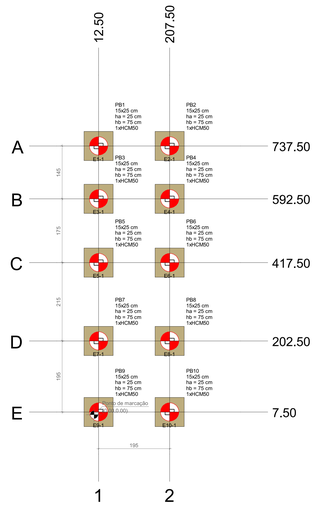
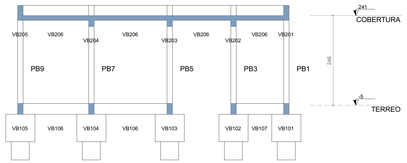


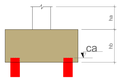
PLANTA DE LOCAÇÃO DAS ESTACAS
Escala 1:50



CORTE ESQUEMÁTICO
Escala 1:50

OBSERVAÇÃO

OBS: A LOCAL DE IMPLANTAÇÃO DESTA EDIFICAÇÃO DEVERÁ SEGUIR O ORIENTADO NO PROJETO DE IMPLANTAÇÃO DA ARQUITETURA CONFORME PRANCHA ESPECÍFICA COM OS VERTICES TOPOGRÁFICOS.



BPB1=BPB2=BPB3=BPB4=BPB5=BPB6=BPB7=BPB8=BPB9=BPB10 (1xHCM50)

LEGENDA DOS BLOCOS
Escala 1:25

Pilar							Fundação										Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m) Positivo	Mx Máximo (kgf.m) Negativo	My Máximo (kgf.m) Positivo	My Máximo (kgf.m) Negativo	Fx Máximo (tf) Positivo	Fx Máximo (tf) Negativo	Fy Máximo (tf) Positivo	Fy Máximo (tf) Negativo	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)	Base tub. (cm)
PB1	15x25	12.50	737.50	1.9	1.7	0	0	100	-200	0.0	-0.4	0.3	-0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB2	15x25	207.50	737.50	1.8	1.6	100	0	100	0	0.5	0.0	0.2	0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB3	15x25	12.50	592.50	2.3	2.1	100	0	100	-200	0.0	-0.4	0.0	-0.4	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB4	15x25	207.50	592.50	2.8	2.6	100	0	100	0	0.3	0.0	0.1	0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB5	15x25	12.50	417.50	2.8	2.5	0	0	100	-200	0.0	-0.3	0.5	-0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB6	15x25	207.50	417.50	3.4	3.1	0	0	100	0	0.4	0.0	0.2	0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB7	15x25	12.50	202.50	3.5	3.2	100	0	100	-200	0.0	-0.4	0.0	-0.1	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB8	15x25	207.50	202.50	3.4	3.2	0	0	100	0	0.3	0.0	0.1	0.0	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB9	15x25	12.50	7.50	2.0	1.8	100	0	100	-200	0.0	-0.5	0.0	-0.3	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-
PB10	15x25	207.50	7.50	2.0	1.8	100	0	100	0	0.4	0.0	0.0	-0.4	80	80	25	75	1	HCM50	-90	-

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.

Estacas			
Simbologia	Nome	ø (cm)	Quantidade
	HCM50	50.00	10

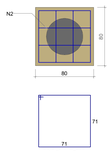
Locação no eixo X	
Coordenadas (cm)	Nome
12.50	PB1, PB3, PB5, PB7, PB9
207.50	PB2, PB4, PB6, PB8, PB10

Locação no eixo Y	
Coordenadas (cm)	Nome
737.50	PB1, PB2
592.50	PB3, PB4
417.50	PB5, PB6
202.50	PB7, PB8
7.50	PB9, PB10

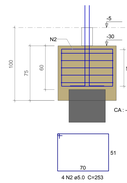
LOCAÇÃO DAS ESTACAS												
Bloco	Nome	Tipo	Coordenada X (cm)	Coordenada Y (cm)	Carga máx. tf	Carga mín. tf	Momento máx. kgf.m	Momento mín. kgf.m	Força horiz. máx. tf	Força horiz. mín. tf	CA (cm)
BPB1	E1-1	HCM50	12.50	737.50	2.95	2.75	319.11	192.32	0.48	0.38	-90
BPB2	E2-1	HCM50	207.50	737.50	2.91	2.71	293.11	143.97	0.44	0.32	-90
BPB3	E3-1	HCM50	12.50	592.50	3.34	3.13	241.52	154.64	0.36	0.29	-90
BPB4	E4-1	HCM50	207.50	592.50	3.84	3.63	202.74	59.31	0.26	0.15	-90
BPB5	E5-1	HCM50	12.50	417.50	3.90	3.62	326.39	247.90	0.52	0.46	-90
BPB6	E6-1	HCM50	207.50	417.50	4.43	4.15	248.63	114.52	0.35	0.24	-90
BPB7	E7-1	HCM50	12.50	202.50	4.55	4.28	208.62	72.74	0.29	0.18	-90
BPB8	E8-1	HCM50	207.50	202.50	4.53	4.25	208.59	73.89	0.28	0.18	-90
BPB9	E9-1	HCM50	12.50	7.50	3.11	2.91	326.31	217.55	0.51	0.42	-90
BPB10	E10-1	HCM50	207.50	7.50	3.11	2.91	310.24	190.27	0.48	0.39	-90

BPB1=BPB2=BPB3=BPB4=BPB5=BPB6=BPB7=BPB8=BPB9=BPB10
1xHCM50

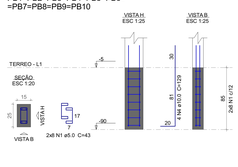
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



PB1=PB2=PB3=PB4=PB5=PB6=
=PB7=PB8=PB9=PB10



Relação do aço

10xBPB10

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	160	43	6880
	2	5.0	40	253	10120
	3	5.0	50	295	14750
CA50	4	10.0	40	129	5160

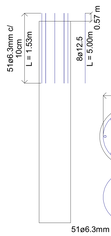
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO = 10 % (kg)
CA50	10.0	51.6	35
CA60	5.0	317.5	53.8

PESO TOTAL (kg)	
CA50	35
CA60	53.8

Volume de concreto (C-35) = 4.6 m³
Área de forma = 26 m²

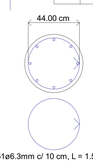
DET. DE ARM. DA ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA Ø50CM



Armação por estaca

Armadura longitudinal			Estribos			
elong (mm)	Quant. (und)	L (m)	øest (mm)	Quant. (und)	Seção (cm)	L (m)
12.50	8	5.00	6.30	51	ø44.0	1.53

elong = bitola da armadura longitudinal
Quant. = quantidade de armadura
L = comprimento da armadura
øest = bitola dos estribos



Resumo de materiais (1 estaca)

ø (mm)	L(m)	Peso(kg)
6.30	77.87	19.05
12.50	40.00	38.53
	TOTAL	57.58

Vol concreto (fck30) = 3.68 m³
cobrimento = 3.00 cm

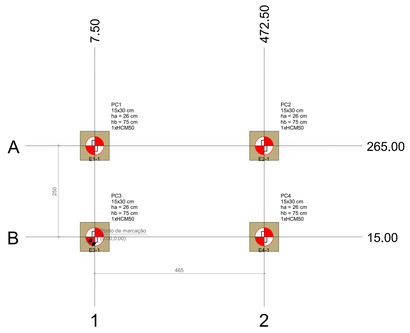
Resumo de materiais (10 estacas)

ø (mm)	L(m)	Peso(kg)
6.30	778.70	190.50
12.50	400.00	385.30
	TOTAL	575.80

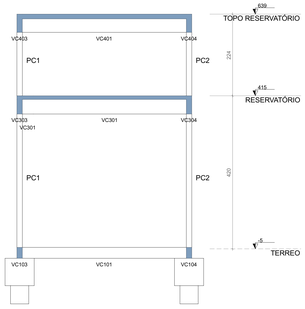
Vol concreto (fck30) = 36.80 m³
cobrimento = 3.00 cm

BPC1=BPC2=BPC3=BPC4
1xHCM50

PLANTA
ESC 1:25



PLANTA DE LOCAÇÃO DAS ESTACAS
Escala 1:50



CORTE ESQUEMÁTICO
Escala 1:50

Pilar									Fundação										Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m) Positivo	Mx Máximo (kgf.m) Negativo	My Máximo (kgf.m) Positivo	My Máximo (kgf.m) Negativo	Fx Máximo (tf) Positivo	Fx Máximo (tf) Negativo	Fy Máximo (tf) Positivo	Fy Máximo (tf) Negativo	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)	Base tub. (cm)
PC1	15x30	7.50	265.00	12.1	10.2	600	-700	300	-400	0.2	-0.3	0.3	-0.4	80	80	26	75	1	HCM50	-91	-
PC2	15x30	472.50	265.00	12.2	10.3	600	-700	300	-200	0.2	-0.3	0.3	-0.4	80	80	26	75	1	HCM50	-91	-
PC3	15x30	7.50	15.00	12.2	10.3	600	-700	300	-400	0.2	-0.3	0.5	-0.4	80	80	26	75	1	HCM50	-91	-
PC4	15x30	472.50	15.00	12.1	10.2	600	-700	300	-200	0.2	-0.3	0.5	-0.4	80	80	26	75	1	HCM50	-91	-

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.

Estacas			
Simbologia	Nome	ø (cm)	Quantidade
	HCM50	50.00	4

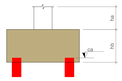
OBSERVAÇÃO

OBS: A LOCAL DE IMPLANTAÇÃO DESTA EDIFICAÇÃO DEVERÁ SEGUIR O ORIENTADO NO PROJETO DE IMPLANTAÇÃO DA ARQUITETURA CONFORME PRANCHA ESPECÍFICA COM OS VERTICES TOPOGRÁFICOS.

LOCAÇÃO DAS ESTACAS												
Bloco	Nome	Tipo	Coordenada X (cm)	Coordenada Y (cm)	Carga máx. tf	Carga mín. tf	Momento máx. kgf.m	Momento mín. kgf.m	Força horiz. máx. tf	Força horiz. mín. tf	CA (cm)
BPC1	E1-1	HCM50	7.50	265.00	13.17	11.26	802.42	34.90	0.43	0.04	-91
BPC2	E2-1	HCM50	472.50	265.00	13.27	11.36	802.23	33.22	0.43	0.04	-91
BPC3	E3-1	HCM50	7.50	15.00	13.29	11.38	802.33	33.23	0.43	0.04	-91
BPC4	E4-1	HCM50	472.50	15.00	13.16	11.24	803.32	34.69	0.43	0.04	-91

Locação no eixo X	
Coordenadas (cm)	Nome
7.50	PC1, PC3
472.50	PC2, PC4

Locação no eixo Y	
Coordenadas (cm)	Nome
265.00	PC1, PC2
15.00	PC3, PC4

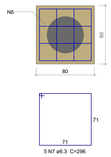


BPC1=BPC2=BPC3=BPC4 (1xHCM50)

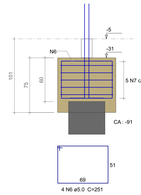
LEGENDA DOS BLOCOS
Escala 1:25

BPC1=BPC2=BPC3=BPC4
1xHCM50

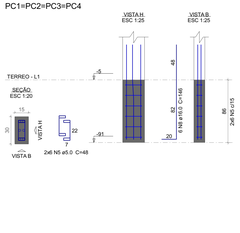
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



PC1=PC2=PC3=PC4



Relação do aço

4xBPC4

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	**5**	**5.0**	**48**	**48**	**2304**
	6	**5.0**	**16**	**251**	**4016**
CA50	**7**	**6.3**	**20**	**296**	**5920**
	8	**16.0**	**24**	**146**	**3504**

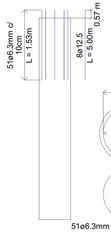
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO = 10 % (kg)
CA50	6.3	59.2	15.9
	16.0	35.1	60.8
CA60	5.0	63.2	10.7

PESO TOTAL (kg)	
CA50	76.8
CA60	10.7

Volume de concreto (C-35) = 1.85 m³
Área de forma = 10.54 m²

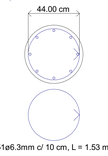
DET. DE ARM. DA ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA Ø50CM



Armação por estaca

Armadura longitudinal			Estribos			
elong (mm)	Quant. (und)	L (m)	øest (mm)	Quant. (und)	Seção (cm)	L (m)
12.50	8	5.00	6.30	51	ø44.0	1.53

elong = bitola da armadura longitudinal
Quant. = quantidade de armadura
L = comprimento da armadura
øest = bitola dos estribos



Resumo de materiais (1 estaca)

ø (mm)	L(m)	Peso(kg)
6.30	77.87	19.05
12.50	40.00	38.53
	TOTAL	57.58

Vol concreto (fck30) = 3.68 m³
cobrimento = 3.00 cm

Resumo de materiais (4 estacas)

ø (mm)	L(m)	Peso(kg)
6.30	311.48	76.20
12.50	160.00	154.12
	TOTAL	230.32

Vol concreto (fck30) = 14.72 m³
cobrimento = 3.00 cm

PERSPECTIVAS :

ORIENTAÇÕES CONSTRUTIVAS :

1. CONCRETO F=A=35.0 MPa (350 kgf/cm2); FATOR ÁGUA/CIMENTO MÁXIMO =< 0.60 (kg. CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 300kg/m3; CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II MODERADA; DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO GRAÚDO: 19MM

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. 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-6118/2019;

7. NÃO UTILIZAR A ALVENARIA DE VEDAÇÃO COMO FORMA PARA ELEMENTOS ESTRUTURAIS.

8. UTILIZAR VERGA E CONTRA-VERGAS NAS ABERTURAS DA ALVENARIA.

9. O ENCUNHAMENTO 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 SAPATAS, BLOCOS E BALDRAMES, 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 EMULSÃO ASFÁLTICA TIPO NEUTROL 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 13.2.5.1 E 21.3.3 DA NBR 6118/2014.

14. CONFIRA ATENTAMENTE A IMPLANTAÇÃO E MARCAÇÃO DOS EIXOS A FIM DE QUE A OBRA SEJA LOCADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.

15. VERIFIQUE SE HÁ INDICAÇÃO DE CONTRA-FLECHA NOS ELEMENTOS E CERTIFIQUE-SE DE QUE A MESMA SEJA EXECUTADA.

16. SUGERE-SE A UTILIZAÇÃO DE TELA SOLDADA PARA EVITAR FISSURAS NA INTERFACE ENTRE PAREDE DE ALVENARIA E PILAR, APLICADA COM ACOMPANHAMENTO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

COBRIMENTOS :

ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
VIGAS	2.5 CM	3.5 CM
LAJES/ESCADAS	2.5 CM	3.5 CM
PILARES	2.5 CM	4.5 CM
SAPATAS	-	4.5CM
BLOCOS	-	4.5 CM
TUBULÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PISCINAS	3.0 CM	3.0 CM

DESFORMA:

1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

2. FACES INFERIORES, DEIXANDO PONTALETES DE ESCORAMENTO: 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

3. FACES INFERIORES SEM PONTALETES DE ESCORAMENTO: 28 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

4. NOS BALANÇOS, A RETIRADA DAS ESCORAS DEVERÁ SER REALIZADA DA PONTA PARA O APOIO.

5. É DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUTORA O PROJETO DE ESCORAMENTO E CIMBRAMENTO.

FUNDAÇÃO (ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA) :

1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME BOLETINS DE CAMPO ELABORADO PELA STS ENGENHARIA E RECEBIDO PELO CLIENTE NO DIA 12/02/2026

2. RESUMO E CARACTERÍSTICA DA ESTACA:
- ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA DIAM. 50CM;
- CAPACIDADE DE CARGA MÁXIMA ADMISSÍVEL CALCULADO DE 49.74 TF
- PROFUNDIDADE ESTIMADA: 15 METROS DA COTA DE ARRASAMENTO DA ESTACA.

3. O COMPRIMENTO DAS ESTACAS SÃO MÉDIOS E FORAM ESTIMADOS COM BASE NAS SONDAGENS DE REFERENCIA.

4. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM SER CORTADAS (ARRASADAS) ATÉ QUE SE ATINJA A COTA PREVISTA EM PROJETO.

5. AS EXCENTRICIDADES EXECUTADAS DEVERÃO SER INFORMADAS AO PROJETISTA.

6. TODA A EXECUÇÃO DO ESTAQUEAMENTO DEVERÁ SER ACOMPANHADA E VALIDADA PELA FISCALIZAÇÃO.

7. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM FICAR NORMAIS 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 INTERIDADE AVALIADA COM O ENSAIO PIT ("PILE INTEGRITY TEST"), CONFORME NORMAS VIGENTES, DESCRITAS NO ITEM 9.

9. PARA O PROJETO E EXECUÇÃO DA ESTRUTURA AS NORMAS CITADAS ABAXO DEVERÃO SER ATENDIDAS EM SUA VERSÃO MAIS ATUALIZADA:
-NBR 6122 - Projeto e Execução de Fundações
-NBR 12131 - Estacas - Prova de Carregamento Dinâmico - Método de ensaio
-NBR 12131 - Estacas - Prova de Carga Estática - Método de ensaio
-ASTM D5882 - Standard Test Method for Low Strain Impact Integrity Testing of Deep Foundations (para ensaio PIT, o mesmo não é normatizado no Brasil.)

COBRIMENTOS :

ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
VIGAS	2.5 CM	3.5 CM
LAJES/ESCADAS	2.5 CM	3.5 CM
PILARES	2.5 CM	4.5 CM
SAPATAS	-	4.5CM
BLOCOS	-	4.5 CM
TUBULÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PISCINAS	3.0 CM	3.0 CM

DESFORMA:

1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

2. FACES INFERIORES, DEIXANDO PONTALETES DE ESCORAMENTO: 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

3. FACES INFERIORES SEM PONTALETES DE ESCORAMENTO: 28 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.

4. NOS BALANÇOS, A RETIRADA DAS ESCORAS DEVERÁ SER REALIZADA DA PONTA PARA O APOIO.

5. É DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUTORA O PROJETO DE ESCORAMENTO E CIMBRAMENTO.

FUNDAÇÃO (ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA) :

1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME BOLETINS DE CAMPO ELABORADO PELA STS ENGENHARIA E RECEBIDO PELO CLIENTE NO DIA 12/02/2026

2. RESUMO E CARACTERÍSTICA DA ESTACA:
- ESTACA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA DIAM. 50CM;
- CAPACIDADE DE CARGA MÁXIMA ADMISSÍVEL CALCULADO DE 49.74 TF
- PROFUNDIDADE ESTIMADA: 15 METROS DA COTA DE ARRASAMENTO DA ESTACA.

3. O COMPRIMENTO DAS ESTACAS SÃO MÉDIOS E FORAM ESTIMADOS COM BASE NAS SONDAGENS DE REFERENCIA.

4. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM SER CORTADAS (ARRASADAS) ATÉ QUE SE ATINJA A COTA PREVISTA EM PROJETO.

5. AS EXCENTRICIDADES EXECUTADAS DEVERÃO SER INFORMADAS AO PROJETISTA.

6. TODA A EXECUÇÃO DO ESTAQUEAMENTO DEVERÁ SER ACOMPANHADA E VALIDADA PELA FISCALIZAÇÃO.

7. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM FICAR NORMAIS 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 INTERIDADE AVALIADA COM O ENSAIO PIT ("PILE INTEGRITY TEST"), CONFORME NORMAS VIGENTES, DESCRITAS NO ITEM 9.

9. PARA O PROJETO E EXECUÇÃO DA ESTRUTURA AS NORMAS CITADAS ABAXO DEVERÃO SER ATENDIDAS EM SUA VERSÃO MAIS ATUALIZADA:
-NBR 6122 - Projeto e Execução de Fundações
-NBR 12131 - Estacas - Prova de Carregamento Dinâmico - Método de ensaio
-NBR 12131 - Estacas - Prova de Carga Estática - Método de ensaio
-ASTM D5882 - Standard Test Method for Low Strain Impact Integrity Testing of Deep Foundations (para ensaio PIT, o mesmo não é normatizado no Brasil.)

Documento assinado digitalmente
ROBERTO FIGUEIRAS DE MACEDO
Data: 12/02/2026 22:39:18 -0300
Verifique em https://validar.iti.gov.br

CONSÓRCIO SAÚDE CONCREMAT MEP - CNPJ 60.205.456/0001-35
RUA JOAQUIM PALHARES, nº. 40, ANDAR 5 - RIO DE JANEIRO/RJ - CEP 20.260-080 - FONE (21) 3539-4131
Medidas em centímetros. Conferir medidas no local.
O autor da obra presidente ao de escala. Áreas de qualquer alteração consultar o engenheiro responsável.

REV	DATA	CONTEÚDO	REV	DATA	CONTEÚDO
R0	20/02/26	EMISSÃO INICIAL			

Nome do Empreendimento: UBSI II

Endereço do Empreendimento: ALDEIA ACUÍPE DE BAIXO, ESTRADA UNA/ILHÉUS, BA-101 ILHÉUS/BA

Disciplina: ESTRUTURA DE CONCRETO

Título do desenho: TÉRREO RESÍQUIS E RESERVATÓRIO - LOCAÇÃO E DET DE ARMADURA

Fase: PROJETO EXECUTIVO

CONSÓRCIO SAÚDE
CONCREMAT | MEP

Projetista e coordenador
Consórcio Saúde CONCREMAT MEP - CNPJ 60.205.456/0001-35
RUA JOAQUIM PALHARES, nº. 40, ANDAR 5 - RIO DE JANEIRO/RJ - CEP 20.260-080
FONE (21) 3539-4131

Responsável Técnico pelo Projeto Estrutural
ROBERTO FIGUEIRAS DE MACEDO
Engenheiro Civil CREA/RJ nº 2000160266-1

Prancha: 4 / 4

Formato: EST

Revisão: 00

Escala: Indicada