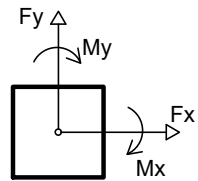


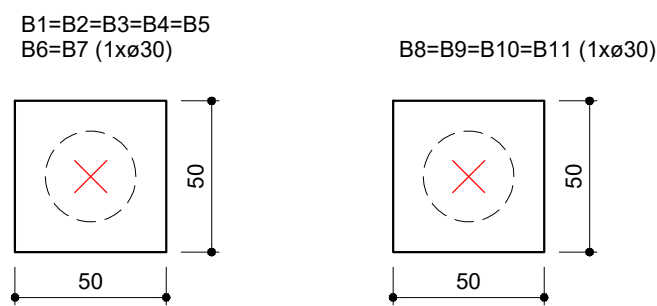
PLANTA DE LOCAÇÃO
ESCALA 1:50

Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Pilar								Nome	Lado B (cm)	Fundação				ne	Bloco	
						Mx Máximo (tf.m)		My Máximo (tf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)				Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	Estaca		ca (cm)	
						Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo									
B8*	14x30	7.50	25.50	1.9	1.4	0.0	-0.4	0.1	0.0	0.1	0.0	0.0	-0.2	B8	50	50	0	55	1	ø30	-40	
B9*	14x30	227.50	25.50	2.0	1.1	0.3	0.0	0.2	0.0	0.1	0.0	0.1	0.0	B9	50	50	0	55	1	ø30	-40	
B10*	14x30	577.00	25.50	2.7	1.7	0.1	-0.3	0.0	-0.2	0.1	0.0	0.1	-0.1	B10	50	50	0	55	1	ø30	-40	
B11*	14x30	847.50	25.50	1.9	1.4	0.0	-0.2	0.0	-0.1	0.1	0.0	0.0	-0.3	B11	50	50	0	55	1	ø30	-40	
E1	ø30	227.50	150.50	0.2	0.1	0.1	0.0	0.1	0.0	0.1	0.0	0.1	0.0	BE1	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P1	14x30	7.50	498.50	3.0	2.3	0.1	0.0	0.0	-0.2	0.0	-0.7	0.4	0.0	B1	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P2	14x30	307.50	506.50	3.6	2.8	0.1	0.0	0.1	0.0	0.5	0.0	0.1	0.0	B2	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P3	14x30	577.50	498.50	4.9	3.7	0.1	0.0	0.0	-0.2	0.0	-0.4	0.5	0.0	B3	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P4	14x30	847.50	498.50	3.0	2.4	0.1	0.0	0.1	0.0	0.6	0.0	0.6	0.0	B4	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P5	14x30	7.50	257.00	3.0	2.2	0.1	0.0	0.1	0.0	0.1	0.0	0.0	-0.4	B5	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P6	14x30	577.50	224.50	3.9	3.2	0.1	0.0	0.0	-0.1	0.0	-0.9	0.0	-0.4	B6	50	50	35	55	1	ø30	-75	
P7	14x30	847.50	224.50	4.4	3.3	0.1	0.0	0.1	0.0	0.8	0.0	0.0	-0.6	B7	50	50	35	55	1	ø30	-75	

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. *Os esforços indicados são referentes ao centro da fundação.






Estacas		
Nome	d (cm)	Quantidade
ø30	30.00	12



Legenda dos blocos
escala 1:25

- ### OBSERVAÇÕES - FÔRMAS
- CARACTERÍSTICAS DO CONCRETO :
 - CLASSE DE AGRESSIVIDADE CONSIDERADA: II
 - RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DO CONCRETO:
 - $f_{ck} = 25 \text{ MPa}$ (LAJES, VIGAS E PILARES) (NBR 6118:2014 - Tabela 7.1)
 - MÓDULO DE ELASTICIDADE CORRESPONDENTE A 40% DA TENSÃO ÚLTIMA DE COMPRESSÃO (10 MPa) $E_{ci} \geq 28 \text{ GPa}$ (NBR 6118 Item 8.2.8).
 - RELAÇÃO ÁGUA/CIMENTO $\leq 0,60 \text{ L/kg}$.
 - SLUMP DO CONCRETO: $8 \pm 2 \text{ cm}$.
 - RECOBRIMENTO DA ARMADURA, COM RÍGIDO CONTROLE DE QUALIDADE :
 - LAJES : 2.5 cm (NBR 6118:2014 - Tabela 7.2)
 - VIGAS : 3.0 cm (NBR 6118:2014 - Tabela 7.2)
 - PILARES : 3.0 cm (NBR 6118:2014 - Tabela 7.2)
 - DISPOSIÇÕES CONSTRUTIVAS :
 - ESTRIBOS DAS VIGAS E DOS PILARES :
 - VIGAS CONVENCIONAIS : NO ENCONTRO COM OS PILARES, SUPRIMIR OS ESTRIBOS DAS VIGAS E MANTER O DOS PILARES.
 - MOLHAR BEM AS FORMAS ANTES DA CONCRETAGEM.
 - NOS PRIMEIROS 7 DIAS APÓS A CONCRETAGEM A SUPERFÍCIE DO CONCRETO DEVERÁ SER MANTIDA ÚMIDA OU PROTEGIDA COM UMA PELÍCULA IMPERMEÁVEL.
 - RETIRADA DAS FORMAS :
 - FACES LATERAIS : 3 DIAS.
 - FACES INFERIORES, DEIXANDO-SE PONTALETES BEM ENCUNHADOS E CONVENIENTEMENTE ESPAÇADOS : 14 DIAS.
 - FACES INFERIORES, SEM PONTALETES : 21 DIAS.
 - UTILIZAR ESPAÇADORES ENTRE A FORMA E A FERRAGEM PARA GARANTIR O RECOBRIMENTO.
 - O ENCUNHAMENTO DAS ALVENARIAS DEVERÁ SER REALIZADO SOMENTE 75 DIAS DA SUA EXECUÇÃO.
 - ELEMENTOS DE REFERÊNCIA :
 - NBR 6118:2014 - PROJETO E EXECUÇÃO DE OBRAS DE CONCRETO ARMADO.
 - NBR 6120:1980 - CARGAS PARA O CÁLCULO DE ESTRUTURAS DE EDIFICAÇÕES.
 - ELEMENTOS DE VEDAÇÃO : PREVER DISPOSITIVOS ADEQUADOS DE FIXAÇÃO DE AMARRAÇÃO DAS VEDAÇÕES NA ESTRUTURA DE CONCRETO PROPOSTA.
 - FUROS NA ESTRUTURA : PARA FUROS EM VIGAS E OU LAJES O CALCULISTA DEVE SER CONSULTADO.

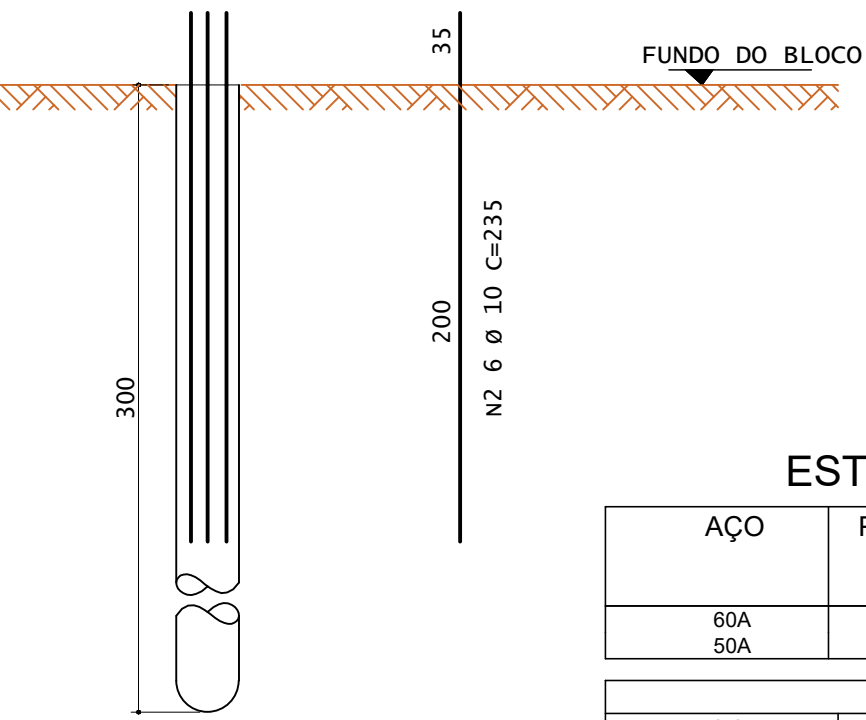
LEGENDA

	- PILAR NASCE		- PILAR COM REDUÇÃO DE SEÇÃO
	- PILAR SEQUE		- C.F. (CONTRA FLECHA)
	- PILAR MORRE		- ESTACAS

DETALHAMENTO DAS ESTACAS

Detalhamento das estacas dos blocos
B1 a B11 (x11)
medidas em centímetros
sem escala

SEÇÃO ESTRIBO
N1 17 Ø5 C/12 C=88



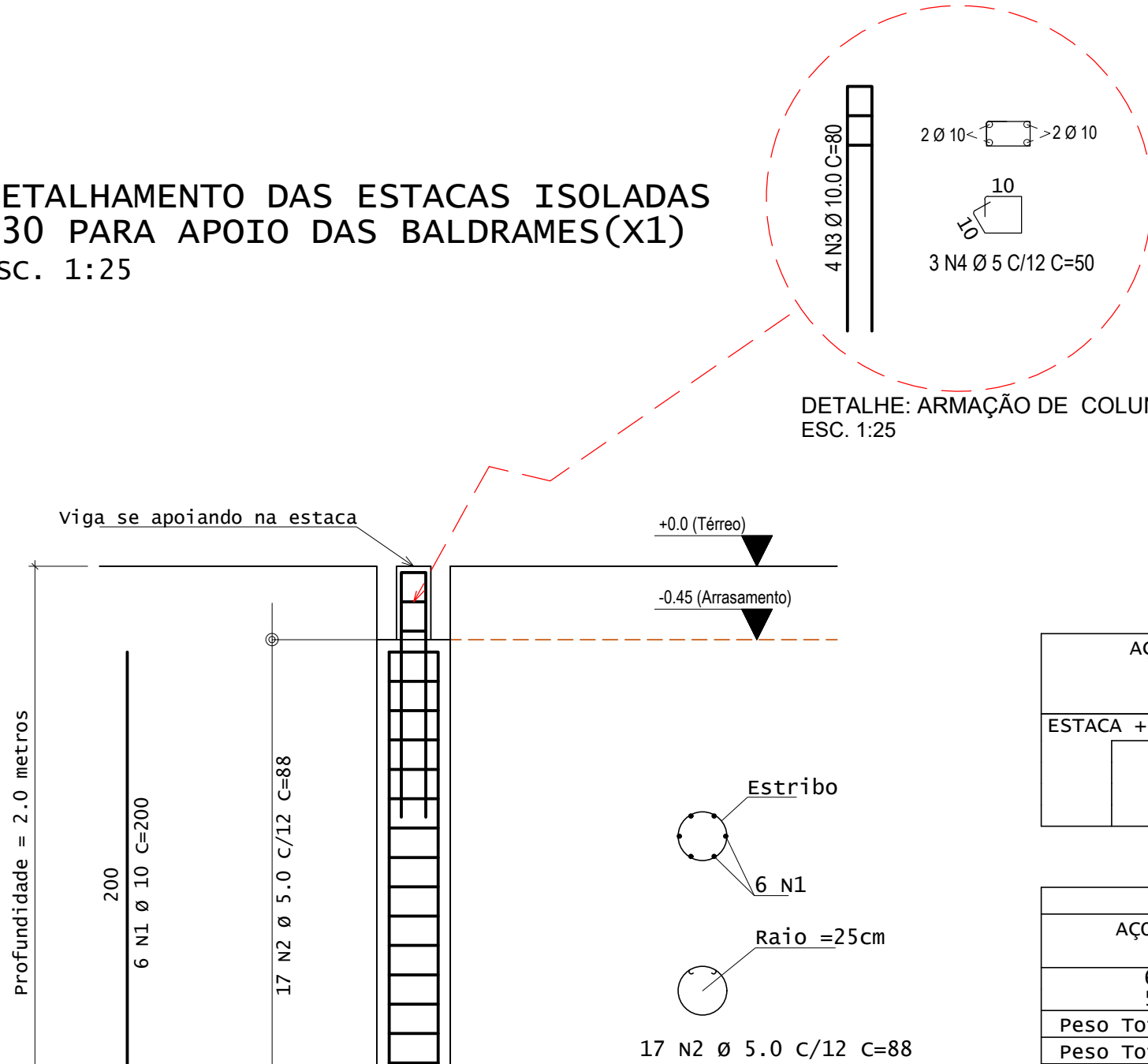
ESTACAS ø30 prof.=3m

AÇO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIMENTO UNIT (cm)	TOTAL (cm)
60A	1	5	187	88	16456
50A	2	10	86	235	15510

RESUMO DE AÇO			
AÇO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kgf)
60A	5	164	25
50A	10	195	93
PESO TOTAL	60A =		25 kgf
PESO TOTAL	50A =		93 kgf

DET. GENÉRICO ESTACAS ø30
 $f_{ck}(\text{fundação})=25 \text{ MPa}$
VOLUME DE CONCRETO UNITÁRIO = 0.21 m^3
VOLUME DE CONCRETO TOTAL = 2.33 m^3

DETALHAMENTO DAS ESTACAS ISOLADAS
Ø30 PARA APOIO DAS BALDRAMES(X1)
ESC. 1:25



DETALHE: ARMAÇÃO DE COLUMNA DE LIGAÇÃO VIGA-ESTACA
ESC. 1:25

AÇO	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIMENTO UNIT (cm)	TOTAL (cm)
ESTACA + COLUMNA DE LIGAÇÃO VIGA-ESTACA					
50A	1	10	6	200	1200
60A	2	5	17	88	1496
50A	3	10	4	80	320
60A	4	5	3	50	150

RESUMO DE AÇO			
AÇO	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60A	5	16	3
50A	10	15	9
Peso Total	60A =		3 kg
Peso Total	50A =		9 kg

volume total de concreto da estaca (C-25) = 0.14 m^3

Características do concreto			
f_{ck} (MPa)	E_{cs} (MPa)	f_{ct} (MPa)	Abatimento (cm)
25	24080	3.0	14.00



ESTADO DE GOIÁS
SECRETARIA DE ESTADO DA EDUCAÇÃO
SUPERINTENDÊNCIA DE INFRAESTRUTURA
GERÊNCIA DE PROJETOS E INFRAESTRUTURA

GERÊNCIA DE PROJETOS E INFRAESTRUTURA
APROVADO
TÉCNICO RESPONSÁVEL PELA APROVAÇÃO

CEPI LUIZ CARLOS DA MOTA

AMPLIAÇÃO / REFORMA

ENDEREÇO				
RUA 06, S/N°, VILA XIQUE XIQUE, URUAÇU - GO				
ÁREA DO TERRENO	ÁREA PERMEAB.	ÁREA EXISTENTE	ÁREA A DEMOLIR	ÁREA A CONSTRUIR
2.707,10 m ²	-	1.162,32 m ²	194,43 m ²	750,83 m ²
				ÁREA TOTAL CONSTRUÇÃO
				1.718,72 m ²

AUTOR: ENGª. CAMILLA BATISTA DOS ANJOS GRIGOLETTO - CREA: 1018488731 D/GO
RT DA OBRA:
PROPRIETÁRIO: SECRETARIA DE ESTADO DA EDUCAÇÃO
PREPOSTO: SABRINA SILVA VIEIRA VALENTE
CNPJ: 01.409.705.0001-20
CPF: 041.530.091-64

ESTRUTURAL

TIPO DE PROJETO			
COZINHA			
PLANTA DE LOCAÇÃO DETALHAMENTO DAS ESTACAS			
ASSUNTO:			
DATA:	ESCALA:	REVISÃO:	Nº RRT/ART:
NOVEMBRO/2023	INDICADA	00	1020230299151
REV.	DATA	DESCRIÇÃO	VISTO
R0	23/11	PLANTA DE LOCAÇÃO	CAMILLA G.
			FOLHA:

4/6