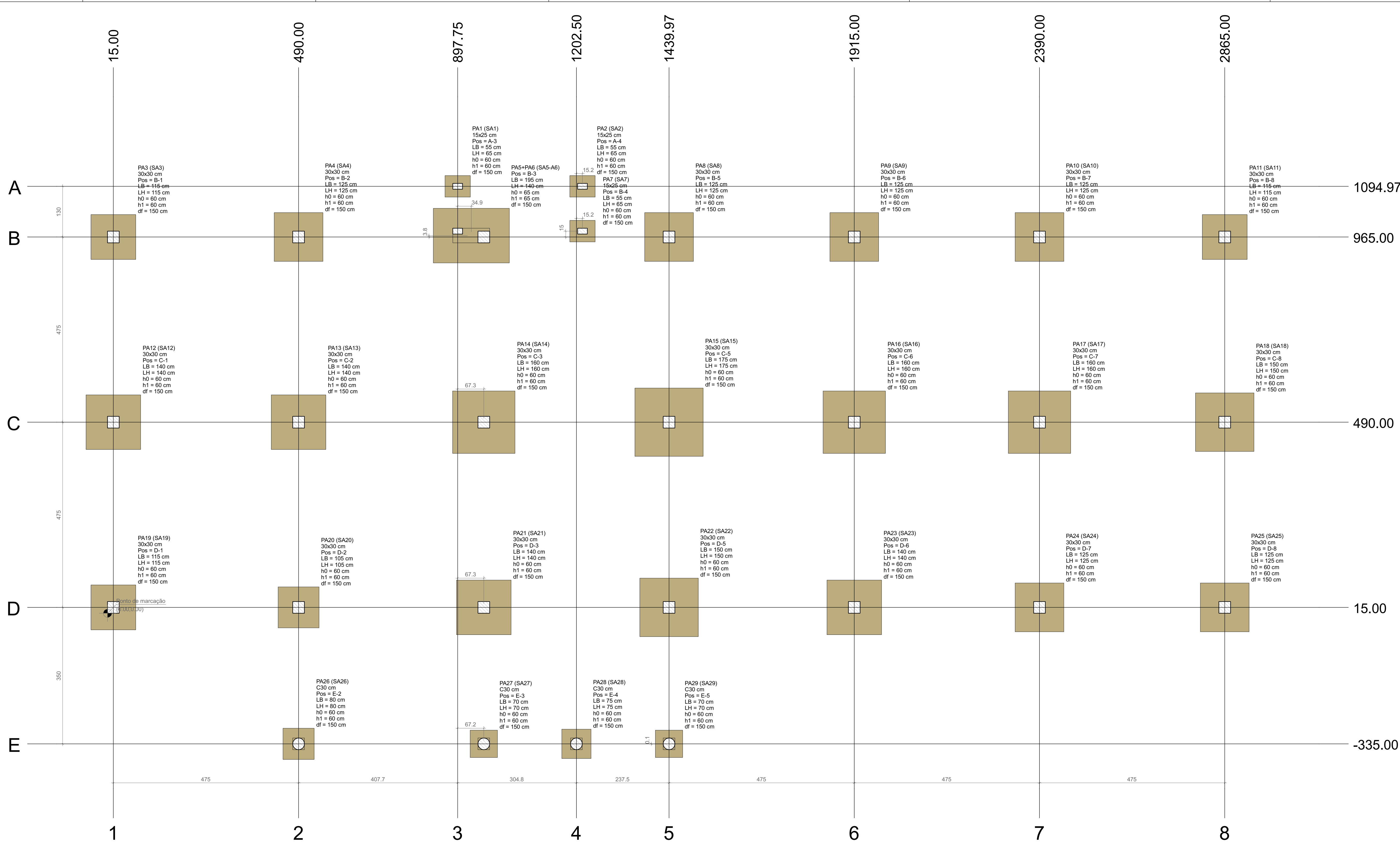




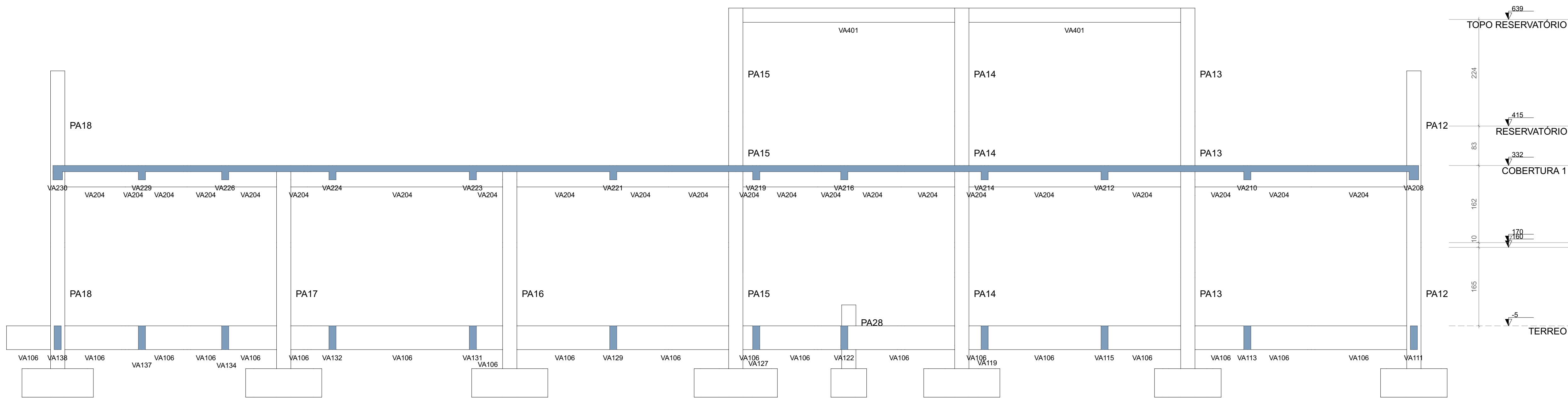
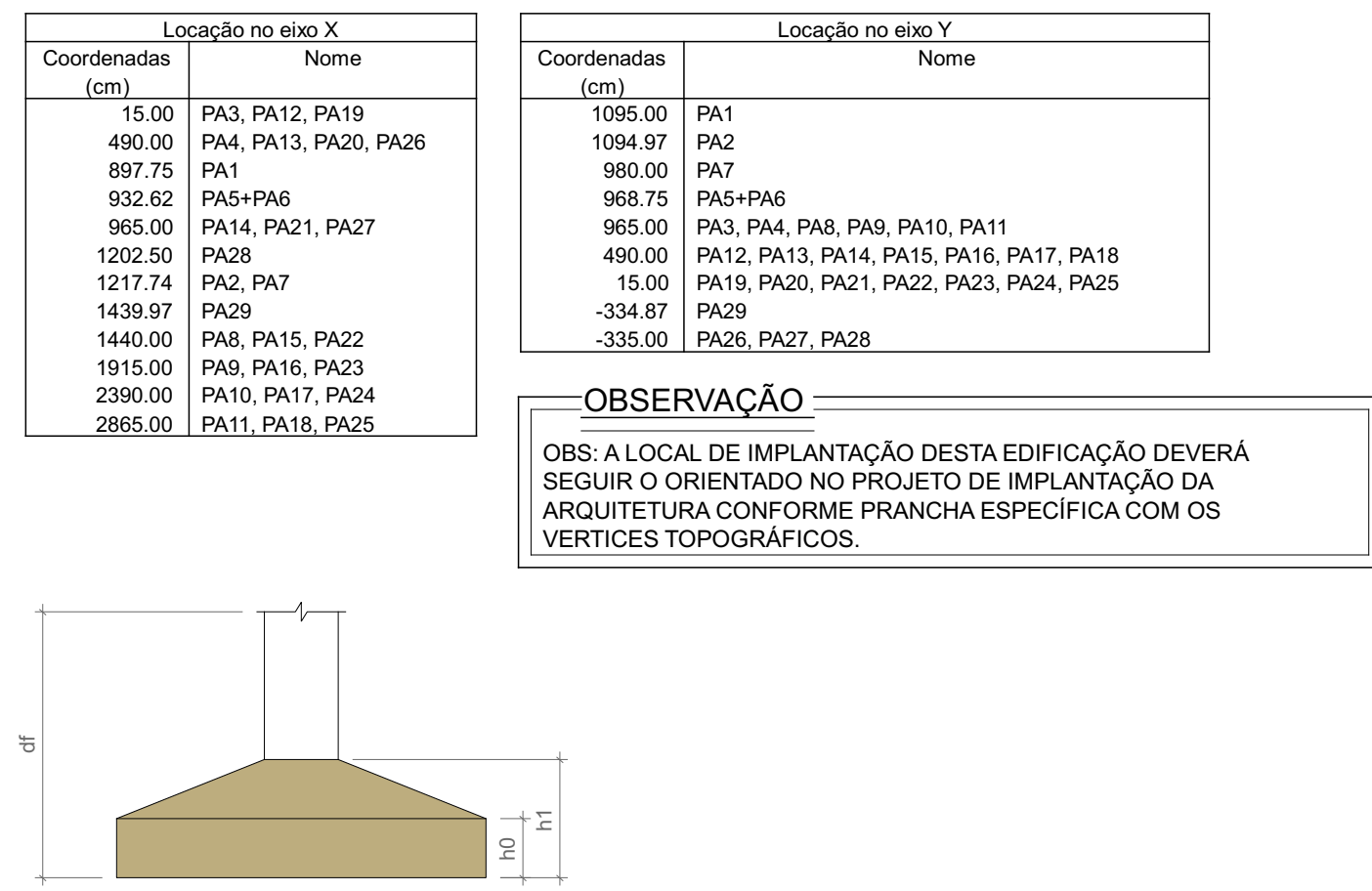
PLANTA DE LOCAÇÃO

Escala 1:50

Pilar														Fundação													
Nome	Seção	X (cm)	Y (cm)	Posição	CAP (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m)		My Máximo (kgf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Nome	Lado B	Lado H	H0 / H1	q (kgf/cm)							
								Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo												
PA1	15x25	897.75	1095.00	A-3	-	1.7	0.8	100	-100	200	0	0.2	-0.2	-0.1	SA1	55	65	60	150								
PA2	15x25	1217.74	1095.00	A-4	-	1.7	0.8	100	-100	200	0	0.4	0.0	0.2	-0.1	SA2	85	65	60	150							
PA3	30x30	15.00	965.00	B-1	-	10.1	9.3	400	-300	0	-400	0.0	0.7	0.0	SA3	115	115	60	150								
PA4	30x30	490.00	965.00	B-2	-	14.6	13.6	500	-400	100	-200	0.2	0.0	0.2	-0.0	SA4	125	125	60	150							
PA7	15x25	1217.74	965.00	B-4	-	2.3	1.4	200	-200	200	0	0.3	0.0	0.2	-0.1	SA7	55	65	60	150							
PA8	30x30	1440.00	965.00	B-5	-	16.6	15.5	300	-200	300	0	0.5	0.0	0.3	0.0	SA8	125	125	60	150							
PA9	30x30	1915.00	965.00	B-6	-	14.8	13.8	300	-200	100	-100	0.1	0.1	0.3	0.0	SA9	125	125	60	150							
PA10	30x30	2390.00	965.00	B-7	-	17.0	15.9	400	-300	0	-200	0.0	-0.3	0.3	0.0	SA10	125	125	60	150							
PA11	30x30	2865.00	965.00	B-8	-	12.1	11.4	200	-200	500	0	0.8	0.0	0.7	0.0	SA11	115	115	60	150							
PA12	30x30	15.00	490.00	C-1	-	16.0	15.1	400	-1000	0	-400	0.0	1.2	1.1	0.0	SA12	140	140	60	150							
PA13	30x30	490.00	490.00	C-2	-	22.3	20.9	300	-400	200	-100	0.3	0.0	0.1	-0.2	SA13	140	140	60	150							
PA14	30x30	965.00	490.00	C-3	-	28.1	26.0	100	-200	0	-200	0.1	-0.3	1.0	0.0	SA14	160	160	60	150							
PA15	30x30	1440.00	490.00	C-5	-	33.8	30.9	0	-1400	300	0	0.5	0.0	0.0	0.0	SA15	175	175	60	150							
PA16	30x30	1915.00	490.00	C-6	-	26.0	23.3	0	-300	0	-300	0.0	-0.5	1.3	0.0	SA16	160	160	60	150							
PA17	30x30	2390.00	490.00	C-7	-	26.9	26.5	600	-400	0	-500	0.0	-0.2	0.0	-0.1	SA17	180	180	60	150							
PA18	30x30	2865.00	490.00	C-8	-	21.7	20.4	400	-600	900	0	1.7	0.0	0.8	0.0	SA18	180	180	60	150							
PA19	30x30	15.00	15.00	D-1	-	8.5	7.7	1000	-300	0	-300	0.0	1.2	0.0	-1.1	SA19	115	115	60	150							
PA20	30x30	490.00	15.00	D-2	-	10.0	9.8	700	-200	300	0	0.5	0.0	0.2	-0.3	SA20	105	105	60	150							
PA21	30x30	965.00	15.00	D-3	-	16.4	15.6	900	-300	0	-300	0.0	-0.4	0.0	-1.0	SA21	160	160	60	150							
PA22	30x30	1440.00	15.00	D-5	-	21.6	20.2	1300	0	100	-100	0.1	-0.2	0.0	-1.0	SA22	150	150	60	150							
PA23	30x30	1915.00	15.00	D-6	-	16.1	14.2	1000	0	190	-190	0.1	-0.2	0.0	-1.3	SA23	140	140	60	150							
PA24	30x30	2390.00	15.00	D-7	-	16.1	15.1	600	-300	0	-300	0.0	-0.7	0.0	-0.4	SA24	125	125	60	150							
PA25	30x30	2865.00	15.00	D-8	-	12.2	11.5	900	0	800	0	1.5	0.0	0.0	-1.2	SA25	125	125	60	150							
PA26	C30	490.00	-335.00	E-2	-	2.6	2.1	600	0	0	-100	0.0	-0.2	0.0	-0.1	SA26	80	80	60	150							
PA27	C30	965.00	-335.00	E-3	-	3.1	2.7	300	-400	200	0	0.3	0.0	0.2	-0.2	SA27	70	70	60	150							
PA28	C30	1202.50	-335.00	E-4	-	1.4	1.4	400	-300	100	-200	0.1	-0.1	0.2	-0.1	SA28	75	75	60	150							
PA29	C30	1439.97	-334.87	E-5	-	2.1	1.9	300	-400	100	0	0.1	0.0	0.2	-0.3	SA29	70	70	60	150							
PA30+PA6		1094.97	965.75	B-3	-	18.4	17.1	-	-	300	-1700	0	-0.8	0.4	-0.2	SA30-A6	195	140	65	150							

Os esboços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela análise de todas as combinações definidas para as fundações. Para o dimensionamento, deve-se consultar o relatório de resultados de análise, que apresenta os valores máximos calculados para cada combinação.

Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela envoltória de todas as combinações definidas para as fundações. Para análises complementares, deve-se consultar o relatório de esforços na fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.



CORTE ESQUEMÁTICO

Escala 1:50

PERSPECTIVAS :

ORIENTAÇÕES CONSTRUTIVAS :

1. CONCRETO F_{ck}=15,0 MPa (250 kgf/cm²); FATOR ACABAMENTO MÁXIMO = 0,60 kg; CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 300kg/m³; CLASSE DE AGREGADO AMBIENTAL 1 MODERADA; ORIENTAÇÃO MÁXIMA DO AGREGADO ORIENTADO: 19MM.
2. EFETUAR CURA DO CONCRETO POR UM PERÍODO NÃO INFERIOR A 7 DIAS, MANTENDO UMEDECEDA A SUPERFÍCIE E CUBO PROTEGENDO-A.
3. USAR DISTÂNCIADORES PARA GARANTIR OS COBRIMENTOS INDICADOS.
4. CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL ANTES DE EXECUTAR OS SERVIÇOS, UNIDADE DE MEDIDA = CENTÍMETROS.
5. TODAS AS PEÇAS ESTRUTURAIS DEVERÃO TER AS DIMENSÕES MÍNIMAS MENCIONADAS NESTE PROJETO.
6. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118/2014.
7. NÃO UTILIZAR A ALVENARIA DE VEDAÇÃO COMO FORMA PARA ELEMENTOS ESTRUTURAIS.
8. UTILIZAR VERGAS CONTRA-VERGAS NAS ABERTURAS DA ALVENARIA.
9. O ENCLAMBEAMENTO DA ALVENARIA DEVE SER ORIENTADO PELO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA, PARA QUE SEJAM EVITADAS CONCENTRAÇÕES DE TENSÃO NOS BLOCOS DE VEDAÇÃO E POSSÍVEIS PATOLOGIAS.
10. COMPACTAR O SOLO E LANÇAR CAMADA DE PÓ MENOS 5 CM DE CONCRETO MAGRO ABAIXO DO NÍVEL DAS SARRALHAS E BALANÇOS, QUANDO FOR O CASO, PARA QUE NÃO HAJA MISTURA ENTRE O SOLO E O CONCRETO ESTRUTURAL DOS ELEMENTOS.
11. AS FACES DOS ELEMENTOS DE FUNDAÇÃO E ELEMENTOS EM CONTATO COM O SOLO DEVERÃO SER IMPERMEABILIZADAS COM EMALHAÇÃO ASFÁLTICA TPO NEUTRA, OU EQUIVALENTE, TÉCNICO.
12. VERIFIQUE ANTES DA CONCRETAGEM, TODAS AS PASSAGENS DE TUBULAÇÕES DE INSTALAÇÕES.
13. CANALIZAÇÕES EMBUTIDAS VERTICALMENTE NOS PILARES E VIGAS NÃO PODEM OCORRER, SOMENTE SERÃO PERMITIDAS FURAÇÕES QUE RESPEITEM OS ITENS 13.2.3.1 E 21.3.3 DA NBR 6118/2014.
14. CONFERIR ATENTAMENTE A IMPLANTAÇÃO E MARCAÇÃO DOS EIXOS A FIM DE QUE A OBRA SEJA LOCALIZADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.
15. VERIFIQUE SE HÁ INDICAÇÃO DE CONTRAFLECHA NOS ELEMENTOS E CERTIFIQUE-SE DE QUE A OBRA SEJA LOCALIZADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.
16. SUGERE-SE A UTILIZAÇÃO DE TELA SOLDADA PARA EVITAR FISSURAS NA ENTREVESADA ENTRE PAREDE DE ALVENARIA E PLACAS, APLICADA COM ACOMPANHAMENTO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

COBRIMENTOS :

ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
VERGAS	2,5 CM	3,0 CM
LAJES/ESCALAS	2,5 CM	3,0 CM
PLACAS	2,5 CM	4,0 CM
SARRALHAS	-	4,0 CM
BLOCOS	-	4,5 CM
TUBULAÇÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PIÇANAS	5,0 CM	5,0 CM

DESCRIÇÃO :

1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
2. FACES INFERIORES, DESNADO PONTEILOS DE ESCORRIMENTO: 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
3. FACES INFERIORES SEM PONTEILOS DE ESCORRIMENTO: 28 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
4. NOS BALANÇOS, A RETIRADA DAS ESCORAS DEVERÁ SER REALIZADA DA PONTA PARA O APOIO.
5. E DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUÇÃO O PROJETO DE ESCORRIMENTO E OMBRAMENTO.

FUNDAÇÃO (SAPATA) :

1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME RELATÓRIO DE SONDAJES ELABORADO PLS ENGENHARIA NO DIA 23 DE JANEIRO DE 2008.
2. A SAPATA DEVERÁ SER EXECUTADA SOBRE O SOLO COMPACTADO OU TOPO ROCHOSO, COM TENSÃO ADMISSÍVEL MAIOR OU IGUAL A 8 KGF/CM², COM PROFUNDIDADE ESTIMADA EM 1,50M. (VER PROJETO).
3. AS PROFUNDIDADES PREVISTAS PARA CADA SAPATA DEVERÁ SER CONFIRMADA NO LOCAL ANTES DO CORTE DA ARMADURA LONGITUDINAL NOS PILARES.
4. PARA AS SAPATAS APOIADAS SOB O TOPO ROCHOSO EXECUTAR OS CONECTORES CHUMBADOS NA ROCHA CONFORME ORIENTAÇÕES E DETALHAMENTOS PRESENTES NESTE PROJETO.

CONSORCIO SAÚDE CONCRETAM S.A. - CNPJ 06.204.048/0001-01
RUA JOSEFA DE ALMEIDA, Nº 40, ANDAR 5 - FLO. DE JANEIRO - RJ - CEP 20.260-000 - FONE (21) 3034-4101
Todos os direitos reservados. É proibida a reprodução total ou parcial sem a autorização expressa do Consórcio Saúde Concretam S.A.

REV.	DATA	CONTEÚDO	REV.	DATA	CONTEÚDO
01	29/03/2008	EMISSIONAL INICIAL			
Nome do Empreendimento: UBSI II					
Endereço do Empreendimento: ALDEIA SERRA DO PRADEIRO 2, REGIÃO SUL, BUAERAREMA/BA					
Título do Projeto: PROJETO DE FUNDAÇÃO					
Tipo do Projeto: PROJETO EXECUTIVO					
Escala: 1/4					
Data: 29/03/2008					
Assinatura: ROBERTO FLORENTINO DE SOUZA					
Cargo: PROJETO DE FUNDAÇÃO					
Assinatura: ROBERTO FLORENTINO DE SOUZA					
Cargo: PROJETO DE FUNDAÇÃO					