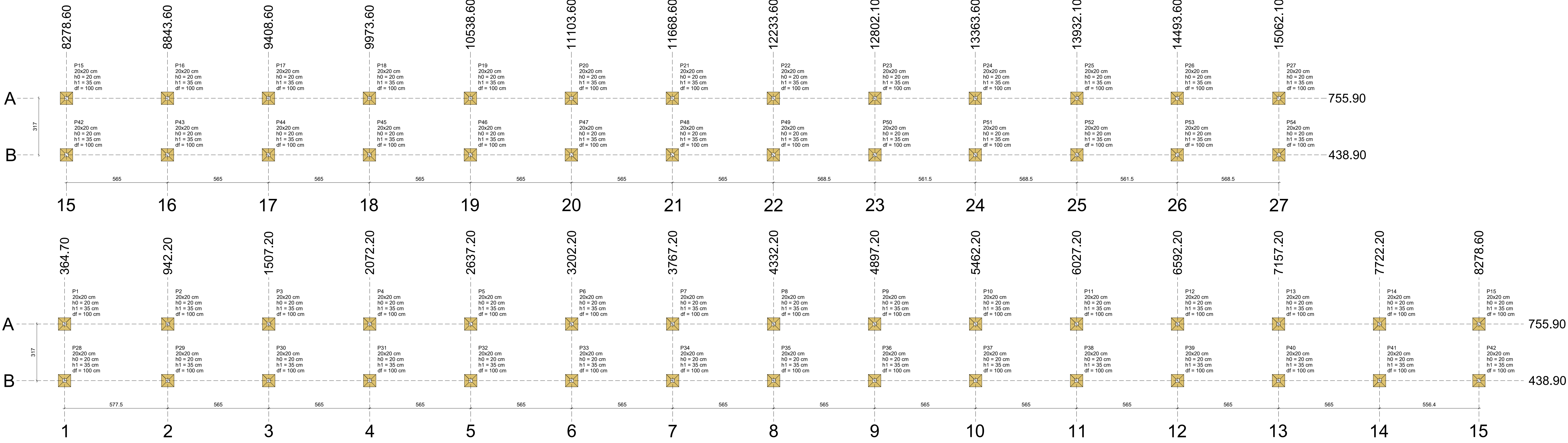


PLANTA DE LOCAÇÃO

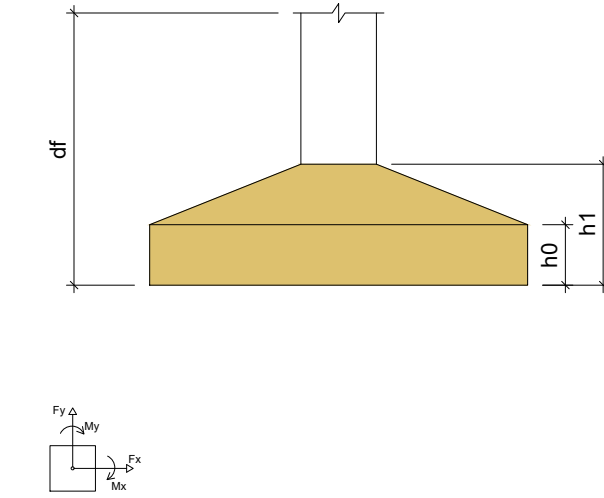
Escala 1:100



Nome	Seção	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Pilar						Fundação					
						Mx Máximo (kgf.m)		My Máximo (kgf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Lado B (cm)	Lado H (cm)	h1 / h2 (cm)	df (cm)
						Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo				
P1	20x20	364.70	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P2	20x20	942.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P3	20x20	1507.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P4	20x20	2072.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P5	20x20	2637.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P6	20x20	3202.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P7	20x20	3767.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P8	20x20	4332.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P9	20x20	4897.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P10	20x20	5462.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P11	20x20	6027.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P12	20x20	6592.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P13	20x20	7157.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P14	20x20	7722.20	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P15	20x20	8287.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P16	20x20	8843.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P17	20x20	9408.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P18	20x20	9973.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P19	20x20	10538.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P20	20x20	11103.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P21	20x20	11668.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P22	20x20	12233.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P23	20x20	12802.10	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P24	20x20	13363.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P25	20x20	13932.10	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P26	20x20	14493.60	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P27	20x20	15062.10	755.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P28	20x20	364.70	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P29	20x20	942.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P30	20x20	1507.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P31	20x20	2072.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P32	20x20	2637.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P33	20x20	3202.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P34	20x20	3767.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P35	20x20	4332.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P36	20x20	4897.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P37	20x20	5462.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P38	20x20	6027.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P39	20x20	6592.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P40	20x20	7157.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P41	20x20	7722.20	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P42	20x20	8287.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P43	20x20	8843.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P44	20x20	9408.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P45	20x20	9973.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P46	20x20	10538.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P47	20x20	11103.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P48	20x20	11668.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P49	20x20	12233.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P50	20x20	12802.10	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P51	20x20	13363.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P52	20x20	13932.10	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P53	20x20	14493.60	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100
P54	20x20	15062.10	438.90	0.8	0.8	100	0	0	0	0	0	0	0	70	20	35	100

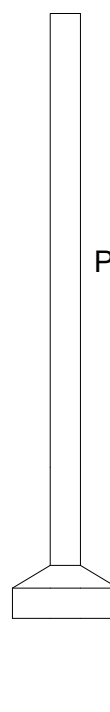
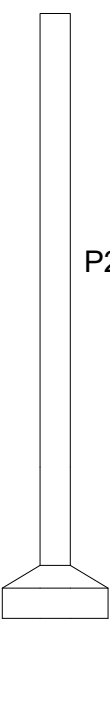
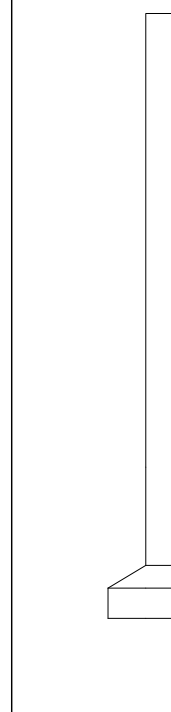
Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos em envoltória de todas as combinações definitivas para as fundações. Para análises complementares, deve-se consultar o relatório de esforços na fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.

Coordenadas		Nome	
(cm)			
755.90	P1, P2, P3, P4, P5, P6, P7, P8, P9, P10, P11, P12, P13, P14, P15, P16, P17, P18, P19, P20, P21, P22, P23, P24, P25, P26, P27		
438.90	P28, P29, P30, P31, P32, P33, P34, P35, P36, P37, P38, P39, P40, P41, P42, P43, P44, P45, P46, P47, P48, P49, P50, P51, P52, P53, P54		



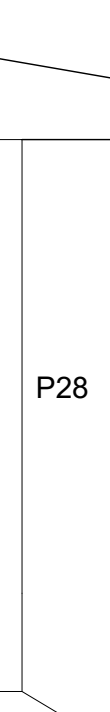
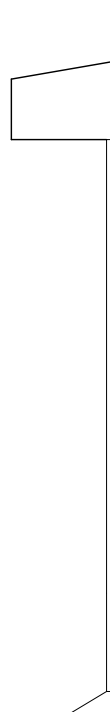
CORTE A-A

Escala 1:50



CORTE B-B

Escala 1:50



CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL	
(NBR 6118: 2023)	
II - MODERADA	FATORES ATENUANTES: - Controle rígido de qualidade e medidas na obra. - Armaturos revestidos com argamassa e pintura.
REGIÃO URBANA	FATOR ÁGUA/CEMENTO
COBRIMENTOS: ARMAÇÃO: 3,0 cm PILARES: 3,0 cm VIGAS: 3,0 cm	DO CONCRETO: a/c < 0,55 CONCRETO: C30 Fck = 30MPa Ecs = 26.838 MPa Agregado: Basalto ou diábasio

NOTAS GERAIS	
1. PROFUNDIDADE DA SAPATA: 1,0 METRO.	
2. TIPO DE SOLO ESTIMADO: AREIA GROSSA, COMPACTA.	
3. PRESSÃO ADMISSÍVEL: 2 KG/CM²	
4. PESO ESPECÍFICO: 1800 KG/CM³	
5. RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DO CONCRETO:	
Superf. viga, pilar e nre 30 MPa.	
6. CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II - MODERADA.	
7. RELAÇÃO ÁGUA / CIMENTO < 0,55.	
8. VIDA ÚTIL DA ESTRUTURA: 50 ANOS.	
9. A TAXA DE SOLO FOI ESTIMADA.	
10. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVE SEGUIR AS RECOMENDAÇÕES	
TECNICAS DA NBR 6118:2023.	
11. EM CASO DO FORNECIMENTO DO CONCRETO SER USINADO, CONFIRMAR	
COM O FABRICANTE DO CONCRETO, A DISPONIBILIDADE, DOIS DIAS ANTES	
DA CONCRETAGEM.	
12. EM CASO DE CONCRETO PREPARADO IN LOCO, O MESMO DEVE SER FEITO	
EM BETONEIRA.	
13. ANTES DA EXECUÇÃO, AS FORMAS E A LOCAÇÃO DEVEM SER CONFIRMADAS	
PELO ENGENHEIRO RESPONSÁVEL.	
14. AS DÚVIDAS DEVEM SER ESCLARECIDAS JUNTO AO ENGENHEIRO	
CALCULISTA.	
15. REALIZAR E ACOMPANHAR CURA DO CONCRETO NOS PRIMEIROS SETE	
DIAS.	
16. TODAS AS COTAS DO PROJETO ESTÃO EM CENTÍMETROS.	
17. LEGENDAS DE VIGAS E PILARES:	
	Pilar que morre
	Pilar que nasce
	Pilar que passa
	Viga

NOTAS	
1. ESTE PROJETO É PROPRIEDADE DO PROJETISTA REGISTRADO NO SELO.	
CONFORME LEI Nº 5194/66 NÃO DEVE SER UTILIZADO PARA QUALQUER OUTRA	
FINALIDADE QUE NÃO SE RELACIONE COM A EXECUÇÃO DA PRESENTE	
EDIFICAÇÃO, SENDO TERMINANTEMENTE VEDADA SUA COLOCAÇÃO A	
DISPOSIÇÃO DE TERCEIROS.	
2. O PROJETISTA NÃO SE RESPONSABILIZA POR EVENTUAIS ALTERAÇÕES	
DESTES PROJETO DURANTE SUA EXECUÇÃO. QUALQUER MODIFICAÇÃO, O MESMO	
DEVE SER CONTATADO.	
3. ESTE PROJETO FOI ELABORADO NO LAY-OUT E INFORMAÇÕES FORNECIDAS PELO	
ARQUITETO OU PROPRIETÁRIO.	
4. QUALQUER MODIFICAÇÃO OU DÚVIDA DEVERÁ SER IMEDIATAMENTE	
COMUNICADA POR ESCRITO AO	
PROJETISTA.	

APROVAÇÕES/OBSERVAÇÕES			
Nº	REVISÕES	DATA	APROVAÇÃO

PLANTA DE FOMA

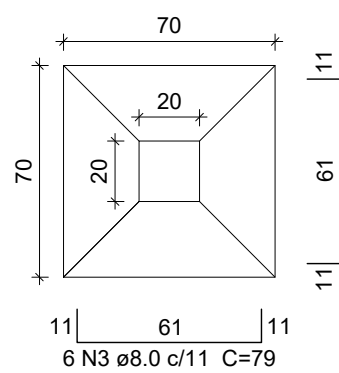
Escala 1:100

DETALHAMENTO DAS SAPATAS

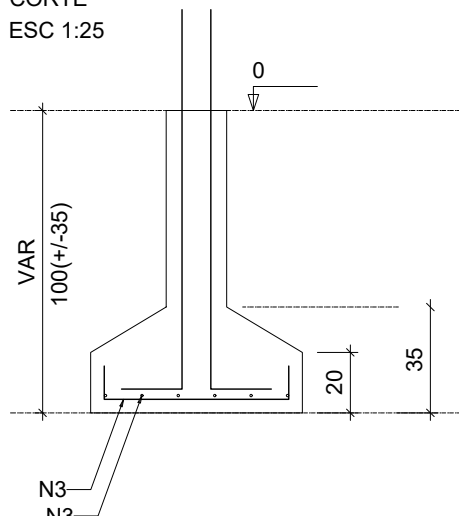
Escala indicada

S1=S2=S3=S4=S5=S6=S7=S8=S9=S10=S11=S12
=S13=S14=S15=S16=S17=S18=S19=S20=S21
=S22=S23=S24=S25=S26=S27=S28=S29=S30
=S31=S32=S33=S34=S35=S36=S37=S38=S39
=S40=S41=S42=S43=S44=S45=S46=S47=S48
=S49=S50=S51=S52=S53=S54

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



Relação do aço

54xS1

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	3	8.0	648	79	51192

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	512	222.2
PESO TOTAL (kg)			
CA50		222.2	

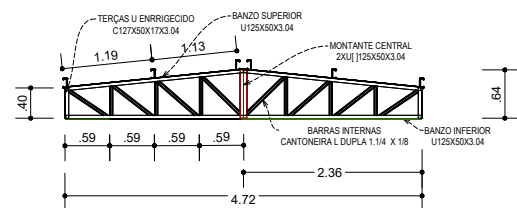
Volume de concreto (C-30) = 8.5 m³
Área de forma = 58.32 m²

ESTRUTURA METÁLICA

Escala indicada

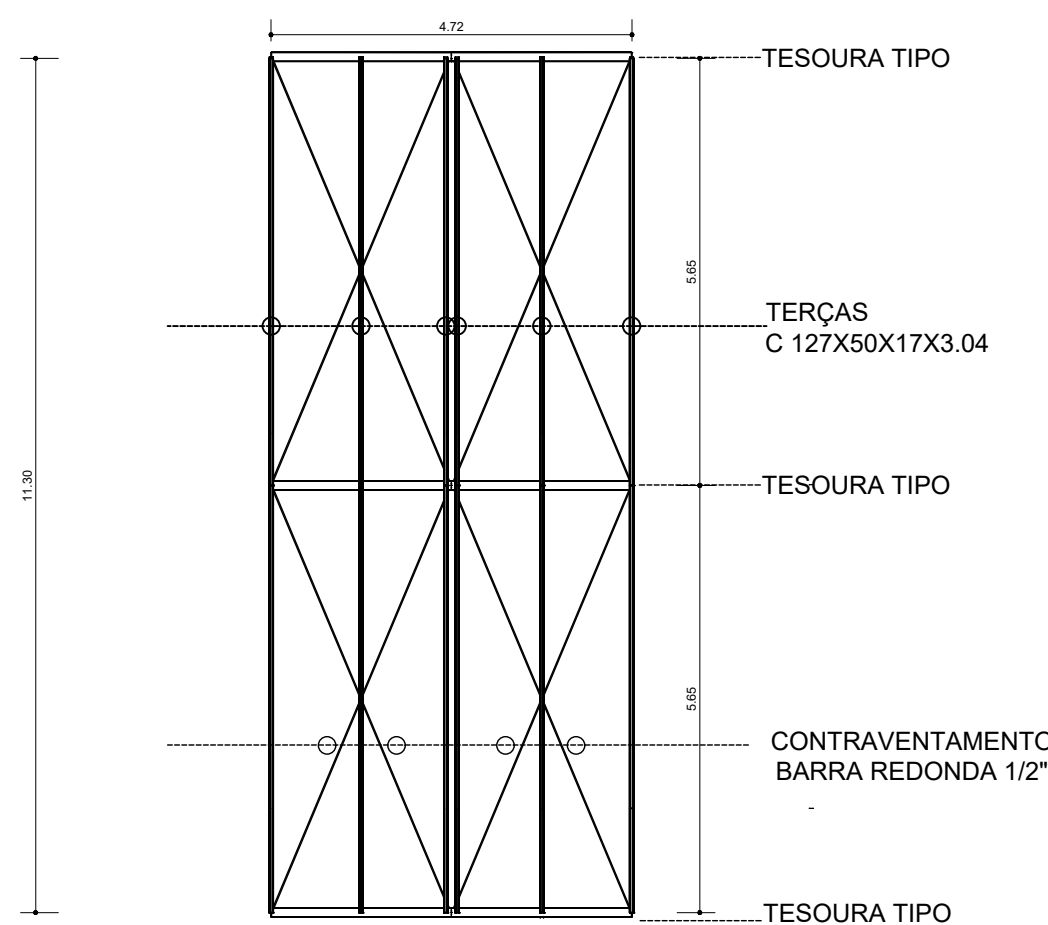
TESOURA TIPO <27X>

ESCALA: 1/100



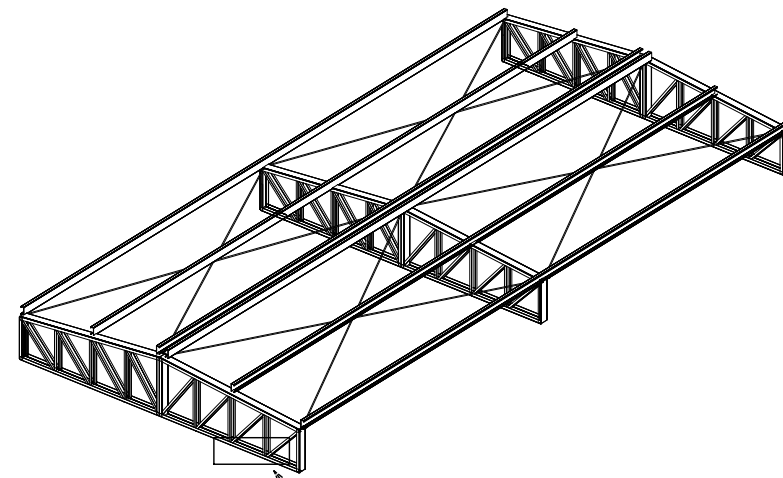
VISTA SUPERIOR DA COBERTA

ESCALA: 1/100



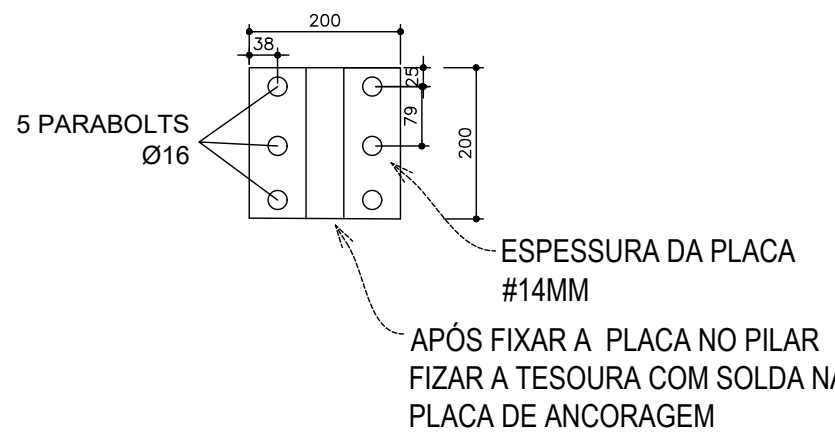
REPRESENTAÇÃO 3D

ESCALA: 1/100



APÓS FIXAR A PLACA NO PILAR
FIZAR A TESOURA COM SOLDA NA
PLACA DE ANCORAGEM

PLACA DE ANCORAGEM <S4X>



APÓS FIXAR A PLACA NO PILAR
FIZAR A TESOURA COM SOLDA NA
PLACA DE ANCORAGEM

NOTAS

- 1- MEDIDAS EM METRO, E MILÍMETROS.
- 2- CONFERIR COTAS NO LOCAL DA EXECUÇÃO ANTES DA FABRICAÇÃO E MONTAGEM DAS PEÇAS METÁLICAS.
- 3- PARA SOLDAR USAR ELETRODO REVESTIDO E 7018 / MIG-MAG ER 7056
- 4- PARAFUSOS E PORCAS ASTM A 325 - TIPO 1
- 5- AS COTAS FORM TIRADAS EM CAMPO DEVENDO SER CONFERIDAS ANTES DA FABRICAÇÃO E MONTAGEM.
- 6- TRILHAMENTO DAS TESOURAS, DIAGONAIS E MONTANTES POR DENTRO
- 7- UTILIZAR O CONTRAVENTAMENTO DOS PILARES NA SUAS EXTREMIDADES.
- 8- CASO DE DÚVIDA CONSULTAR O ENGENHEIRO CALCULISTA.

PREPARO DA SUPERFÍCIE METÁLICA

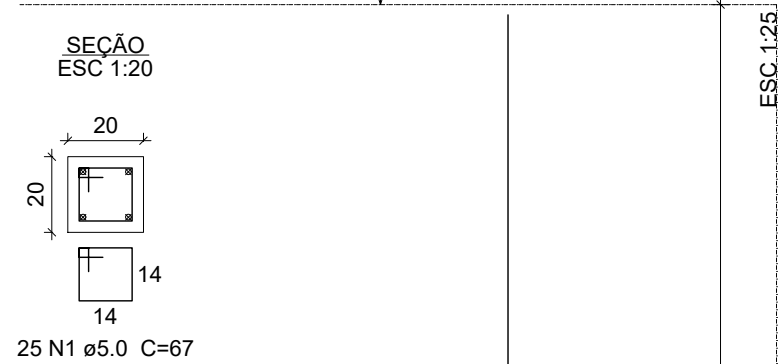
- 1- LIMPEZA MECÂNICA NORMA SIS - S13
- 2- APLICAR DUAS DEMÃO DE TINTA EPOXI MASTIC CURADO COM POLIURETA SENDO A 1ª DEMÃO PIGMENTADA COM ALUMINO E A 2ª DEMÃO NA COR DO ACABAMENTO FINAL (TIPO OXIDA E/OU SUMASTIC), COM ESPESSURA DA PELÍCULA SECA TOTAL APLICADA DE 240MC.

DETALHAMENTO DAOS PILARES

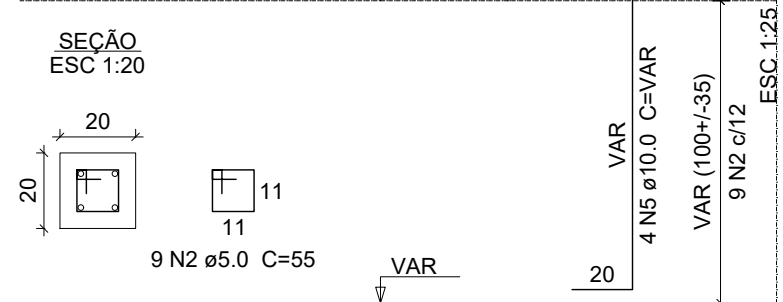
Escala indicada

P1=P2=P3=P4=P5=P6=P7=P8=P9=P10=P11=P12
=P13=P14=P15=P16=P17=P18=P19=P20=P21
=P22=P23=P24=P25=P26=P27=P28=P29=P30
=P31=P32=P33=P34=P35=P36=P37=P38=P39
=P40=P41=P42=P43=P44=P45=P46=P47=P48
=P49=P50=P51=P52=P53=P54

PAVIMENTO 2 - L2



PAVIMENTO - L1



Relação do aço

54xP1

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	1350	67	90450
	2	5.0	486	55	26730
CA50	4	10.0	216	297	64152
	5	10.0	216	VAR	VAR

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	959.1	650.4
CA60	5.0	1171.8	198.7
PESO TOTAL (kg)			
CA50		650.4	
CA60		198.7	

Volume de concreto (C-30) = 7.88 m³
Área de forma = 157.68 m²

CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL (NBR-6118: 2023)	
II - MODERADA REGIÃO URBANA	FATORES ATENUANTES: - Controle Rígido de qualidade e medidas na obra. - Ambientes revestidos com argamassa e pintura.
COBRIMENTOS: ARRANQUE: 3,0 cm PILARES: 3,0 cm VIGAS: 3,0 cm FUNDAÇÕES: 4,5 cm	FATOR ÁGUA/CEMENTO: DO CONCRETO: a/c < 0,55 CONCRETO: C30 Fck = 30MPa Ecs = 26.838 MPa Agregado: Basalto ou diabásio

NOTAS GERAIS

1. PROFUNDIDADE DA SAPATA: 1,0 METRO;
2. TIPO DE SOLO ESTIMADO: AREIA GROSSA, COMPACTA;
3. PRESSÃO ADMISSÍVEL: 2 KGf/cm²
4. PESO ESPECÍFICO: 1800 KGf/cm³
5. RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DO CONCRETO:
Sapata, viga, pilar e laje: 30 MPa;
6. CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II - MODERADA;
7. RELAÇÃO ÁGUA / CIMENTO < 0,55;
8. VIDA ÚTIL DA ESTRUTURA: 50 ANOS;
9. A TAXA DE SOLO FOI ESTIMADA;
10. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVE SEGUIR AS RECOMENDAÇÕES TÉCNICAS DA NBR 6118:2023;
11. EM CASO DO FORNECIMENTO DO CONCRETO SER USINADO, CONFIRMAR COM O FABRICANTE DO CONCRETO, A DISPONIBILIDADE, DOIS DIAS ANTES DA CONCRETAGEM;
12. EM CASO DE CONCRETO PREPARADO IN LOCO, O MESMO DEVE SER FEITO EM BETONEIRA;
13. ANTES DA EXECUÇÃO, AS FORMAS E A LOCAÇÃO DEVEM SER CONFERIDAS PELO ENGENHEIRO RESPONSÁVEL;
14. AS DÚVIDAS DEVEM SER ESCLARECIDAS JUNTO AO ENGENHEIRO CALCULISTA;
15. REALIZAR E ACOMPANHAR CURA DO CONCRETO NOS PRIMEIROS SETE DIAS;
16. TODAS AS COTAS DO PROJETO ESTÃO EM CENTÍMETROS;
17. LEGENDAS DE VIGAS E PILARES:

	Pilar que morre		Pilar que nasce
	Pilar que passa		Viga

NOTAS

1. ESTE PROJETO É PROPRIEDADE DO PROJETISTA REGISTRADO NO SELO. CONFORME LEI Nº: 5194/66 NÃO DEVE SER UTILIZADO PARA QUALQUER OUTRA FINALIDADE QUE NÃO SE RELACIONE COM A EXECUÇÃO DA PRESENTE EDIFICAÇÃO, SENDO TERMINANTEMENTE VEDADA SUA COLOCAÇÃO A DISPOSIÇÃO DE TERCEIROS.
2. O PROJETISTA NÃO SE RESPONSABILIZARÁ POR EVENTUAIS ALTERAÇÕES DESTES PROJETO DURANTE SUA EXECUÇÃO. QUALQUER MODIFICAÇÃO, O MESMO DEVE SER CONTACTADO.
3. ESTE PROJETO FOI BASEADO NO LAY-OUT E INFORMAÇÕES FORNECIDAS PELO ARQUITETO OU PROPRIETÁRIO.
4. QUALQUER MODIFICAÇÃO OU DÚVIDA DEVERÁ SER IMEDIATAMENTE COMUNICADA POR ESCRITO AO PROJETISTA.

APROVAÇÕES/OBSERVAÇÕES

Nº	REVISÕES	DATA	APROVAÇÃO

Aprovação:	
PROJETO:	
CONTRATANTE:	
DESCRÇÃO: PROJETO SEGUNDA ETAPA - FEIRA DE GADO	
ENDEREÇO: Dois Riachos - AL	
PROJETO ESTRUTURAL	
CONTEÚDO: DETALHAMENTO DAS SAPATAS; DETALHAMENTO DOS PILARES; DETALHAMENTO DA COBERTA METÁLICA.	FOLHA: 02 / 02
AUTOR DO PROJETO: Lucas Ferraz de Maia Bastos Bizerra CREA/AL n. 0218299567	ÁREAS:
COLABORAÇÃO José Luan	DISCIPLINA: ESTRUTURAL
ESCALA: indicada	CÓDIGO: EST_FEIRA DO GADO DOIS RIACHOS_R00.dwg
	DATA: JUNHO/2025