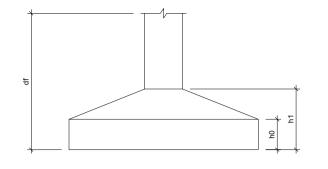


	Pilar									Fundação					Locação no eixo X			Locação no eixo Y						
Nome	Seção	Х	Υ	Carga Máx.	Carga Mín.	Mx Máxin	no (kgf.m)	My Máxim	o (kgf.m)	Fx Máx	timo (tf)	Fy Máxim	o (tf)	Lado B L	ado H	h0 / ha	h1 / hb	df	Co	ordenadas	Nome	1	Coordenadas	Nome
	(cm)	(cm)	(cm)	(tf)	(tf)	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo N	egativo	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)		(cm)			(cm)	
P1	14x30	-609.50	978.00	0.8	0.6	100	0	100	-100	0.0	-0.1	0.1	0.0	60	60	30	30	150		-617.50	P8, P11, P12		978.00	P1, P2
P2	14x30	-310.50	978.00	0.8	0.6	100	0	200	-200	0.2	0.0	0.1	0.0	60	60	30	30	150		-609.50	P1, P3		857.50	P3, P4, P5
P3	14x30	-609.50	857.50	1.4	1.2	100	0	200	-100	0.1	-0.1	0.1	0.0	60	60	30	30	150		-310.50	P2		537.50	P6, P7
P4	14x30	-302.50	857.50	1.6	1.5	100	0	200	-100	0.2	-0.1	0.1	0.0	60	60	30	30	150		-302.50	P4, P6, P9		502.50	P8
P5	14x30	-15.50	857.50	1.2	1.0	0	0	200	-100	0.2	-0.2	0.1	0.0	60	60	30	30	150		-294.50			342.50	P9, P10
P6	14x30	-302.50	537.50	2.0	1.8	100	-200	100	-200	0.1	-0.2	0.1	-0.2	60	60	30	30	150		-15.50			155.50	P11
P7	14x30	-7.50	537.50	2.1	1.9	100	0	100	-200	0.1	-0.2	0.1	-0.2	60	60	30	30	150		-7.50	P7, P10			P12
P8	14x30	-617.50	502.50	1.3	1.3	100	0	100	-200	0.1	0.0	0.1	0.0	60	60	30	30	150				_	7.50	P13, P14
P9	14x30	-302.50	342.50	2.2	2.0	100	-200	100	-200	0.1	-0.2	0.2	0.0	60	60	30	30	150						
P10	14x30	-7.50	342.50	2.1	1.9	100	-200	100	-200	0.1	-0.2	0.1	0.0	60	60	30	30	150						
P11	14x30	-617.50	155.50	1.4	1.3	100	-200	100	-200	0.0	-0.2	0.1	-0.2	60	60	30	30	150						
P12	14x30	-617.50	15.50	0.8	0.6	100	-200	0	0	0.0	-0.2	0.1	0.0	60	60	30	30	150						
P13	14x30	-294.50	7.50	1.5	1.4	100	0	300	-100	0.3	-0.1	0.0	-0.2	60	60	30	30	150						
P14	14x30	-15.50	7.50	1.3	1.0	100	0	200	-100	0.2	-0.2	0.0	0.0	60	60	30	30	150						



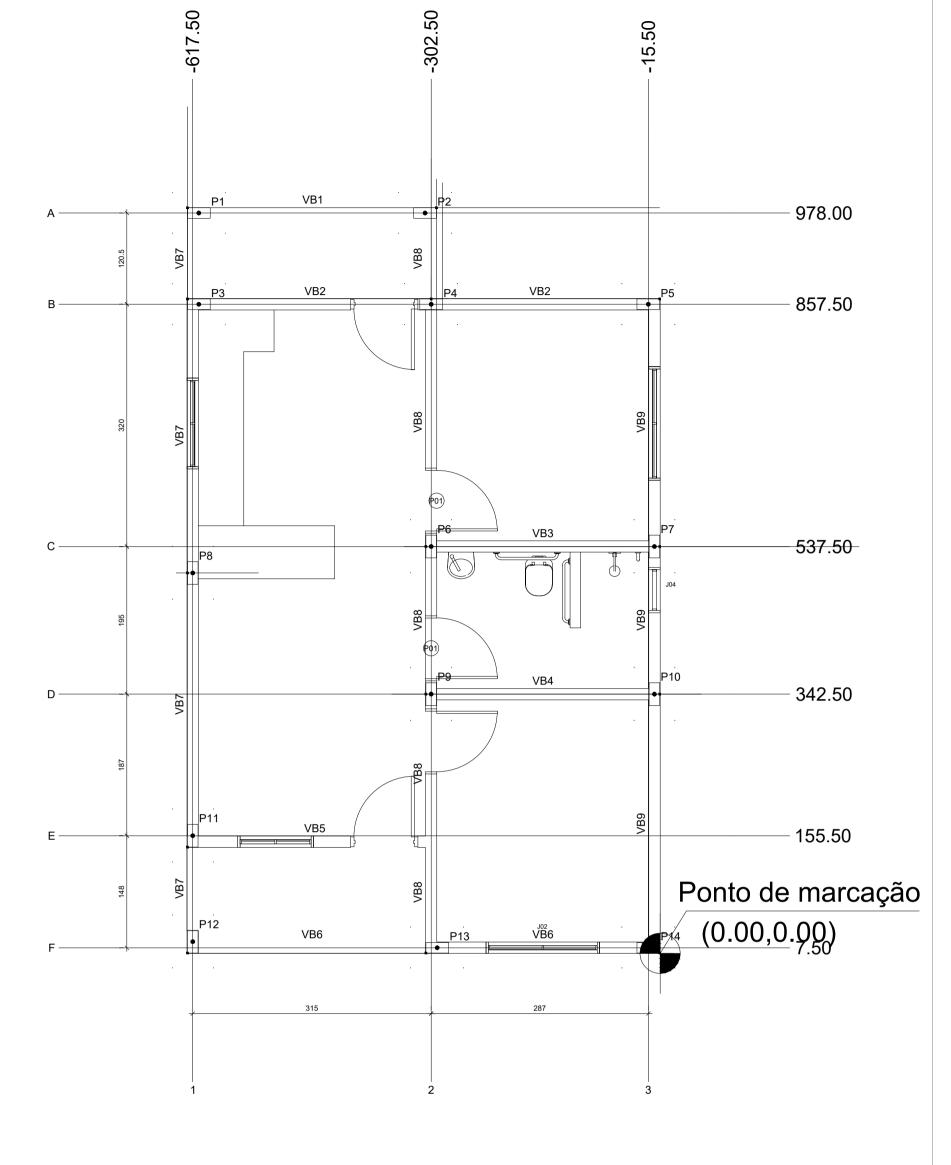


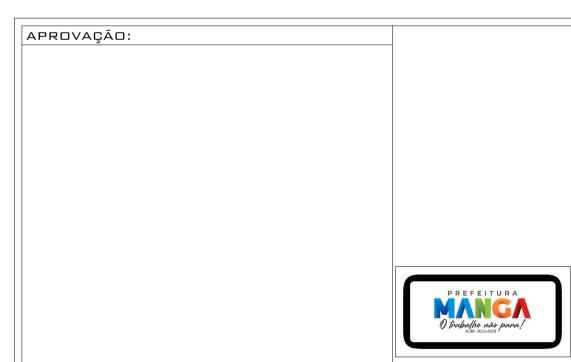
	-617.50	-302.50	15.50	
A	P1 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm P3 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P2 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm P4 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P5 14x30 cm n0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	——— 978.00 ——— 857.50
O 261	P8 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P6 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm P9 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P7 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm g d = 150 cm P10 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm d = 150 cm	537.50
E	P11 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm P12 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P13 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	P14 14x30 cm h0 = 30 cm h1 = 30 cm df = 150 cm	342.50 155.50
F —— \	315	287	3 Planta de locaç	~~~~ 7.50 ão das estacas escala 1:100

Pilar												Fun	ıdação				
Nome	Seção	Х	Υ	Carga Máx.	Carga Mín.	Mx Máxin	no (kgf.m)	My Máxin	no (kgf.m)	Fx Máx	imo (tf)	Fy Máx	timo (tf)	Lado B	Lado H	h0 / ha	h1 / hb
	(cm)	(cm)	(cm)	(tf)	(tf)	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)
Os esforço análises o	(cm) (cm) (tf) (tf) Positivo Negativo Positivo Negativo Positivo Negativo Negat																

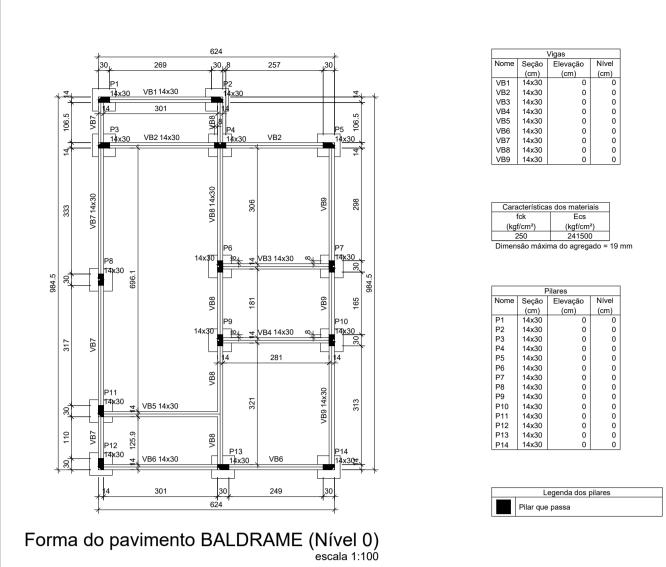
Locação	no eixo X	1	Locação r	no eixo Y
Coordenadas	Nome		Coordenadas	Nome
(cm)			(cm)	
-617.50	P8, P11, P12		978.00	P1, P2
-609.50	P1, P3		857.50	P3, P4, P5
-310.50	P2		537.50	P6, P7
-302.50	P4, P6, P9		502.50	P8
-294.50	P13		342.50	P9, P10
-15.50	P5, P14		155.50	P11
-7.50	P7, P10		15.50	P12
			7.50	P13, P14

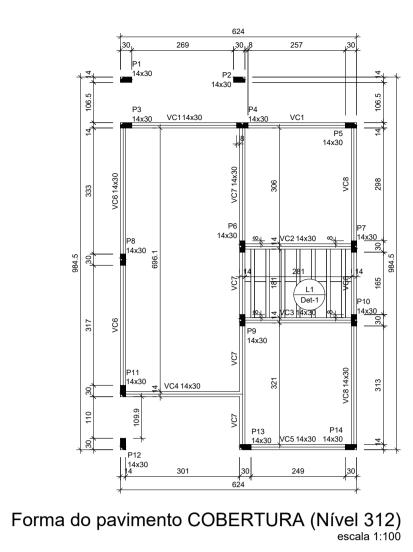
Locação	no eixo X		Locação no eixo Y				
Coordenadas	Nome		Coordenadas	Nome			
(cm)			(cm)				
-617.50	P8, P11, P12		978.00	P1, P2			
-609.50	P1, P3		857.50	P3, P4, P5			
-310.50	P2		537.50	P6, P7			
-302.50	P4, P6, P9		502.50	P8			
-294.50	P13		342.50	P9, P10			
-15.50	P5, P14		155.50	P11			
-7.50	P7, P10		15.50	P12			
		_	7.50	P13, P14			



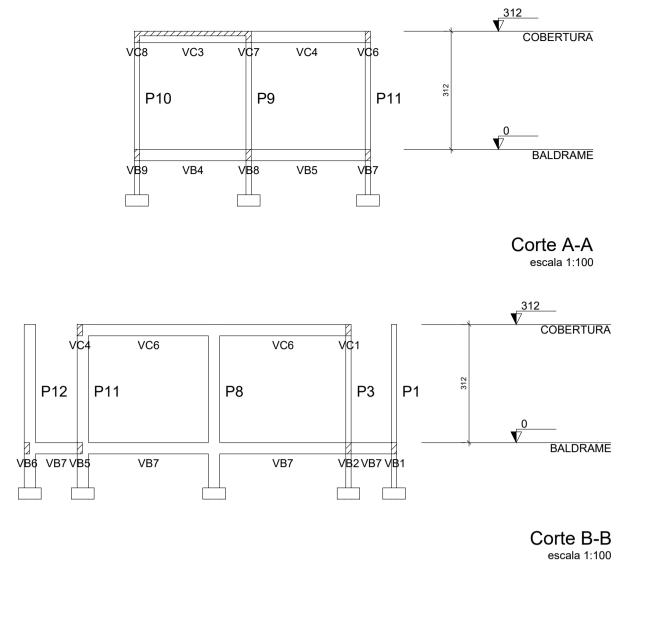


		PREFEITURA ANGA Trabalho não para! ADA 2008-2008					
TULO:	FINALIDADE:						
PROJETO ESTRUTURAL UNIDADE HABITACIONAL	RESID	ENCIAL					
ESPONSÁVEL TÉCNICO(RT):	CREA-MG:	DATA:					
	170978/D	JULHO / 2025					
JOÃO ALÍPIO FERREIRA DUTRA DE SOUZA	Nº ART:	REVISÃO:					
ENGENHEIRO CIVIL		05					
ROPRIETÁRIO:	CONTRATANTE	CONTRATANTE:					
PREFEITURA MUNICIPAL DE MANGA CNPJ: 18.270.447/0001-46	-	JNICIPAL DE MANGA 270.447/0001-46					
NDEREÇO DA OBRA:	CIDADE:	CEP:					
CONJUNTO HABITACIONAL BAIRRO ALVORADA	MANGA - MG	39.460-000					
ONTEÚDO:	ESCALAS:	FOLHA N°:					
MARCAÇÃO INICIAL PLANTA LOCAÇÃO	INDICADAS	1/4					
LANTA LOCAÇÃO PILARES	DESENHISTA:	<i> </i>					
	JOÃO ALÍPIO						

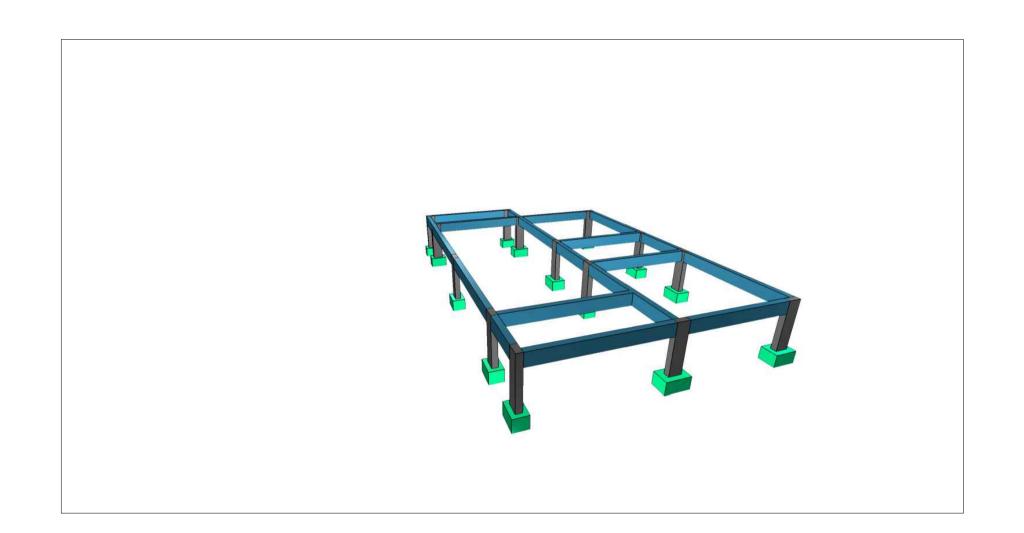


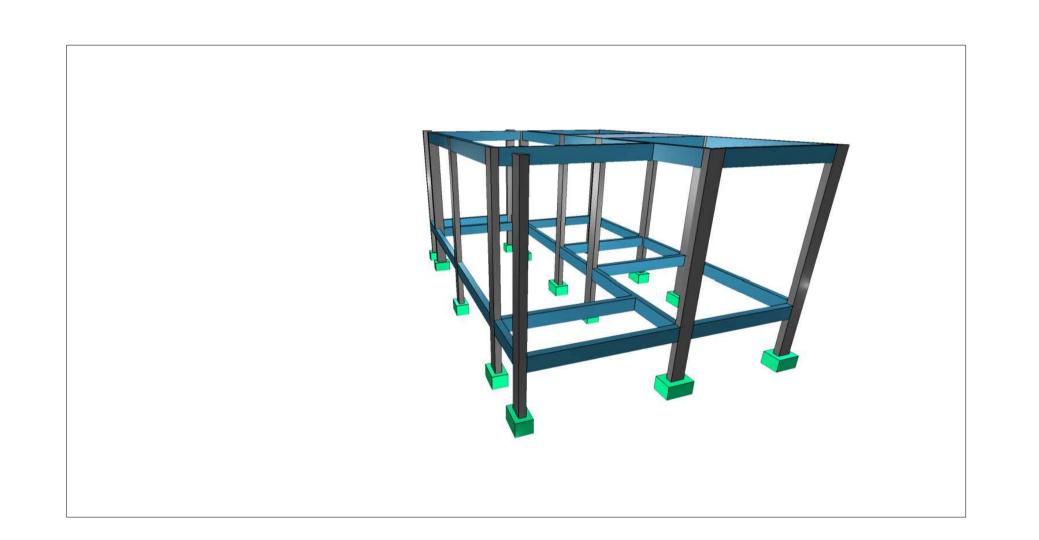


257 ,30	Vigas Nome Seção Elevação Nível	Detalhe	Tipo	Blocos de enchime	ento Dimensões(cm)	Quantidade
	(cm) (cm) VC1 14x30 0 312				hb bx by	1
VC1 90 14x30 17x30	VC2 14x30 0 312 VC3 14x30 0 312 VC4 14x30 0 312 VC5 14x30 0 312 VC6 14x30 0 312 VC7 14x30 0 312 VC8 14x30 0 312	1	EPS Unidirecional	B8/30/125	8 30 125	16
ω ω	Lajes					
788 C8	Nome					
22 14x30	Características dos materiais fok Ecs (kgf/cm²) (kgf/cm²) 250 241500 Dimensão máxima do agregado = 19 mm					
25 14x30 14x30 249 30	Pilares					
RA (Nível 312) escala 1:100	Legenda dos pilares Pilar que morre					
	Detalhe 1 (esc. 1:30)					



APROVAÇÃO:



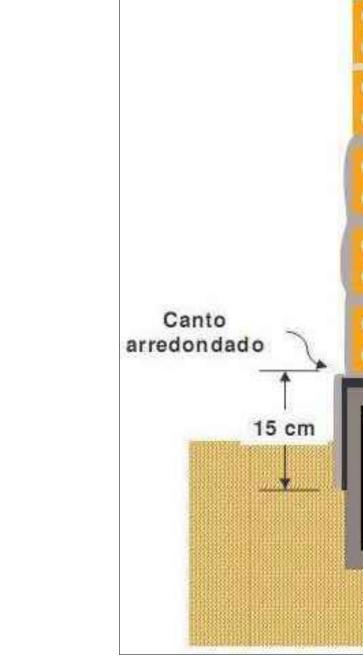




10, 30 ,10, 0 ,10, 0 ,10, 0 ,10, 0







concretar

≥ 0.20

Concreto magro

Base compactada

, Acabamento rugoso,

Calços de apoio da l

malha ≽ 5 cm

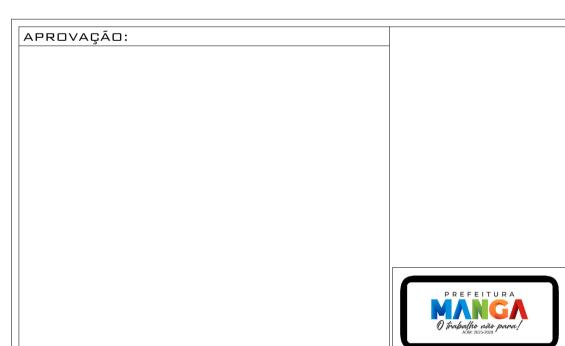
Montagem 3eØ6 no

(Armadura inferior sapata

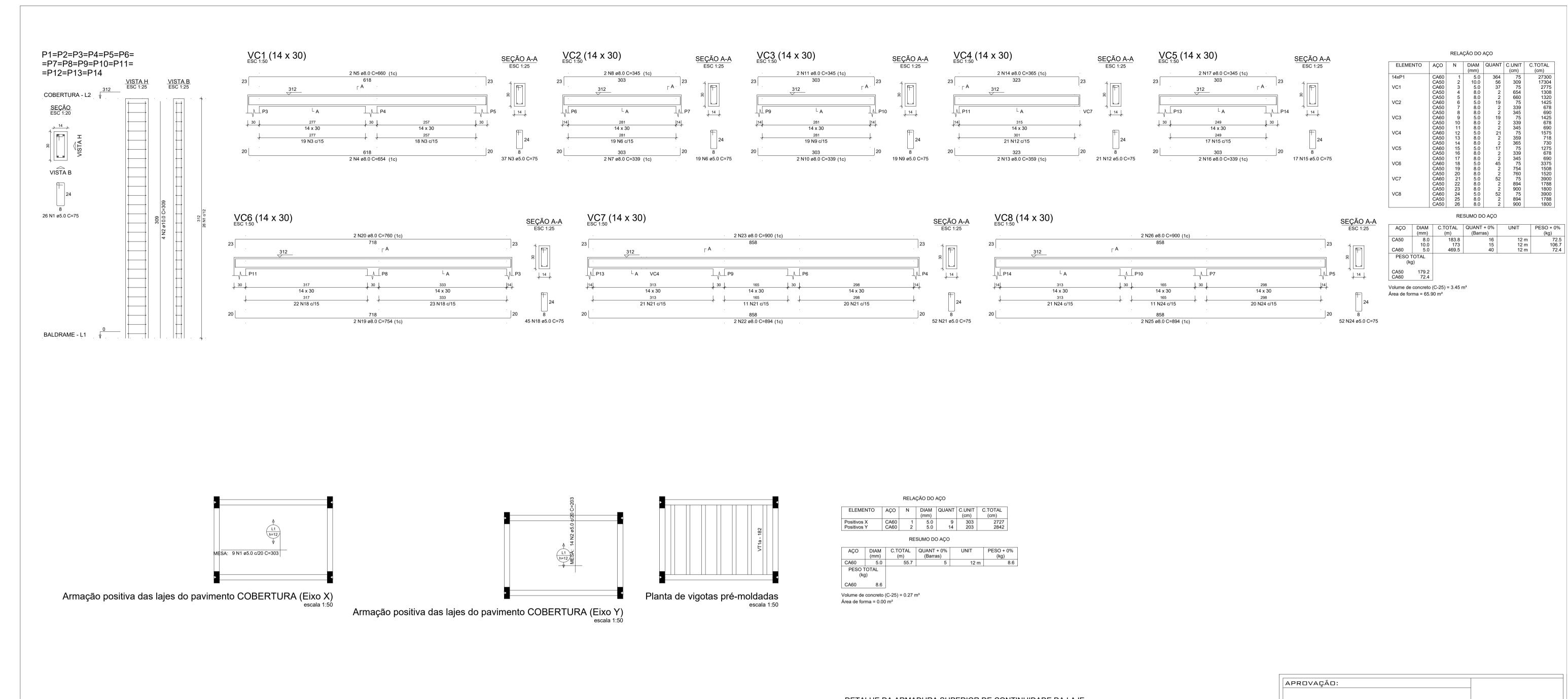
≥ 0.20

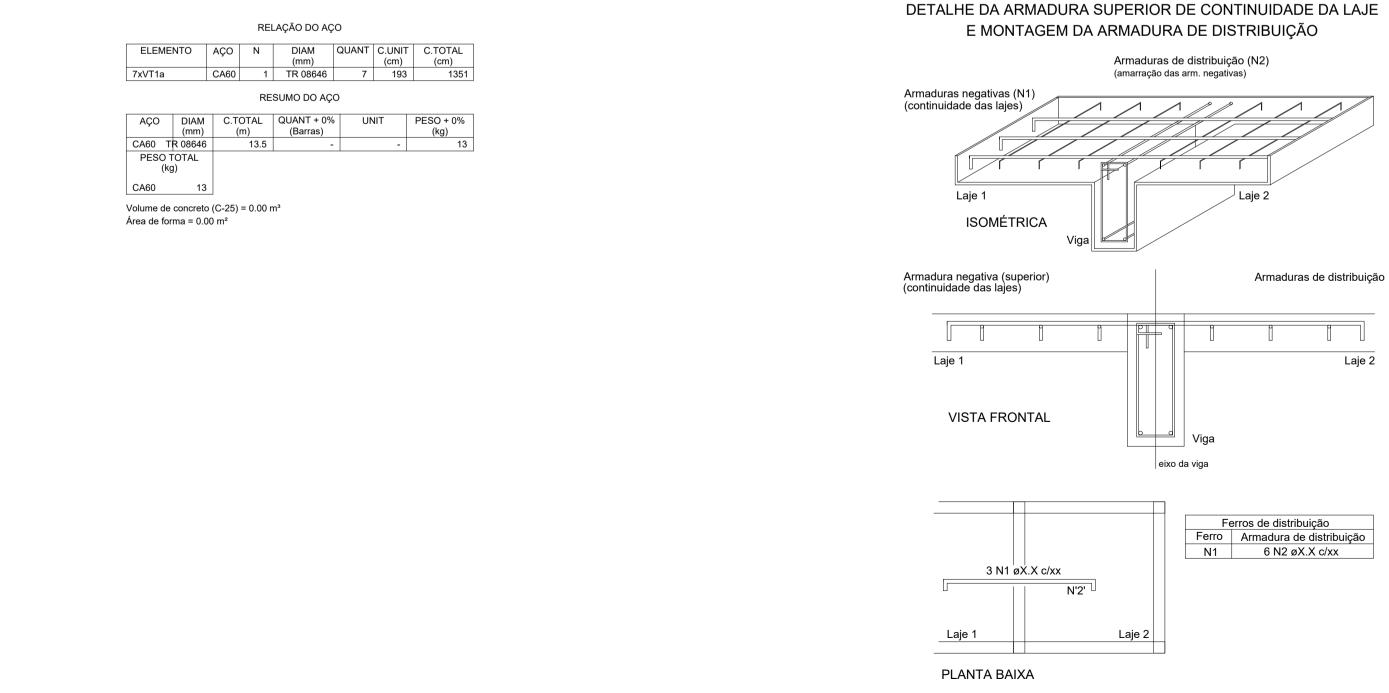
impermeabilizante do tipo Vedacit ou Sika 1 Argamassa 1:3 com impermeabilizante do tipo Vedacit ou Sika 1 Pintura com emulsão asfáltica Viga baldrame concreto armado solo

NOTAS: 1. CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: CAA-II(MODERADA) (NBR 6118:2014) 2. CONCRETO ESTRUTURAL: FUNDAÇÃO, PILARES, VIGAS BALDRAME: >= C25,(FCK25Mpa) USINADO A RIGOR. 2.1.1. FCK 25Mpa: TRAÇO: 1:2:3(CIMENTO:AREIA: BRITA 1), CONSUMO DE CIMENTO: 350Kg/m3 ou 7 SACOS/m3 3. FATOR ÁGUA/CIMENTO (EM MASSA): A/C <= 0,60 (NBR 6118:2014). 4. MODULO DE ELASTICIDADE SECANTE AOS 28 DIAS: ESEC > 24 GPa. 5. AÇO (NBR 7480:2007): 5.1. RESISTÊNCIA: 5.1.1. CA-50 Fyk = 500MPa; 5.1.2. CA-60 Fyk = 600MPa. 5.2. COBRIMENTO: 5.2.2. FUNDAÇÃO=4,0cm; 5.2.3. VIGAS E PILARES=3,0cm. 6. CARREGAMENTO: 6.1. PESO PRÓPRIO DO CONCRETO ARMADO=2.500kg/m3; 7. FORÇAS DEVIDO AO VENTO (NBR 6123/1988): 7.1. LARGURA DE FAIXAS: X=9,00m E Y=14,50m 7.2. VELOCIDADE BÁSICA DO VENTO: 30m/s; 7.3. RUGOSIDADE: CATEGORIA IV: 7.4. DIMENSÕES DA EDIFICAÇÃO: CLASSE B; 7.5. FATOR PROBABILÍSTICO: GRUPO 2; 7.6. FATOR TOPOGRÁFICO: +X=1; -X=1; +Y=1; -Y=1; 7.7. FORAM CONSIDERADOS NOS PILARES O EFEITO DE 2ª ORDEM (NBR 6118:2014). 8. FUNDAÇÕES: 8.1. A TAXA ADMISSÍVEL NO TERRENO, UTILIZADA PARA CÁLCULO: 8.1.1. COMBINAÇÃO FUNDAMENTAL: 1,50Kgf/cm² 8.1.2. COMBINAÇÃO ACIDENTAL: 1,50Kgf/cm² 8.2. COTA DE IMPLANTAÇÃO, METODOLOGIA DE ESCAVAÇÃO, INTERAÇÃO COM VIZINHOS, É DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUTORA OU PROPRIETÁRIO, DEVENDO SEGUIR AS RECOMENDAÇÕES DA NBR-6122/2010 8.3. SOB AS SAPATAS DEVERÁ SER INTERPOSTA CAMADA DE CONCRETO MAGRO COM 5CM DE ESPESSURA, CONSUMO MÍNIMO DE 160kG DE CIMENTO POR METRO CÚBICO DE CONCRETO OU POR MEIO DE TRAÇO ESTRUTURAL. 9. NOTAS GERAIS: 9.1. MEDIDAS EM CENTÍMETROS 9.2. AS BARRAS DAS ARMADURAS DEVERÃO SER MANTIDAS COM SEGURANCA NOS LUGARES PREVISTOS QUANDO DO LANCAMENTO E ADENSAMENTO DO CONCRETO. 9.3. CASO SEJA NECESSÁRIO, COLOCAR GRAMPOS DE PROTEÇÃO CONTRA FLAMBAGEM DAS BARRAS LONGITUDINAIS, CONFORME INDICADO NO DETALHE GRAMPOS NO PROJETO DE ARMAÇÃO. 9.4. OS GANCHOS NAS EXTREMIDADES DAS BARRAS DEVERÃO TER RAIO DE CURVATURA E PONTA RETA, CONFORME INDICADO NO DETALHE "RAIO DE CURVATURA" NO PROJETO DE ARMAÇÃO, CASO EXISTA. 9.5. CONFERIR TODAS AS MEDIDAS ANTES DO CORTE, DOBRA E MONTAGEM DAS ARMADURAS CONFORME PROJETO ESPECÍFICO DE ARMAÇÃO. 9.6. FUROS NÃO INDICADOS SÓ PODERÃO SER EXECUTADOS COM A APROVAÇÃO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO 9.7. A EXECUÇÃO DAS FORMAS E ESCORAMENTOS DEVERÃO UTILIZAR MATERIAIS DE ÓTIMA QUALIDADE, SEJA EM MADEIRA OU AÇO. 9.8. É RECOMENDÁVEL QUE PARA CADA CONCRETAGEM HAJA COLETA DE CORPOS DE PROVAS DE CONCRETO PARA SEUS RESPECTIVOS ENSAIOS PERIÓDICOS E RESULTADOS POR EMPRESA ESPECIALIZADA. 9.9. O ARQUITETO/ENGENHEIRO RESPONSÁVEL PELA EXECUÇÃO DEVERÁ OBEDECER AS RECOMENDAÇÕES DA NBR14931-EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO. 9.10. QUALQUER ALTERAÇÃO NECESSÁRIA NESTE PROJETO DEVERÁ SER COMUNICADA PREVIAMENTE AO PROJETISTA. 10. PROCEDIMENTO PARA DESCIMBRAMENTO DA ESTRUTURA: 10.1. DE 0 A 7 DIAS APÓS A CONCRETAGEM: 100% DO ESCORAMENTO MANTIDO; 10.2. 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM: 100% DO ESCORAMENTO MANTIDO; 10.3. 21 DIAS APÓS A CONCRETAGEM: 50% DO ESCORAMENTO MANTIDO; 10.4. 28 DIAS APÓS A CONCRETAGEM: SEM ESCORAMENTO. OS RESPONSÁVEIS TÉCNICOS DECLARAM ASSUMIR, CADA UM INDIVIDUALMENTE E NO LIMITE DAS SUAS ATRIBUIÇÕES, TOTAL RESPONSABILIDADE PELA EXECUÇÃO DAS ESPECIFICAÇÕES CONTIDOS NO PROJETO ESTRUTURAL ENTREGUE, SUJEITANDO-SE À APLICAÇÃO DAS LEIS E REGULAMENTOS PERTINENTES, EM CASO DE DESCUMPRIMENTO DE QUAISQUER PRECEITOS TÉCNICOS RELATIVOS AO PROJETO CONTRATADO.









NOTA: A ARMADURA DE DISTRIBUIÇÃO DAS CONTINUIDADES DEVE SER ININTERRUPTA E COM TRASPASSE (CASO HAJA EMENDAS).

VT1a (7 unidades)

1 N1 TR 08646 C=193

