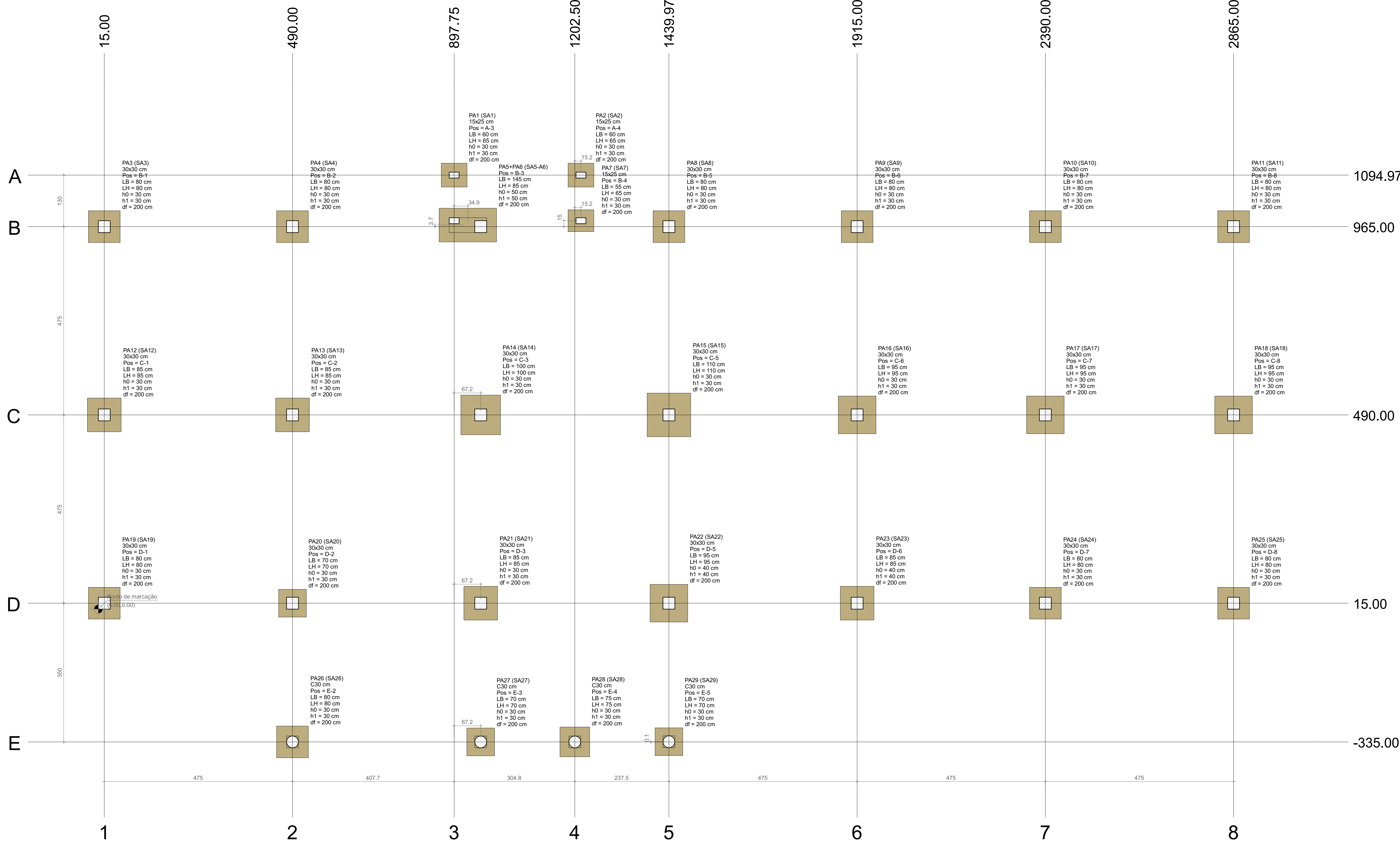
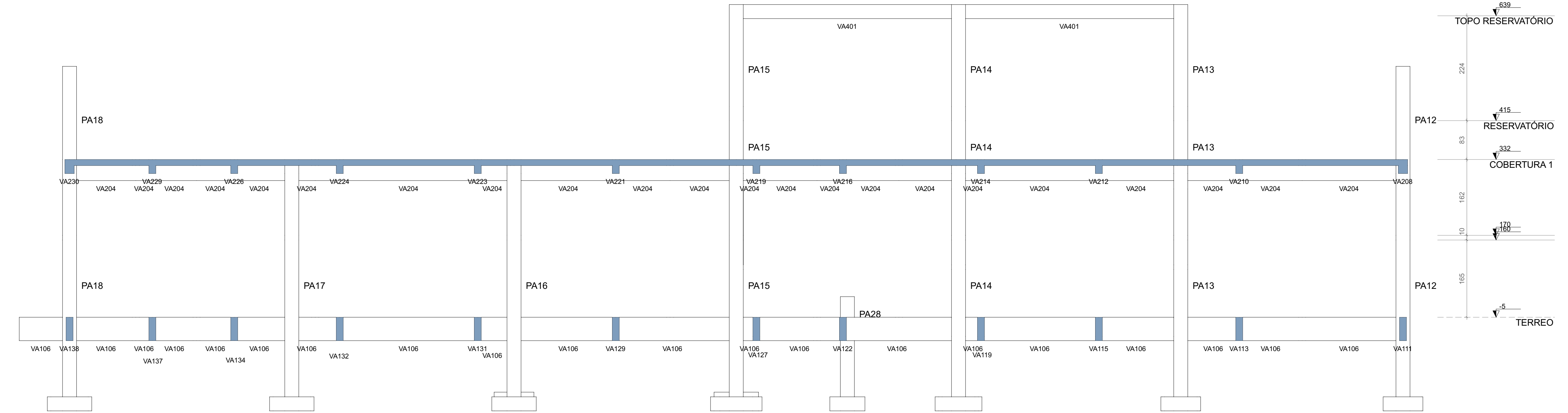




PLANTA DE LOCALIZAÇÃO

Pilar										Fundação									
Nome	Seção (cm)	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 (cm)	Lado H (cm)	h1 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	df		
PA1	15x20	15.00	1094.97	A-3	-	1.8	0.0	100	100	0	-0.0	PA1	1095.00	PA1	65	65	30	200	
PA2	15x20	15.00	965.00	A-4	-	1.8	0.0	200	200	0	-0.1	PA2	490.00	PA2	60	60	30	200	
PA3	30x30	15.00	835.00	B-1	-	10.2	9.4	200	700	0	-0.0	PA3	897.75	PA3	80	80	30	200	
PA4	30x30	490.00	835.00	B-2	-	14.7	13.7	500	400	-100	0.2	PA4	932.62	PA4	80	80	30	200	
PA5	30x30	15.00	490.00	B-3	-	16.8	15.6	300	300	0	0.4	PA5	897.75	PA5	80	80	30	200	
PA6	30x30	15.00	360.00	B-4	-	14.9	13.9	300	400	100	0.1	PA6	932.62	PA6	80	80	30	200	
PA7	30x30	15.00	230.00	B-5	-	17.1	16.0	400	400	0	-0.0	PA7	897.75	PA7	80	80	30	200	
PA8	30x30	2390.00	835.00	B-6	-	12.2	11.5	300	700	500	0	PA8	1439.97	PA8	80	80	30	200	
PA9	30x30	15.00	490.00	C-1	-	16.2	15.2	500	500	0	0.0	PA9	1515.00	PA9	80	80	30	200	
PA10	30x30	490.00	490.00	C-2	-	22.5	21.0	300	500	200	0.1	PA10	932.62	PA10	80	80	30	200	
PA11	30x30	965.00	490.00	C-3	-	26.2	26.1	300	1000	100	0.1	PA11	1094.97	PA11	80	80	30	200	
PA12	30x30	15.00	490.00	C-4	-	33.9	33.0	0	-1400	300	0.4	PA12	897.75	PA12	80	80	30	200	
PA13	30x30	15.00	490.00	C-5	-	26.1	23.4	100	800	0	-0.0	PA13	932.62	PA13	80	80	30	200	
PA14	30x30	2390.00	490.00	C-6	-	29.1	28.6	500	300	0	-0.0	PA14	1439.97	PA14	80	80	30	200	
PA15	30x30	2865.00	490.00	C-7	-	21.8	20.5	400	800	0	1.2	PA15	2865.00	PA15	80	80	30	200	
PA16	30x30	15.00	15.00	D-1	-	6.6	7.6	1000	300	0	-0.0	PA16	15.00	PA16	80	80	30	200	
PA17	30x30	490.00	15.00	D-2	-	10.1	9.9	700	200	200	0	PA17	490.00	PA17	70	70	30	200	
PA18	30x30	865.00	15.00	D-3	-	16.5	15.7	800	300	0	-0.2	PA18	865.00	PA18	80	80	30	200	
PA19	30x30	15.00	15.00	D-4	-	21.8	20.3	1300	100	-100	0.1	PA19	15.00	PA19	80	80	30	200	
PA20	30x30	15.00	15.00	D-5	-	16.2	14.6	1000	0	100	-0.1	PA20	15.00	PA20	80	80	30	200	
PA21	30x30	2390.00	15.00	D-6	-	16.3	15.2	700	100	0	-0.0	PA21	2390.00	PA21	80	80	30	200	
PA22	30x30	2865.00	15.00	D-7	-	12.3	11.5	900	0	700	0	PA22	2865.00	PA22	80	80	30	200	
PA23	C30	490.00	-335.00	E-1	-	2.7	2.2	700	0	-100	0.0	PA23	490.00	PA23	80	80	30	200	
PA24	C30	865.00	-335.00	E-2	-	3.2	2.7	400	400	200	0	PA24	865.00	PA24	70	70	30	200	
PA25	C30	1439.97	-335.00	E-3	-	1.6	1.6	400	300	100	-0.1	PA25	1439.97	PA25	70	70	30	200	
PA26	C30	2865.00	-335.00	E-4	-	2.3	1.8	400	300	100	0	PA26	2865.00	PA26	70	70	30	200	
PA27	C30	15.00	-335.00	E-5	-	18.6	17.3	1000	200	4700	0	PA27	15.00	PA27	145	85	50	200	

Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos para 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

PERSPECTIVAS :

- ORIENTAÇÕES CONSTRUTIVAS :
1. CONCRETO Fck=18,0 MPa (250 kgf/cm²); FATOR ACABAMENTO MÁXIMO = 0,60 kg; CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 300kg/m³; CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: MODERADA; DRENAGEM MÁXIMA DO AGREGADO: 19MM.
 2. EFETUAR CURA DO CONCRETO POR UM PERÍODO NÃO INFERIOR A 7 DIAS, MANTENDO UMEDECEDA A SUPERFÍCIE E/OU 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 ALVENARIA DE VEDAÇÃO COMO FORMA PARA ELEMENTOS ESTRUTURAIS.
 8. UTILIZAR VERGAS CONTRA-VERGAS MAIS AVANTURADA DA ALVENARIA.
 9. O ENCONTRAMENTO 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 PELO MENOS 5 CM DE CONCRETO MAGRO ABAIXO DO NÍVEL DAS SANFAS, BLOCOS E BALANÇORES, 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 TIPO 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. CONTRA-ENTENDEMENTO E MARCAÇÃO DOS EIXOS A FIM DE QUE A OBRA SEJA LOCALIZADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.
 15. VERIFIQUE SE HÁ INDICAÇÃO DE CONTRA-FLECHA NOS ELEMENTOS E CERTIFIQUE-SE DE QUE A MESMA SEJA EXECUTADA.
 16. SEGUIR SE A UTILIZAÇÃO DE TELA SOLDADA PARA EVITAR FISSURAS NA INTERFACIE ENTRE PAREDE DE ALVENARIA E PLACA, APLICADA COM ACOMPANHAMENTO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

COBRIMENTOS :		
ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
ALVENARIA	2,5 CM	3,0 CM
LAJES/ESCALAS	2,5 CM	3,0 CM
PLACAS	2,5 CM	4,0 CM
SAPATAS	-	4,0 CM
BLOCOS	-	4,0 CM
TUBULAÇÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PIÇINAS	3,0 CM	3,0 CM

- DESCRIÇÃO:
1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
 2. FACES INFERIORES, DESMOLDAR PONTALETES DE ESCORRIMENTO: 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
 3. FACES INFERIORES SEM PONTALETES 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 CIMENTAMENTO.
- FUNDAÇÃO (SAPATA):
1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME BOLETINS DE CAMPO ELABORADO PELA ETS ENGENHARIA E RECEBIDO PELO CLIENTE NO DIA 20 DE JANEIRO DE 2024.
2. A SANAL DEVERÁ SER EXECUTADA SOBRE O SOLO COMPACTADO, COM TENSÃO ADMISSÍVEL MAIOR OU IGUAL A 4,0 KGF/CM², COM PROFUNDIDADE DE ESTIMAÇÃO DE 2,0M. (VER PROJETO)
3. AS PROFUNDIDADES PREVISTAS PARA CADA SAPATA DEVERÁ SER CONFIRMADA NO LOCAL ANTES DO CORTE DAS ARMADURAS CONSTRUTIVAS DOS PLACAS.