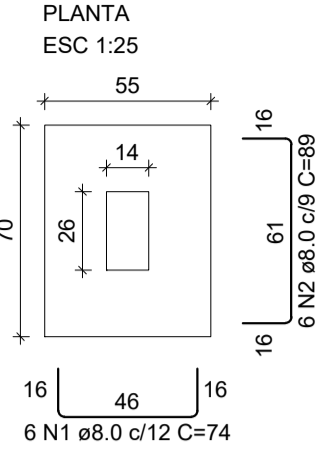
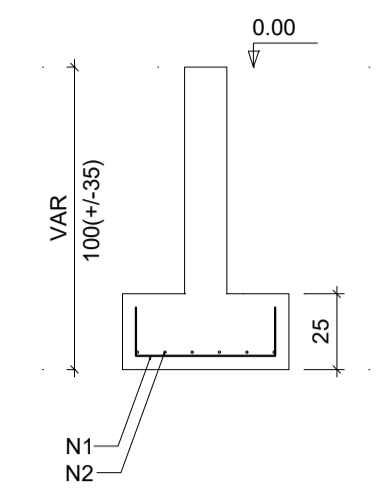


S9=S11=S16=S17

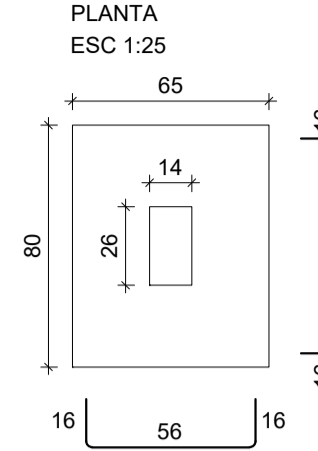


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

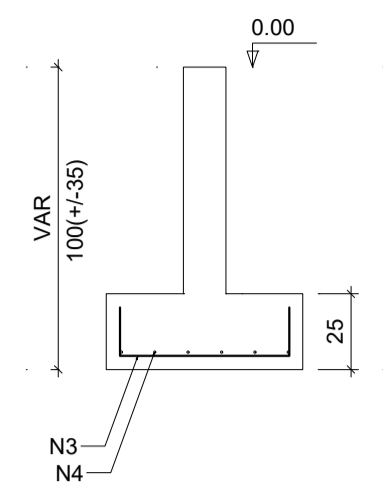


S10=S12

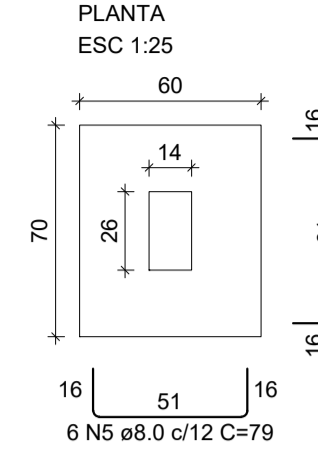


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

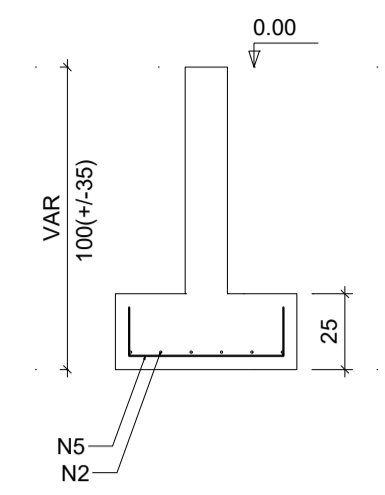


S13=S14

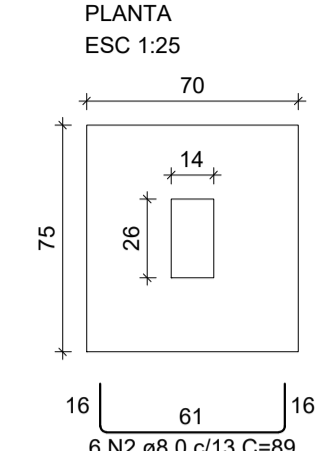


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

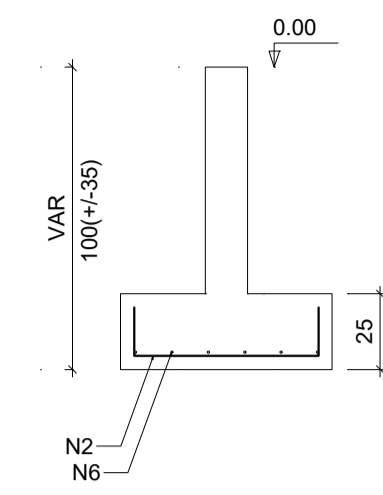


S15



Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

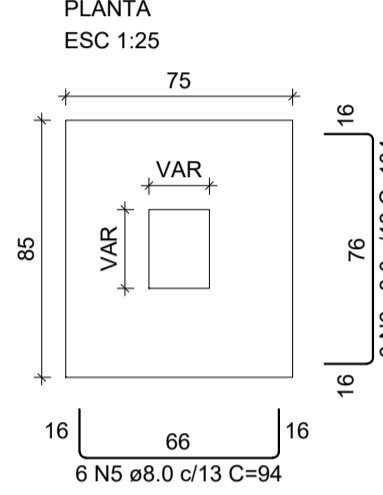
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	8.0	24	74	1776
	2	8.0	42	89	3738
	3	8.0	12	84	1008
	4	8.0	12	99	1188
	5	8.0	12	79	948
	6	8.0	6	94	564

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	8.0	92.2	40
PESO TOTAL (kg)			40

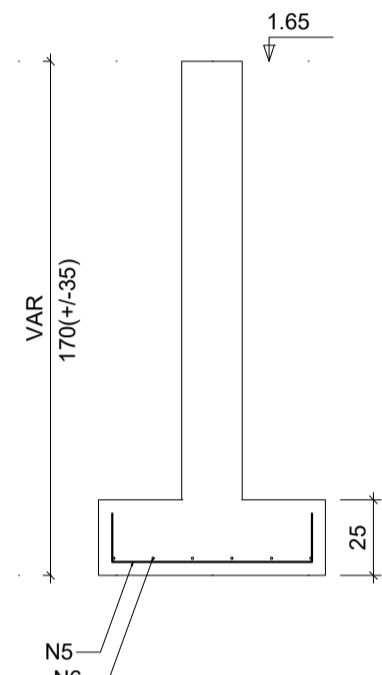
Volume de concreto (C-25) = 0.99 m³
Área de forma = 5.98 m²

S1=S5=S8

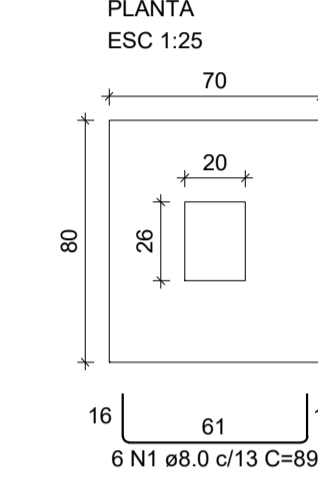


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

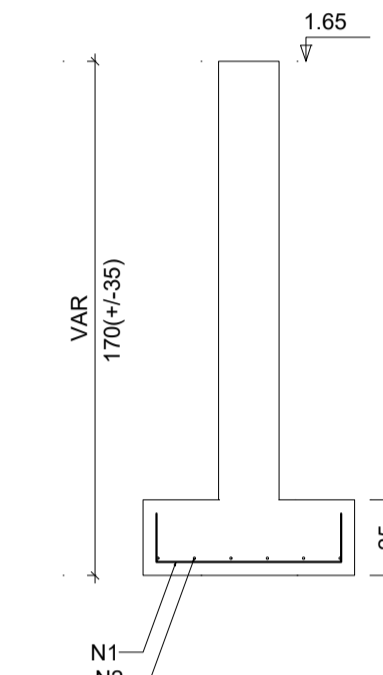


S2=S3

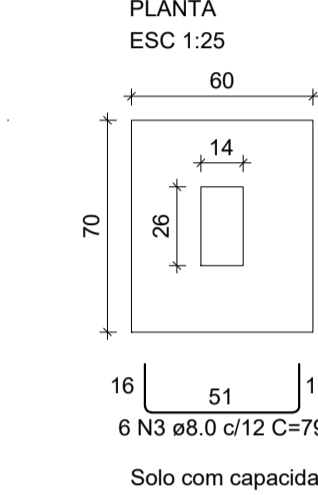


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

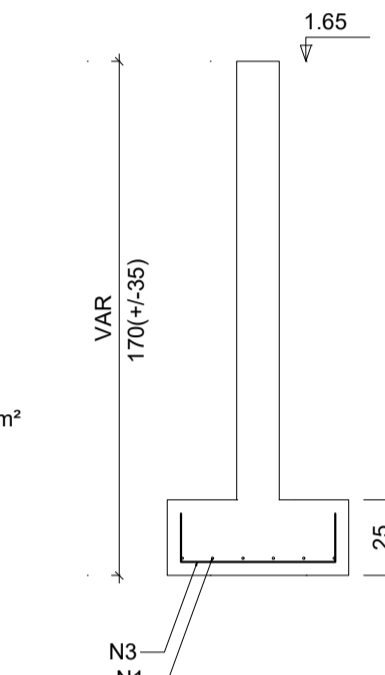


S4

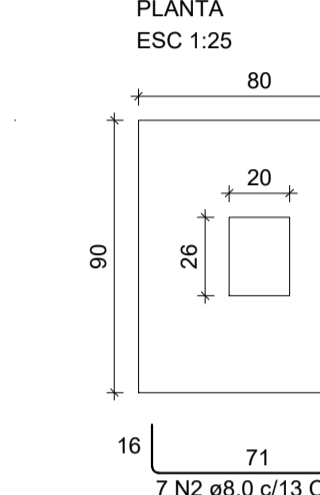


Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25

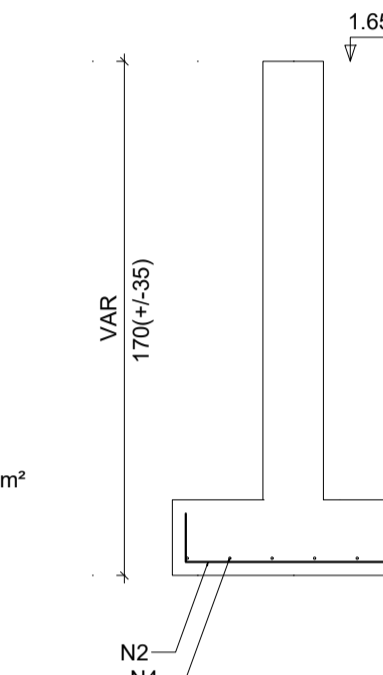


S6=S7



Solo com capacidade de suporte > 300.00 kN/m²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 16.00 kN/m³

CORTE ESC 1:25



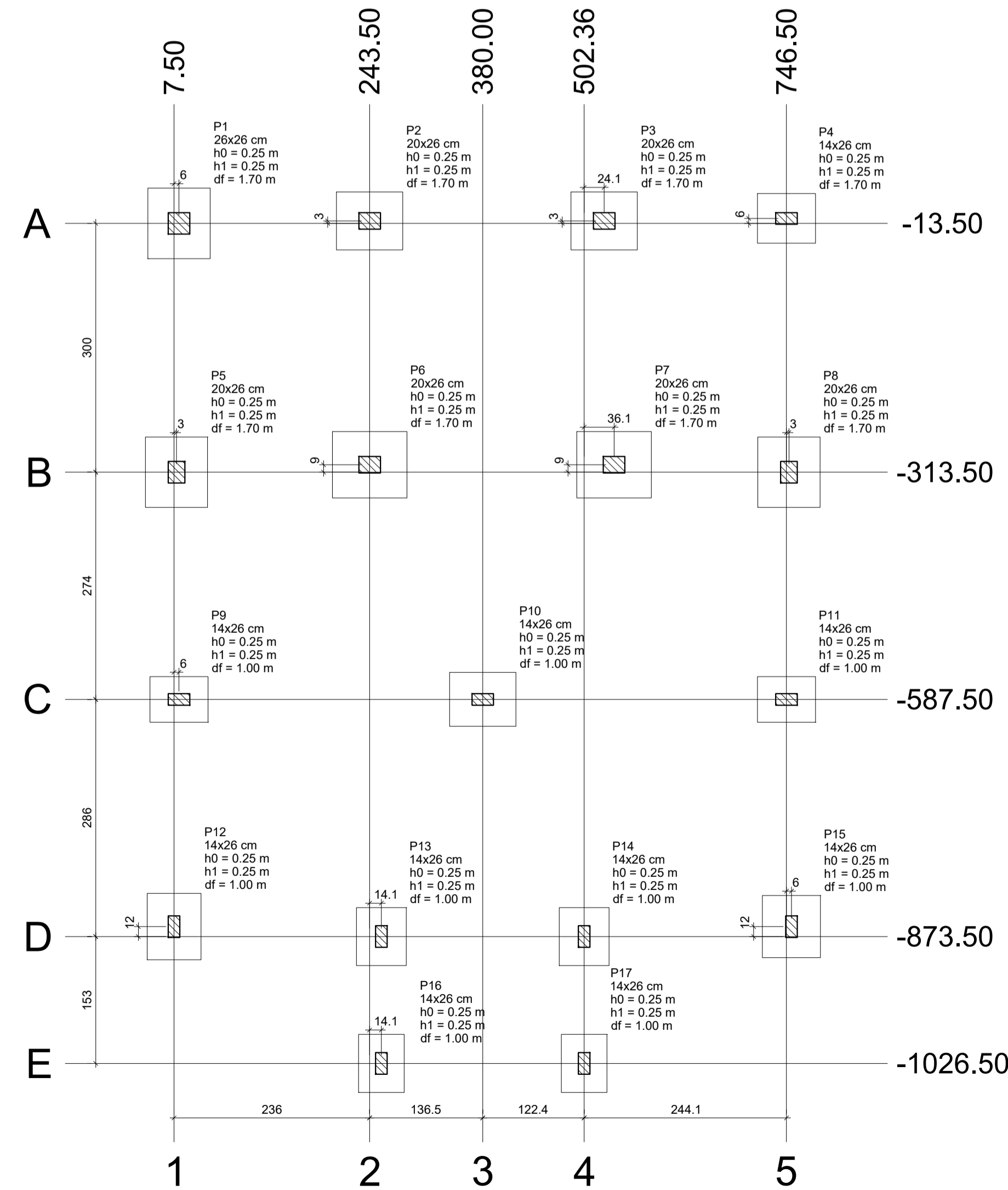
RELAÇÃO DO AÇO

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	8.0	18	89	1602
	2	8.0	26	99	2574
	3	8.0	6	79	474
	4	8.0	12	109	1308
	5	8.0	18	94	1692
	6	8.0	18	104	1872

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	8.0	95.2	41.3
PESO TOTAL (kg)			41.3

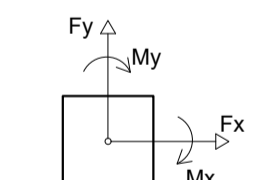
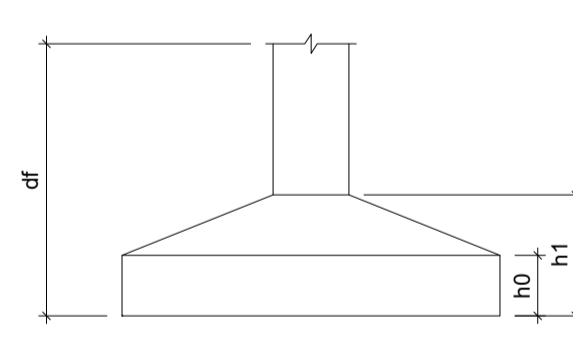
Volume de concreto (C-25) = 1.22 m³
Área de forma = 6.25 m²



Planta de locação escala 1:50

Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (kN)	Carga Mín. (kN)	Pilar				Fundação								
						Mx Máximo (kN.m)		My Máximo (kN.m)		Fx Máximo (kN)		Fy Máximo (kN)		Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (m)	h1 / hb (m)	df (m)
						Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo					
P1	26x26	13.50	-13.50	60	33	5	-7	4	-5	2	-2	8	-2	75	85	0.25	0.25	1.70
P2	20x26	243.50	-10.50	72	55	1	-9	3	-5	2	-5	11	0	70	80	0.25	0.25	1.70
P3	20x26	526.50	-10.50	79	66	0	-8	4	-4	4	-4	12	0	70	80	0.25	0.25	1.70
P4	14x26	746.50	-7.50	63	41	1	-4	3	-2	-4	-1	4	0	60	70	0.25	0.25	1.70
P5	20x26	10.50	-313.50	98	78	7	-6	4	-7	3	-8	4	-7	75	85	0.25	0.25	1.70
P6	20x26	243.51	-304.50	95	63	9	0	8	-9	9	-10	0	-14	80	90	0.25	0.25	1.70
P7	20x26	538.50	-304.50	102	73	10	0	10	-9	11	-9	0	-14	80	90	0.25	0.25	1.70
P8	20x26	749.50	-313.50	108	91	8	-6	6	-3	7	-2	3	-10	75	85	0.25	0.25	1.70
P9	14x26	13.50	-587.50	64	42	0	-3	4	-4	6	-3	4	0	55	70	0.25	0.25	1.00
P10	14x26	380.00	-587.50	108	63	1	-2	4	-3	5	-5	1	0	65	80	0.25	0.25	1.00
P11	14x26	746.50	-587.50	65	42	0	-3	4	-5	2	-6	4	0	55	70	0.25	0.25	1.00
P12	14x26	7.50	-861.50	124	101	2	-2	2	-3	2	-4	2	-4	65	80	0.25	0.25	1.00
P13	14x26	257.63	-873.50	104	56	3	-3	2	-3	4	-2	3	-4	60	70	0.25	0.25	1.00
P14	14x26	502.36	-873.50	102	55	3	-3	2	-3	3	-3	3	-4	60	70	0.25	0.25	1.00
P15	14x26	762.50	-861.50	122	101	2	-4	2	-1	2	-1	2	-4	70	75	0.25	0.25	1.00
P16	14x26	257.63	-1026.50	85	49	3	-3	2	-3	2	-3	2	-4	55	70	0.25	0.25	1.00
P17	14x26	502.36	-1026.50	83	48	3	-3	2	-1	4	-1	3	-4	55	70	0.25	0.25	1.00

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.



Localização no eixo X		Localização no eixo Y	
Coordenadas (cm)	Nome	Coordenadas (cm)	Nome
7.50	P12	-7.50	P4
10.50	P5	-10.50	P2, P3
13.50	P1, P9	-13.50	P1
243.50	P2	-304.50	P6, P7
243.51	P6	-313.50	P5, P8
257.63	P13, P16	-587.50	P9, P10, P11
380.00	P10	-861.50	P12, P15
502.36	P14, P17	-873.50	P13, P14
526.50	P3	-1026.50	P16, P17
538.50	P7		
746.50	P4, P11		
749.50	P8		
762.50	P15		

NOTAS DE PROJETO

- O CONCRETO FEITO OU RECEBIDO EM OBRA DEVERÁ TER CONTROLE DE QUALIDADE QUE GARANTA CARACTERÍSTICAS FÍSICAS, QUÍMICAS E MECÂNICAS SATISFATÓRIAS CONFORME NORMATIVAS VIGENTES.
- O COBRIMENTO DAS ARMADURAS DEVERÁ SER GARANTIDO COM USO DE ESPAÇADORES:
 - LAJES 2,5 cm
 - PILARES, VIGAS 3,0 cm
 - FUNDAÇÕES 4,5 cm
- AS DOBRAS NAS BARRAS DE AÇO DEVERÃO SER FEITAS EM PINOS COM OS DIÂMETROS CONFORME SEGUER:
 - AÇO CA-50 COM Ø MENOR QUE 20 mm 5 Ø
 - AÇO CA-50 COM Ø IGUAL OU MAIOR QUE 20 mm 8 Ø
 - AÇO CA-60 6 Ø
- FORMAS E ESCORAMENTOS DEVERÃO SER DIMENSIONADOS EM OBRA DE MANEIRA A GARANTIR O POSICIONAMENTO E AS DIMENSÕES PREVISTAS PARA CADA ELEMENTO MEDIANTE O PESO PRÓPRIO DA ESTRUTURA E CARGAS APLICADAS NO PERÍODO DA CONSTRUÇÃO.
- A RETIRADA DAS FORMAS E DOS ESCORAMENTOS DEVERÁ SER FEITA SEM CHOQUES, RETIRANDO-SE PRIMEIRO AS ESCORAS MAIS AFASTADAS DOS APOIOS DE CADA VÃO. RESPEITAR OS SEGUINTE PRAZOS:
 - 3 DIAS - RETIRADA DAS FACES LATERAIS DAS VIGAS.
 - 14 DIAS - RETIRADA DAS FACES INFERIORES, DEIXANDO ESCORAS BEM ENCUNHADAS.
 - 28 DIAS - RETIRADA COMPLETA DAS ESCORAS.
- ADOTAR PROCEDIMENTOS PARA A CURA DO CONCRETO DURANTE OS 7 PRIMEIROS DIAS APÓS A CONCRETAGEM, MANTENDO FORMAS E ELEMENTOS EXPOSTOS SEMPRE ÚMIDOS.
- ANTES DO INÍCIO DA OBRA, DEVERÁ SER FEITA ANÁLISE E COMPATIBILIZAÇÃO ENTRE ESTE E OS DEMAIS PROJETOS DA REFERIDA OBRA, COM O OBJETIVO DE EVITAR GASTOS COM RETRABALHO.
- PARA A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA CONCEBIDA NESTE PROJETO, DEVERÃO SER SEGUIDAS AS NORMATIVAS DA ABNT, NORMAS DE SEGURANÇA DO TRABALHO, LEGISLAÇÃO CIVIL E BOAS PRÁTICAS DA CONSTRUÇÃO.
- QUALQUER NECESSIDADE DE MUDANÇA NO PROJETO DEVERÁ SER INFORMADA AO PROJETISTA, QUE EMITIRÁ OPINIÃO TÉCNICA A RESPEITO DE TAL INTERVENÇÃO.

GOVERNO MUNICIPAL SIDERÓPOLIS
 ANGELO FRANQUI SALVARO
 Prefeito
 ADMINISTRAÇÃO 2021/2024

OBRA
CAPELA MORTUÁRIA MONTANHÃO
 PROJETO ESTRUTURAL - FUNDAÇÕES

RESPONSÁVEL TÉCNICO	LOCAL ESTRADA GERAL MONTANHÃO COMUNIDADE MONTANHÃO, SIDERÓPOLIS / SC	DATA ABR/2023
CONTEÚDO SAPATAS	ÁREA TOTAL DO TERRENO 474,61 m ²	ESCALA INDICADA
LUCAS MANENTI SERAFIM ENGENHEIRO CIVIL CREA/SC 146320-0	ÁREA A CONSTRUIR 82,56 m ²	FOLHA 01/01