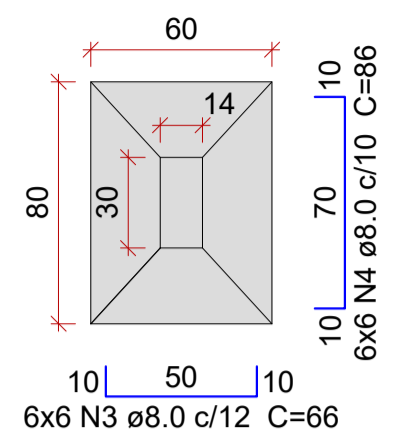


S1=S2=S8=S9=S11=S15

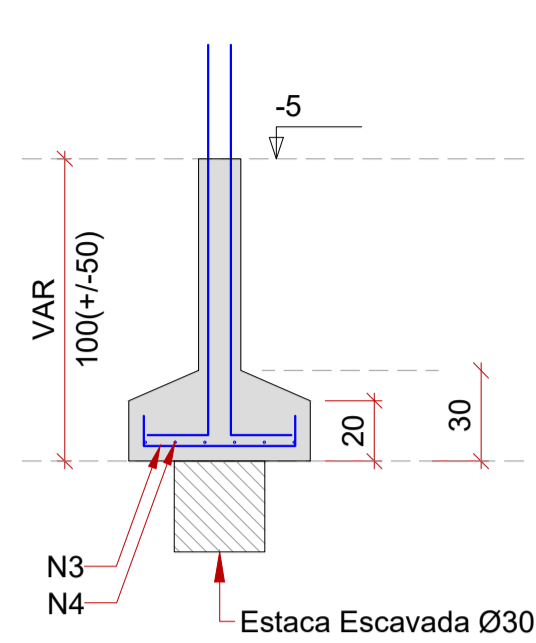
PLANTA
ESC.: 1:25



6x6 N3 ø8.0 c/12 C=66

Solo com capacidade de suporte > 2.00 kgf/cm²

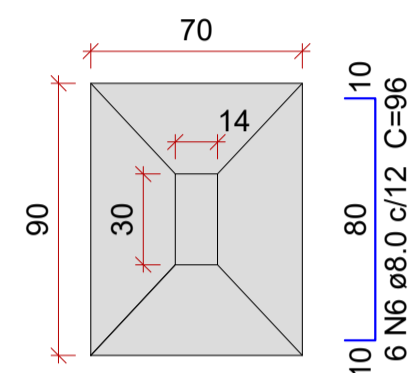
CORTE
ESC.: 1:25



N3
N4
Estaca Escavada Ø30

S7=S10

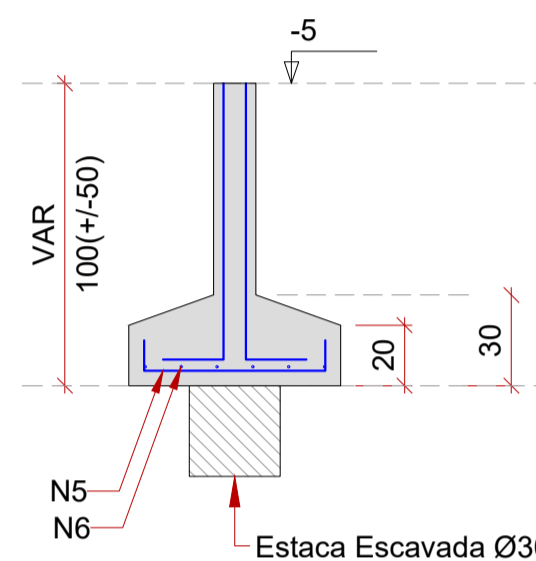
PLANTA
ESC.: 1:25



7 N5 ø8.0 c/12 C=76

Solo com capacidade de suporte > 2.00 kgf/cm²

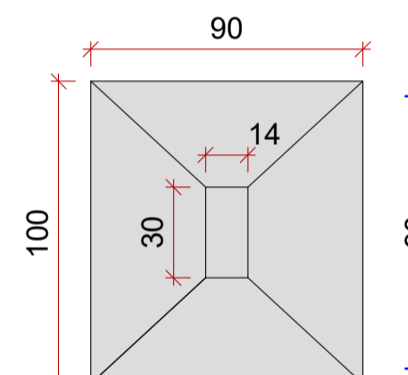
CORTE
ESC.: 1:25



N5
N6
Estaca Escavada Ø30

S12=S13=S14

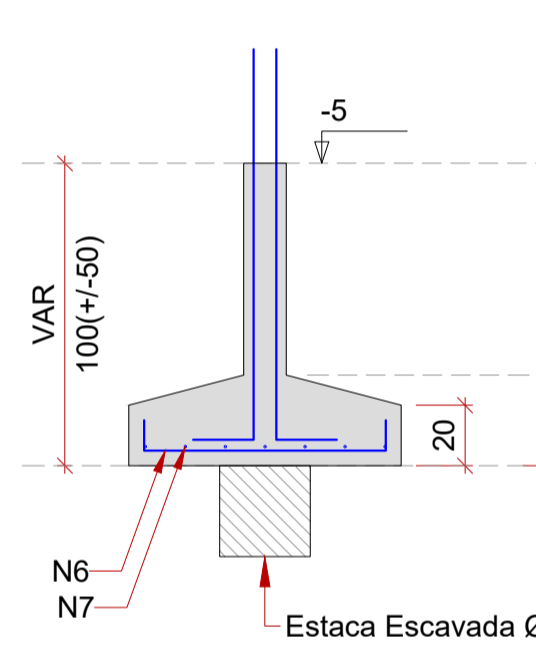
PLANTA
ESC.: 1:25



8 N6 ø8.0 c/12 C=96

Solo com capacidade de suporte > 2.00 kgf/cm²

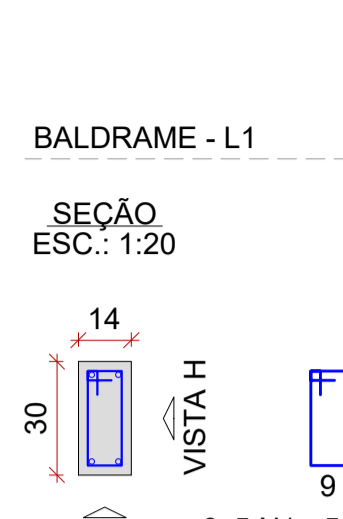
CORTE
ESC.: 1:25



N6
N7
Estaca Escavada Ø30

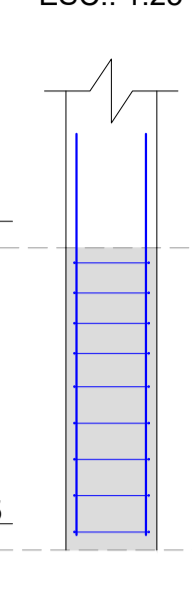
P1=P2=P11

BALDRAME - L1

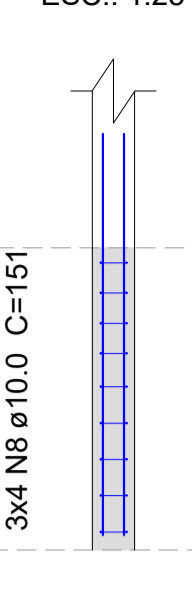


3x5 N1 ø5.0 C=80 6x4 N2 ø5.0 C=55

VISTA H
ESC.: 1:25

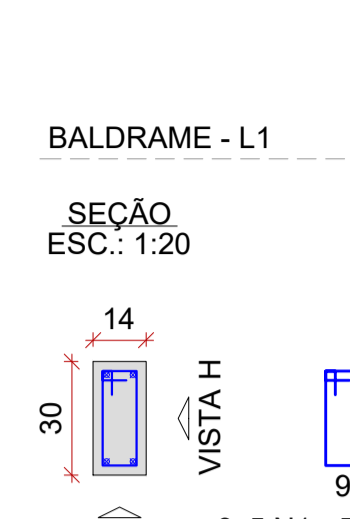


VISTA B
ESC.: 1:25



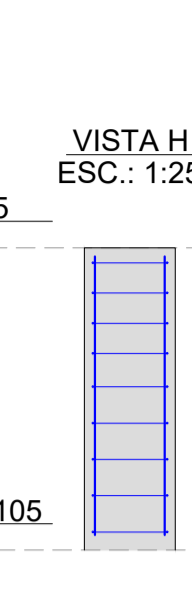
P8=P9=P15

BALDRAME - L1

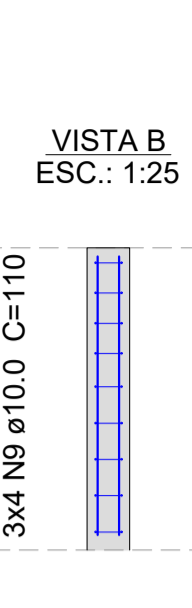


3x5 N1 ø5.0 C=80 6x4 N2 ø5.0 C=55

VISTA H
ESC.: 1:25

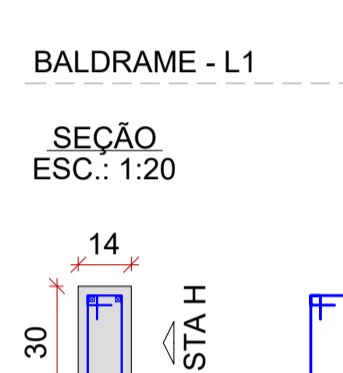


VISTA B
ESC.: 1:25



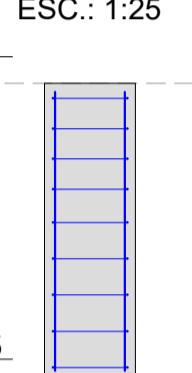
P7=P10

BALDRAME - L1

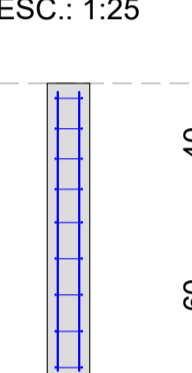


5 N1 ø5.0 C=80 2x4 N2 ø5.0 C=55

VISTA H
ESC.: 1:25

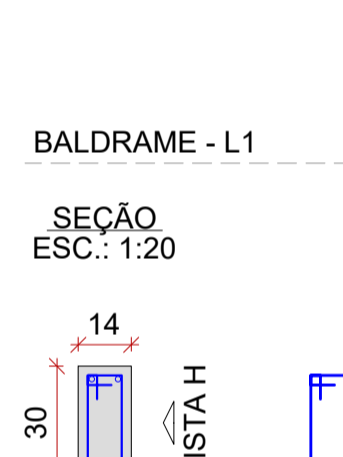


VISTA B
ESC.: 1:25



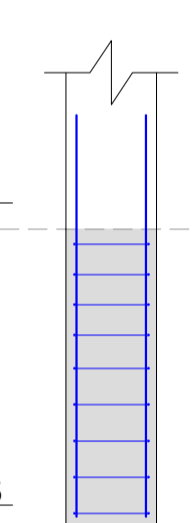
P12=P13=P14

BALDRAME - L1

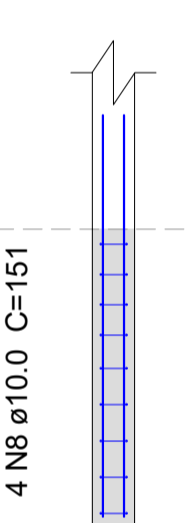


5 N1 ø5.0 C=80 2x4 N2 ø5.0 C=55

VISTA H
ESC.: 1:25

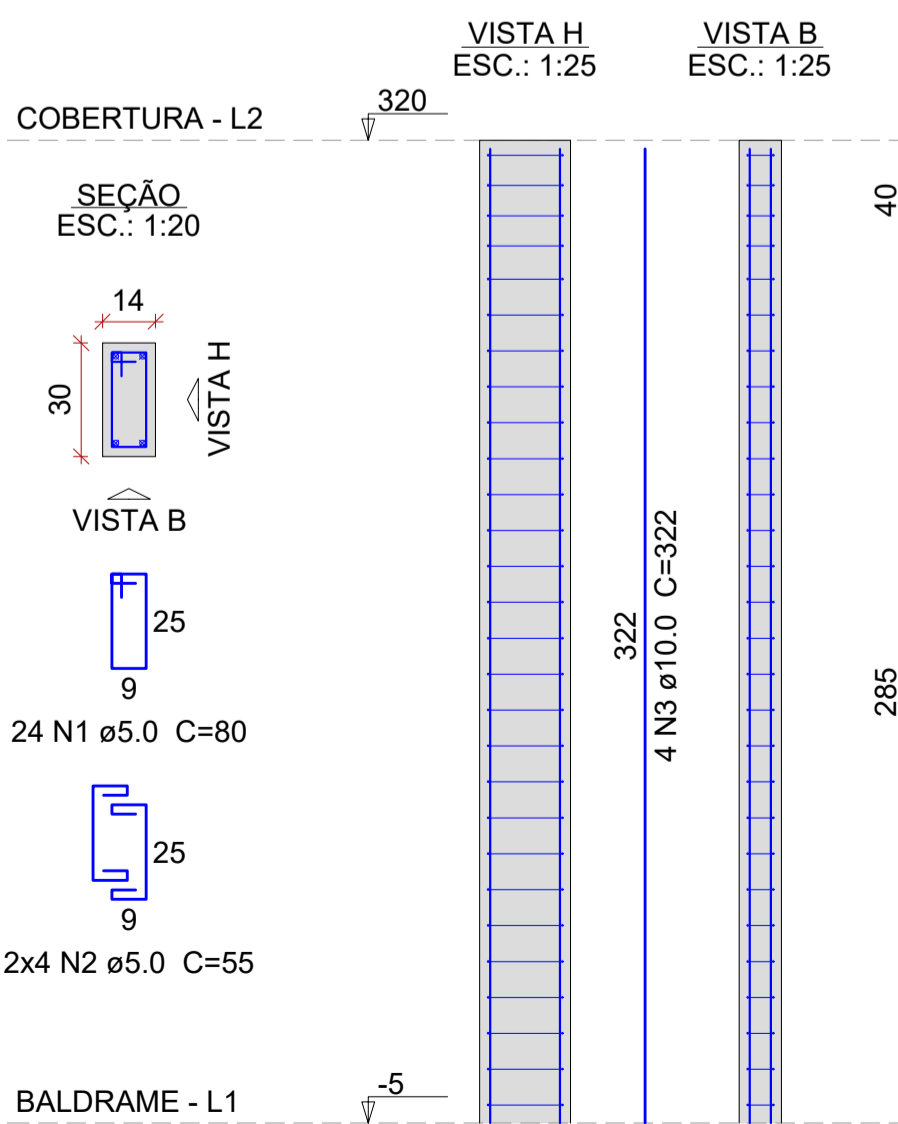


VISTA B
ESC.: 1:25



SAPATAS E PILARES DE FUNDAÇÃO

ESCALA INDICADA



PILARES
ESCALA INDICADA

Relação do aço

11xP1

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	264	80	21120
CA60	2	5.0	88	55	4840
CA50	3	10.0	44	322	14168

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT (Barras)	PESO (kg)
CA50	10.0	141.7	12	87.4
CA60	5.0	259.6	-	40
PESO TOTAL (kg)				
CA50		87.4		
CA60		40		

Volume de concreto (C-25) = 1.5 m³
Área de forma = 31.46 m²

Relação do aço

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	55	80	4400
CA60	2	5.0	88	55	4840
CA50	3	8.0	36	66	2376
CA50	4	8.0	36	86	3096
CA50	5	8.0	14	76	1064
CA50	6	8.0	36	96	3456
CA50	7	8.0	21	106	2226
CA50	8	10.0	24	151	3624
CA50	9	10.0	20	110	2200

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT (Barras)	PESO (kg)
CA50	8.0	122.2	11	48.2
CA60	10.0	58.3	5	35.9
CA60	5.0	92.4	-	14.2
PESO TOTAL (kg)				
CA50		84.1		
CA60		14.2		

Volume de concreto (C-25) = 2.13 m³
Área de forma = 16.6 m²

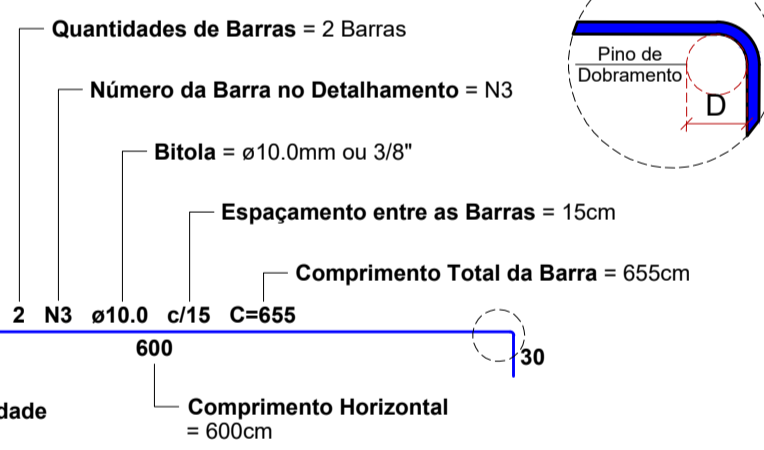
NOTAS IMPORTANTES

- CONCRETO:**
- f_{ck} = 25 MPa (CLASSE II)
- Fator AC = 0,60
- Consumo mínimo de cimento = 350Kg/m³
- COBRIMENTO DA ARMADURA:**
- VIGAS E PILARES = 2,5cm
- FUNDAÇÕES = 5,0cm
* GARANTIR O COBRIMENTO MÍNIMO COM O USO DE ESPAÇADORES OU PASTILHAS.
- AÇO:**
- AÇO: CA-60 - Ø5.0mm
- AÇO: CA-50 - DEMAIS BITOLAS

LEITURA DAS ARMADURAS
SEM ESCALA - COTAS EM CENTÍMETROS

Tabela de Conversões e Pinos de Dobramento

AÇO	DIAM (mm)	DIAM (pol)	PINO (D)
CA60	5.0	3/16	3"
CA50	6.3	1/4	3"
CA50	8.0	5/16	4"
CA50	10.0	3/8	5"
CA50	12.5	1/2	6.5"
CA50	16.0	5/8	8"



PROJETO - RESPONSÁVEL TÉCNICO: EXECUÇÃO - RESPONSÁVEL TÉCNICO: ASSINATURA - PROPRIETÁRIO: (REPRESENTANTE)

REVISÃO DATA ALTERAÇÕES

PROJETO ESTRUTURAL

RUA: XV DE NOVEMBRO, Nº 737
CEP: 89160-015 -CENTRO
RIO DO SUL/SC
FONE/FAX: (47) 3531-4242
E-mail: amavi@amavi.org.br
http://www.amavi.org.br

OBRA: AMPLIAÇÃO E REFORMA - UBS CENTRO

PROPRIETÁRIO: PREFEITURA MUNICIPAL DE IMBUÍA

ENDEREÇO: RUA DO FREI SILVIO - CENTRO - IMBUÍA/SC

CONTEÚDO: - SAPATAS - PILARES DE FUNDAÇÃO

DESENHO: EDUARDO FIGUEIREDO

ÁREA: 68,17 m²

ESCALA: INDICADA

DATA: FEVEREIRO/2022

FOLHA: EST 04/06

TODOS OS DIREITOS RESERVADOS. PROIBIDA A REPRODUÇÃO PARCIAL OU TOTAL. DESENHO VÁLIDO SOMENTE ASSINADO PELO RESPONSÁVEL DO PROJETO.