



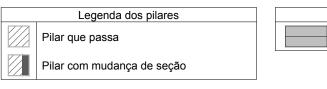
Vigas					
Nome	Seção	Elevação	Nível		
	(cm)	(cm)	(cm)		
V1	20x30	0	0		
V2	20x30	0	0		
V3	20x30	0	0		
V4	20x30	0	0		
V5	14x30	0	0		
V6	20x30	0	0		
V7	20x30	0	0		
V8	14x30	0	0		

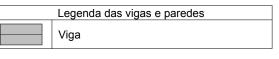
Características dos materiais				
fck Ecs				
(kgf/cm²)	(kgf/cm²)			
250 289800				

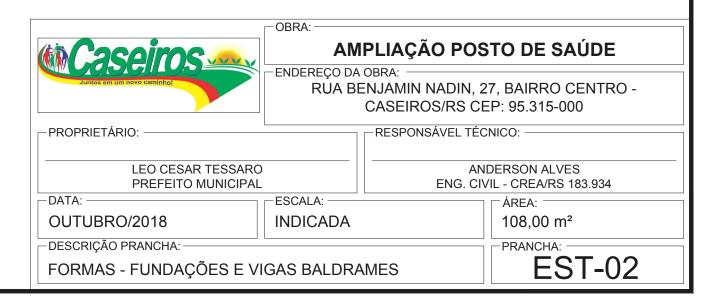
Dimensão máxi	ma do agred	ado = 19	mm

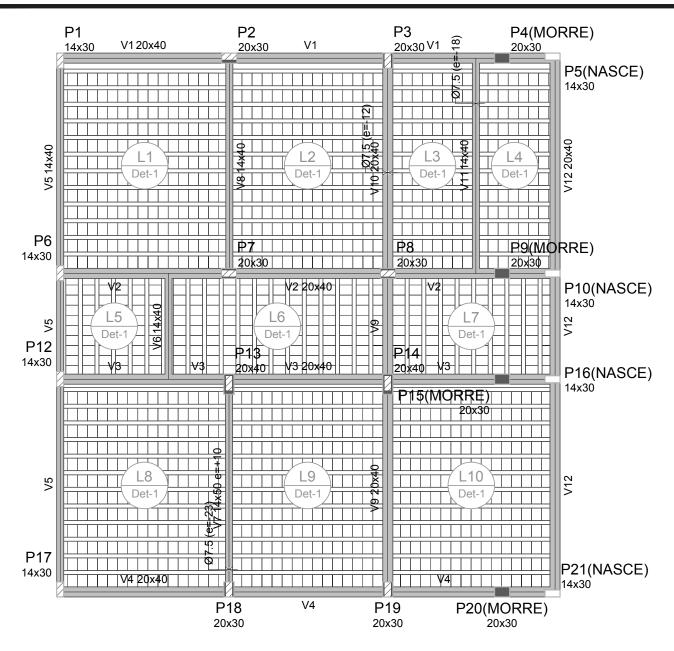
		21				
Pilares						
Nome	Seção	Elevação	Nível			
	(cm)	(cm)	(cm)			
P1	14x30	0	0			
P2	20x30	0	0			
P3	20x30	0	0			
P4	20x30	0	0			
P6	14x30	0	0			
P7	20x30	0	0			
P8	20x30	0	0			
P9	20x30	0	0			
P12	14x30	0	0			
P13	20x40	0	0			
P14	20x40	0	0			
P15	20x30	0	0			
P17	14x30	0	0			
P18	20x30	0	0			
P19	20x30	0	0			
P20	20x30	0	0			

Vigas						
Nome	Seção	Elevação	Nível			
	(cm)	(cm)	(cm)			
V1	20x40	0	362			
V2	20x40	0	362			
V3	20x40	0	362			
V4	20x40	0	362			
V5	14x40	0	362			
V6	14x40	0	362			
V7	14x50	10	372			
V8	14x40	0	362			
V9	20x40	0	362			
V10	20x40	0	362			
V11	14x40	0	362			
V12	20x40	0	362			



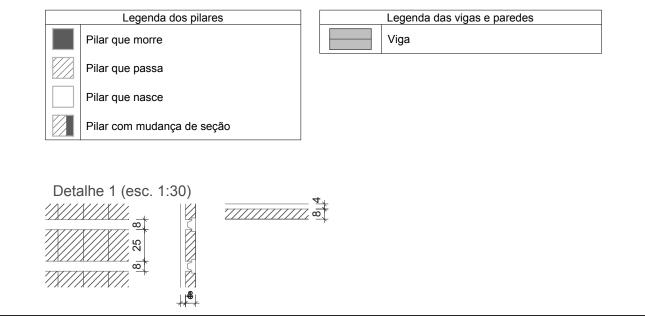






1 FORMA TÉRREO (Nível 362)

ESCALA 1:75



Lajes								
	Dados					Sobrecarga (kgf/m²)		
Nome	Tipo	Altura	Elevação	Nível	Peso próprio	Adicional	Acidental	Localizada
		(cm)	(cm)	(cm)	(kgf/m²)			
L1	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L2	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L3	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L4	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L5	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L6	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L7	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L8	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L9	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-
L10	Pré-moldada	12	0	362	258	100	250	-

Blocos de enchimento						
Detalhe	talhe Tipo Nome Dimensões(cm) Quantidade				Quantidade	
			hb	bx	by	
1	Lajota cerâmica	B8/25/20	8	25	20	1353

(kgf/cm²) 250

Pilares					
Nome	Seção	Elevação	Nível		
	(cm)	(cm)	(cm)		
P1	14x30	0	362		
P2	20x30	0	362		
P3	20x30	0	362		
P4	20x30	0	362		
P5	14x30	0	362		
P6	14x30	0	362		
P7	20x30	0	362		
P8	20x30	0	362		
P9	20x30	0	362		
P10	14x30	0	362		
P12	14x30	0	362		
P13	20x40	0	362		
P14	20x40	0	362		
P15	20x30	0	362		
P16	14x30	0	362		
P17	14x30	0	362		
P18	20x30	0	362		
P19	20x30	0	362		
P20	20x30	0	362		
P21	14x30	0	362		

,	Vigas	
Seção	Elevação	Nível
(cm)	(cm)	(cm)
20x40	0	362
14x40	0	362
14x40	0	362
14x50	10	372
14x40	0	362
20x40	0	362
20x40	0	362
	Seção (cm) 20x40 20x40 20x40 20x40 14x40 14x40 14x50 14x40 20x40	(cm) (cm) 20x40 0 20x40 0 20x40 0 20x40 0 14x40 0 14x50 10 14x40 0 20x40 0

Características dos materiais

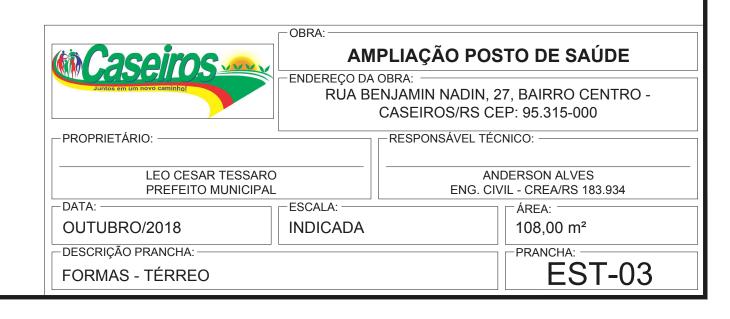
(kgf/cm²)

289800

0

362

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

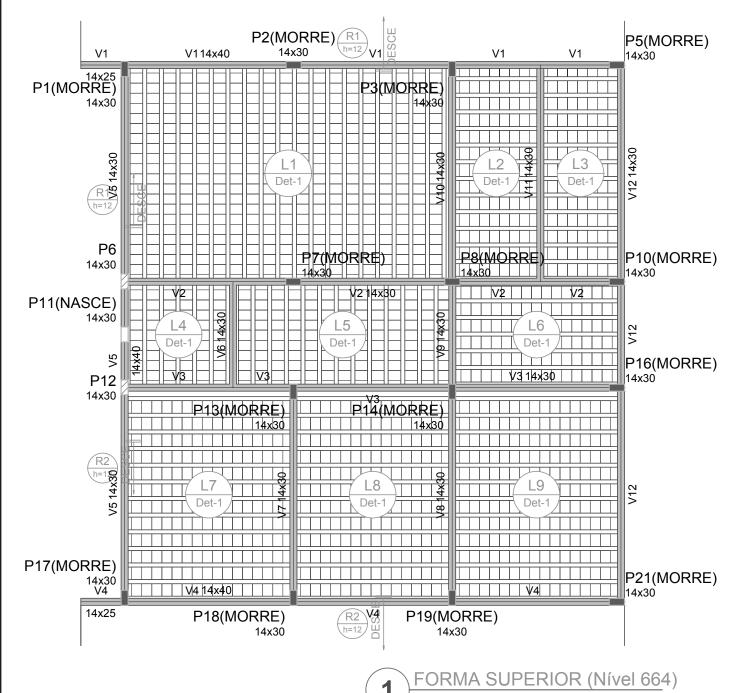


V11

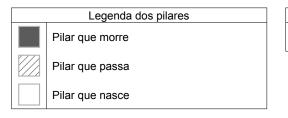
V12

14x40

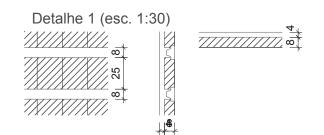
20x40







Legenda das vigas e paredes
Viga



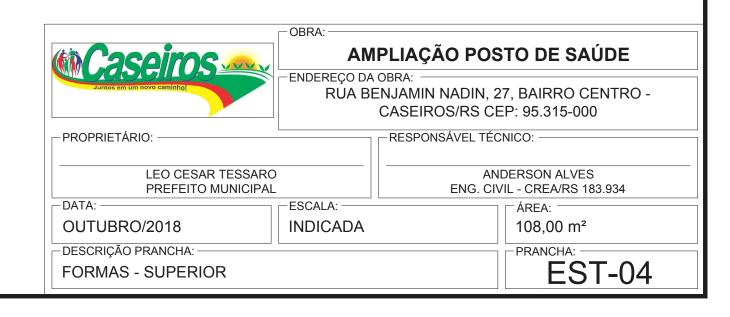
Características					
	dos materiais				
fck	Ecs				
(kgf/cm²)	(kgf/cm²)				
250	289800				
Dimensão máxima do agregado = 19 mm					

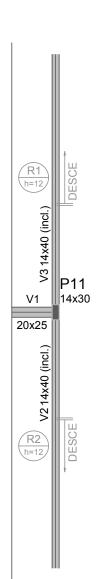
Vigas							
Nome	Seção	Elevação	Nível				
	(cm)	(cm)	(cm)				
V1	14x25	0	664				
	14x40	0	664				
V2	14x30	0	664				
V3	14x30	0	664				
V4	14x25	0	664				
	14x40	0	664				
V5	14x30	0	664				
	14x40	0	664				
	14x30	0	664				
V6	14x30	0	664				
V7	14x30	0	664				
V8	14x30	0	664				
V9	14x30	0	664				
V10	14x30	0	664				
V11	14x30	0	664				
V12	14x30	0	664				

Pilares						
Nome	Seção	o Elevação Nível				
	(cm)	(cm)	(cm)			
P1	14x30	0	664			
P2	14x30	0	664			
P3	14x30	0	664			
P5	14x30	0	664			
P6	14x30	0	664			
P7	14x30	0	664			
P8	14x30	0	664			
P10	14x30	0	664			
P11	14x30	0	664			
P12	14x30	0	664			
P13	14x30	0	664			
P14	14x30	0	664			
P16	14x30	0	664			
P17	14x30	0	664			
P18	14x30	0	664			
P19	14x30	0	664			
P21	14x30	0	664			

	Lajes								
			Dados			So	brecarga (kgf/	m²)	
Nome	Tipo	Altura	Elevação	Nível	Peso próprio	Adicional	Acidental	Localizada	
		(cm)	(cm)	(cm)	(kgf/m²)				
L1	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L2	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L3	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L4	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L5	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L6	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L7	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L8	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
L9	Pré-moldada	12	0	664	258	150	50	-	
R1	Maciça	12	0	664	311	150	70	-	
R2	Maciça	12	0	664	311	150	70	-	

	Blocos de enchimento							
Detalhe	Tipo	Nome	Dimensões(cm)			Quantidade		
			hb	bx	by			
1	Lajota cerâmica	B8/25/20	8	25	20	1351		





Vigas							
Nome	Seção	Elevação	Nível				
	(cm)	(cm)	(cm)				
V1	20x25	0	814				
V2	14x40	0 / -150	814 / 664				
V3	14x40	0 / -150	814 / 664				

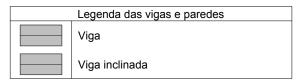
	Lajes									
Dados						So	brecarga (kgf/	m²)		
Nome	Tipo	Altura	Elevação	Nível	Peso próprio	Adicional	Acidental	Localizada		
		(cm)	(cm)	(cm)	(kgf/m²)					
R1	Maciça	12	0	814	300	150	100	-		
R2	Maciça	12	0	814	300	150	100	-		

Características dos materiais					
fck	Ecs				
(kgf/cm²)	(kgf/cm²)				
250	289800				

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

	Pilares						
Nome	me Seção Elevação Nível						
	(cm)	(cm)	(cm)				
P11	14x30	0	814				

Legenda dos pilares						
	Pilar que morre					

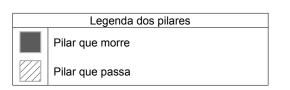




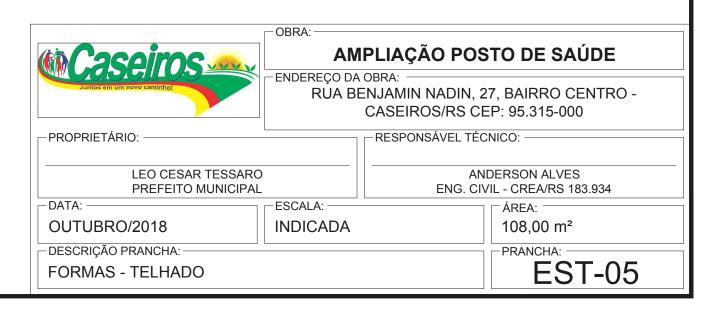
Características dos materiais				
fck	Ecs			
(kgf/cm²)	(kgf/cm²)			
250	289800			

Dimensão máxima do agregado = 19 mm

Pilares						
Nome	Seção Elevação Níve					
	(cm)	(cm)	(cm)			
P6	14x30	0	784			
P11	14x30	0	784			
P12	14x30	0	784			





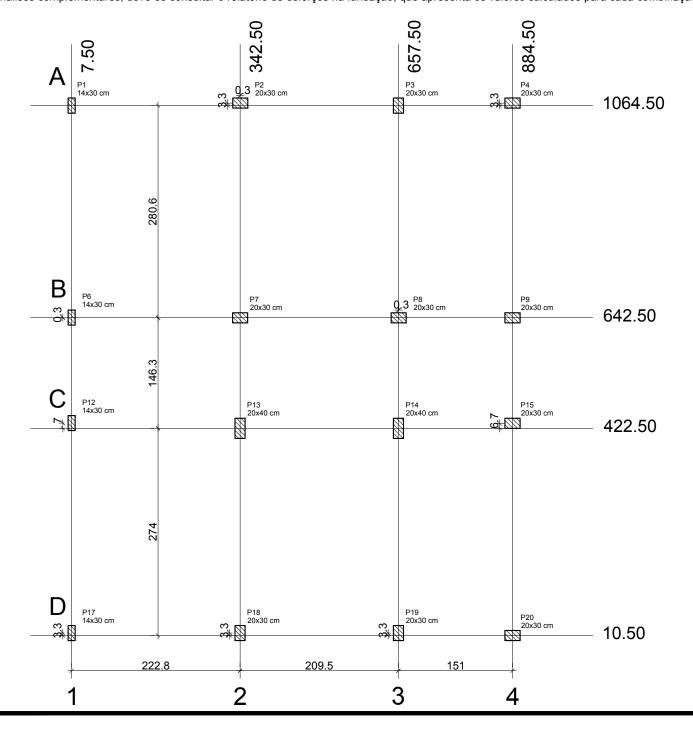


	Pilar												
Nome	Seção	Х	Y	Carga Máx.	Carga Mín.	Mx Máxin	no (kgf.m)	My Máxim	no (kgf.m)	Fx Máx	timo (tf)	Fy Máx	timo (tf)
	(cm)	(cm)	(cm)	(tf)	(tf)	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo
P1	14x30	7.50	1064.50	15.1	10.9	0	0	0	0	0.2	-0.5	0.5	0.0
P2	20x30	343.00	1069.50	18.6	14.8	0	0	0	0	0.7	-0.7	0.4	-0.1
P3	20x30	657.50	1064.50	16.4	12.8	0	0	0	0	0.8	-0.7	0.6	-0.2
P4	20x30	884.50	1069.50	16.3	10.0	0	0	0	0	0.8	-0.3	0.5	0.0
P6	14x30	7.50	643.00	17.0	12.5	0	0	0	0	0.2	-0.5	0.5	-0.9
P7	20x30	342.50	642.50	22.9	18.1	0	0	0	0	0.8	-0.9	0.8	-0.9
P8	20x30	658.00	642.50	19.3	13.0	0	0	0	0	1.0	-1.3	0.7	-1.0
P9	20x30	884.50	642.50	21.8	13.2	0	0	0	0	1.0	-0.3	0.2	-0.7
P12	14x30	7.50	433.00	17.3	12.8	0	0	0	0	0.1	-0.4	0.9	-0.7
P13	20x40	342.50	422.50	23.0	19.2	0	0	0	0	0.6	-0.8	1.1	-1.3
P14	20x40	657.50	422.50	17.3	11.6	0	0	0	0	0.8	-1.0	1.2	-1.2
P15	20x30	884.50	432.50	19.6	12.6	0	0	0	0	0.9	-0.4	0.8	-0.2
P17	14x30	7.50	15.50	15.5	11.5	0	0	0	0	0.1	-0.4	0.0	-0.5
P18	20x30	342.50	15.50	19.5	14.4	0	0	0	0	0.6	-0.7	0.3	-0.5
P19	20x30	657.50	15.50	16.6	11.4	0	0	0	0	0.8	-1.0	0.4	-0.5
P20	20x30	884.50	10.50	15.4	8.3	0	0	0	0	0.8	-0.5	0.0	-0.6

Locaç	ão no eixo X
Coordenadas	Nome
(cm)	
7.50	P1, P6, P12, P17
342.50	P7, P13, P18
343.00	P2
657.50	P3, P14, P19
658.00	P8
884.50	P4, P9, P15, P20

Locação no eixo Y						
Coordenadas	Nome					
(cm)						
1069.50	P2, P4					
1064.50	P1, P3					
643.00	P6					
642.50	P7, P8, P9					
433.00	P12					
432.50	P15					
422.50	P13, P14					
15.50	P17, P18, P19					
10.50	P20					

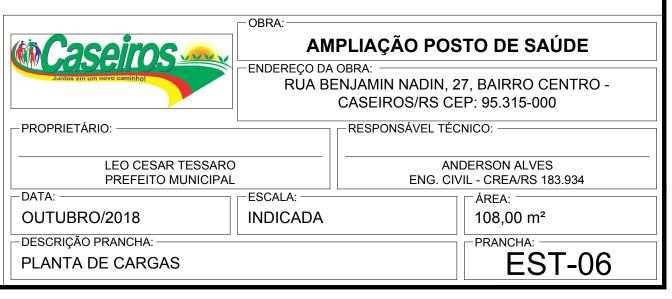
Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela envoltória de todas as combinações definidas para as fundações. Para análises complementares, deve-se consultar o relatório de esforços na fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.

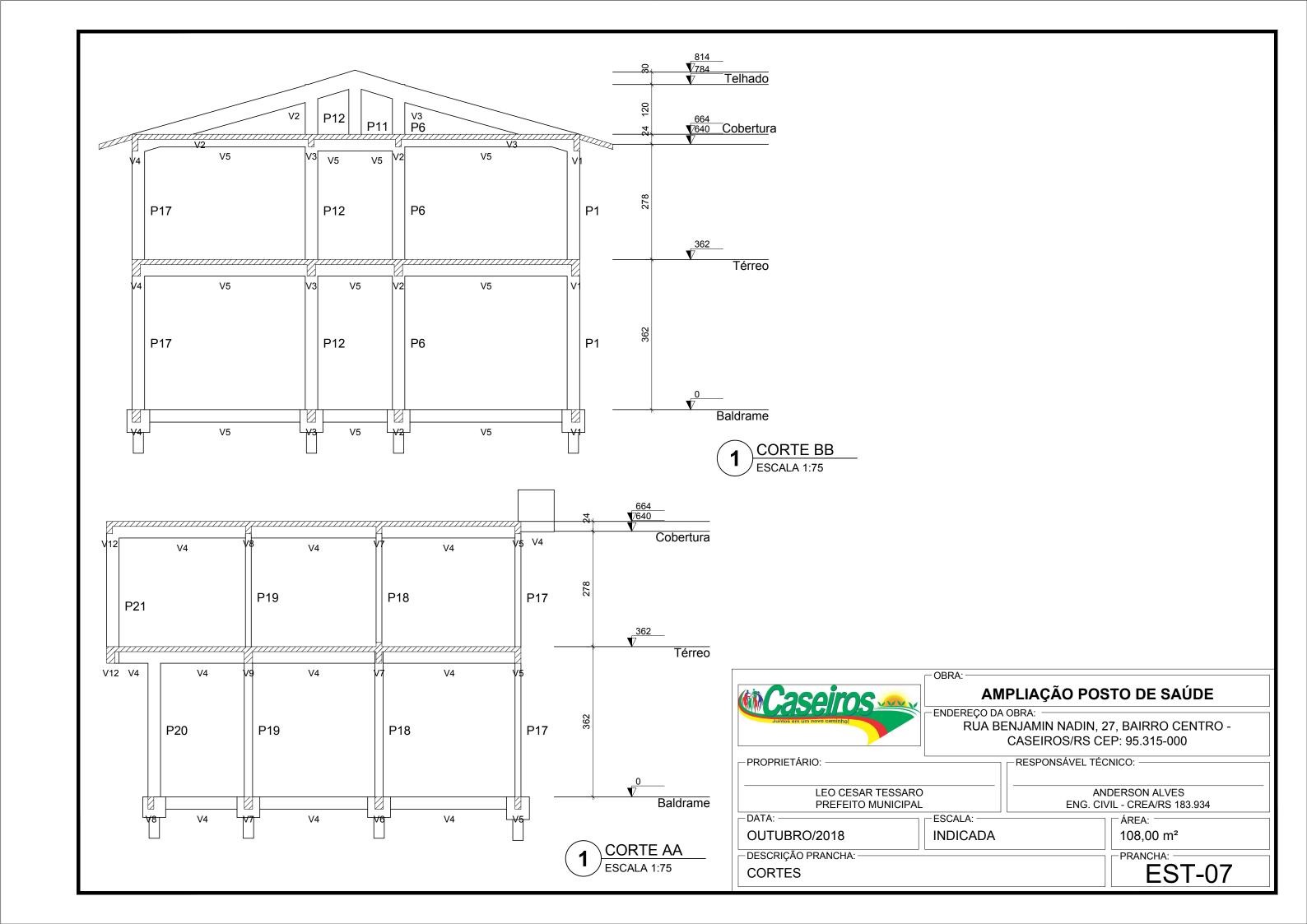


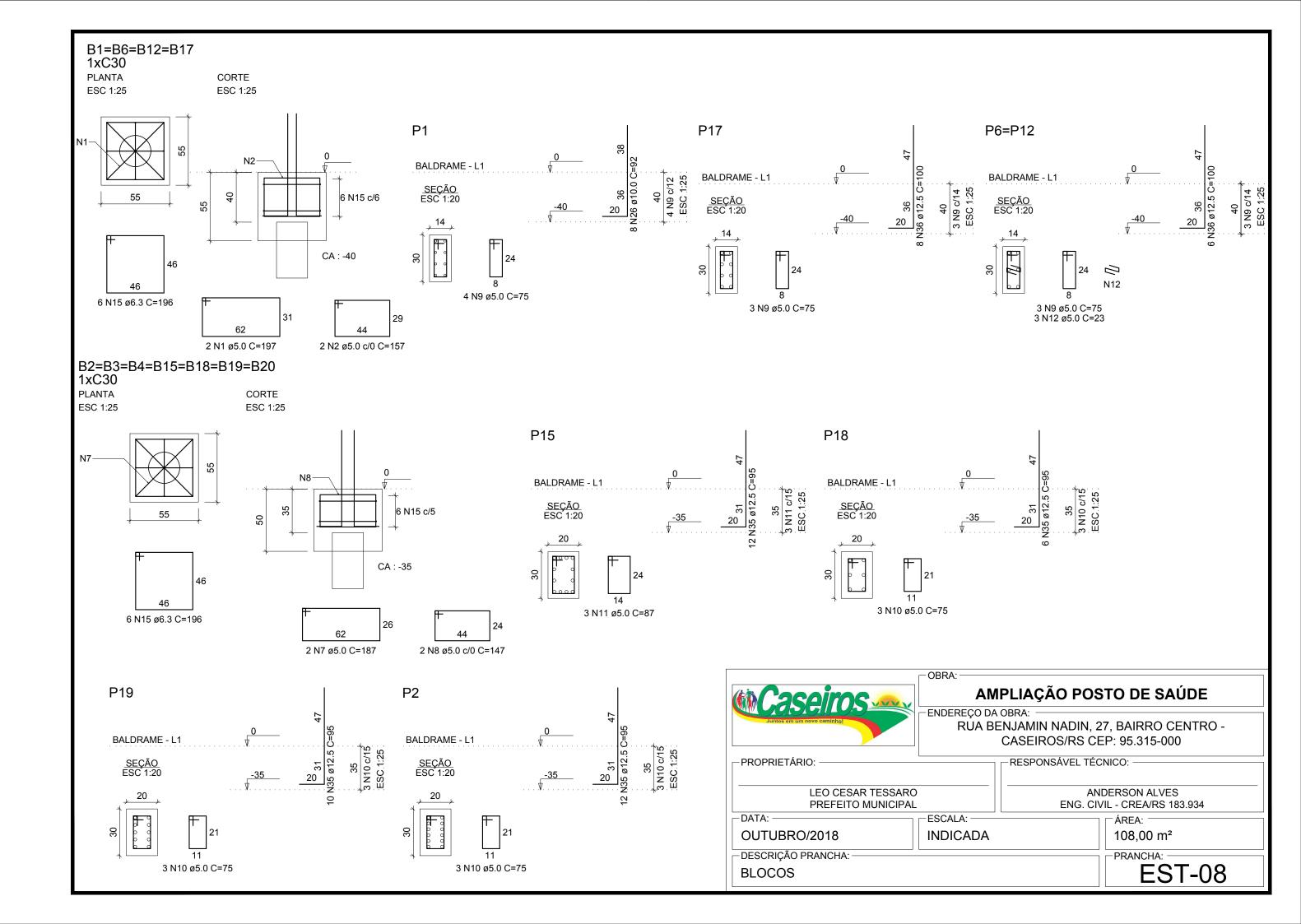
NOTAS:

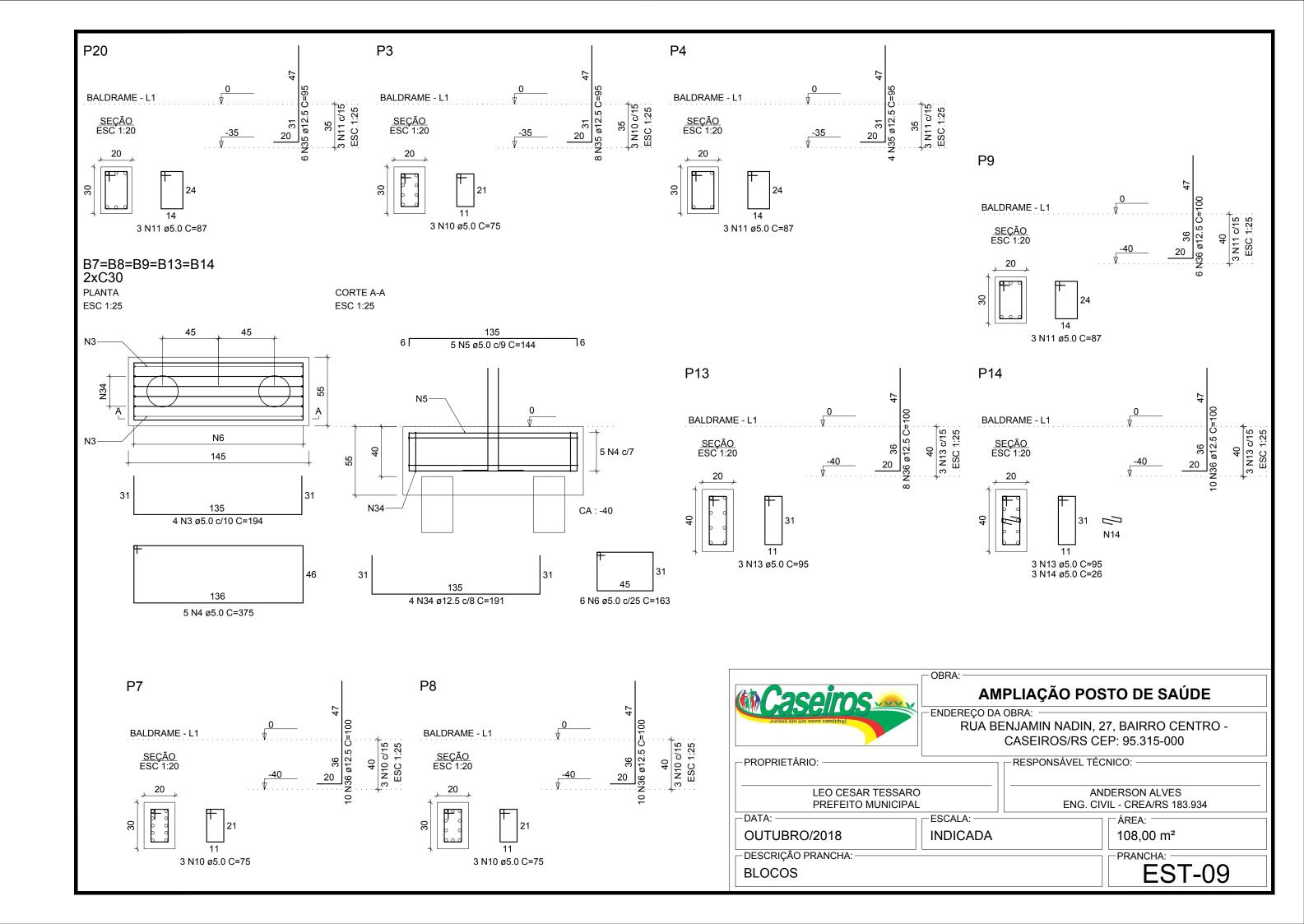
1. A EMPRESA GANHADORA DA LICITAÇÃO PARA EXECUÇÃO DEVERÁ ELABORAR PROJETO EXECUTIVO DAS ESTACAS CONFORME ENSAIO SPT E LAUDO DE SONDAGEM A SER ELABORADO. O CUSTO DO PROJETO DEVE ESTAR INCLUSO NO VALOR UNITÁRIO DAS ESTACAS.

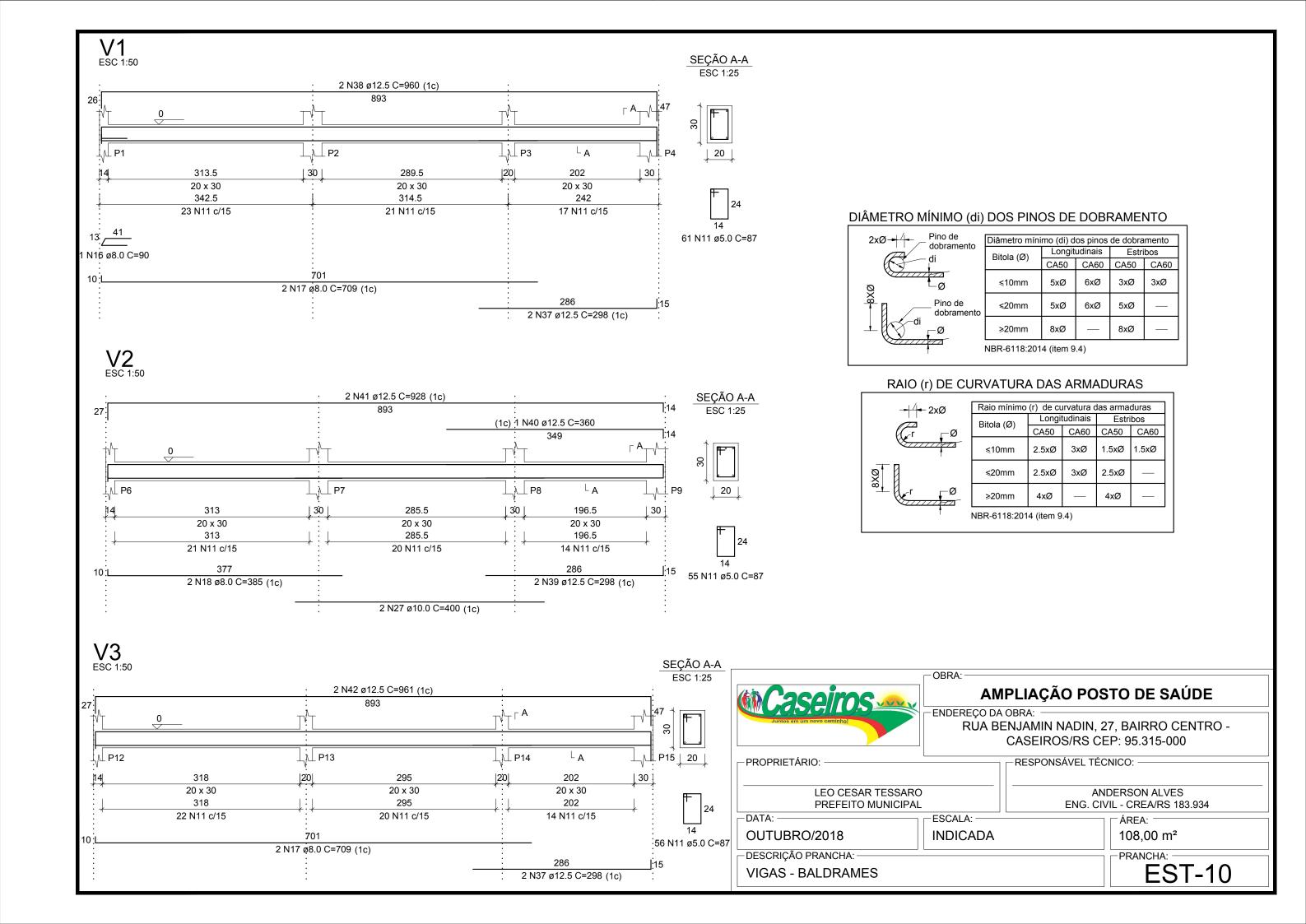


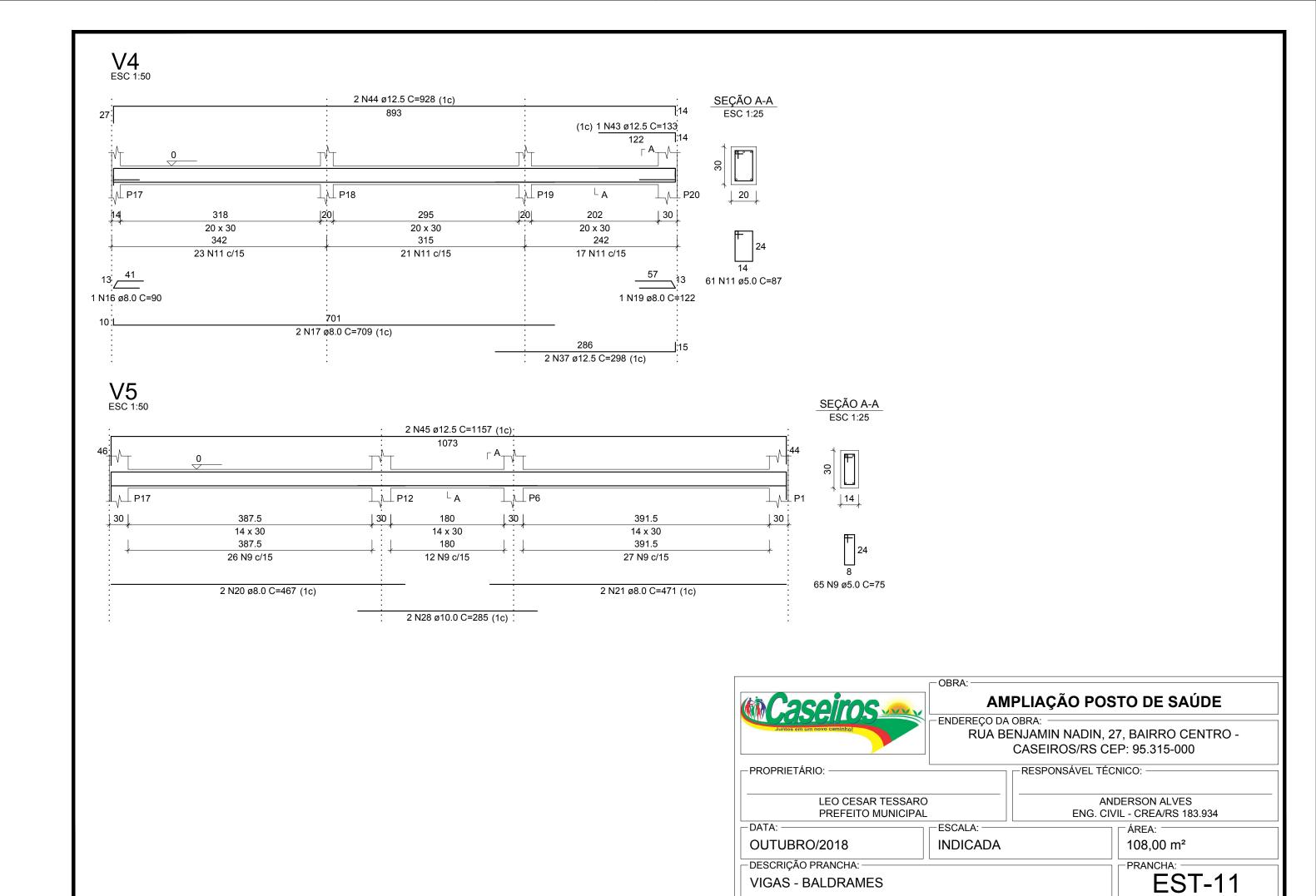




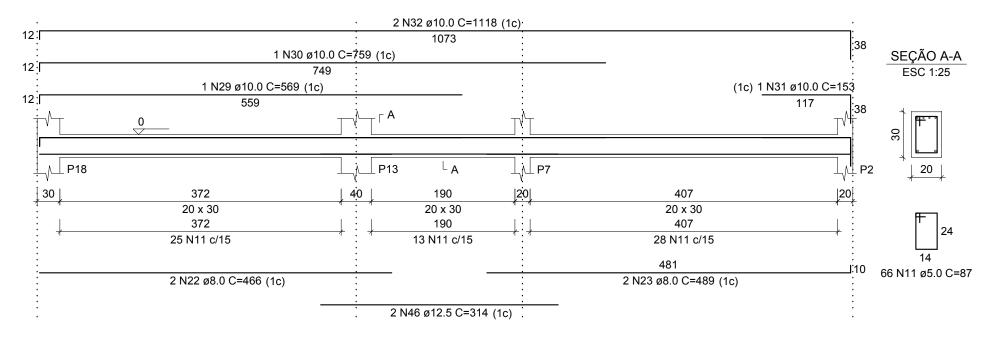


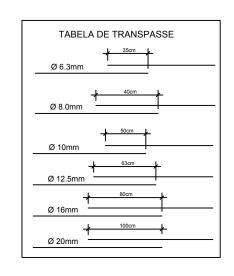




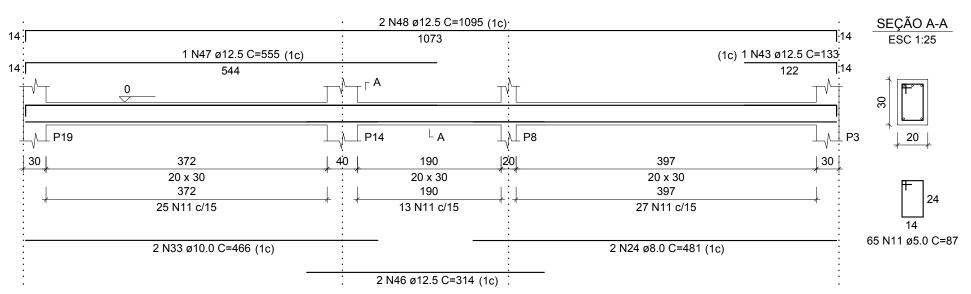


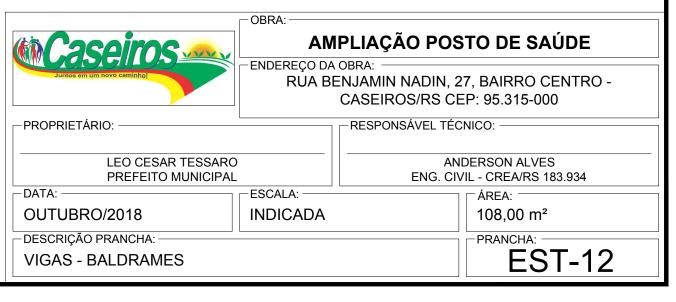












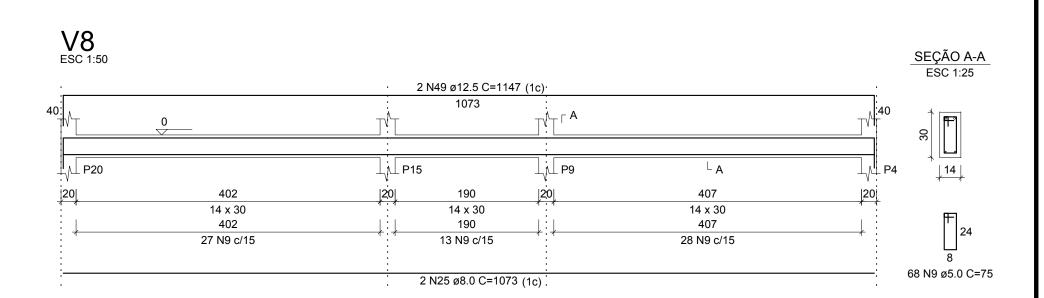
4xB12	5xB13	7xB18
P1	P2	P3
P4	2xP6	P7
P8	P9	P13
P14	P15	P17
P18	P19	P20
V1	V2	V3
V4	V5	V6
V7	V8	

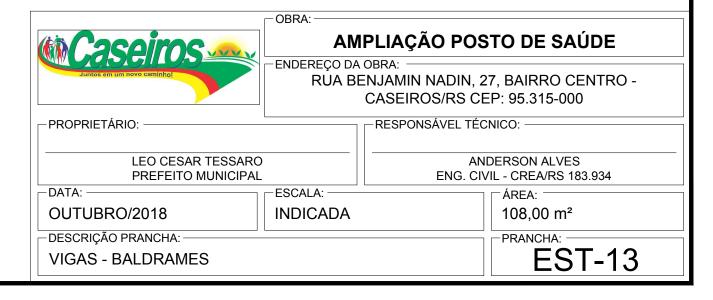
AÇO	N	DIAM	QUANT	C.UNIT	C.TOTAL
0400		(mm)		(cm)	(cm)
CA60	1 2 3	5.0 5.0	8	197 157	1576 1256
	3 1	5.0 5.0	20 25	194 375	3880 9375
	4 5	5.0	25	144	3600
	6	5.0	30	163	4890
	7	5.0	14	187	2618
	8 9	5.0 5.0	14 146	147 75	2058 10950
	10	5.0	18	75	1350
	11	5.0	376	87	32712
	12 13	5.0	6	23	138
	13	5.0 5.0	6	95 26	570 78
CA50	15	6.3	66	196	12936
	16	8.0	2	90	180
	17 18	8.0 8.0	6	709 385	4254 770
	19	8.0	2	122	170 122
	20	8.0	2	467	934
	21	8.0	2	471	942
	22 23	8.0 8.0	2	466 489	932 978
	24	8.0	2 2 2 2 2 2 2 8	481	962
	25	8.0	2	1073	2146
	26	10.0		92	736
	27 28	10.0 10.0	2 2	400 285	800 570
	29	10.0	1	569	569
	30	10.0	1	759	759
	31 32	10.0	1	153 1118	153 2236
	32 33	10.0 10.0	2 2	466	932
	34	12.5	20	191	3820
	35	12.5	58	95	5510
	36 37	12.5 12.5	64 6	100 298	6400 1788
	38	12.5	2	960	1920
	39	12.5	2 1	298	596
	40	12.5	1	360	360 1856
	41 42	12.5 12.5	2	928 961	1856 1922
	43	12.5	2	133	266
	44	12.5	2 2 2 2 2 2 4	928	1856
	45 46	12.5 12.5	2	1157 314	2314 1256
	46 47	12.5	1	555	555
	48	12.5	2 2	1095	2190
	49	12.5	2	1147	2294

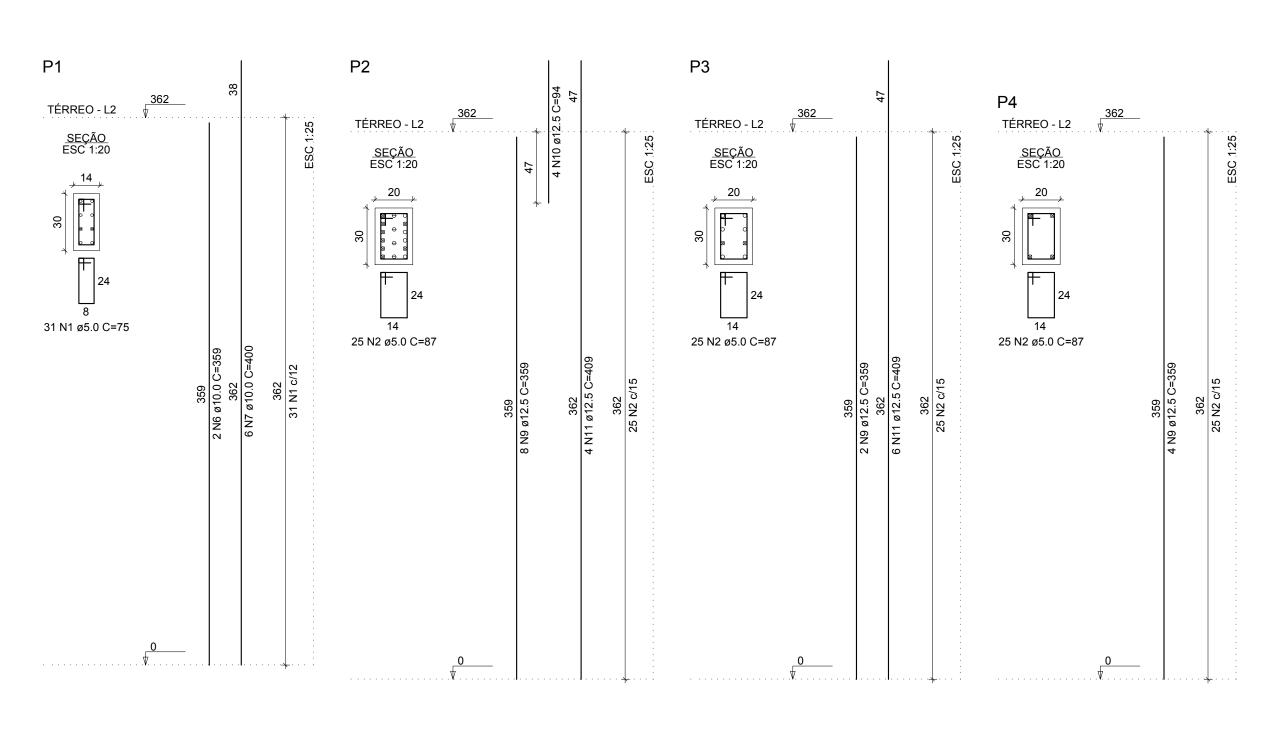
RESUMO DO AÇO

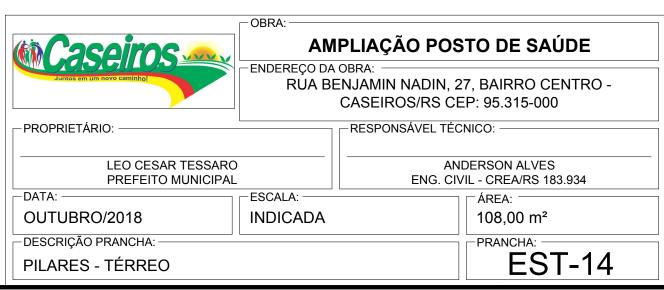
AÇO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
_	(mm)	(m)	(kg)
CA50	6.3	129.4	34.8
	8.0	122.2	53
	10.0	67.5	45.8
	12.5	349	369.9
CA60	5.0	750.5	127.2
PESO 1	OTAL		
(kg	g)		
CA50	503.5		
CA60	127.2		

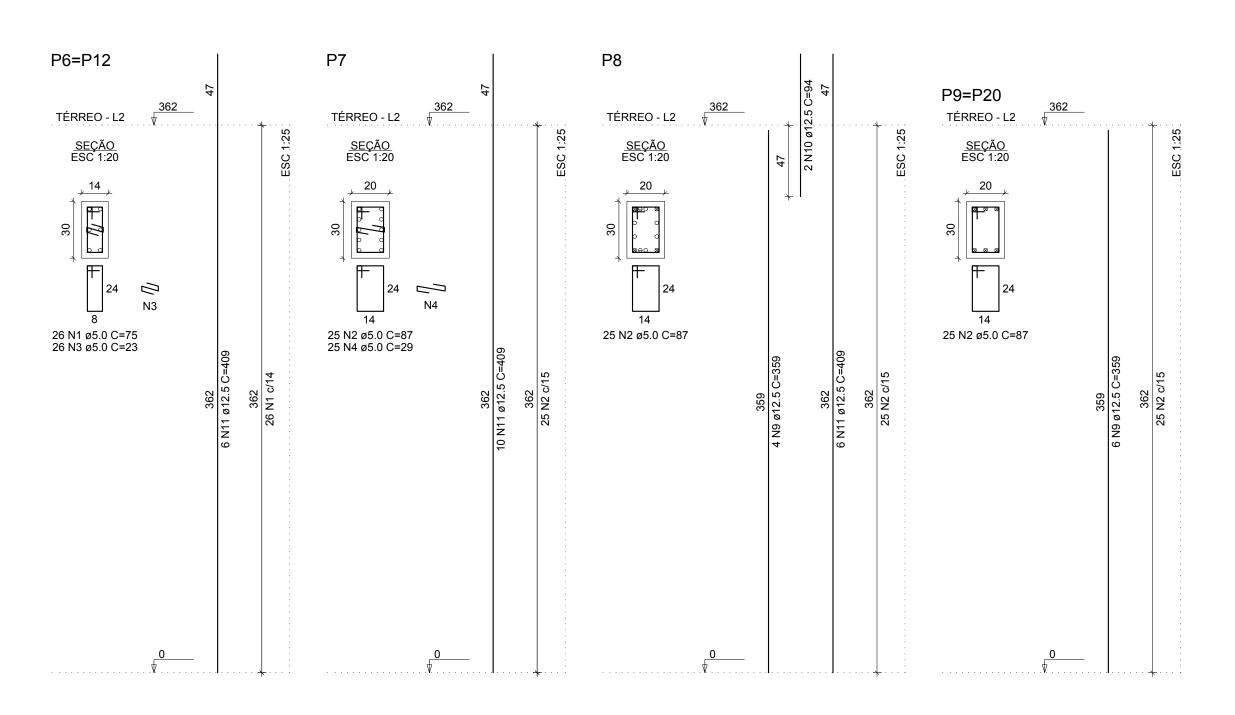
Volume de concreto (C-25) = 8.47 m^3 Área de forma = 91.56 m^2

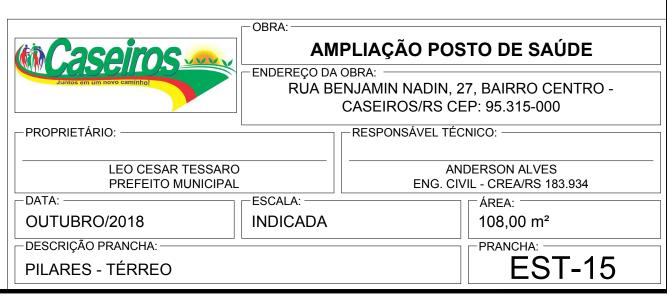


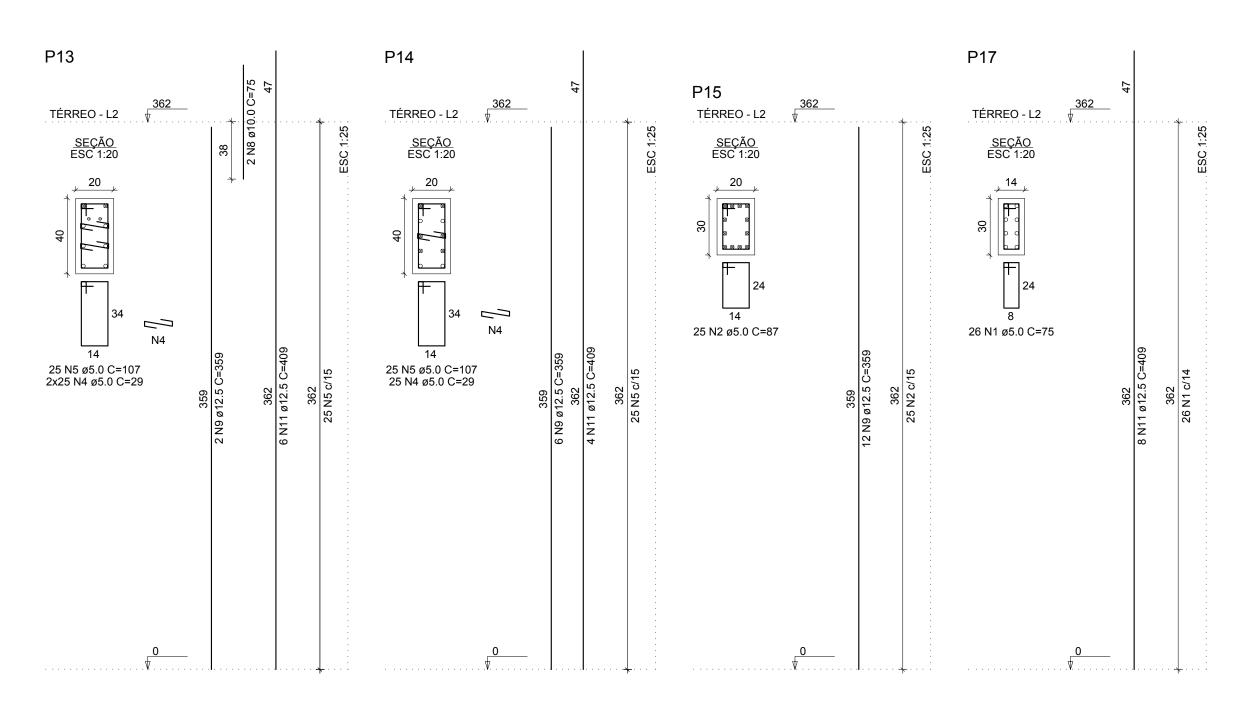


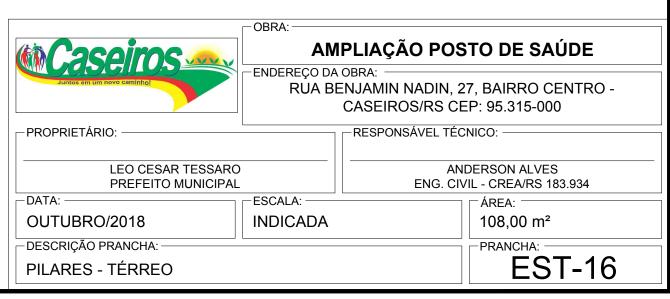


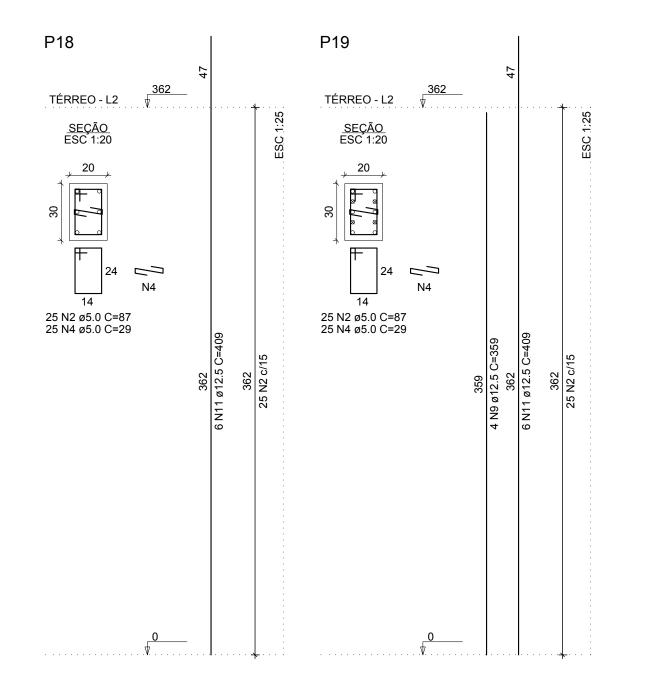












P2	P3
. –	P7
•	P13
	P17
P19	
	P2 2xP6 2xP9 P15 P19

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	109	75	8175
	2	5.0	250	87	21750
	3	5.0	52	23	1196
	4	5.0	150	29	4350
	5	5.0	50	107	5350
CA50	6	10.0	2	359	718
	7	10.0	6	400	2400
	8	10.0	2	75	150
	9	12.5	54	359	19386
	10	12.5	6	94	564
	11	12.5	68	409	27812

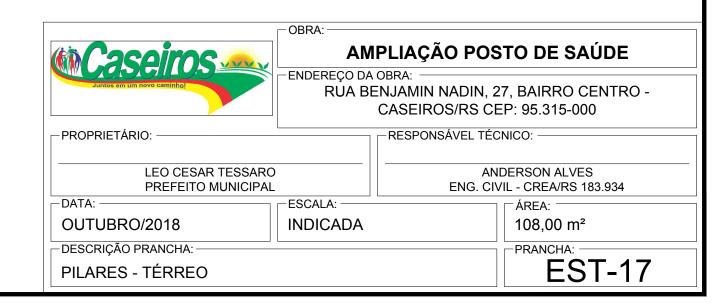
RESUMO DO AÇO

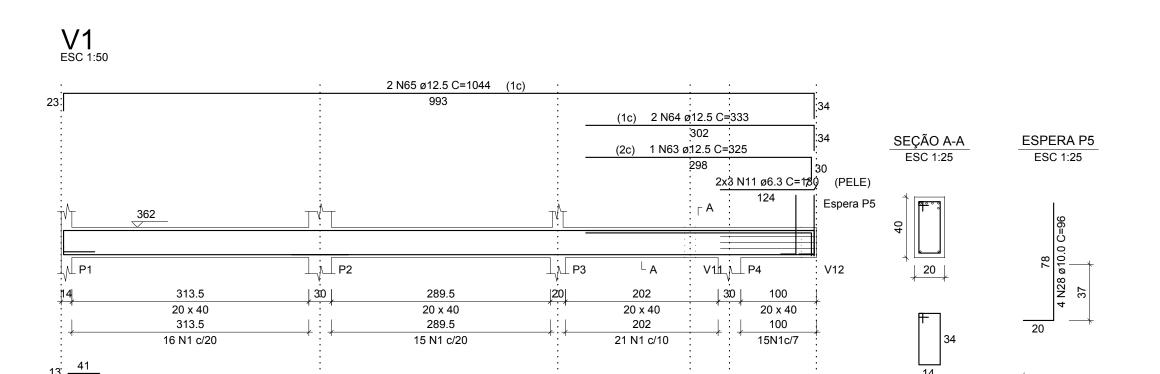
AÇO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
	(mm)	(m)	(kg)
CA50	10.0	32.7	22.2
	12.5	477.6	506.1
CA60	5.0	408.2	69.2
PESO TOTAL			
//-	- \		

Volume de concreto (C-25) = 3.36 m^3 Área de forma = 57.63 m^2

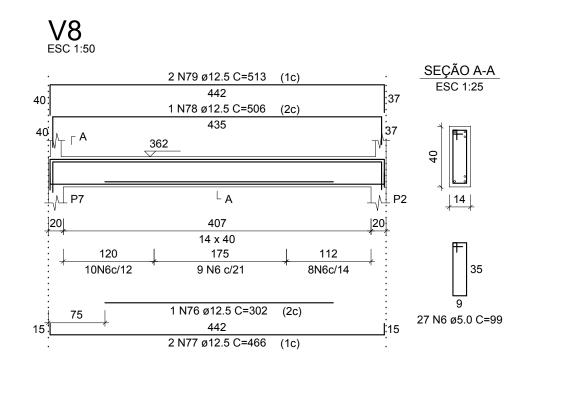
528.3 69.2

CA50 CA60





2 N27 ø10:0 C=699 (1c)

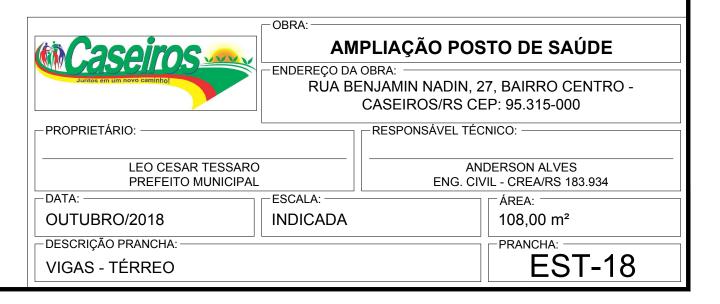


1 N17 Ø8.0 C=90

10:L

377

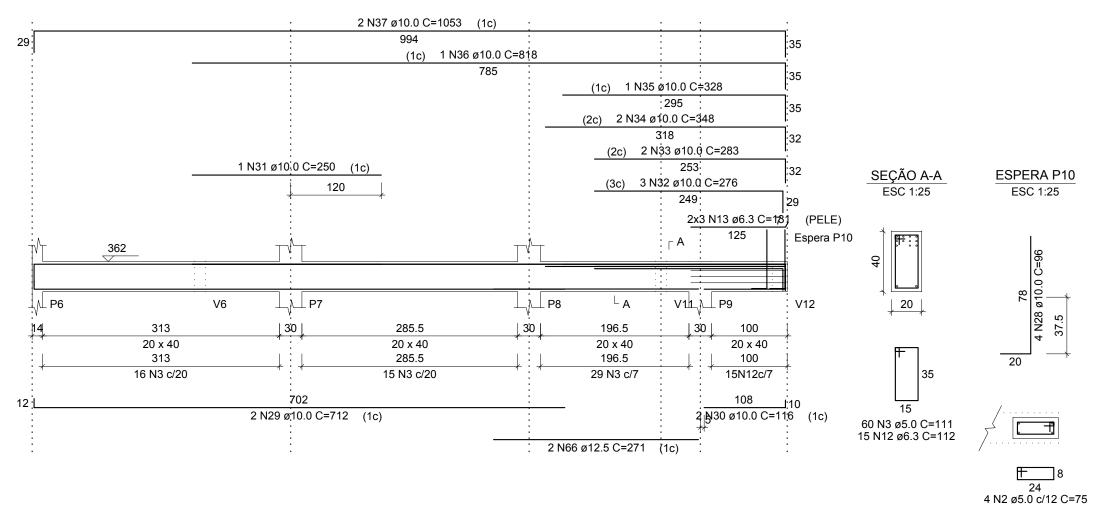
3 N18 Ø8.0 C=385 (1c)

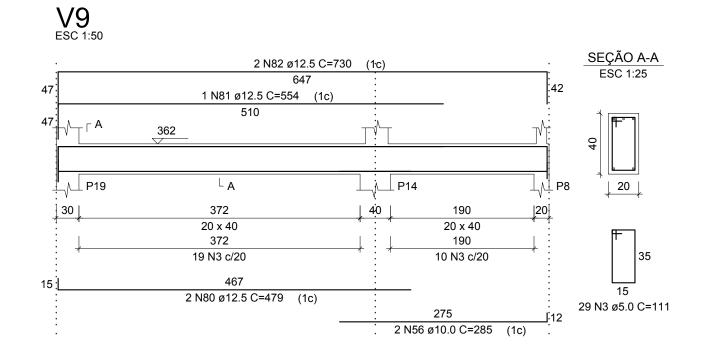


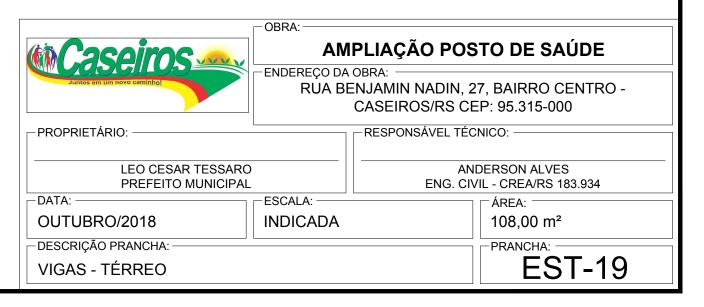
67 N1 ø5.0 C=107

24 4 N2 ø5.0 c/12 C=75

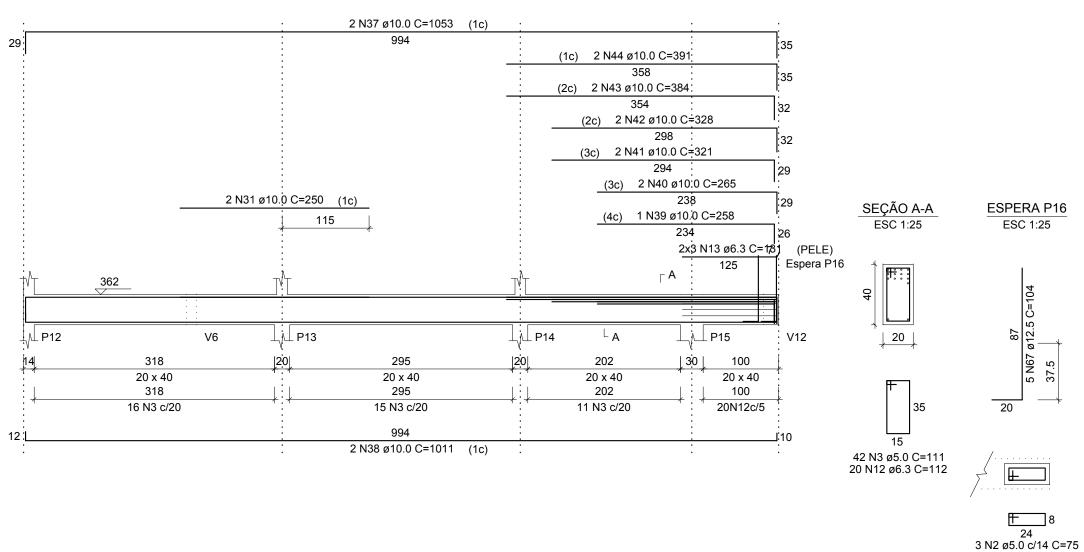




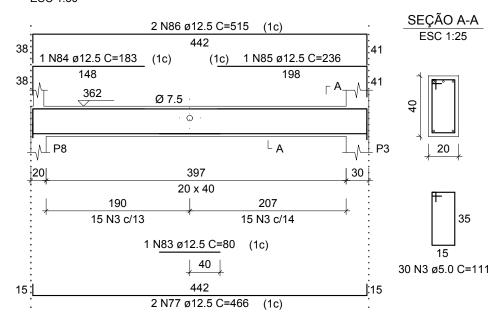


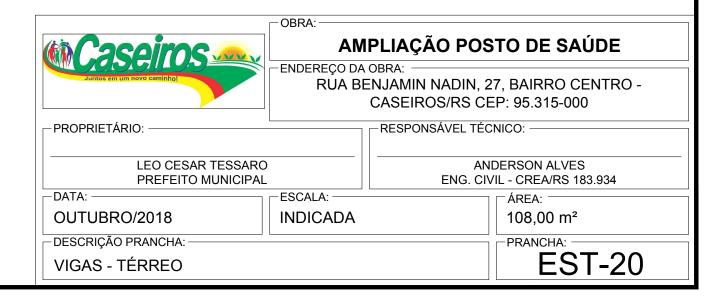


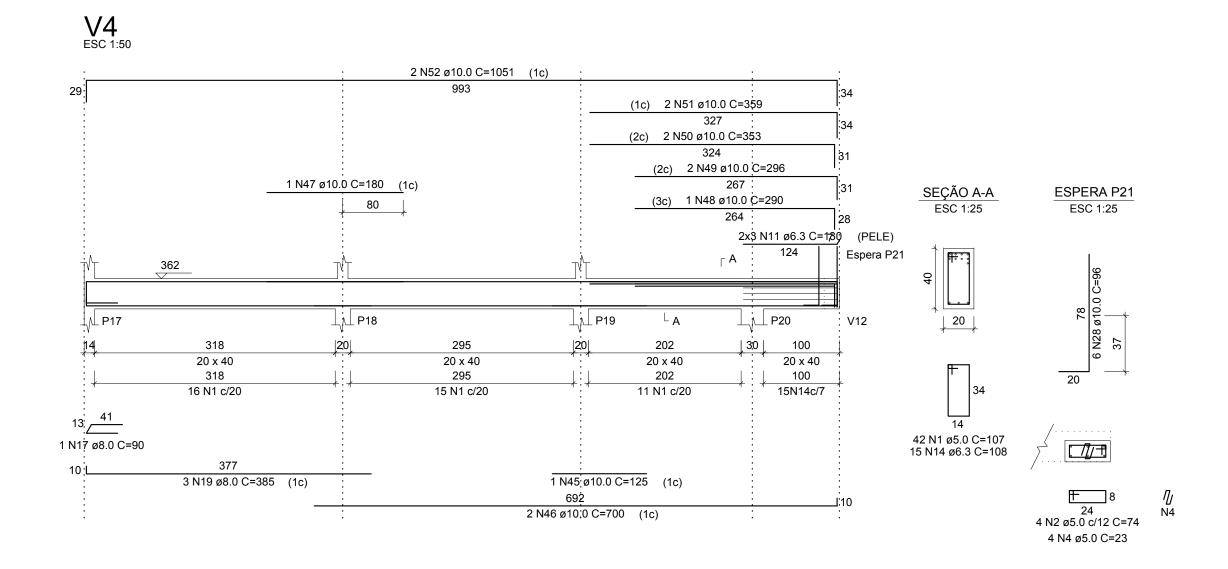


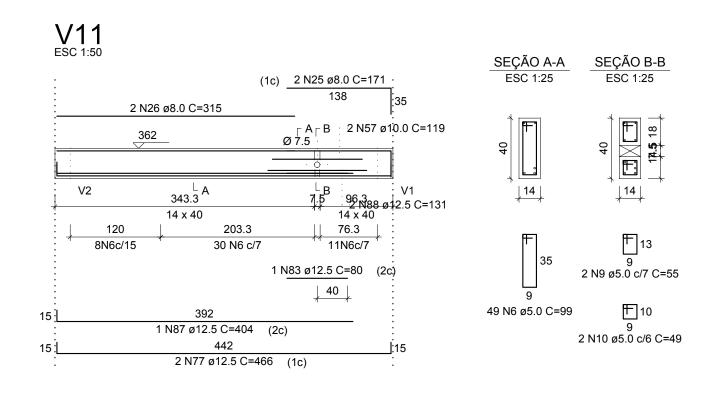


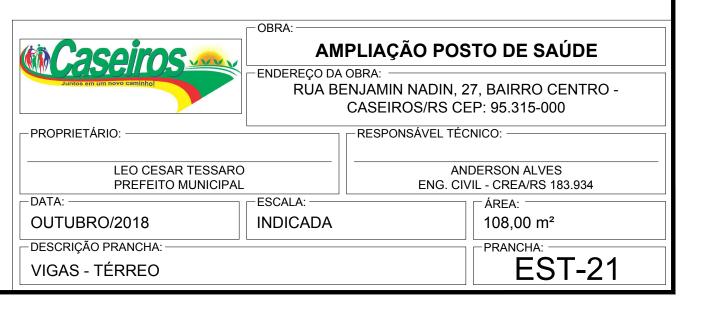
V10 ESC 1:50



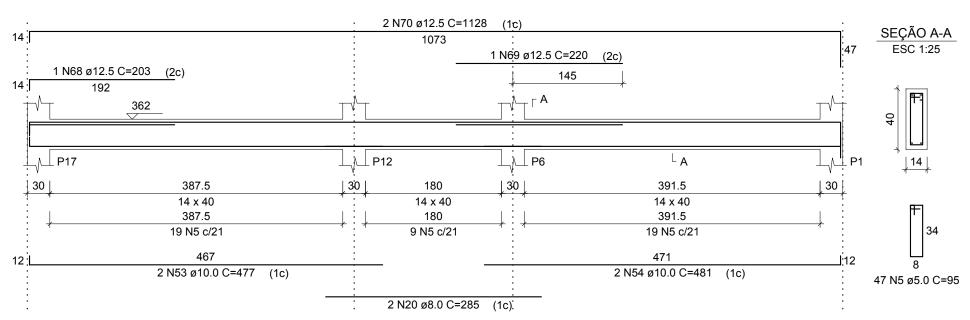


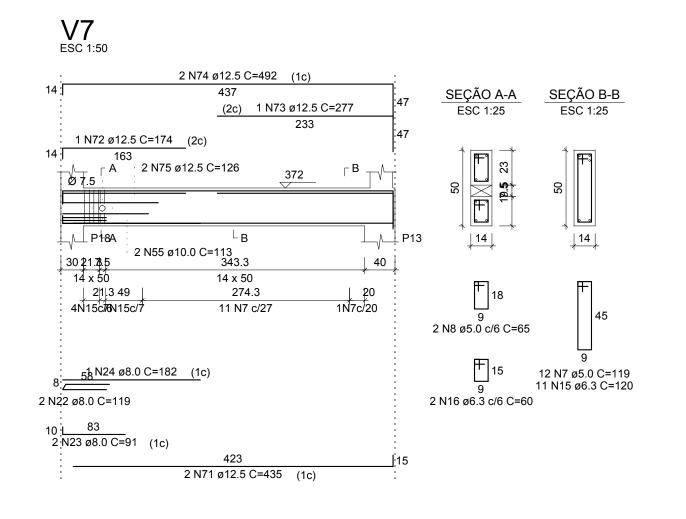


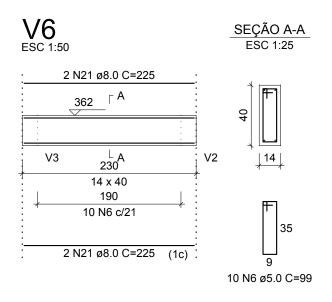


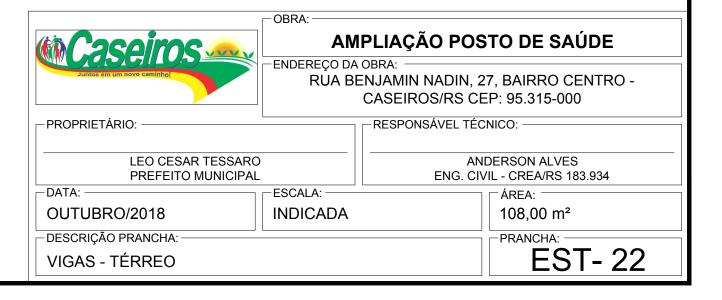








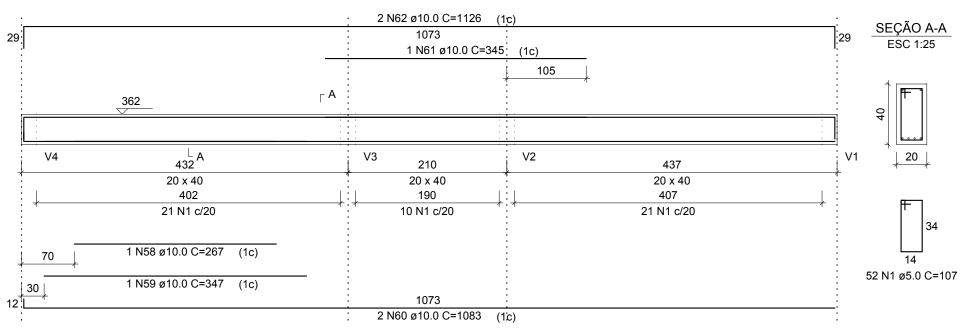






AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1 2 3 4 5 6 7 8 9	5.0 5.0 5.0 5.0 5.0 5.0 5.0 5.0	161 15 161 4 47 86 12 2 2 2	107 75 111 23 95 99 119 65 55	17227 1125 17871 92 4465 8514 1428 130
CA50	10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 44 44 45 46 47 48 49 50 51 51 51 51 51 51 51 51 51 51 51 51 51	5.0 6.3 6.3 6.3 6.3 6.3 8.0 8.0 8.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10	2 12 13 15 11 11 12 2 3 3 2 4 2 2 1 1 2 2 3 3 2 2 1 1 1 1 2 2 2 3 3 2 2 1 1 1 2 2 1 1 1 2 2 1 1 1 2 2 1 1 1 2 2 1 1 1 2 2 1 1 1 2 2 1 2 2 1 2 2 2 3 2 3	49 130 112 131 108 120 60 90 385 385 225 119 91 182 171 315 699 96 712 116 250 276 283 348 328 818 1053 1011 258 265 321 328 384 391 125 700 180 290 296 353 359 1051 477 481 113 285 119 267 347 1083 345 1126 325 333 1044 271 104 203 220 1128 435 174 492 126	98 1560 3920 1572 1620 1320 120 180 1155 1155 570 900 238 182 182 342 630 1398 1344 1424 232 750 828 566 696 328 818 4212 2022 258 530 642 656 768 782 125 1400 180 290 592 706 718 2102 954 962 226 570 238 267 347 2166 345 2252 325 666 2088 542 520 2256 870 174 277 984 252



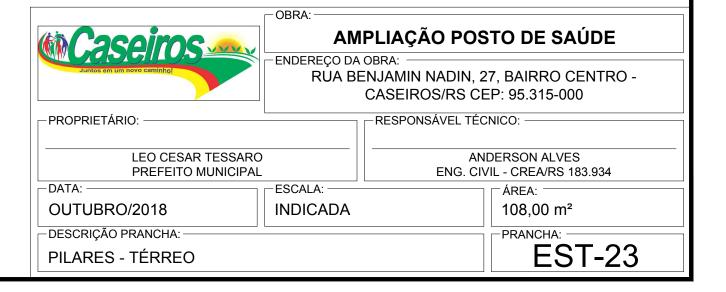


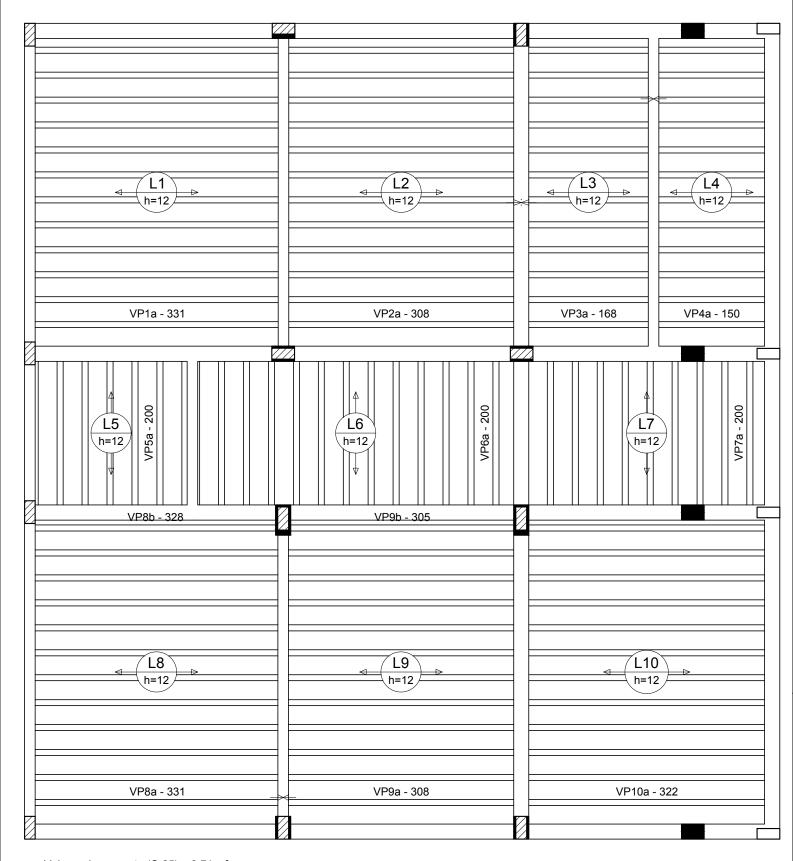
76	12.5	1	302	302
77	12.5	6	466	2796
78	12.5	1	506	506
79	12.5	2	513	1026
80	12.5	2	479	958
81	12.5	1	554	554
82	12.5	2	730	1460
83	12.5	2	80	160
84	12.5	1	183	183
85	12.5	1	236	236
86	12.5	2	515	1030
87	12.5	1	404	404
88	12.5	2	131	262

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
-	(mm)	(m)	(kg)
CA50	6.3	101.1	27.2
	8.0	55.3	24
	10.0	326.9	221.7
	12.5	192.5	204
CA60	5.0	510.6	86.6
PESO 7	ΓΟΤΑL		
(k	g)		
CA50	477		
CA60	86.6		

Volume de concreto (C-25) = 6.48 m³ Área de forma = 87.49 m²





Volume de concreto (C-25) = 3.71 m³

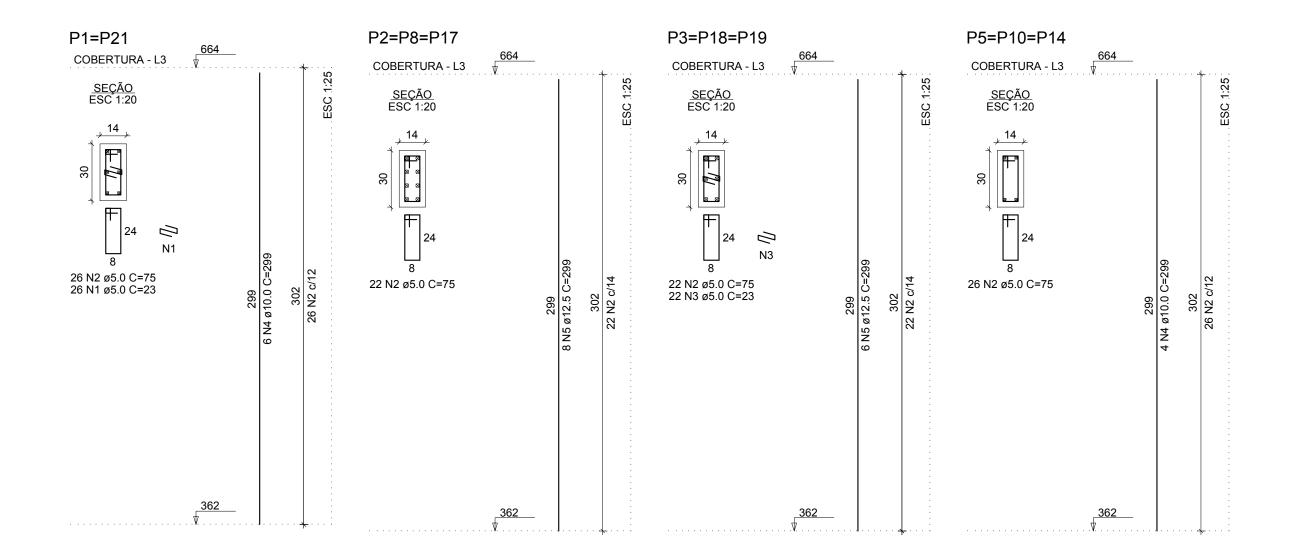
VIGOTAS PRÉ-MOLDADAS

ESCALA 1:50

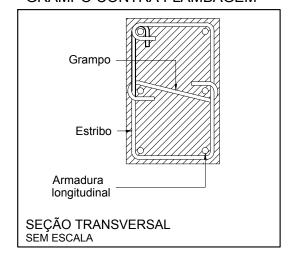
NOTAS:

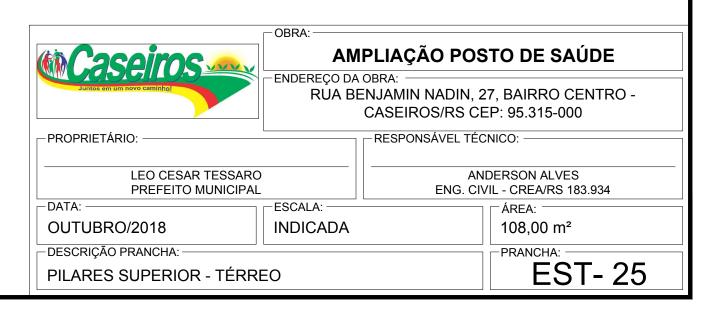
- 1. A ARMADURA DEVE SER COLOCADA LIMPA NA FORMA (ISENTA DE CROSTAS SOLTAS DE FERRUGEM, TERRA, ÓLEO OU GRAXA) E SER FIXADA DE FORMA TAL QUE NÃO APRESENTE RISCO DE DESLOCAMENTO DURANTE A CONCRETAGEM.
- 2. A ARMAÇÃO DEVE SER MANTIDA AFASTADA DA FÔRMA POR MEIO DE ESPAÇADORES PLÁSTICOS INDUSTRIALIZADOS. ESTES DEVEM ESTAR, SOLIDAMENTE, AMARRADOS À ARMADURA, TER RESISTÊNCIA IGUAL OU SUPERIOR À DO CONCRETO DAS PEÇAS ESTRUTURAIS ÀS QUAIS ESTÃO INCORPORADOS E, AINDA, DEVEM ESTAR LIMPOS, ISENTOS DE FERRUGEM OU POEIRA.
- 3. OS ESPAÇADORES DEVEM TER DIMENSÕES QUE ATENDAM AO COBRIMENTO NOMINAL INDICADO NA ABNT NBR 6118/2014. PARA CLASSE DE AGRESSIVIDADE II.
- 4. A RETIRADA DE AMOSTRAS DEVE SEGUIR AS ESPECIFICAÇÕES DAS NORMAS BRASILEIRAS.
- 5. NENHUM CONJUNTO DE ELEMENTOS ESTRUTURAIS PODE SER CONCRETADO SEM PRÉVIA AUTORIZAÇÃO E VERIFICAÇÃO POR PARTE DA FISCALIZAÇÃO DA PERFEITA DISPOSIÇÃO, DIMENSÕES, LIGAÇÕES E ESCORAMENTOS DAS FORMAS E ARMADURAS CORRESPONDENTES, SENDO NECESSÁRIO TAMBÉM O EXAME DA CORRETA COLOCAÇÃO DAS TUBULAÇÕES ELÉTRICAS, HIDRÁULICAS E OUTRAS, QUE FICARÃO EMBUTIDAS NA MASSA DE CONCRETO.
- 5. NÃO LANÇAR O CONCRETO DE ALTURA SUPERIOR A 3 METROS, NEM JOGÁ-LO A GRANDE DISTÂNCIA COM PÁ, PARA EVITAR A SEPARAÇÃO DA BRITA. UTILIZAR ANTEPAROS OU FUNIL PARA ALTURA MUITO ELEVADA.
- 6. ASSIM QUE O CONCRETO É COLOCADO NAS FORMAS, DEVE-SE INICIAR O ADENSAMENTO DE MODO A TORNÁ-LO O MAIS COMPACTO POSSÍVEL. O MÉTODO É POR MEIO DE VIBRADORES DE IMERSÃO. APLICAR SEMPRE O VIBRADOR NA VERTICAL, SENDO QUE O COMPRIMENTO DA AGULHA DEVE SER MAIOR QUE A CAMADA A SER CONCRETADA, DEVENDO A AGULHA PENETRAR 5CM DA CAMADA INFERIOR.
- 7. PARA A CURA, MOLHAR CONTINUAMENTE A SUPERFÍCIE DO CONCRETO LOGO APÓS O ENDURECIMENTO, DURANTE OS PRIMEIROS 7 DIAS.
- 8. AS FORMAS E OS ESCORAMENTOS SÓ PODEM SER RETIRADOS QUANDO O CONCRETO RESISTIR COM SEGURANÇA E QUANDO NÃO SOFREREM DEFORMAÇÕES O SEU PESO PRÓPRIO E AS CARGAS ATUANTES.
- 9. DE MODO GERAL, QUANDO SE TRATA DE CONCRETO CONVENCIONAL, OS PRAZOS PARA RETIRADA DAS FORMAS SÃO OS SEGUINTES: FACES LATERAIS DA FORMA: 3 DIAS; FACES INFERIORES, MANTENDO-SE OS PONTELETES BEM ENCUNHADOS E CONVENIENTEMENTE ESPAÇADOS: 14 DIAS; FACES INFERIORES, SEM PONTALETES: 21 DIAS; PEÇAS EM BALANÇO: 28 DIAS.
- 10. A EXECUÇÃO DAS FÔRMAS E SEUS ESCORAMENTOS DEVE GARANTIR NIVELAMENTO, PRUMO, ESQUADRO, PARALELISMO, ALINHAMENTO DAS PEÇAS E IMPEDIR O APARECIMENTO DE ONDULAÇÕES NA SUPERFÍCIE DO CONCRETO ACABADO. A CONSTRUTORA DEVE DIMENSIONAR OS TRAVAMENTOS E ESCORAMENTOS DAS FÔRMAS DE ACORDO COM OS ESFORÇOS E POR MEIO DE ELEMENTOS DE RESISTÊNCIA ADEQUADA E EM QUANTIDADE SUFI CIENTE, CONSIDERANDO O EFEITO DO ADENSAMENTO.
- 11. AS COTAS E NÍVEIS DEVEM OBEDECER, RIGOROSAMENTE, O PROJETO EXECUTIVO DE ESTRUTURA.
- 12. OS FUROS PARA PASSAGEM DE TUBULAÇÕES EM ELEMENTOS ESTRUTURAIS DEVEM SER ASSEGURADOS COM O EMPREGO DE BUCHAS, CAIXAS OU PEDAÇOS DE TUBOS NAS FÔRMAS, DE ACORDO COM O PROJETO DE ESTRUTURA E DE INSTALAÇÕES; NENHUMA PEÇA PODE SER EMBUTIDA NA ESTRUTURA DE CONCRETO SENÃO AQUELAS PREVISTAS EM PROJETO, OU, EXCEPCIONALMENTE, AUTORIZADA PELA FISCALIZAÇÃO.
- 13. A TOLERÂNCIA PARA DIMENSÕES DA PEÇA, COTAS E ALINHAMENTOS DEVERÁ SER A ESTABELECIDA NA NORMA, NÃO DEVENDO NO ENTANTO SER SUPERIOR A 5MM.
- 14. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVE SEGUIR AS PRESCRIÇÕES DA NBR 6118/2014;
- 15. A DOBRA DAS ARMADURAS DEVERÃO SEGUIR AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118/2014;
- 16. A LOCAÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ SER COMPATIBILIZADA COM AS MEDIDAS DO TERRENO E NÃO DEVE SER FEITA ACUMULANDO ERROS;
- 17. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ INICIAR APÓS A COMPATIBILIZAÇÃO COM OS PROJETOS ARQUITETÔNICOS E COMPLEMENTARES;
- 18. QUALQUER ALTERAÇÃO DE RESISTÊNCIA OU DIMENSÕES DEVERÃO SER COMUNICADAS AO PROJETISTA;
- 19. O CONCRETO DEVE SER DOSADO COMO BASE SUA RESISTÊNCIA AOS 28 DIAS (Fck);
- 20. CASO SEJA NECESSÁRIO EMENDA DE BARRA NÃO ESPECIFICADA NESTE PROJETO, ESTA DEVERÁ SER FEITA CONFORME AS ESPECIFICAÇÕES DO ITEM 9 DA NBR-6118/2014.

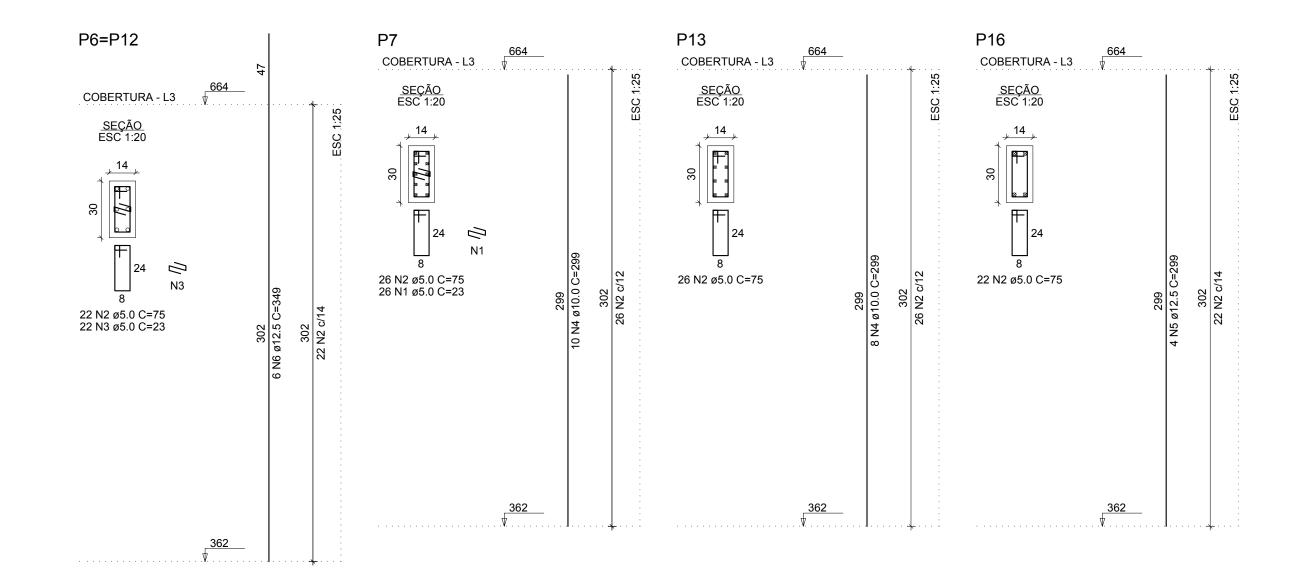




GRAMPO CONTRA FLAMBAGEM







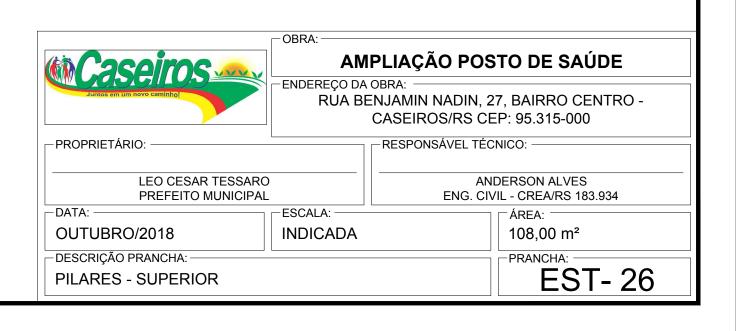
2xP1	3xP2	3xP3
3xP5	2xP6	P7
P13	P16	

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1 2	5.0 5.0	78 380	23 75	1794 28500
CA50	3 4 5	5.0 10.0 12.5	110 42 46	23 299 299	2530 12558 13754
	6	12.5	12	349	4188

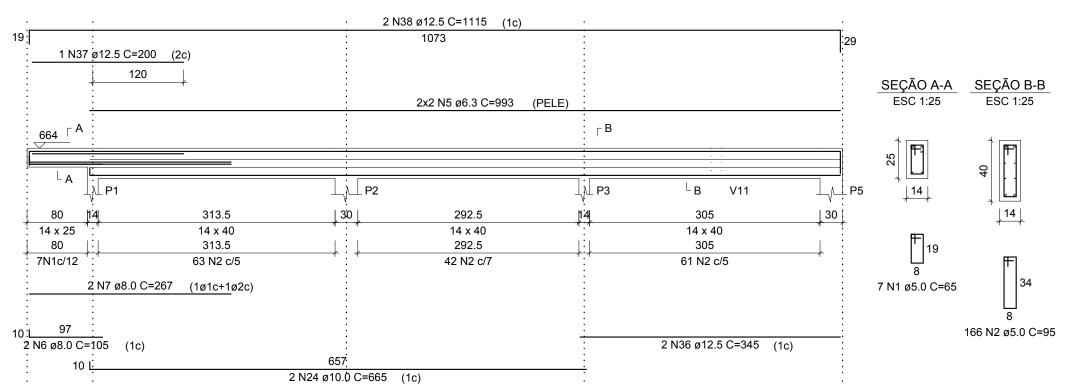
RESUMO DO AÇO

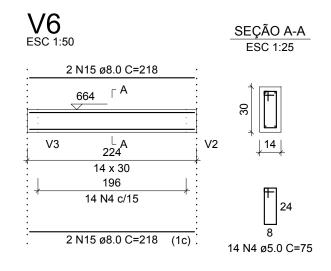
AÇO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
, -	(mm)	(m)	(kg)
CA50	10.0	125.6	85.2
	12.5	179.4	190.1
CA60	5.0	328.2	55.7
PESO TOTAL			
(kg)			
CA50 CA60	275.3 55.7		

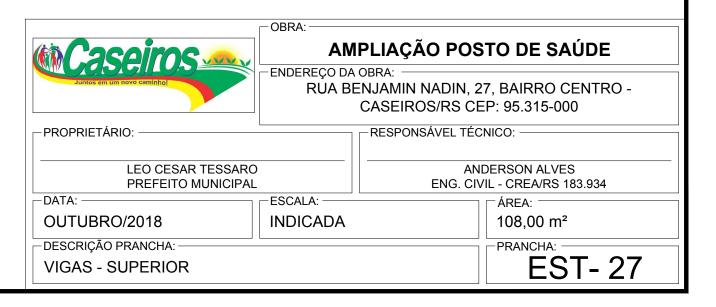
Volume de concreto (C-25) = 2.03 m^3 Área de forma = 42.52 m^2

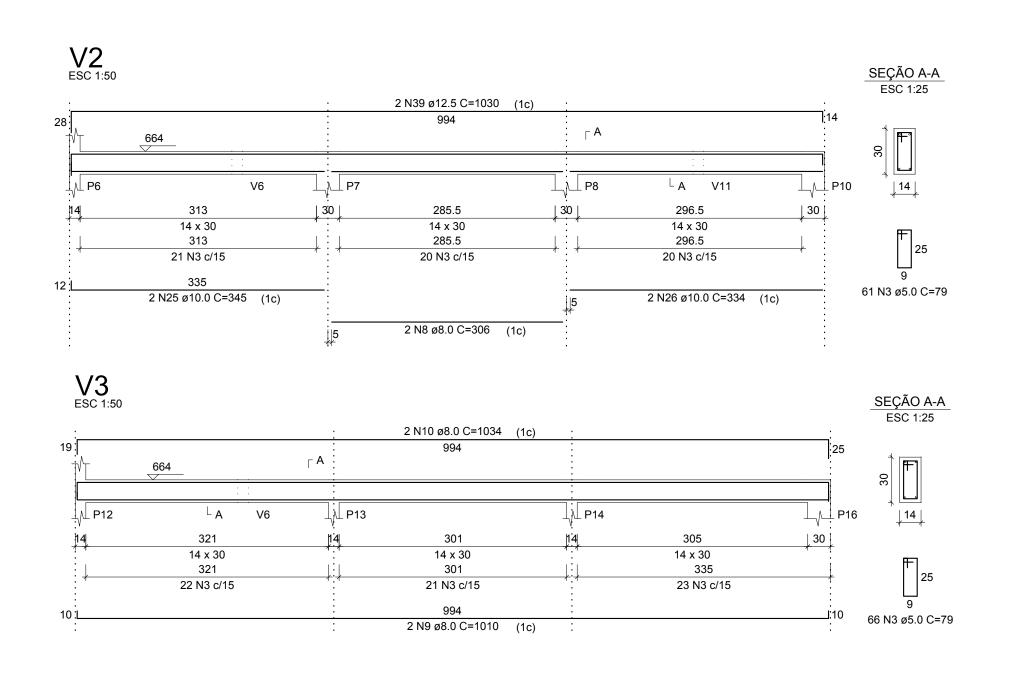


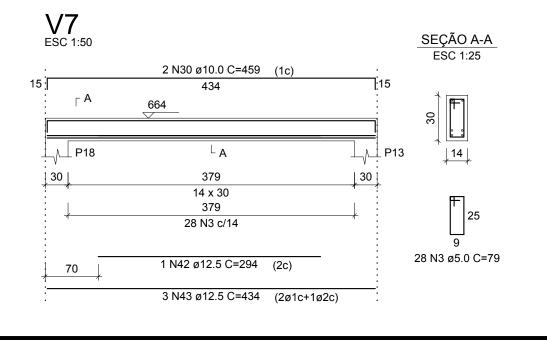


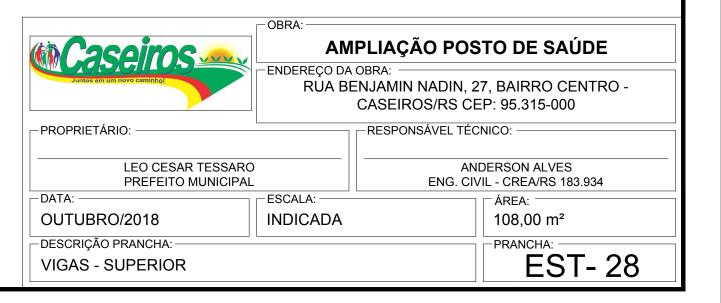


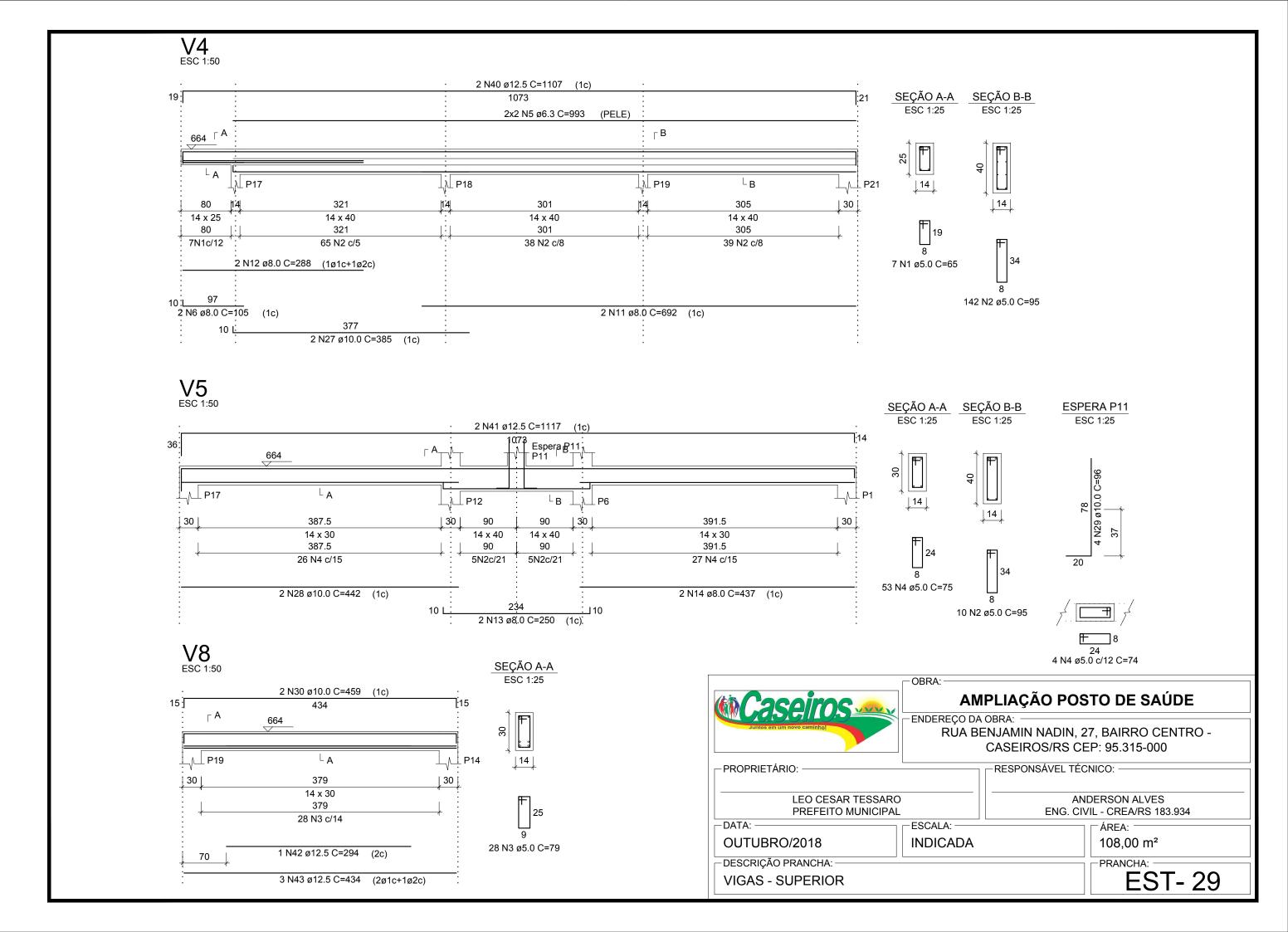


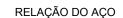












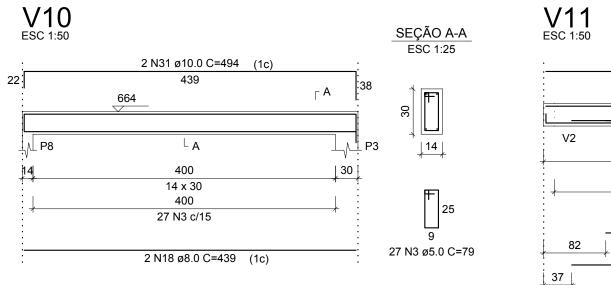
V1	V2	V3
V4	V5	V6
V7	V8	V9
V10	V11	V12

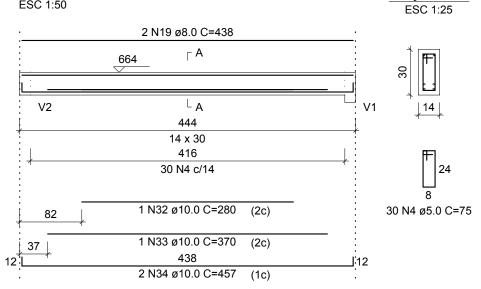
AÇO	N	DIAM	QUANT	C.UNIT	C.TOTAL
		(mm)		(cm)	(cm)
CA60	1 2 3 4 5 6	5.0 5.0 5.0 5.0 6.3 8.0	14 318 224 171 8 4	65 95 79 75 993 105	910 30210 17696 12825 7944 420
	7 8 9 10 11	8.0 8.0 8.0 8.0 8.0		267 306 1010 1034 692	534 612 2020 2068 1384
	12 13 14 15 16	8.0 8.0 8.0 8.0	2 2 2 2 2 2 2 2 4 2 2 2 2 2 2 2 1	288 250 437 218 235	576 500 874 872 470
	17 18 19 20 21	8.0 8.0 8.0 8.0	1	281 439 438 245 320	562 878 876 245 320
	22 23 24 25 26	8.0 8.0 10.0 10.0	2 2 2 2 2 2 2 2 4	1081 341 665 345 334	2162 682 1330 690 668
	27 28 29 30 31	10.0 10.0 10.0 10.0 10.0	4 2	385 442 96 459 494	770 884 384 1836 988
	32 33 34 35 36	10.0 10.0 10.0 10.0 12.5	1 1 2 2 2 2	280 370 457 779 345	280 370 914 1558 690
	37 38 39 40	12.5 12.5 12.5 12.5	1 2 2 2 2 2 2	200 1115 1030 1107	200 2230 2060 2214
	41 42 43	12.5 12.5 12.5	2 2 6	1117 294 434	2234 588 2604

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
	(mm)	(m)	(kg)
CA50	6.3	79.4	21.4
	8.0	160.6	69.7
	10.0	106.7	72.4
	12.5	128.2	135.9
CA60	5.0	616.4	104.5
PESO 1	OTAL		
(kg)			
CA50	299.3		
CA60	104.5		

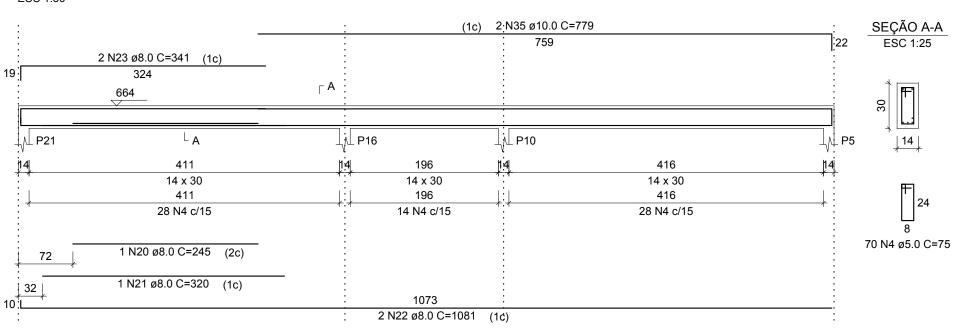
Volume de concreto (C-25) = 3.88 m³ Área de forma = 67.44 m²

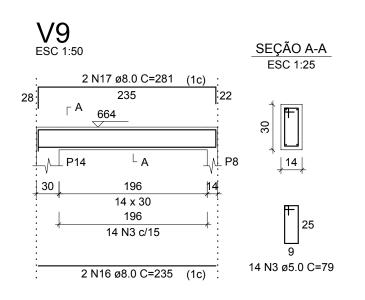


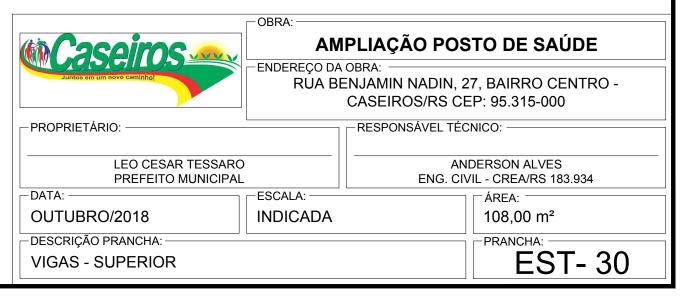


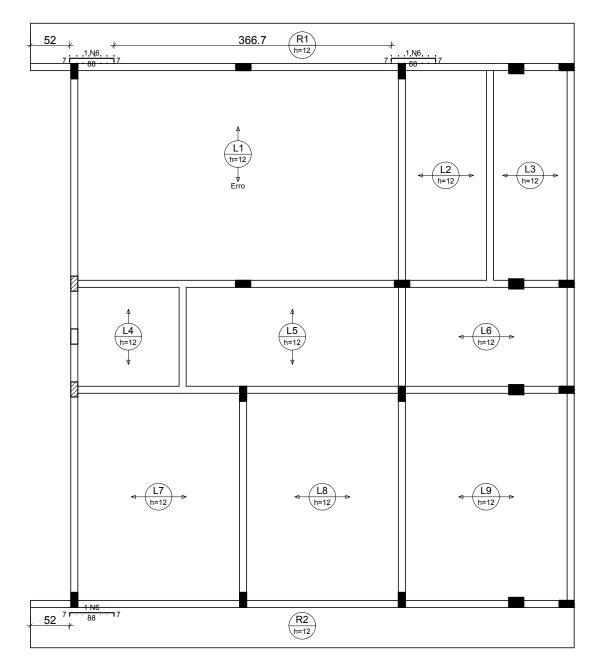
SEÇÃO A-A

V12 ESC 1:50



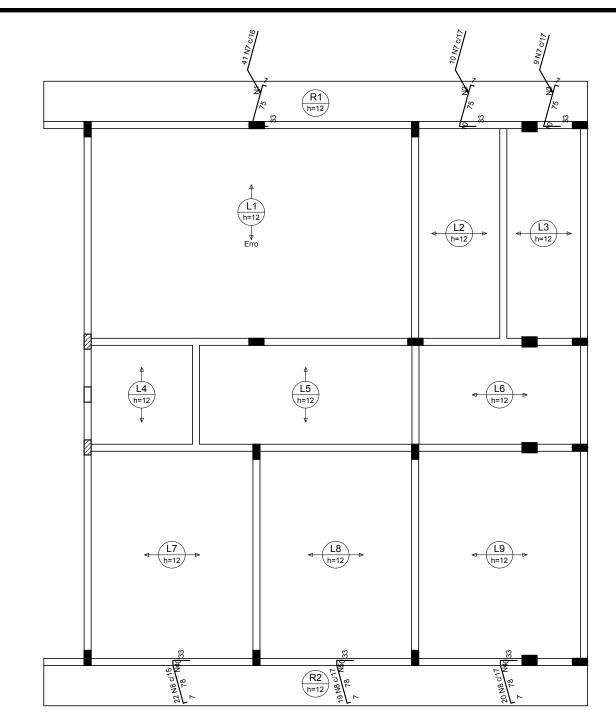




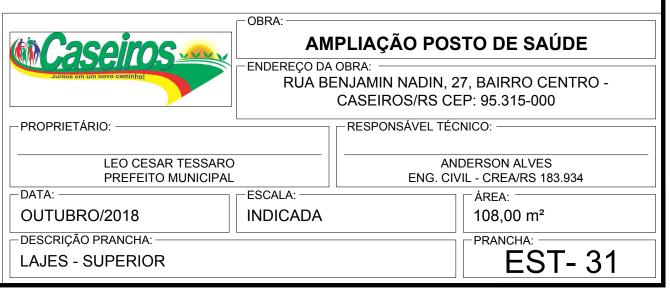


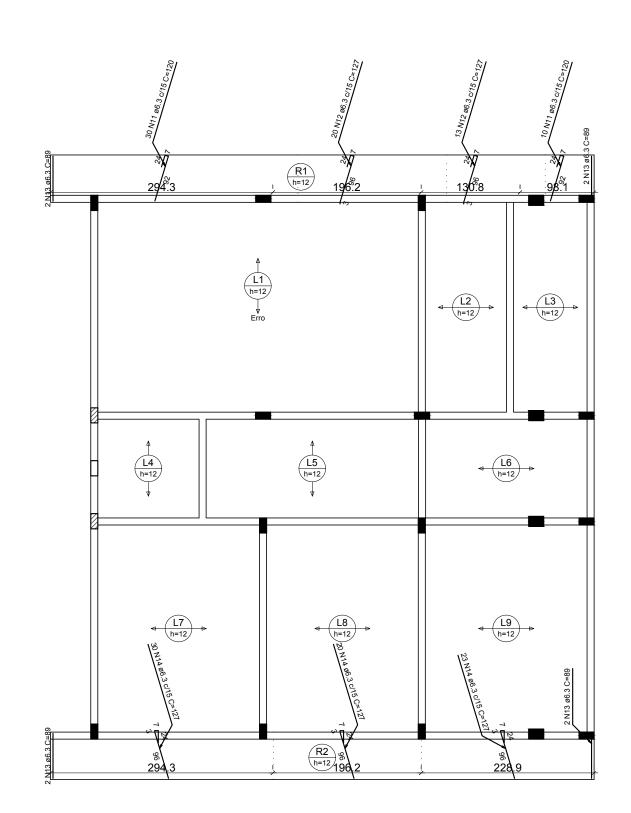
1 ARMAÇÃO NEGATIVA (EIXO X)
ESCALA 1:75

Ferros de distribuição				
Ferro Armadura de distribuição				
N7	5 N1 ø5.0 c/20 C=650			
N7	5 N2 ø5.0 c/20 C=175			
N7	5 N3 ø5.0 c/20 C=160			
N8	5 N4 ø5.0 c/20 C=335			
N8	5 N5 ø5.0 c/20 C=315			
N8	5 N4 ø5.0 c/20 C=335			

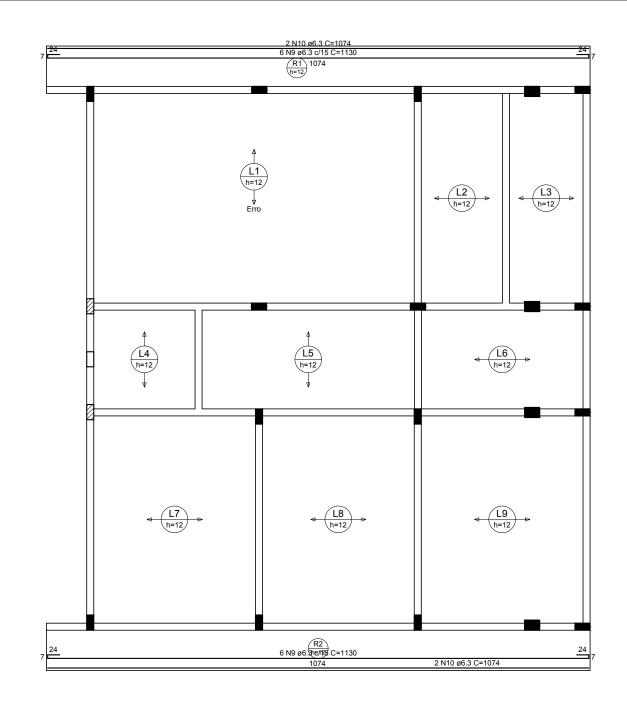


2 ARMAÇÃO NEGATIVA (EIXO Y)
ESCALA 1:75

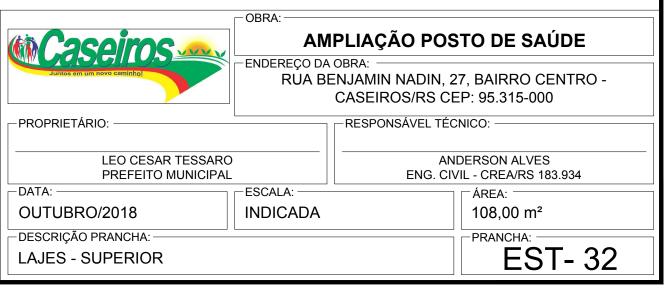


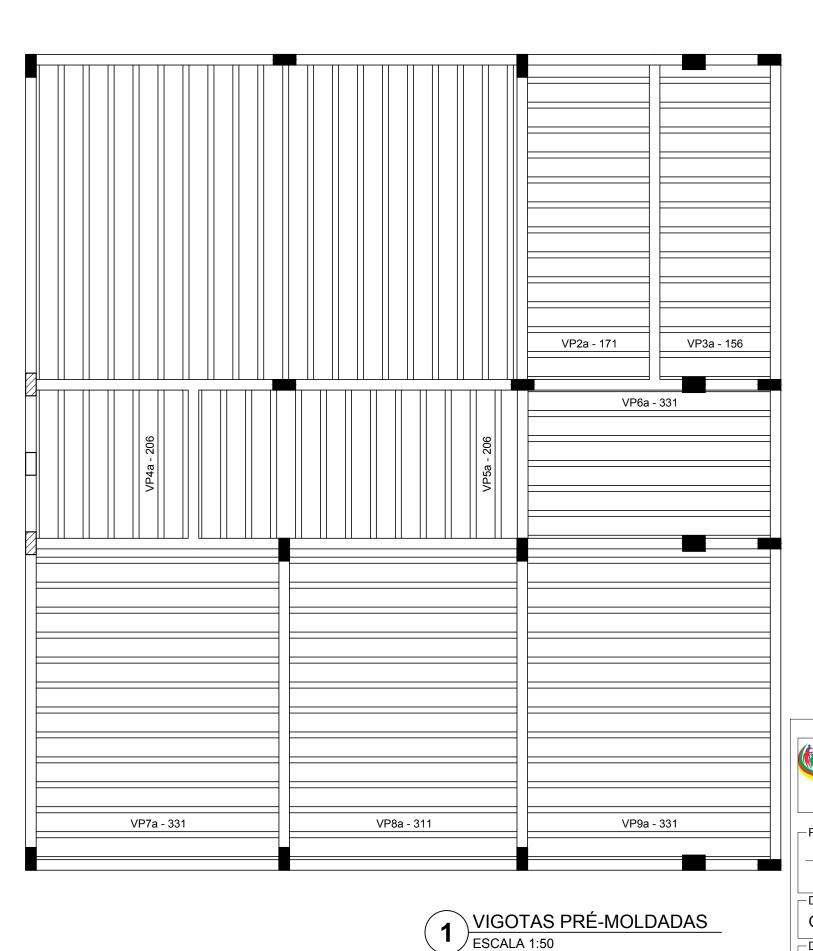


ARMAÇÃO POSITIVA (EIXO Y)
ESCALA 1:75









Negativos X Positivos Y

Negativos Y

Positivos X

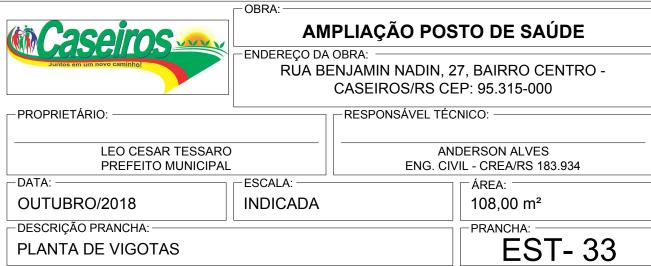
AÇO	N	DIAM	QUANT	C.UNIT	C.TOTAL
		(mm)		(cm)	(cm)
CA60	1	5.0	5	650	3250
	2	5.0	5	175	875
	3	5.0	5	160	800
	4	5.0	10	335	3350
	5	5.0	5	315	1575
CA50	6	6.3	3	99	297
	7	6.3	60	121	7260
	8	6.3	61	125	7625
	9	6.3	12	1130	13560
	10	6.3	4	1074	4296
	11	6.3	40	120	4800
	12	6.3	33	127	4191
	13	6.3	8	89	712
	14	6.3	73	127	9271

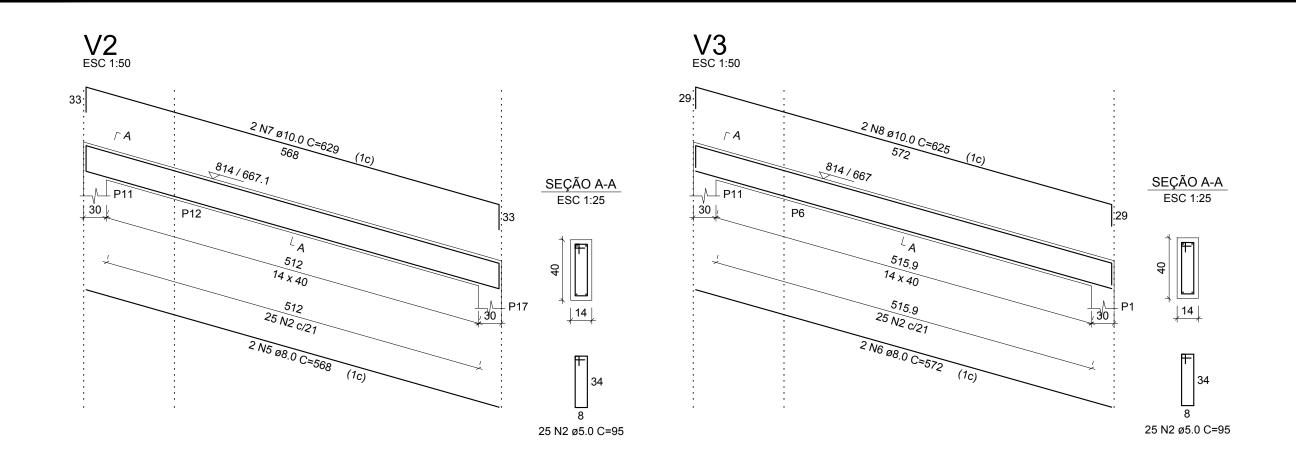
RESUMO DO AÇO

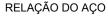
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50 CA60	6.3 5.0	520.1 98.5	140 16.7
PESO TOTAL (kg)			

CA50 140 CA60 16.7

Volume de concreto (C-25) = 6.03 m^3 Área de forma = 21.00 m^2



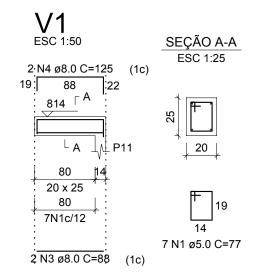




Positivos Y

Positivos X

Negativos Y



AÇO	N	DIAM	QUANT	C.UNIT	C.TOTAL
		(mm)		(cm)	(cm)
CA50	1	6.3	2	99	198
	2	6.3	1	87	87
	3	6.3	70	116	8120
	4	6.3	6	577	3462
	5	6.3	2	547	1094
	6	6.3	6	573	3438
	7	6.3	2	543	1086

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50 6.3		175.2	47.2
PESO T (kg			
CA50	47.2		

Volume de concreto (C-25) = 1.03 m^3 Área de forma = 9.89 m^2

