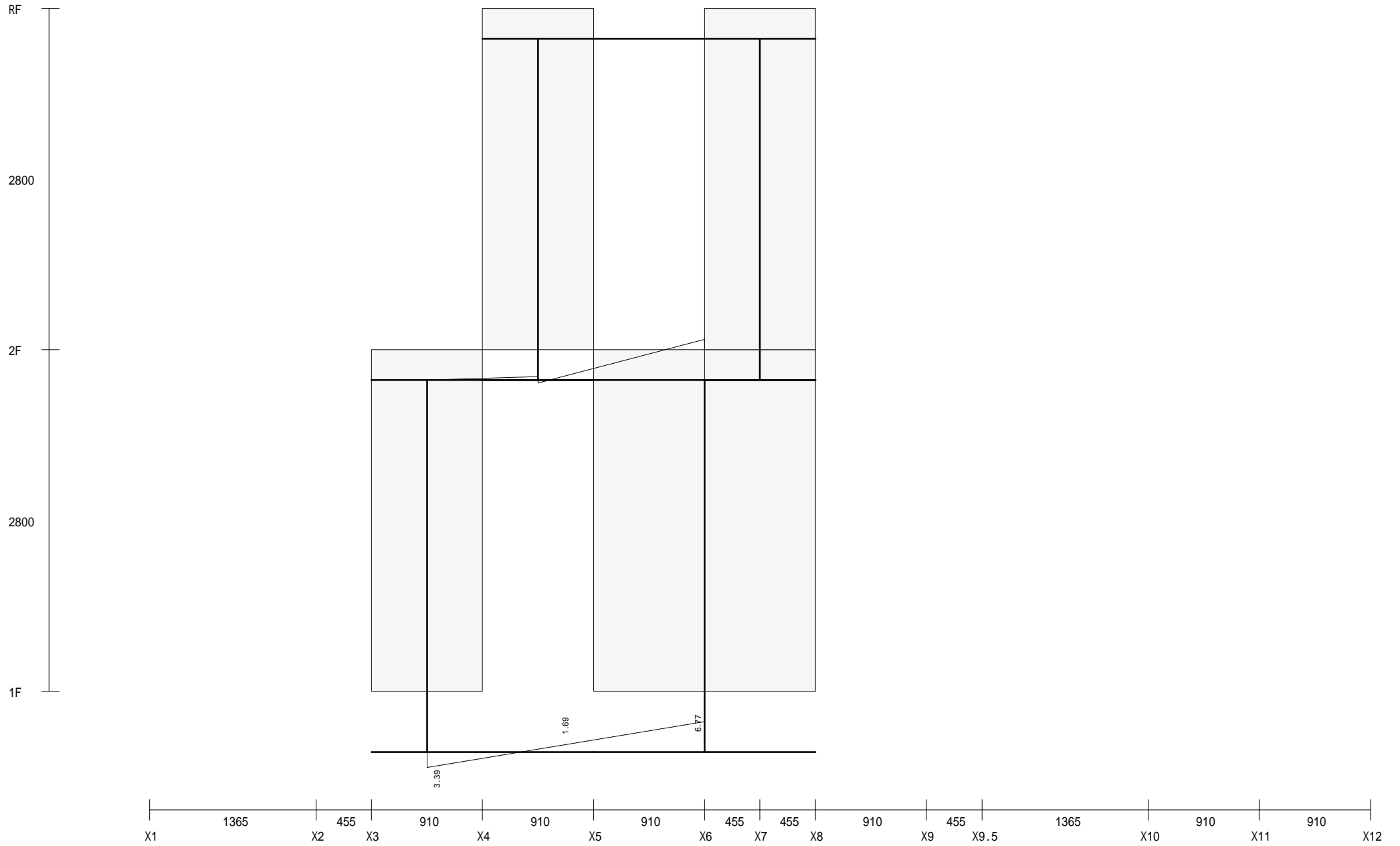
[Y1 ]



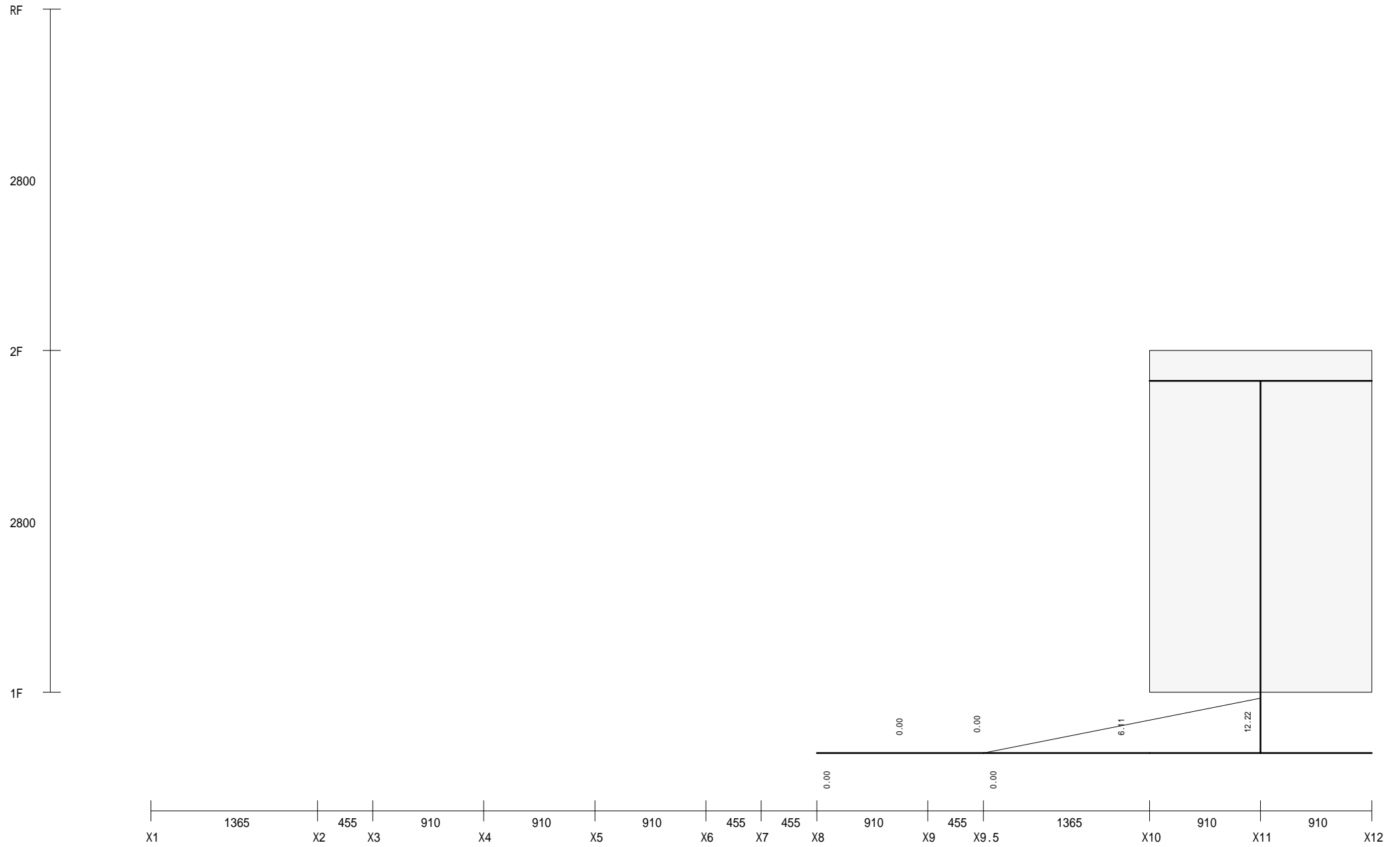
[Y2 ]



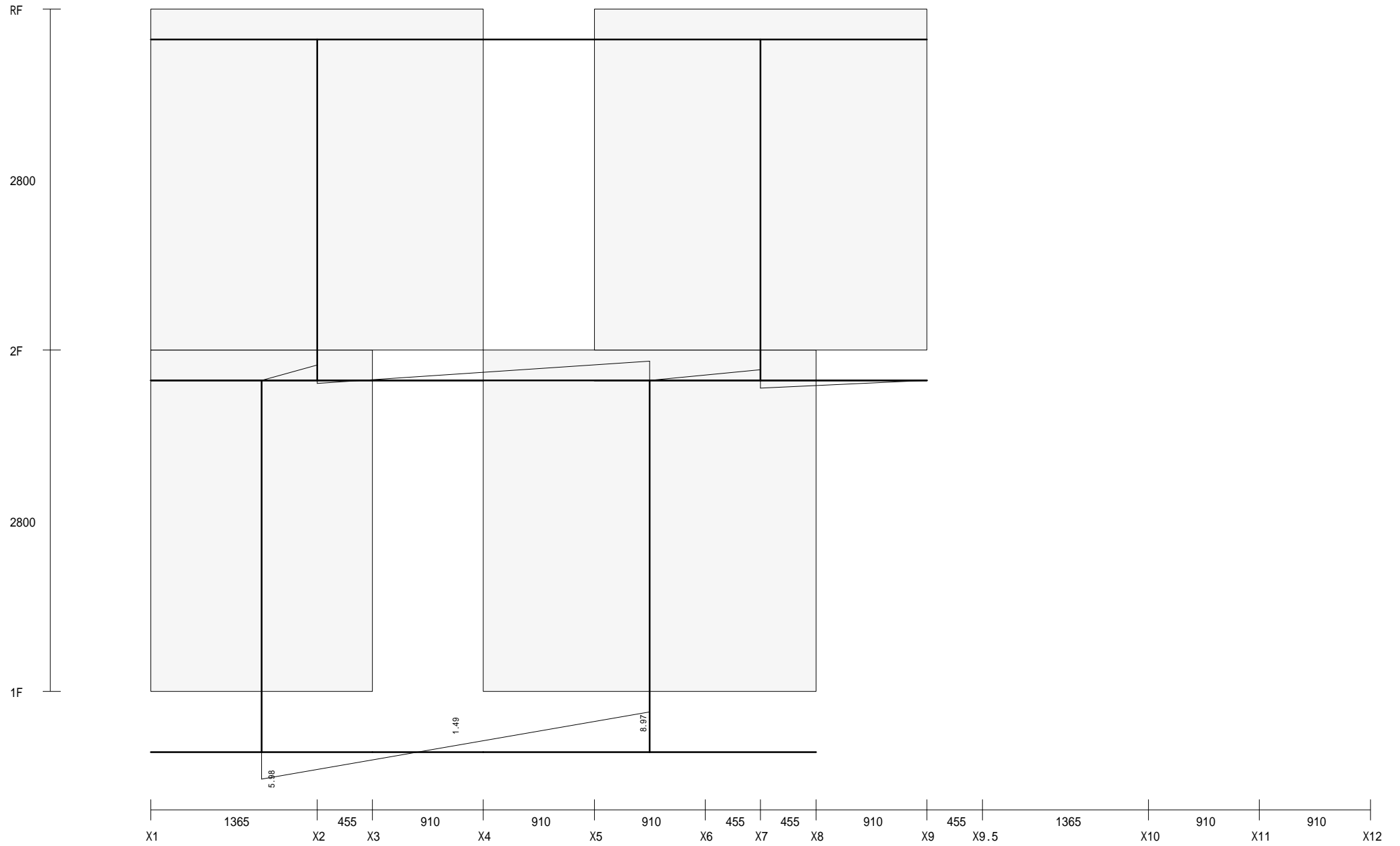
[Y3 ]



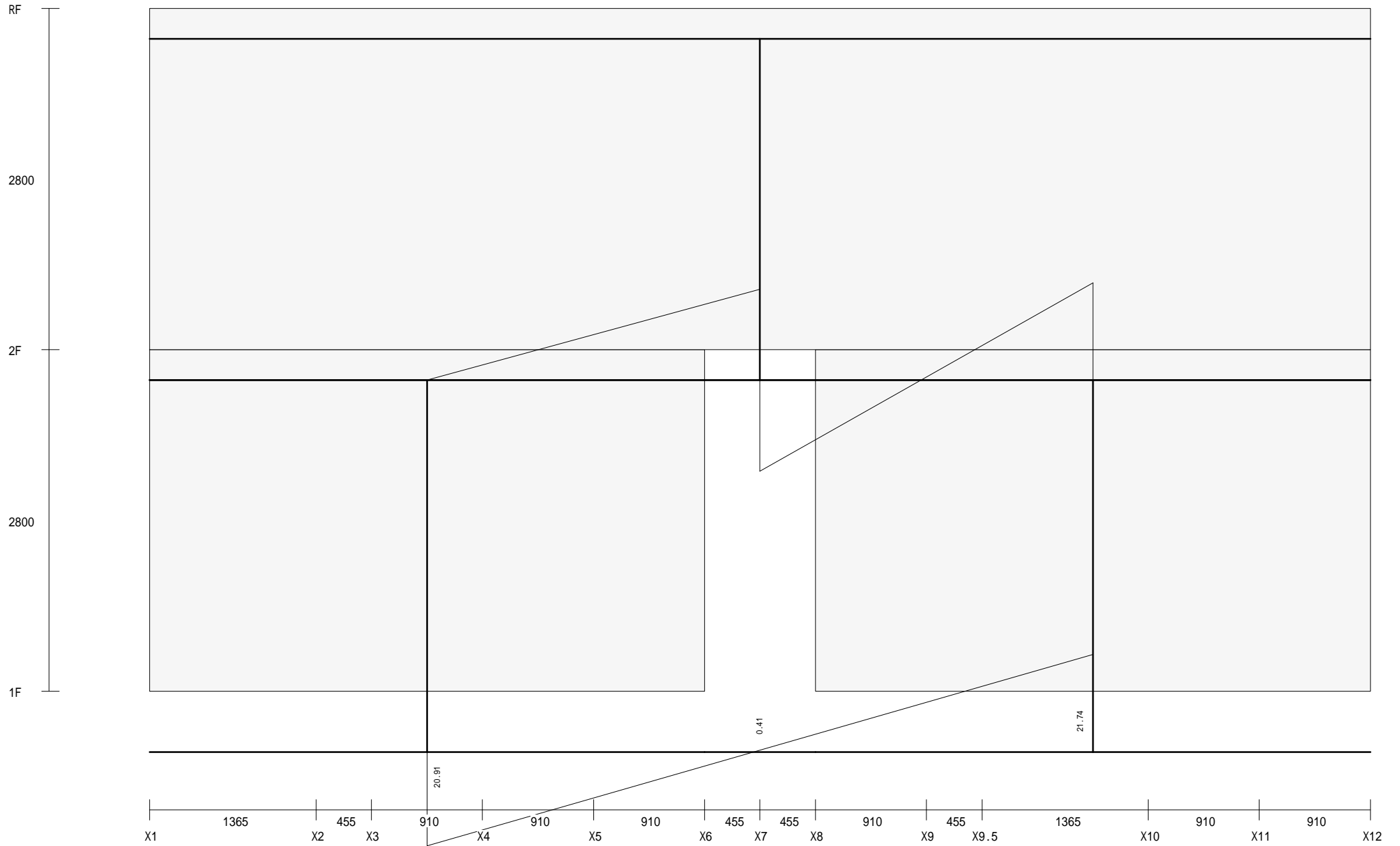
[Y7 ]



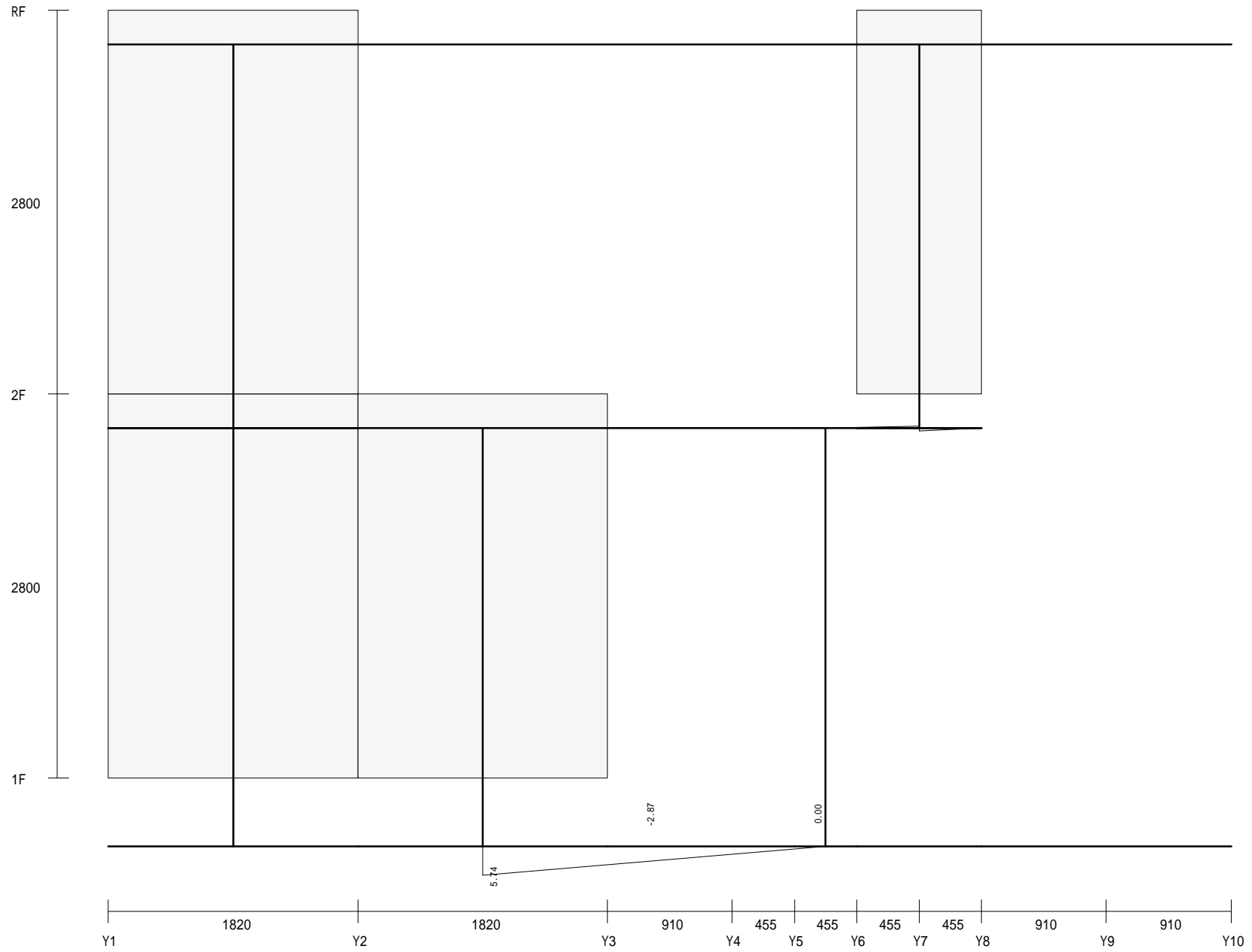
[Y8 ]



[Y10 ]

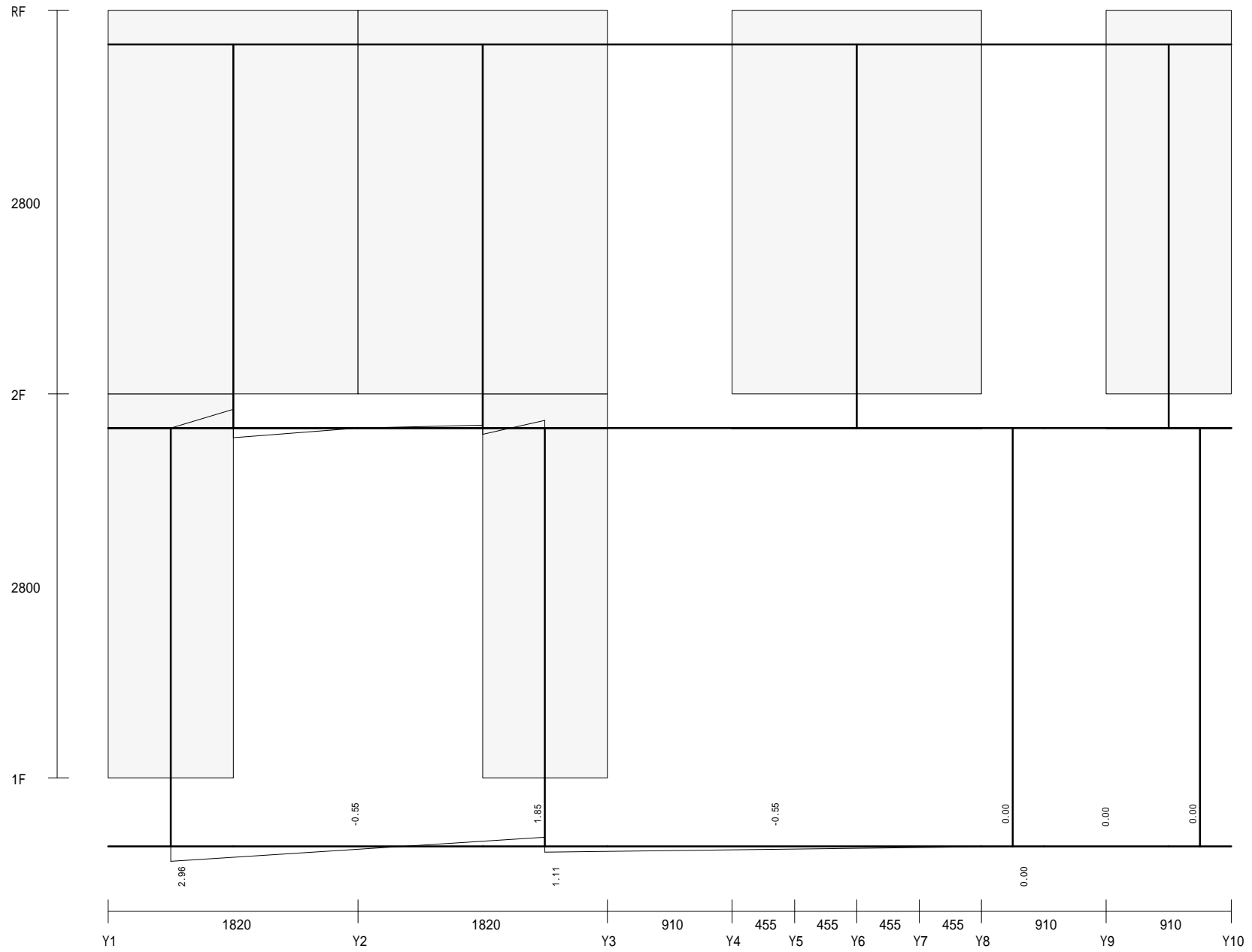


[X3 ]

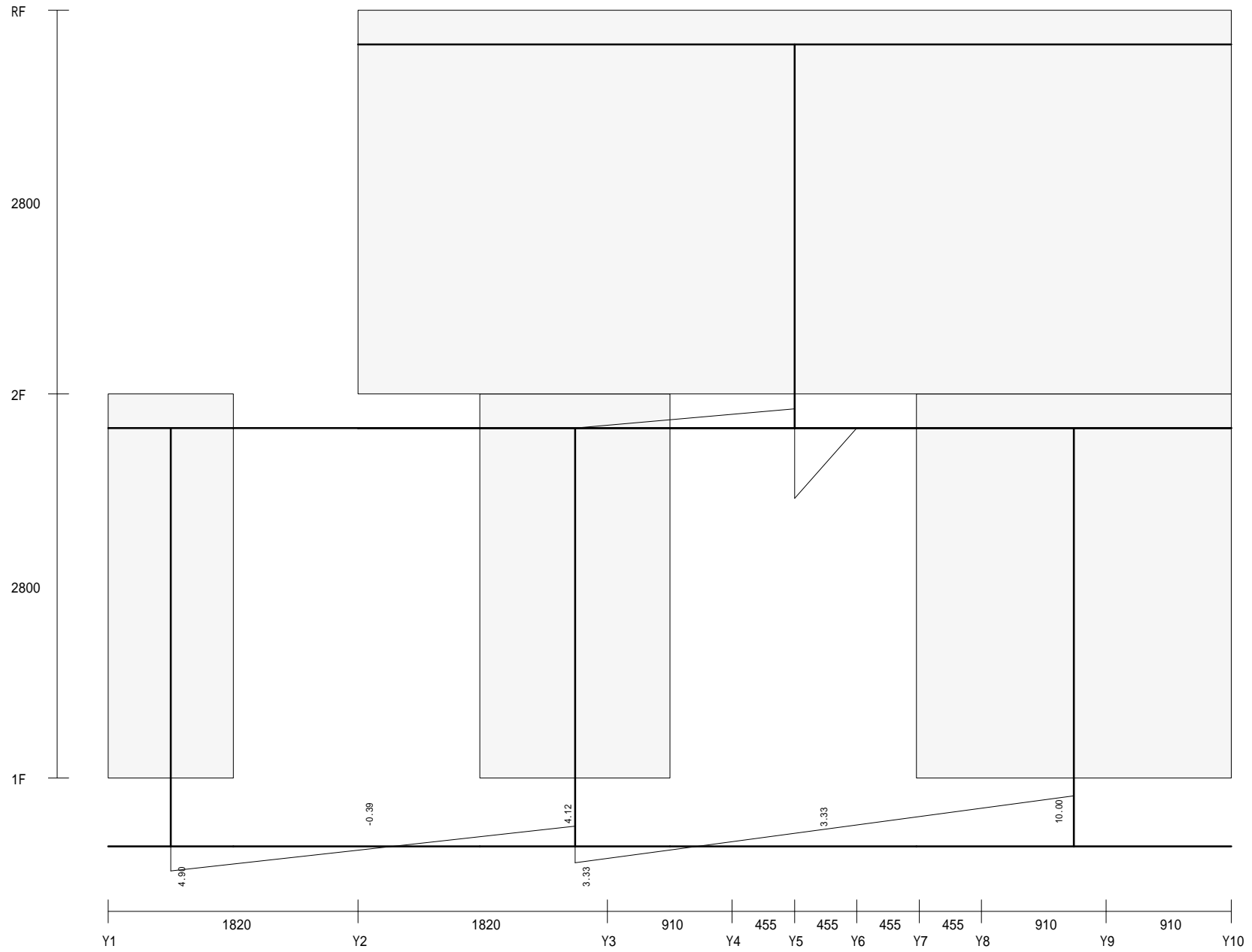




[X8 ]



[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 <sup>2</sup> ]
l	: スパン	[m]	a tn-D	: 必要下端主筋鉄筋断面積	[cm <sup>2</sup> ]
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 = Q <sub>o</sub> + M <sub>y</sub> / l'		QLq	: 接地圧による長期部材せん断応力	[kN]
3	Q D = Q <sub>L</sub> + M <sub>y</sub> / l		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が出力されず	
			<*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	X03-04A1						X08-02A1 *1						X08-06A1 *1					
位置 I / I' I1 / I2 QD/A/QA	1F	X3	通り	Y3	- Y5		1F	X8	通り	Y2		1F	X8	通り	Y3	- Y8		
	2.502				1.365		2.730				1.820					2.730		
	0.910				2.275		0.455				2.275					3.185		
	1			2.00		1	1			2.00		1			2.00		1	
	左端			中央		右端	左端			中央		右端			中央		右端	
B	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	
d	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	
ML	0.54			-0.13		0.54	1.49			-0.37		1.49			-0.98		3.90	
MK	-3.65			-2.09		-0.52	-2.16			-0.55		1.05			-0.52		-0.07	
MW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00			0.00		0.00	
sMS	-0.27			0.00		-0.27	-0.75			0.00		-0.75			0.00		-1.95	
MS	3.92			2.22		0.79	2.90			0.93		1.80			1.49		2.02	
MLg	-3.92			2.51		-4.65	-9.86			5.19		-9.86			6.50		-11.54	
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	
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	
MK1 MK2	-3.65	3.65		-2.09	2.09	-0.52	-2.16	2.16		-0.55	0.55	1.05	-1.05		-0.52	0.52	-0.07	
MS1 MS2	-7.31	-0.00		0.29	4.46	-4.90	-11.27	-6.96		4.26	5.37	-8.07	-10.16		-9.85	-7.93	-9.67	
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	
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	0.00	12.40	
MAS1 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	18.76	
MAS2 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	18.76	
atn U, D	0.10	0.48		0.31	0.06	0.11	0.23	1.14		0.65	0.13	0.23	1.14		0.19	0.94	0.74	
QL	-1.18			0.00		1.18	-2.46			0.00		2.46			4.29		4.29	
QK	2.29			2.29		2.29	1.76			1.76		1.76			0.33		0.33	
QW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00			0.00		0.00	
sQS	-1.18			0.00		1.18	-2.46			0.00		2.46			0.00		4.29	
QS	1.11			2.29		3.47	-0.70			1.76		4.23			4.61		4.61	
QLg	16.17					-21.51	30.81					-30.80			25.36		-26.67	
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	
Qp1 Qp2	0.00	0.00					0.00	0.00							0.00	0.00		
QK1 QK2	2.29	-2.29		2.29	-2.29	2.29	1.76	-1.76		1.76	-1.76	1.76	-1.76		0.33	-0.33	0.33	
QS1 QS2	17.28	12.69		-0.38	-4.96	-18.03	30.11	26.59		1.77	-1.75	-26.57	-30.10		29.97	29.32	3.96	
SQd1 SQd2	19.58	10.40		1.92	7.26	15.74	18.44	21.58		3.53	3.51	21.58	18.44		11.37	15.30	4.28	
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	
L S	2.000	1.000		1.512	1.000	2.000	2.000	1.000		1.000	1.000	2.000	1.000		2.000	1.000	2.000	
1 2	2.000	2.000		1.657	1.502	2.000	2.000	2.000		1.000	1.000	2.000	2.000		2.000	2.000	2.000	
配筋	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	
QAL QAS	84.68	64.71		65.29	64.71	84.68	84.68	64.71		44.99	84.68	84.68	64.71		46.88	84.68	84.68	
QA1 QA2	121.41	121.41		101.98	93.16	121.41	121.41	121.41		64.71	64.71	121.41	121.41		75.83	64.71	121.41	
Pwn	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000			0.000		0.000	
n U, D	2.27	1.51		0.73	0.49	3.07	4.29	2.86		0.36	0.24	4.28	2.86		4.48	2.99	0.55	
n-D U, D	0	0		0	0	0	2	0		0	0	2	0		0	0	0	
ld U, D	0	0		0	0	0	102	0		0	0	102	0		0	0	0	

地中梁断面検定

名称	X08-09A1						X13-02A1						X13-06A1					
位置 I / I' I1 / I2 QD/A/QA	1F	X8	通り	Y9			1F	X12	通り	Y2			1F	X12	通り	Y4	- Y6	
	1.365			0.910			2.947			1.800			3.640			1.800		
	0.228			1.138			0.455			2.255			0.693			2.493		
	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	0.24			-0.06		0.24	1.51			-0.38		1.51	1.51			-0.38		1.51
MK	0.00			0.00		0.00	-3.50			-0.75		2.00	-0.79			2.50		5.80
MW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sMS	-0.12			0.00		-0.12	-0.76			-0.00		-0.76	-0.76			0.00		-0.76
MS	0.12			0.06		0.12	4.26			1.13		2.76	1.55			2.88		6.56
MLg	-1.72			0.88		-1.70	-6.49			3.67		-6.94	-4.86			1.26		-3.28
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	-3.50	3.50		-0.75	0.75	2.00	-2.00	-0.79	0.79		2.50	-2.50
MS1 MS2	-1.60	-1.60		0.82	0.82	-1.58	-9.24	-2.23		2.54	4.05	-4.18	-8.18	-4.89	-3.30		3.38	-1.62
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	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	0.00	18.76	0.00		18.76	0.00	18.76
MAS2 U, D	0.00	18.76		18.76	0.00	0.00	0.00	18.76		0.00	0.00	0.00	18.76	0.00		18.76	0.00	18.76
atn U, D	0.04	0.19		0.11	0.02	0.04	0.13	0.67		0.44	0.09	0.15	0.09	0.44		0.22	0.10	0.22
QL	-0.79			0.00		0.79	-2.52			0.00		2.52	-2.52			0.00		2.52
QK	0.00			0.00		0.00	3.06			3.06		3.06	3.66			3.66		3.66
QW	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00	0.00			0.00		0.00
sQS	-0.79			0.00		0.79	-2.52			0.00		2.52	-2.52			0.00		2.52
QS	-0.79			0.00		0.79	0.54			3.06		5.58	1.14			3.66		6.19
QLg	10.87					-10.48	20.22					-23.07	17.65					-9.16
QKg1 QKg2	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
QK1 QK2	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	3.06	-3.06		3.06	-3.06	3.06	-3.66	3.66		-3.66	3.66	-3.66
QS1 QS2	10.08	10.08		0.19	0.19	-9.69	20.76	14.64		1.63	-4.48	-17.49	-23.61	18.79	11.46		7.91	0.58
SQd1 SQd2	10.08	10.08		0.19	0.19	9.69	18.68	11.59		4.69	7.54	14.43	18.68	18.68	7.80		11.57	3.08
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
L S	2.000	1.000		1.000	1.000	2.000	2.000	1.000		1.000	1.000	2.000	1.000	2.000		1.000	1.000	2.000
1 2	2.000	2.000		1.000	1.000	2.000	2.000	2.000		1.030	1.497	2.000	2.000	2.000		2.000	1.000	1.318
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	64.71		44.99	64.71	84.68	84.68	64.71		44.99	84.68	84.68	84.68	64.71		84.68	64.71	84.68
QA1 QA2	121.41	121.41		64.71	64.71	121.41	121.41	121.41		66.42	92.90	121.41	121.41	121.41		121.41	64.71	82.73
Pwn	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000	0.000			0.000		0.000
n U, D	1.52	1.02		0.03	0.02	1.47	2.68	1.78		0.76	0.51	3.11	2.29	1.52		1.17	0.78	1.41
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