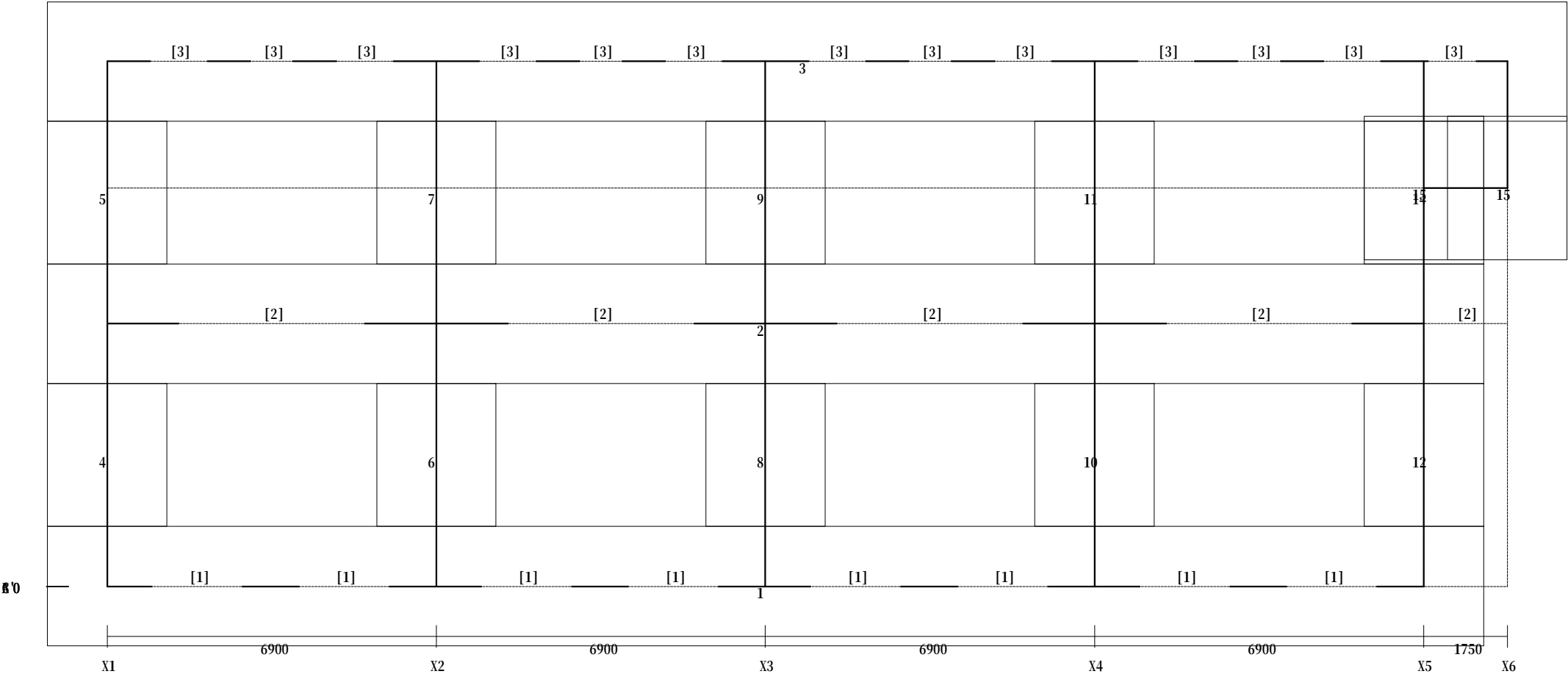




●基礎荷重集中リスト

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 No (%)	部材 比率 No (%)	部材 比率 No (%)	部材 比率 No (%)	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)— X左加力 X右加力 Y左加力 Y右加力	追加 荷重 (kN)	基礎指定
17		0					UnName	0	F1-T	0.0 0.0 0.0 0.0	0.0	杭基礎
18		0					UnName	0	F1-T	0.0 0.0 0.0 0.0	0.0	杭基礎
19		0					UnName	0	F1-T	0.0 0.0 0.0 0.0	0.0	杭基礎

●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)		α l	α r	β	α lk	α rk		
1	FGC	1	1	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	する
2	FGB	1	1	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	する
3	FGA	1	1	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	する
4	FGI	0	1	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.000	する

●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)
σ : 平均接地圧 (kN/m2)

階	部材番号	荷重集中 番号	面 積 (cm2)	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σ i (kN/m2)	σ (kN/m2)
						X (m)	Y (m)				
1F	フーチング 1	1	75.25	39.226	2951.76	13.800	0.000	40734.24	0.00		113.299
1F	フーチング 2	2	75.25	39.226	2951.76	13.800	5.500	40734.24	16234.66		113.304
1F	フーチング 3	15	7.50	39.226	294.20	27.600	8.350	8119.78	2456.53		114.230
1F	フーチング 4	3	79.63	39.226	3123.37	14.675	11.000	45835.46	34357.07		113.403
1F	フーチング 5	4	7.50	39.226	294.20	0.000	2.750	0.00	809.04		112.482
1F	フーチング 6	5	7.50	39.226	294.20	0.000	8.250	0.00	2427.11		112.486
1F	フーチング 7	6	7.50	39.226	294.20	6.900	2.750	2029.95	809.04		112.892
1F	フーチング 8	7	7.50	39.226	294.20	6.900	8.250	2029.95	2427.11		112.896
1F	フーチング 9	8	7.50	39.226	294.20	13.800	2.750	4059.89	809.04		113.302
1F	フーチング 10	9	7.50	39.226	294.20	13.800	8.250	4059.89	2427.11		113.306
1F	フーチング 11	10	7.50	39.226	294.20	20.700	2.750	6089.84	809.04		113.712

地中梁断面算定凡例

位置 : 階名称／通り名称／左からの番号
 l : スパン [m]
 l' : 内法スパン [m]
 l1 : 左端芯から左フェースまでの距離 [m]
 l2 : 左端芯から右フェースまでの距離 [m]

QD : 設計用せん断力式番号
 1 QD=M I N (2、3式)
 2 QD=Qo+ΣMy/I'
 3 QD=QL+α・QK

A : 設計用せん断力算出割増係数 (α)
 QA : 許容せん断力式番号
 1 QAS=短期許容せん断耐力式
 2 QSU=終局せん断強度式

B : 壁梁の幅 [cm]
 D : 壁梁のせい [cm]
 d : 壁梁の有効せい [cm]
 j : 曲げ材の応力中心距離 [cm]

ML : 長期部材曲げ応力 [kN・m]
 MK : 地震時部材曲げ応力 [kN・m]
 SMS : 積雪時部材曲げ応力 [kN・m]
 MS : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力 [kN・m]
 MLg : 接地圧による長期部材曲げ応力 [kN・m]
 MKg1 : 接地圧による地震時部材曲げ応力(左加力時) [kN・m]
 MKg2 : 接地圧による地震時部材曲げ応力(右加力時) [kN・m]
 Mp1 : 杭頭モーメント(左加力時) [kN・m]
 Mp2 : 杭頭モーメント(右加力時) [kN・m]
 Mk1 : 地震時部材曲げ応力(左加力時) [kN・m]
 Mk2 : 地震時部材曲げ応力(右加力時) [kN・m]
 MS1 : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力(左加力時) [kN・m]
 MS2 : 組み合わせ用短期時部材曲げ応力(右加力時) [kN・m]

n-D-U : 上端主筋 本数ー径
 n-D-D : 下端主筋 本数ー径

MAL-U : 上端長期許容曲げモーメント [kN・m]
 MAL-D : 下端長期許容曲げモーメント [kN・m]
 MAS-U : 上端短期許容曲げモーメント(左加力時) [kN・m]
 MAS-D : 下端短期許容曲げモーメント(右加力時) [kN・m]

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

* : 長期
 S : 積雪
 * : 左加力時短期
 \$: 右加力時短期

atn-U : 必要上端主筋鉄筋断面積 [cm²]
 atn-D : 必要下端主筋鉄筋断面積 [cm²]

QL : 長期部材せん断応力 [kN]
 QK : 地震時部材せん断応力 [kN]
 SQS : 積雪時部材せん断応力 [kN]
 QS : 組み合わせ用短期時部材せん断応力 [kN]
 QLg : 接地圧による長期部材せん断応力 [kN]
 QKg1 : 接地圧による地震時部材せん断応力(左加力時) [kN]
 QKg2 : 接地圧による地震時部材せん断応力(右加力時) [kN]
 Qp1 : 杭頭せん断応力(左加力時) [kN]
 Qp2 : 杭頭せん断応力(右加力時) [kN]
 QK1 : 地震時部材せん断応力(左加力時) [kN]
 QK2 : 地震時部材せん断応力(右加力時) [kN]
 QS1 : 組み合わせ用短期時部材せん断応力(左加力時) [kN]
 QS2 : 組み合わせ用短期時部材せん断応力(右加力時) [kN]
 SQd1 : 短期設計用せん断応力(左加力時) [kN]
 SQd2 : 短期設計用せん断応力(右加力時) [kN]

My-U : 上端端部降伏曲げモーメント [kN・m]
 My-D : 下端端部降伏曲げモーメント [kN・m]

αL : 長期シアスパン比による割増係数
 αS : 短期積雪時シアスパン比による割増係数
 α1 : 地震時シアスパン比による割増係数(左加力時)
 α2 : 地震時シアスパン比による割増係数(右加力時)
 配筋 : スターラップ 本数
 D-@ : スターラップ 径ーピッチ [mm]

QAL : 長期許容せん断耐力 [kN]
 QAS : 短期積雪時せん断耐力 [kN]
 QA1 : 地震時せん断耐力(左加力時) [kN]
 QA2 : 地震時せん断耐力(右加力時) [kN]
 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

Pwn : 必要せん断補強筋比 [%]
 ψn-U : 上端必要周長 [cm]
 ψn-D : 下端必要周長 [cm]
 ψn-D-U : 上端必要周長による必要鉄筋本数
 ψn-D-D : 下端必要周長による必要鉄筋本数
 ld-U : 上端必要周長による必要定着長さ [cm]
 ld-D : 下端必要周長による必要定着長さ [cm]

<No.> : 梁配筋個別でセットした配筋のリスト番号
 <NG> : 曲げ(MA)、もしくはせん断耐力(QA)が満足していない
 QA1,QA2がNGの場合、Pwnが出力されます
 <*1> : 断面算定 - 周長不足 ψn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

● 地中梁断面算定

名 称	Y01-01B1 *1						Y01-01D1						Y01-02B1					
位 置 1 / 1' 11 / 12 QD/A/QA	1F 2.960 0.470 3	C	通り 	1 1.900 2.370 1	1F 3.450 0.590 3	C	通り 	2 1.900 2.490 1	1F 3.450 0.960 3	C	通り 	3 1.900 2.860 1						
	左 端		中 央		右 端		左 端		中 央		右 端		左 端		中 央		右 端	
B	35.0		35.0		35.0		35.0		35.0		35.0		35.0		35.0		35.0	
D	180.0		180.0		180.0		180.0		180.0		180.0		180.0		180.0		180.0	
d	174.0		174.0		174.0		174.0		174.0		174.0		174.0		174.0		174.0	
j	152.3		152.3		152.3		152.3		152.3		152.3		152.3		152.3		152.3	
ML	7.79		-4.00		7.79		7.79		-4.00		7.79		7.79		-4.00		7.79	
MK	-104.62		-31.59		41.43		-39.29		17.33		73.96		-72.25		-13.92		44.40	
sMS	0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00	
MS	112.41		35.60		49.22		47.08		21.34		81.75		80.04		17.92		52.19	
MLg	-84.75		42.37		-84.75		-84.75		42.37		-84.75		-85.06		42.53		-85.06	
MKg1	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	0.00	0.00	
Mp1	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	0.00	0.00	
MK1	-104.62	104.62	-31.59	31.59	41.43	-41.43	-39.29	39.29	17.33	-17.33	73.96	-73.96	-72.25	72.25	-13.92	13.92	44.40	
MS1	-181.58	27.66	6.78	69.97	-35.53	-118.39	-116.25	-37.67	55.71	21.04	-3.00	-150.92	-149.52	-5.02	24.60	52.45	-32.87	
n-D	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	
MAL	0.00	185.69	185.69	0.00	0.00	185.69	0.00	185.69	185.69	0.00	0.00	185.69	0.00	185.69	185.69	0.00	0.00	
MAS1	0.00	280.92	280.92	0.00	0.00	280.92	0.00	280.92	280.92	0.00	0.00	280.92	0.00	280.92	280.92	0.00	0.00	
MAS2	280.92	0.00	280.92	0.00	0.00	280.92	0.00	280.92	280.92	0.00	0.00	280.92	0.00	280.92	280.92	0.00	0.00	
atn	0.74	3.71	1.57	0.31	0.63	3.15	0.63	3.15	1.57	0.31	0.63	3.15	0.64	3.18	1.57	0.31	0.64	
QL	-24.37		0.00		24.37		-24.37		0.00		24.37		-24.37		0.00		24.37	
OK	76.87		76.87		76.87		59.61		59.61		59.61		61.39		61.39		61.39	
sQS	0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00		0.00	
QS	52.51		76.87		101.24		35.24		59.61		83.97		37.03		61.39		85.76	
QLg	267.63		-267.63		267.63		267.63		-267.63		268.60		268.60		-268.60		268.60	
OKg1	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	0.00	0.00	
Op1	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	0.00	0.00	
OK1	76.87	-76.87	76.87	-76.87	76.87	-76.87	59.61	-59.61	59.61	-59.61	59.61	-59.61	61.39	-61.39	61.39	-61.39	61.39	
QS1	320.13	166.39	76.87	-76.87	-166.39	-320.13	302.87	183.65	59.61	-59.61	-183.65	-302.87	305.63	182.84	61.39	-61.39	-182.84	
SQd1	397.00	89.52	153.74	153.74	89.52	397.00	362.48	124.04	119.22	119.22	124.04	362.48	367.02	121.44	122.79	122.79	121.44	
My	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	265.17	
αL	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	1.000	2.000	
α1	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	2.000	2.000	2.000	2.000	
配 筋	double		double		double		double		double		double		double		double		double	
D-@	D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200		D10-@200	
QAL	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	0.00	747.51	
QA1	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	1068.00	
Pwn	0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000		0.000	
φn	12.42	8.28	4.81	3.21	12.42	8.28	11.41	7.61	3.73	2.49	11.41	7.61	11.48	7.65	3.84	2.56	11.48	
φn-D	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Id	133	0	0	0	133	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

[C 1]

