

Relação do aço

BPA14 BPA17	BPA15 4BPA29	BPA16 BPA5-PA6			
ACO	N	DIAM	QUANT	C.UNIT	C.TOTAL
CA80	1	5.0	106	78	8288
	2	5.0	24	96	1428
	3	5.0	20	273	5460
	4	5.0	10	251	2510
	5	5.0	36	87	3132
	6	5.0	16	253	4048
	7	5.0	20	295	5900
	8	5.0	10	29	590
	9	5.0	6	43	258
	10	5.0	10	283	2830
	11	6.3	7	296	2072
CA50	12	8.0	6	276	1656
	13	8.0	12	234	2868
	14	8.0	5	298	1480
	15	10.0	16	164	2624
	16	10.0	9	337	3020
	17	10.0	16	154	2464
	18	10.0	24	144	3456
	19	10.0	12	169	2028
	20	12.5	6	336	2016
	21	12.5	4	346	1384

Resumo do aço

ACO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA80	5.3	20.3	5.6
	8.0	69.5	25.8
	10.0	186.4	92.3
	12.5	34	36
	15.0	472.8	80.2
PESO TOTAL (kg)			
CA80	159.7		
CA80	80.2		

Volume de concreto (C-30) = 7.66 m³
Área de forma = 35.38 m²

PERSPECTIVAS :

ORIENTAÇÕES CONSTRUTIVAS :

1. CONCRETO Fck=18,0 MPa (250 kgf/cm²); FATOR AJUSTAMENTO MÁXIMO = 0,80 (kg); CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 300kg/m³; CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: MODERADA; DRENAGEM MÁXIMA DA AGREGADO: 100MM.
2. EFETUAR CURA DO CONCRETO POR UM PERÍODO NÃO INFERIOR A 7 DIAS, MANTENDO UMEDECIDA A SUPERFÍCIE E/OU PROTEGENDO-A.
3. USAR DISTANCIADORES PARA GARANTIR OS COBRIMENTOS INDICADOS.
4. CONFIRMAR 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-6118/2018.
7. NÃO UTILIZAR A ALVENARIA DE VEDAÇÃO COMO FORMA PARA ELEMENTOS ESTRUTURAIS.
8. UTILIZAR VEDAÇÃO CONTRA-VERGAS NAS ABERTURAS DA ALVENARIA.
9. O ENCLAVAMENTO 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 SARTANES, BLOCOS 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 IMPERMEABILIZADOS COM EMALHAO ASFÁLTICO NEUTRO, OU EQUIVALENTE, TÉCNICO.
12. VERIFIQUE ANTES DA CONCRETAGEM, TODAS AS PASSAGENS DE TUBULAÇÕES DE INSTALAÇÕES.
13. CANALIZAÇÕES EMBUTIDAS VERTICALMENTE NOS PLARES 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. COBRIR FORTEMENTE E IMPERMEABILIZAR E MARCAÇÃO DOS EIXOS A FIM DE QUE A OBRA SEJA LOCALADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.
15. VERIFIQUE SE HÁ INDICAÇÃO DE CONTRAFLECHA NOS ELEMENTOS E CERTIFIQUE-SE DE QUE A MESMA SEJA EXECUCIDA.
16. SUGERE-SE A UTILIZAÇÃO DE TELA SOLDADA PARA EVITAR FISSURAS NA INTERFACE ENTRE PAREDE DE ALVENARIA E PLANK, APLICADA COM ACOMPANHAMENTO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

COBRIMENTOS :

ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
NOZ	2,5 CM	3,0 CM
LAJES/ESCADAS	2,5 CM	3,0 CM
PLACAS	2,5 CM	4,0 CM
SARTANES	-	4,0 CM
BLOCOS	-	4,0 CM
TUBULAÇÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PIÇANAS	3,0 CM	3,0 CM

DESISSIMA:

1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
2. FACES INFERIORES, DESANDANDO 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 (ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA) :

1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME BOLETINS DE CAMPO ELABORADO PELA STS ENGENHARIA E RECEBIDO PELO CLIENTE NO DIA 10/03/2024.
2. RESUMO E CARACTERÍSTICA DA ESTACA:
 - ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA DIAM. 80CM
 - CAPACIDADE DE CARGA MÁXIMA ADMISSÍVEL CALCULADO DE 46,74 TF
 - PROFUNDIDADE ESTIMADA: 15 METROS DA COTA DE ARRASAMENTO DA ESTACA.
3. O COMPRIMENTO DAS ESTACAS SÃO MÉDIOS E FORAM ESTIMADOS COM BASE NAS SONDAÇÕES DE REFERÊNCIA.
4. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM SER CORTADAS (ARRASADAS) ATÉ QUE SE ATINGA A COTA PREVISTA EM PROJETO.
5. AS EXCENTRICIDADES EXECUTADAS DEVERÃO SER INFORMADAS AO PROJETISTA.
6. TODA A EXECUÇÃO DO ESTACAEAMENTO DEVERÁ SER ACOMPANHADA E VALIDADA PELA FISCALIZAÇÃO.
7. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM FICAR NORMAS AOS SEUS PRÓPRIOS EIXOS.
8. PARA VERIFICAÇÃO DA CAPACIDADE DE CARGA DEVEM SER EXECUTADOS ENSAIOS ATRAVÉS DE PROVA DE CARGA E ENSAIOS DINÂMICOS, ALÉM DE TER SUA INTEGRIDADE ANALISADA COM O ENSAIO PIT (PILE INTEGRITY TEST), CONFORME NORMAS VIGENTES, DESCRITAS NO ITEM 8.
9. PARA O PROJETO E EXECUÇÃO DA ESTRUTURA AS NORMAS CITADAS ABAIXO DEVERÃO SER ATENDIDAS EM SUA VERSÃO MAIS ATUALIZADA:
 - NBR 12208 - Projeto e Execução de Fundações
 - NBR 12208 - Ensaios - Ensaio de Comportamento Dinâmico - Método de ensaio
 - NBR 12157 - Ensaios - Prova de Carga Estática - Método de ensaio
 - ASTM D5883 - Standard Test Method for Low Strain Impact Integrity Testing of Deep Foundations (por ensaio PIT, o mesmo não é normalizado no Brasil)

CONSORCIO SAÚDE CONCRETAT S/PT - CNPJ: 06.294.648/0001-08 - CEP: 20.260-080 - FONE: (21) 3258-4121
Rua Casimiro Paschoa, n. 40, ANDAR 5 - RIO DE JANEIRO - RJ
Todos os direitos reservados. - Todos os direitos reservados. - Todos os direitos reservados.

REV.	DATA	CONTEÚDO	REV.	DATA	CONTEÚDO
01	20/03/2024	EMIÇÃO INICIAL			
Nome do Empreendimento					
UBSI II					
Endereço do Empreendimento					
ALDEIA AÇULPE DE BAIXO, ESTRADA UNALHÉUS, BA-101					
Título do Documento					
PROJETO PRINCIPAL - DET. DE ARMADURA DOS BLOCOS 2					
Título do Documento					
PROJETO EXECUTIVO					
Projeto e coordenador					
CONSORCIO SAÚDE CONCRETAT S/PT - CNPJ: 06.294.648/0001-08					
Rua Casimiro Paschoa, n. 40, ANDAR 5 - RIO DE JANEIRO - RJ					
FONE: (21) 3258-4121					
Responsável Técnico pelo Projeto Estrutural					
ROBERTO FLORENTINO DE SAUSSE					
Engenheiro Civil (CREA RJ 1507702/2018)					
CONCREMAT MEP					
PRONTA			ESTADO		
3 / 4			EST		
PÁGINA			TÍTULO		
00			Indicada		