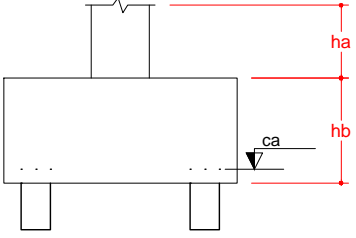
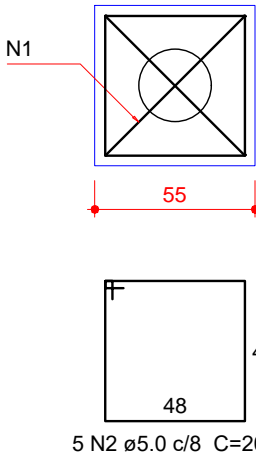


Pilar										Fundação										Bloco	
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx (kgf.m)	My (kgf.m)	Fx (tf)	Fy (tf)	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	n1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)					
P1	12x30	535.25	838.00	5.5	5.2	200	200	0.3	0.2	55	55	30	55	1	C25	-644					
P2	12x30	745.25	838.00	5.5	5.2	200	200	0.3	0.2	55	55	30	55	1	C25	-644					
P3	12x30	535.25	730.00	5.0	4.4	200	100	0.1	0.3	55	55	30	55	1	C25	-644					
P4	15x30	640.25	731.50	6.8	6.2	700	100	0.1	1.0	55	55	30	50	1	C25	-639					
P5	12x30	745.25	730.00	4.6	4.1	200	100	0.1	0.3	55	55	30	55	1	C25	-644					
P6	12x30	105.25	118.00	1.8	1.5	100	500	0.7	0.2	55	55	30	55	1	C25	-719					
P7	12x30	535.25	118.00	7.3	6.5	100	200	0.3	0.2	55	55	30	55	1	C25	-694					
P8	12x30	625.25	118.00	4.5	3.9	300	200	0.3	0.4	55	55	30	55	1	C25	-694					
P9	12x30	655.25	118.00	4.8	4.3	300	100	0.1	0.4	55	55	30	55	1	C25	-694					
P10	12x30	745.25	118.00	6.6	5.9	100	100	0.1	0.2	55	55	30	55	1	C25	-594					
P11	12x30	1064.20	118.00	1.4	1.1	100	300	0.4	0.1	55	55	30	55	1	C25	-568					
P12	12x30	105.25	10.00	2.2	1.8	100	500	0.7	0.2	55	55	30	55	1	C25	-719					
P13	12x30	535.25	10.00	1.3	1.0	100	300	0.4	0.2	55	55	30	55	1	C25	-694					
P14	12x30	625.25	10.00	0.3	-0.1	100	100	0.1	0.2	55	55	30	55	1	C25	-694					
P15	12x30	655.25	10.00	4.3	3.9	100	100	0.2	0.1	55	55	30	55	1	C25	-694					
P16	12x30	745.25	10.00	0.8	0.6	100	100	0.2	0.2	55	55	30	55	1	C25	-594					
P17	12x30	1064.20	10.00	1.7	1.3	100	300	0.4	0.1	55	55	30	55	1	C25	-568					

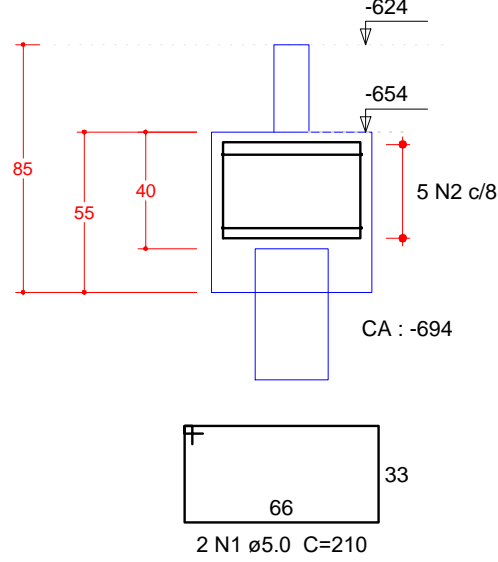
Estaca	Quantidade
C25	17



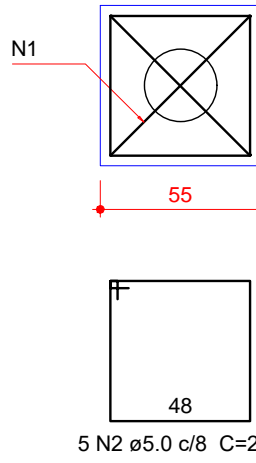
B7=B8=B13=B14
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



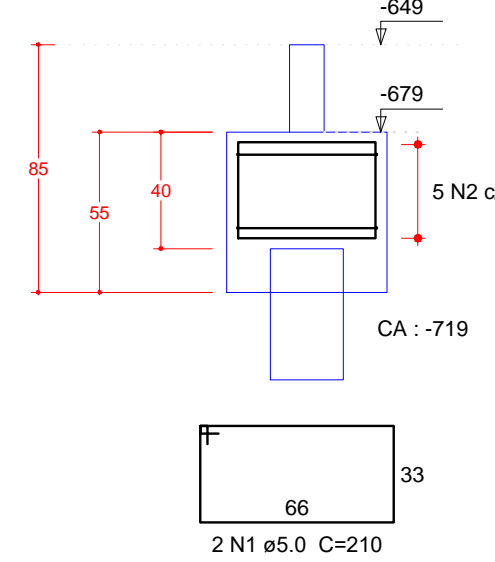
CORTE
ESC 1:25



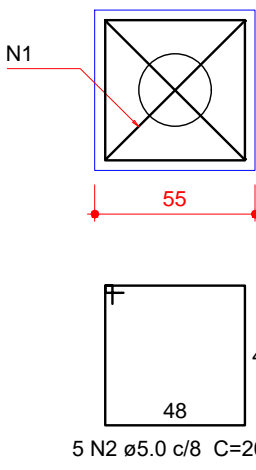
B6=B12
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



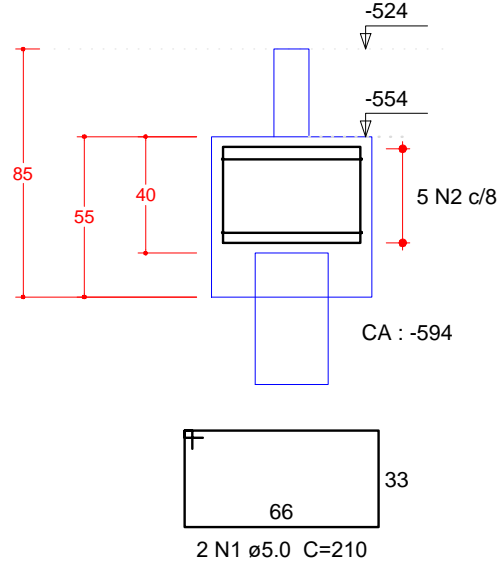
CORTE
ESC 1:25



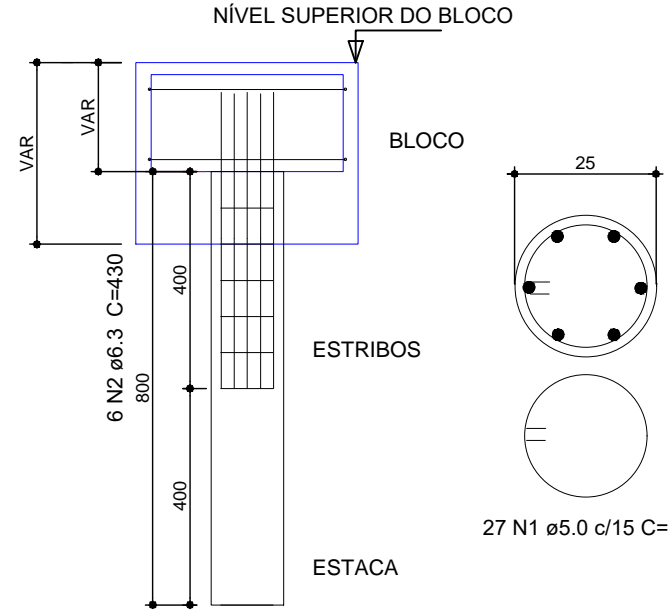
B9=B10=B15=B16
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25

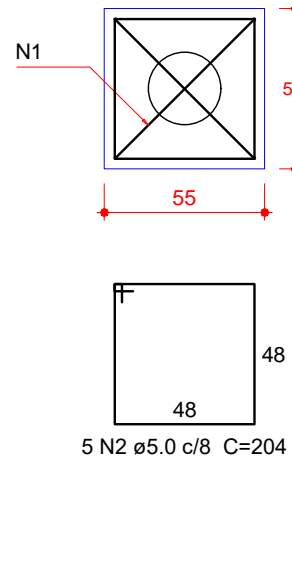


ESTACA ESCAVADA C=8m (x17)
SEM ESCALA

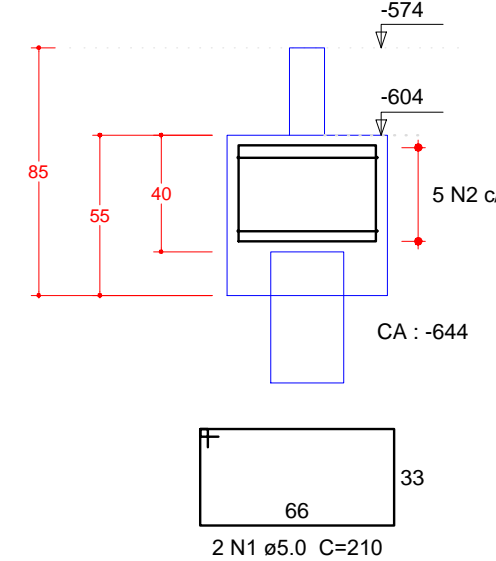


OBS: A FUNDAÇÃO DEVERÁ SER REVISTA APÓS EXECUÇÃO DA SONDAGEM.

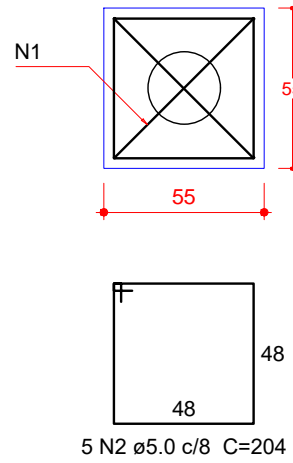
B1=B2=B3=B5
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



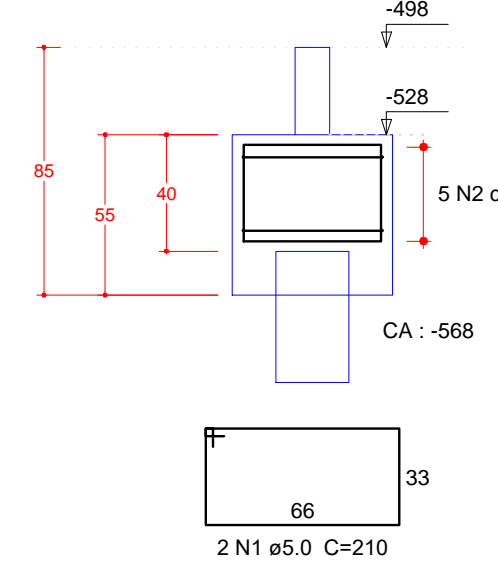
CORTE
ESC 1:25



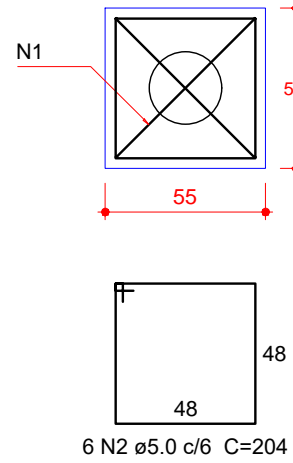
B11=B17
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



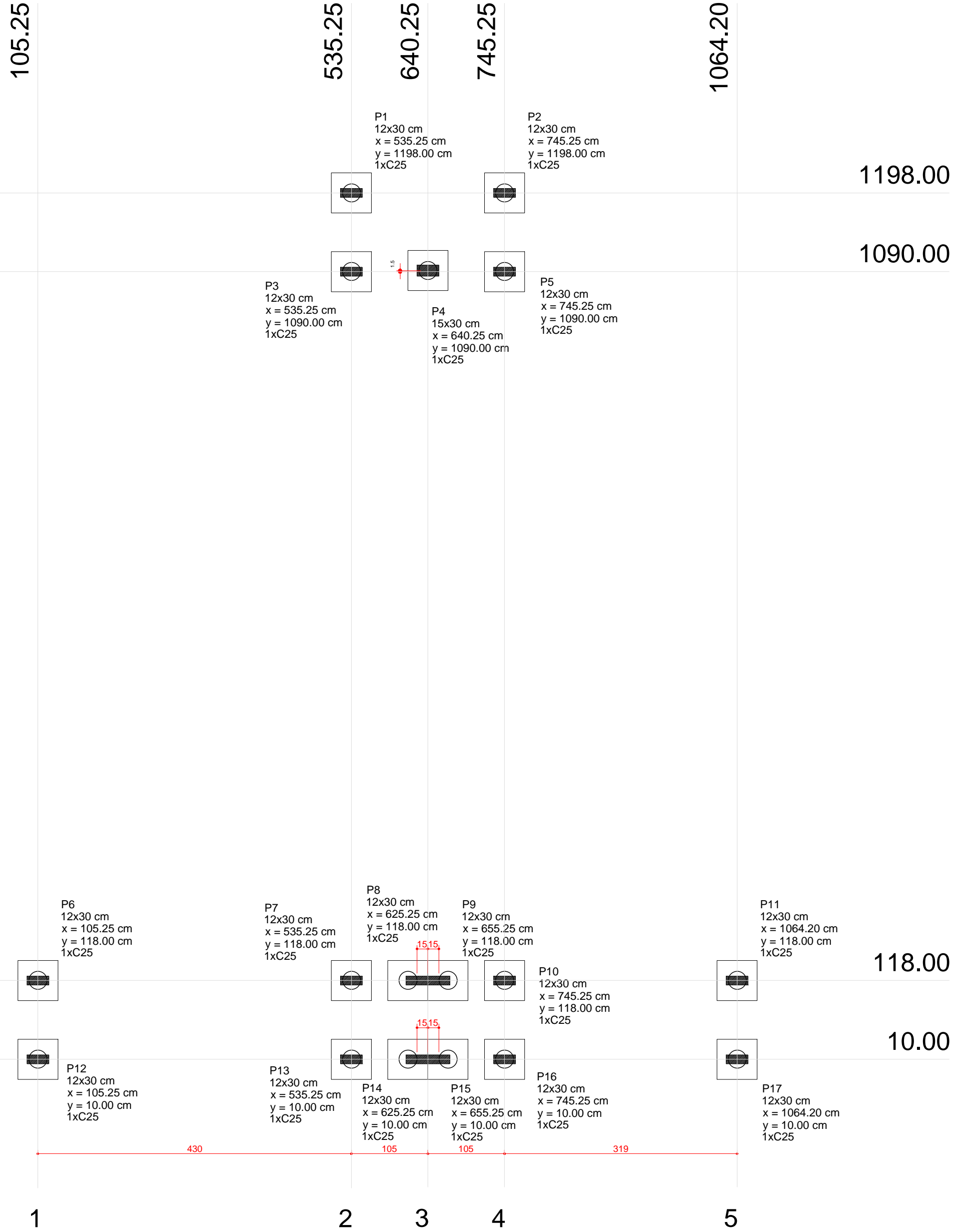
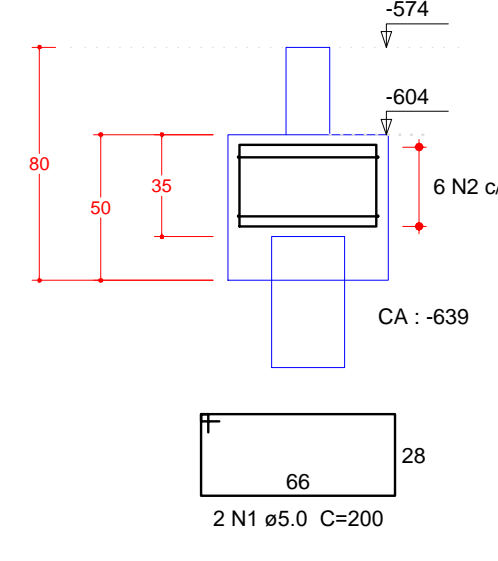
CORTE
ESC 1:25



B4
1xC25
PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



PLANTA DE LOCAÇÃO
ESCALA 1:50

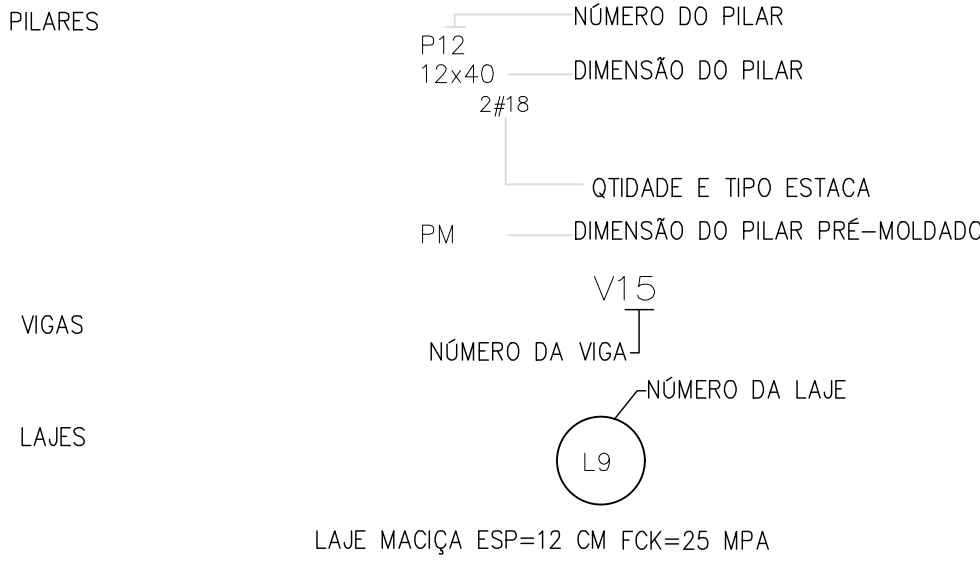
CONVENÇÕES

1		Pilares que nascem em vigas
2		Pilares que nascem em bloco
3		Pilares que seguem
4		Pilares que morrem
5	Medidas em centímetros.	
6	Cotas de níveis em metros. Em relação ao Nível 0,00	
7	As cotas de níveis são referentes ao Projeto Arquitetônico;	
7		Vazios

NOTAS IMPORTANTES

1	CONCRETO CONVENCIONAL: fck= 25 MPa; CONCRETO PRÉ-MOLDADO: fck= 50 MPa;
2	CONFIRMAR TODAS AS MEDIDAS NA OBRA;
3	EFEITUAR A LIMPEZA E UMEDECER AS FORMAS ANTES DA CONCRETAGEM;
4	ANTES DA CONCRETAGEM VERIFICAR O CORRETO POSICIONAMENTO DOS ELEMENTOS INDICADOS NOS DEMAIS PROJETOS;
5	EXECUTAR PASSAGENS PARA TUBULAÇÕES DE ÁGUA, ESGOTO E ELÉTRICIDADE. NÃO SERÁ PERMITIDO NENHUMA TUBULAÇÃO DENTRO DOS ELEMENTOS ESTRUTURAIS, EXCETO AS PREVISTAS EM PROJETO;
6	REALIZAR ENSAIOS DE COMPRESSÃO EM CORPO DE PROVA PARA ASSEGURAR A RESISTÊNCIA FINAL DO CONCRETO;
7	DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO RECOMENDADA DE 19mm;
8	DOSAGEM DO CONCRETO: PARA EVITAR SEGREGAÇÃO, DEVEM SER CONSIDERADAS AS PROPRIEDADES: ESTABILIDADE- EXSUDAÇÃO E SEGREGAÇÃO MOBILIDADE- VISCOSIDADE, COESÃO E ÂNGULO DE ATRITO INTERNO COMPACTIDADE- DENSIDADE NECESSITANDO, PORTANTO, DE UM ESTUDO EM FUNÇÃO DOS MATERIAIS A SEREM UTILIZADOS;
9	CURA DO CONCRETO: FUNÇÃO DO TIPO DE CIMENTO UTILIZADO E DA EXPOSIÇÃO AOS INTemperismos. A CURA DEVE SER DE: 7 DIAS PARA CONCRETO COM CIMENTO PORTLAND 10 DIAS PARA CONCRETO COM CIMENTO ALTO FORNO 20 DIAS PARA CONCRETO COM CIMENTO POZOLÂNICO CONSERVAR ÚMIDAS AS PARTES CONCRETADAS DURANTE O TEMPO DE CURA
10	RECUBRIMENTO DAS ARMADURAS MOLDADAS IN LOCO: VIGAS e PILARES= 2.5cm O RECUBRIMENTO DEVERÁ SER GARANTIDO COM O USO DE ESPAÇADORES LAJES= 2.5cm
11	FATOR ÁGUA/CEMENTO DO CONCRETO: AC ≤ 0.55
12	OS MUROS DE DIVISA DEVERÃO ESTAR DESVINCULADOS DA ESTRUTURA. (DEIXAR JUNTA DE DILATAÇÃO);
13	CONFRONTAR AS MEDIDAS DO PROJETO ESTRUTURAL COM O PROJETO ARQUITETÔNICO;
14	EM CASO DE DÚVIDAS CONSULTAR O CALCULISTA.

NOMENCLATURAS



QUADRO DE CARGAS

CARGAS PERMANENTES	
Peso Específico do Concreto	2500 Kg/m²
Pavimentação + Revestimento	150 Kg/m²
Alvenaria	1300 Kg/m²
CARGAS ACIDENTAIS	
	200 Kg/m²

Relação do aço Estacas

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	Q	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
17xEstaca	CA60	1	5.0	459	79	36361
	CA50	2	6.3	102	430	43860

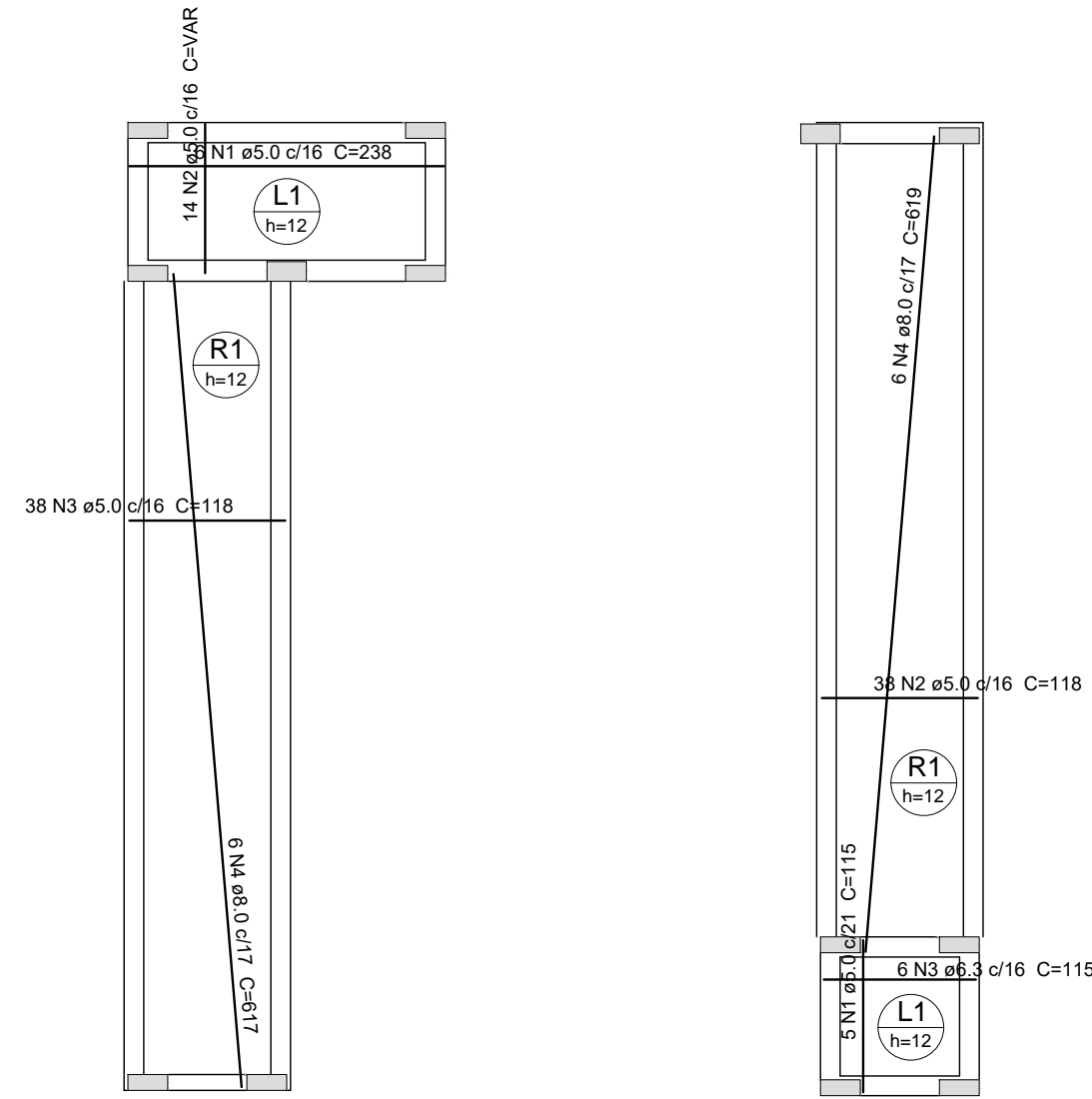
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	6.3	438.6	118.2
CA60	5.0	362.6	61.5
PESO TOTAL			
CA50	118.2		
CA60	61.5		

Vol. de concreto total (C-25) = 6.67 m³

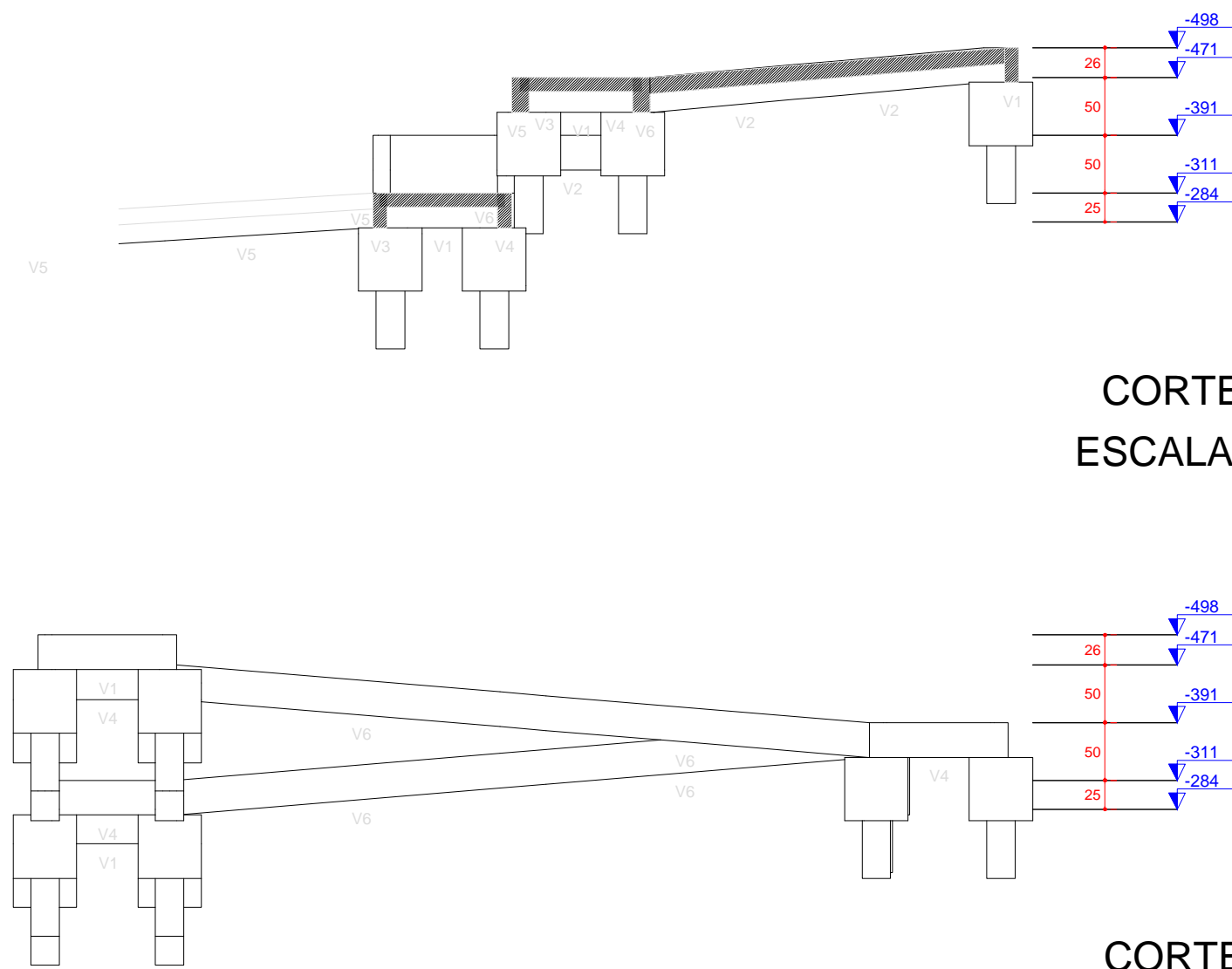
OBS. : CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL DA OBRA.

001	ENTREGA	19/11/2014
		pgE INCORPORADORA DE OBRAS LTDA PROJETOS - GERENCIAMENTO - EMPREENDIMENTOS
OBRA : RECEITA FEDERAL DO BRASIL - ACESSIBILIDADE		FRANCHA : ARGUVO : ESTRUTURAL
LOCAL : FOZ DO IGUAÇU/PR		DESENHO : KEROLYN
AUTORES DO PROJETO ARQUITETÔNICO: LUCIANA B. GUARIZA		DATA CONTRATO :
AUTOR DO PROJETO ESTRUTURAL: LÉA ROSANIA ZEIZER		ESCALA : INDICADA
RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA EXECUÇÃO:		PROCESSO / OFÍCIO :
REFERÊNCIA: RAMPA SAMAP: LOCAÇÃO E FUNDAÇÃO		CAU : 34.998-4
AUTORES DO PROJETO ARQUITETÔNICO: LUCIANA B. GUARIZA		CREA : 21.399-D
SAÍDA POU: DATA		



ARMADURA LAJE LANCE 2
ESCALA 1:50

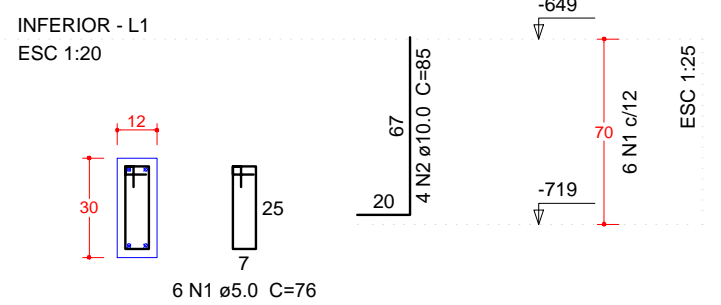
ARMADURA LAJE LANCE 3
ESCALA 1:50



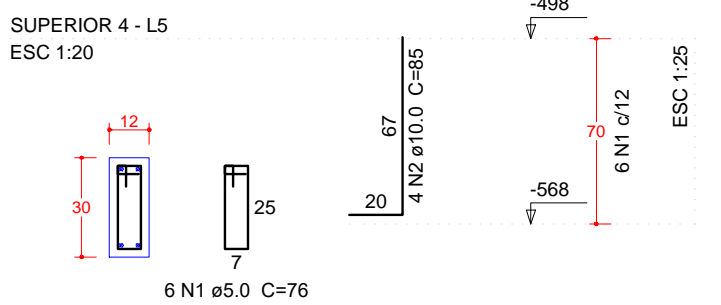
CORTE A-A
ESCALA 1:50

CORTE B-B
ESCALA 1:50

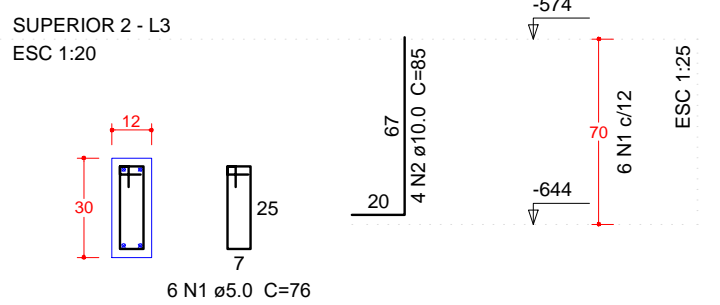
P6=P12



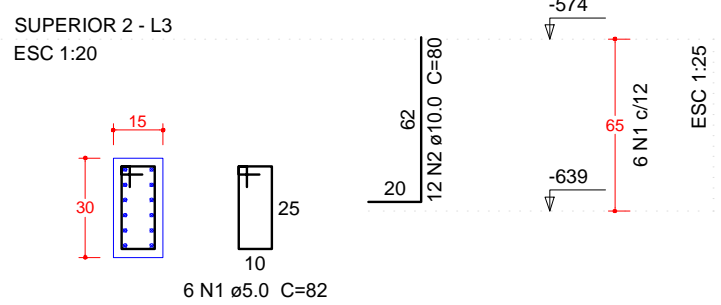
P11=P17



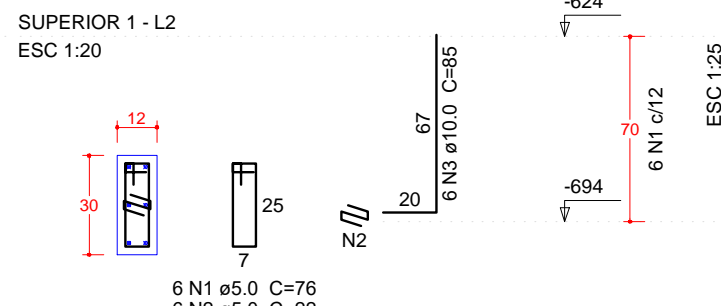
P1=P2=P3=P5



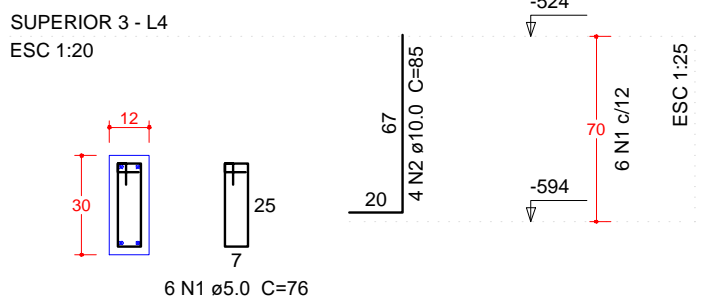
P4



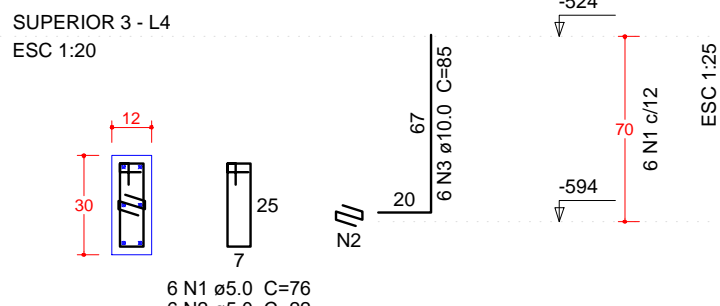
P8



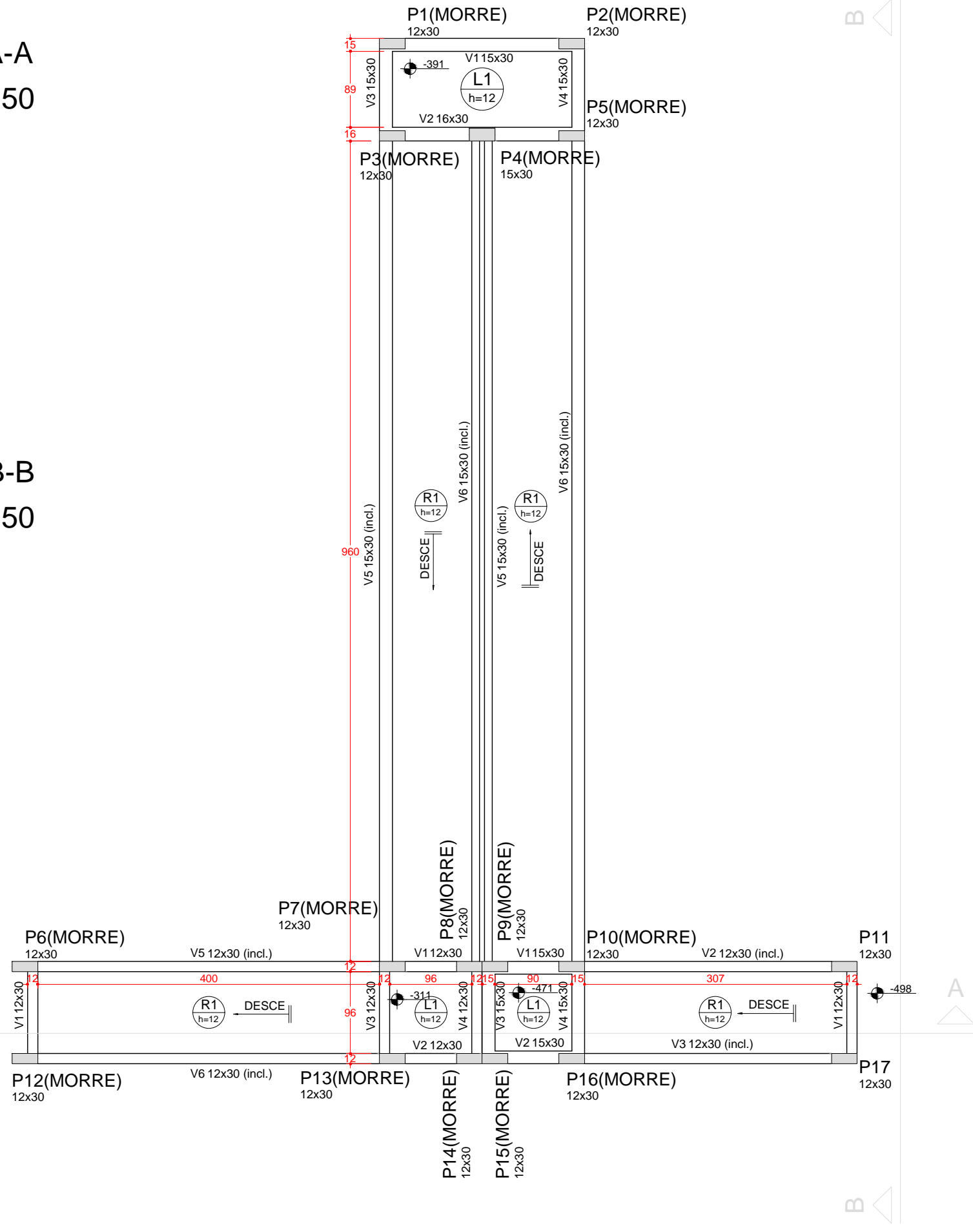
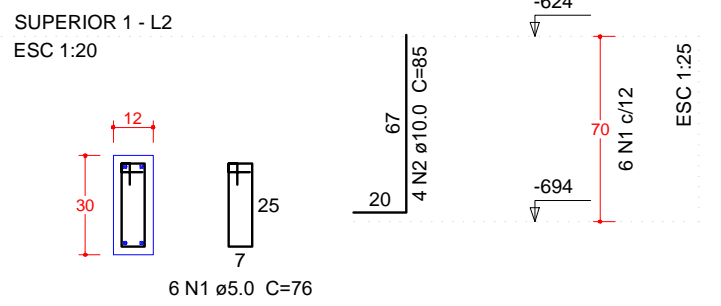
P10=P15=P16



P9



P7=P13=P14



FORMA RAMPA
ESCALA 1:50

Relação do aço dos Pilares

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
2xP6	CA60	1	5.0	12	76	912
	CA50	2	10.0	8	85	680

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	6.8	4.6
CA60	5.0	9.2	1.5
PESO TOTAL (kg)			
CA50	4.6		
CA60	1.5		

Volume de concreto (C-30) = 0.05 m³
Área de forma = 1.18 m²

Relação do aço dos Pilares

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
2xP11	CA60	1	5.0	12	76	912
	CA50	2	10.0	8	85	680

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	6.8	4.6
CA60	5.0	9.2	1.5
PESO TOTAL (kg)			
CA50	4.6		
CA60	1.5		

Volume de concreto (C-30) = 0.05 m³
Área de forma = 1.18 m²

Relação do aço dos Pilares

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
4xP1	CA60	1	5.0	24	76	1824
	CA50	2	10.0	16	85	1360
P4	CA60	1	5.0	6	82	492
	CA50	2	10.0	12	80	960

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	23.2	15.7
CA60	5.0	23.2	3.9
PESO TOTAL (kg)			
CA50	15.7		
CA60	3.9		

Volume de concreto (C-30) = 0.13 m³
Área de forma = 2.94 m²

Relação do aço dos Pilares

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
3xP7	CA60	1	5.0	18	76	1368
	CA50	2	10.0	12	85	1020
P8	CA60	1	5.0	6	76	456
	CA50	2	5.0	6	22	132
	CA50	3	10.0	6	85	510

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	15.3	10.4
CA60	5.0	19.6	3.3
PESO TOTAL (kg)			
CA50	10.4		
CA60	3.3		

Volume de concreto (C-30) = 0.1 m³
Área de forma = 2.35 m²

OBS. : CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL DA OBRA.

Relação do aço dos Pilares						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
P9	CA60	1	5.0	6	76	456
	CA60	2	5.0	6	22	132
	CA50	3	10.0	6	85	510
3xP10	CA60	1	5.0	18	76	1368
	CA50	2	10.0	12	85	1020

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	10.0	15.3	10.4
CA60	5.0	19.6	3.3
PESO TOTAL (kg)			
CA50	10.4		
CA60	3.3		

Volume de concreto (C-30) = 0.1 m³
Área de forma = 2.35 m²

Relação do aço Lance 01						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
Positivos	CA60	1	5.0	30	115	3450
	CA60	2	5.0	6	420	2520
	CA50	3	6.3	7	115	805

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	6.3	8.1	2.2
CA60	5.0	59.7	10.1
PESO TOTAL (kg)			
CA50	2.2		
CA60	10.1		

Volume de concreto (C-25) = 0.58 m³
Área de forma = 4.8 m²

Relação do aço Lance 02						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
Positivos	CA60	1	5.0	6	238	1428
	CA60	2	5.0	14	VAR	VAR
	CA60	3	5.0	38	118	4484
	CA50	4	8.0	6	617	3702

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	37.1	16.1
CA60	5.0	75	12.7
PESO TOTAL (kg)			
CA50	16.1		
CA60	12.7		

Volume de concreto (C-25) = 0.92 m³
Área de forma = 7.65 m²

Relação do aço Lance 03						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
Positivos	CA60	1	5.0	5	115	575
	CA60	2	5.0	38	118	4484
	CA50	3	6.3	6	115	690
	CA50	4	8.0	6	619	3714

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	6.3	6.9	1.9
CA60	8.0	37.2	16.1
CA60	5.0	50.6	8.6
PESO TOTAL (kg)			
CA50	18		
CA60	8.6		

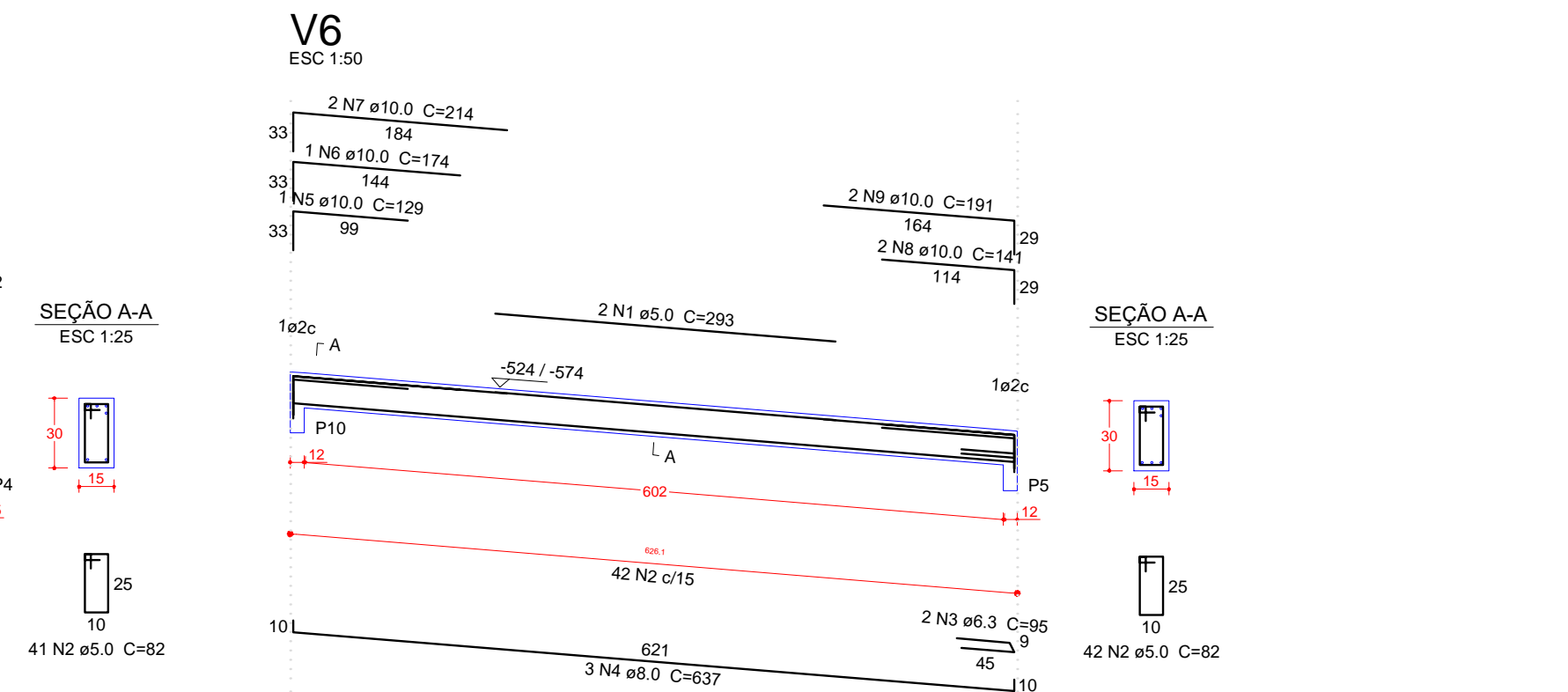
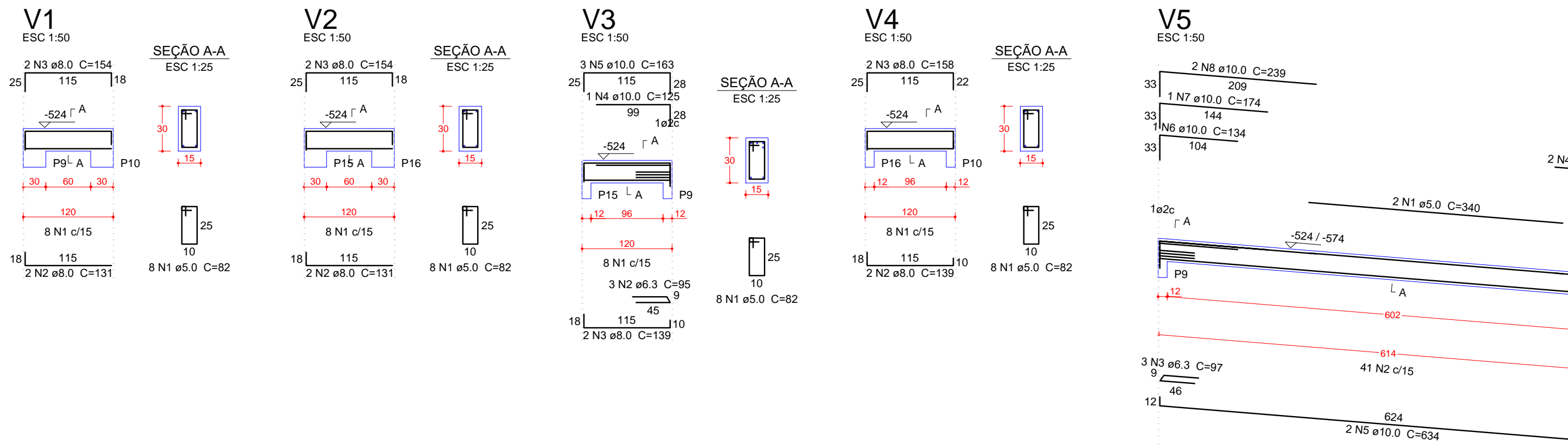
Volume de concreto (C-25) = 0.78 m³
Área de forma = 6.51 m²

Relação do aço Lance 04						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
Positivos	CA60	1	5.0	6	329	1974
	CA60	2	5.0	19	115	2185

Resumo do aço


AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA60	5.0	41.6	7.1
PESO TOTAL (kg)			
CA60	7.1		

Volume de concreto (C-25) = 0.35 m³
Área de forma = 2.96 m²



Relação do aço							Relação do aço						
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)	ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
V1	CABO	1	5.0	8	76	608	V1	CABO	1	5.0	8	76	456
	CABO	2	6.3	1	92	92		CABO	2	8.0	2	127	254
	CABO	3	8.0	2	156	312		CABO	3	8.0	2	150	300
V2	CABO	4	8.0	2	153	306	V2	CABO	1	5.0	6	76	456
	CABO	1	5.0	20	76	1520		CABO	2	8.0	2	127	254
	CABO	2	8.0	2	345	690		CABO	3	8.0	2	152	304
V3	CABO	3	8.0	2	373	746	V3	CABO	1	5.0	8	76	608
	CABO	8	5.0	20	76	1520		CABO	2	8.0	2	137	274
	CABO	2	8.0	2	345	690		CABO	3	8.0	2	152	304
V4	CABO	3	8.0	2	374	748	V4	CABO	6	6.3	2	76	186
	CABO	2	6.3	2	92	92		CABO	3	8.0	2	135	270
	CABO	4	12.5	2	176	352		CABO	4	12.5	2	176	352
Resumo do aço							Resumo do aço						
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)				AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)			
CABO	6.3	1	0.2				V5	CABO	1	5.0	27	76	2052
CABO	8.0	34.5	15					CABO	2	8.0	2	912	912
CABO	5.0	36.5	6.2					CABO	3	8.0	1	121	121
PESO TOTAL (kg)							V6	CABO	4	8.0	2	502	1004
CABO	15.2							CABO	1	5.0	27	76	2052
CABO	6.2							CABO	2	8.0	2	456	912
Volume de concreto (C-30) = 0.29 m³						Resumo do aço							
Área de forma = 5.88 m²						AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)				
						CABO	6.3	1.9	0.5				
							8.0	60.4	26.2				
							12.5	8.0	17.6				
							5.0	62.4	10.6				
						PESO TOTAL							
V1	CABO	1	5.0	8	76	608	V1	CABO	30.4				
	CABO	2	8.0	2	131	262		CABO	10.6				
	CABO	3	8.0	2	154	308	Volume de concreto (C-30) = 0.5 m³						
V2	CABO	1	5.0	8	76	608	Área de forma = 10.08 m²						
V3	CABO	1	5.0	8	82	656	V3	CABO	1	5.0	8	82	656
	CABO	2	6.3	3	95	285		CABO	2	6.3	2	95	190
	CABO	3	8.0	2	139	278		CABO	3	8.0	2	139	278
V4	CABO	4	10.0	1	125	125	V4	CABO	4	10.0	1	165	504
	CABO	3	8.0	3	163	489		CABO	1	5.0	8	82	656
	CABO	1	5.0	8	82	656		CABO	2	8.0	2	139	278
V5	CABO	2	8.0	2	139	278	V5	CABO	3	8.0	2	139	278
	CABO	3	8.0	196	316	CABO		4	10.0	3	167	501	
	CABO	1	5.0	2	340	680		CABO	1	5.0	2	268	576
V6	CABO	2	5.0	41	82	3444	V6	CABO	3	8.0	2	139	278
	CABO	2	5.0	42	82	3362		CABO	4	10.0	3	167	501
	CABO	4	8.0	3	637	1911		CABO	1	5.0	2	268	576
	CABO	5	10.0	1	129	129		CABO	2	5.0	42	82	3444
	CABO	6	10.0	1	174	174		CABO	3	8.0	2	139	278
	CABO	7	10.0	2	214	428		CABO	4	8.0	3	637	1911
	CABO	8	10.0	2	181	362		CABO	5	10.0	2	195	390
	CABO	9	10.0	2	191	382		CABO	6	10.0	2	195	390
	Resumo do aço							CABO	7	10.0	1	130	130
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)				V6	CABO	8	10.0	1	165	504
CABO	6.3	7.7	2.1					CABO	9	10.0	2	215	430
CABO	8.0	41.6	18					CABO	1	5.0	2	345	690
PESO TOTAL (kg)	10.0	40.7	27.6				CABO	2	5.0	41	82	3362	
	5.0	107	18.1				CABO	3	8.0	2	139	278	
							CABO	4	8.0	2	115	230	
						CABO	5	10.0	2	633	1266		
						CABO	6	10.0	1	135	135		
						CABO	7	10.0	1	175	175		
						CABO	8	10.0	2	235	470		
Resumo do aço						Resumo do aço							
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)				AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)			
CABO	6.3	1	0.2				CABO	6.3	6.7	1.8			
CABO	8.0	5.6	2.5					8.0	47.6	20.6			
CABO	5.0	6.1	1					10.0	44.7	30.3			
PESO TOTAL (kg)							CABO	5.0	120.4	20.4			
CABO	2.7						PESO TOTAL						
CABO	1						CABO	52.7					
Volume de concreto (C-30) = 0.04 m³						CABO	20.4						
Área de forma = 0.86 m²						Volume de concreto (C-30) = 0.89 m³							
						Área de forma = 14.81 m²							

OBS. : CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL DA OBRA.

001	ENTREGA	19/11/2014
 <div> <p>pgE INCORPORADORA DE OBRAS LTDA PROJETOS - GERENCIAMENTO - EMPREENDIMENTOS</p> <p>OBRA : RECEITA FEDERAL DO BRASIL - ACESSIBILIDADE LOCAL : FOZ DO IGUAÇU/PR</p> </div>		
<p>INCORPORADORA DE OBRAS LTDA RUA PRIMEIRA DE ABRIL, 1400 - JARDIM XV CEP. 80.000-000 - CURITIBA - PR FONE/FAX: (011) 3028-3000</p>		
<p>REFERÊNCIA:</p> <p>RAMPA SAMAP: ARMADURA DAS VIGAS</p> <p>AUTORES DO PROJETO ARQUITETÔNICO: LUCIANA B. GUARIZZA</p> <p>AUTOR DO PROJETO ESTRUTURAL: LEA ROSANJA ZEIZER</p>	<p>CAU : 34.998-4</p> <p>CREA : 21.399-D</p>	<p>PRONCHIA :</p> <p>EST 03</p> <p>ARQUIVO: ESTRUTURAL DESENHO: KEROLYN DATA CONTRATO : ESCALA : INDICADA</p>
RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA EXECUÇÃO:	CREA :	SABIA POU : DATA : PROCESSO / OFÍCIO :



Ministério da Economia

PÁGINA DE AUTENTICAÇÃO

O Ministério da Economia garante a integridade e a autenticidade deste documento nos termos do Art. 10, § 1º, da Medida Provisória nº 2.200-2, de 24 de agosto de 2001 e da Lei nº 12.682, de 09 de julho de 2012.

A página de autenticação não faz parte dos documentos do processo, possuindo assim uma numeração independente.

Documento juntado ao processo em 21/10/2022 09:59:55 por IVAN OLIVETE DO AMARAL, servidor habilitado e reconhecido via certificado digital, a partir da obtenção do documento no processo 10980.729276/2022-54.

Histórico de ações sobre o documento:

Documento autenticado digitalmente no processo 10980.723179/2022-58 em 18/03/2022 12:57:13 por JOSE WALDINEY DOS SANTOS

Esta cópia / impressão foi realizada por SIGRID HAGER STRAMBI em 22/03/2023.

Instrução para localizar e conferir eletronicamente este documento na Internet:

- 1) Acesse o endereço:
<https://cav.receita.fazenda.gov.br/eCAC/publico/login.aspx>
- 2) Entre no menu "Legislação e Processo".
- 3) Selecione a opção "e-AssinaRFB - Validar e Assinar Documentos Digitais".
- 4) Digite o código abaixo:

EP22.0323.08546.9HJG

- 5) O sistema apresentará a cópia do documento eletrônico armazenado nos servidores da Receita Federal do Brasil.

Código hash do documento, recebido pelo sistema e-Processo, obtido através do algoritmo sha2:
1F845720CE7AEFDECE9365665B972755BA5FBE16461672DCEC710EE45F52E8AD