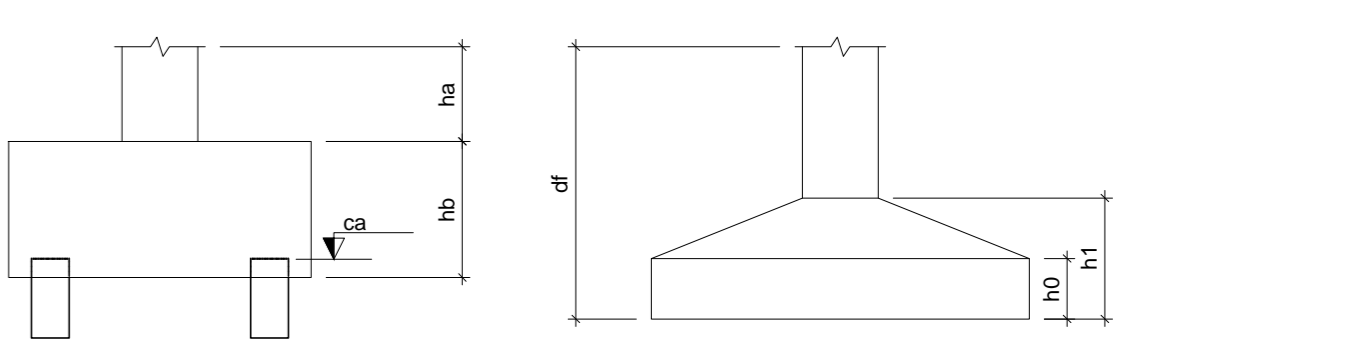


Pilar			Lado B		Lado H		Fundação		Bloco			
Nome	Seção (cm)	Y (cm)	Lado B (cm)	Lado H (cm)	H1/Ha (cm)	H1/Hb (cm)	ra (cm)	Estaca (cm)	Prof (m)			
P1	20x70	130.00	2673.00	230	80	0	85	2	50	-60	5	
P2	20x70	393.00	2673.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	5
P3	20x70	656.00	2673.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	5
P4	20x70	919.00	2673.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	5
P5	20x70	1182.00	2673.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	5
P6	20x70	1356.60	2673.00	190	190	0	85	0	2	50	-60	7
P7	20x70	1969.90	2673.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	3
P8	25x40	132.50	1858.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	3
P9	25x40	3807.50	1858.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	3
P10	25x40	132.50	1078.00	330	80	0	85	0	2	50	-60	3
P11	25x40	3807.50	1078.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	3
P12	20x70	130.00	263.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	3
P13	20x70	743.30	263.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	3
P14	20x70	1356.60	263.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	3
P15	20x70	1969.90	263.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	3
P16	20x70	2583.20	263.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	3
P17	20x70	3196.50	263.00	190	190	0	85	0	4	40	-70	3
P18	20x70	3810.00	263.00	230	80	0	85	0	2	50	-60	7
P19	20x20	130.00	2403.00	80	80	25	25	150				
P20	20x20	130.00	2133.00	80	80	25	25	150				
P21	20x20	130.00	1598.00	80	80	25	25	150				
P22	20x20	130.00	1338.00	80	80	25	25	150				
P23	20x20	130.00	808.00	80	80	25	25	150				
P24	20x20	130.00	538.00	80	80	25	25	150				
P25	20x20	656.00	10.00	80	80	25	25	150				
P26	20x20	919.00	10.00	80	80	25	25	150				
P27	20x20	1182.00	10.00	80	80	25	25	150				
P28	20x20	1445.00	10.00	80	80	25	25	150				
P29	20x20	1708.00	10.00	80	80	25	25	150				
P30	20x20	1971.00	10.00	80	80	25	25	150				
P31	20x20	2234.00	10.00	80	80	25	25	150				
P32	20x20	2497.00	10.00	80	80	25	25	150				
P33	20x20	2760.00	10.00	80	80	25	25	150				
P34	20x20	3023.00	10.00	80	80	25	25	150				
P35	20x20	3286.00	10.00	80	80	25	25	150				
P36	20x20	3549.00	10.00	80	80	25	25	150				
P37	20x20	3812.00	10.00	80	80	25	25	150				
P38	20x20	130.00	2413.00	80	80	25	25	150				
P39	20x20	130.00	2143.00	80	80	25	25	150				



Relação do aço

Fundação: Blocos e sapatas

ACO	N	DIAM (mm)	QUANT	UNIF (cm)	C.TOTAL (cm)
CAB0	1	5.0	50	253	5860
	2	5.0	50	608	30400
	3	5.0	100	233	23300
	4	5.0	100	286	28600
	5	5.0	160	253	40480
	6	5.0	40	748	29920
	7	5.0	80	194	15520
	8	5.0	80	183	15440
	9	6.3	378	109	41202
	10	8.0	100	327	32700
	11	10.0	40	VAR	VAR

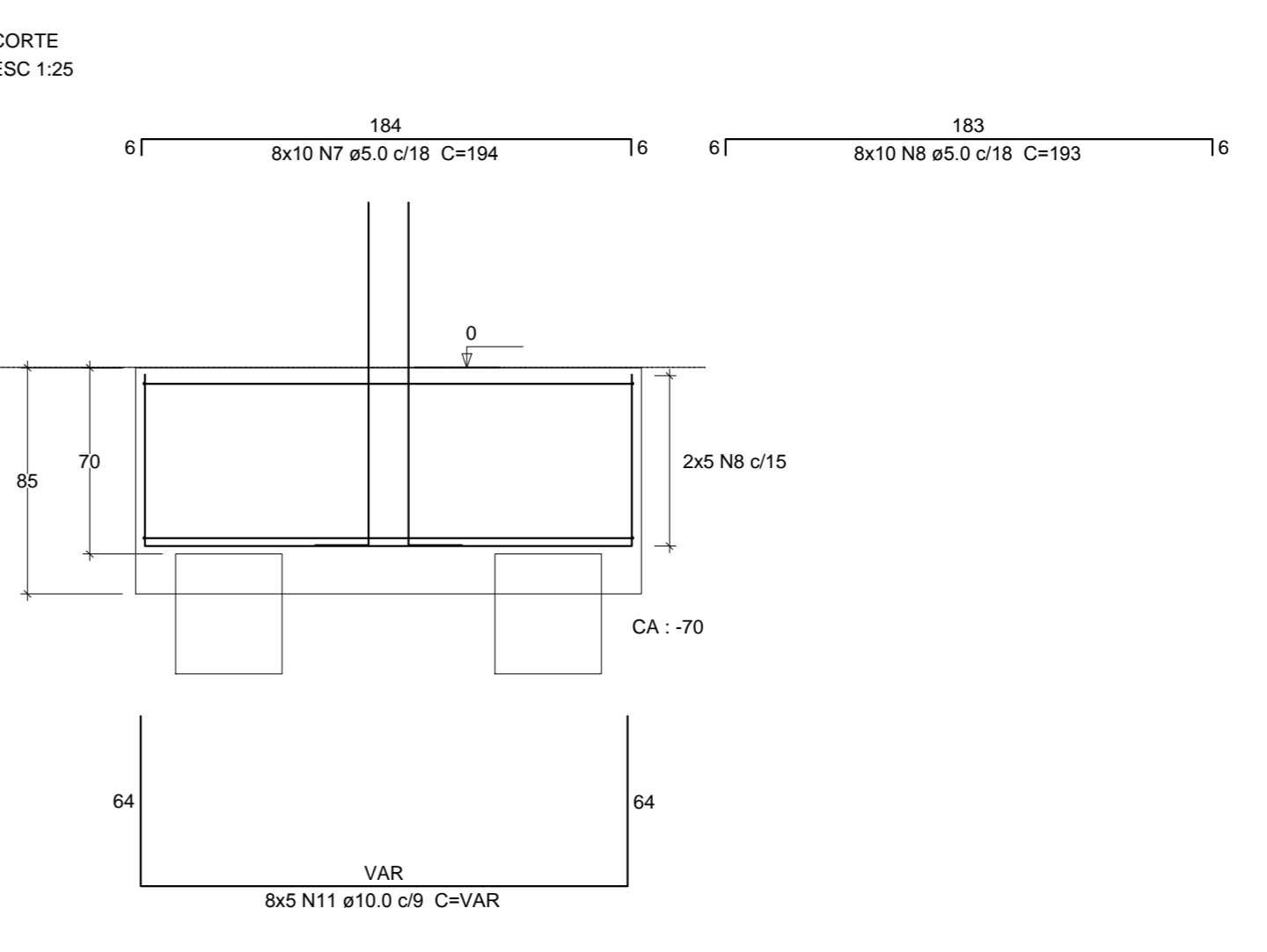
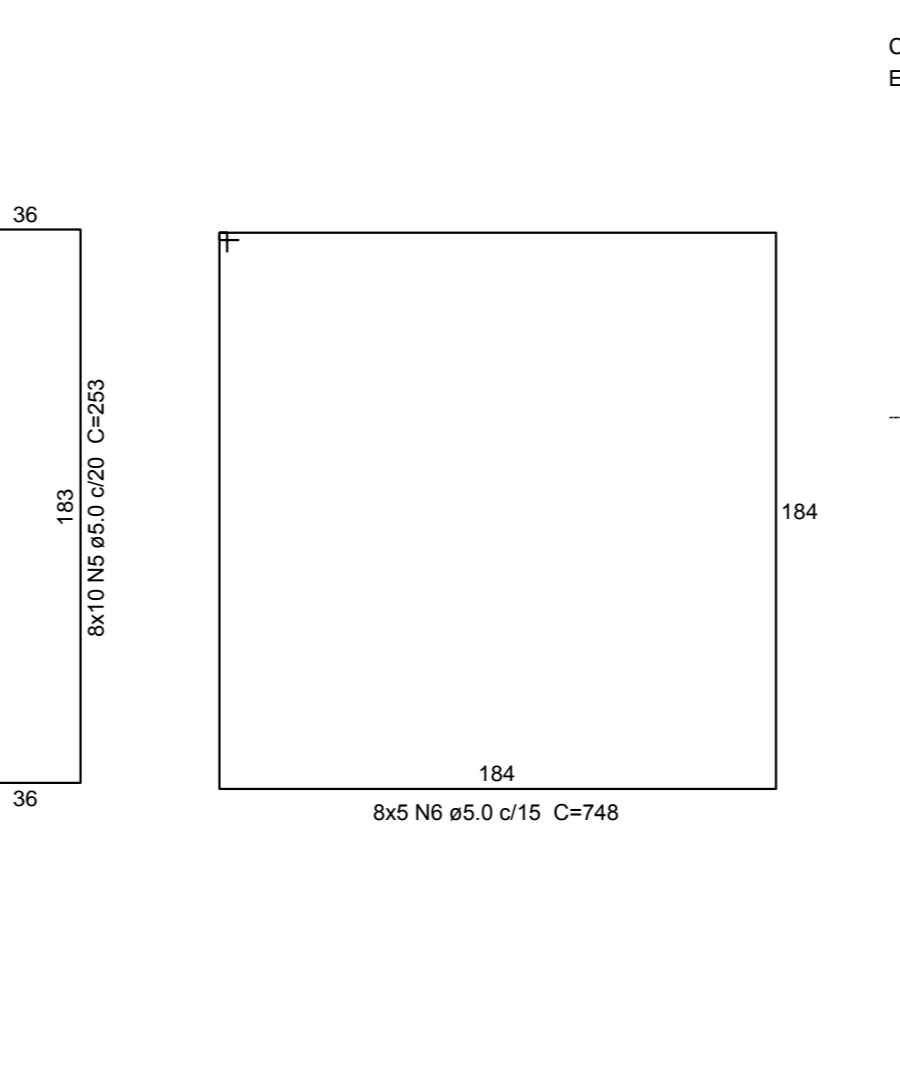
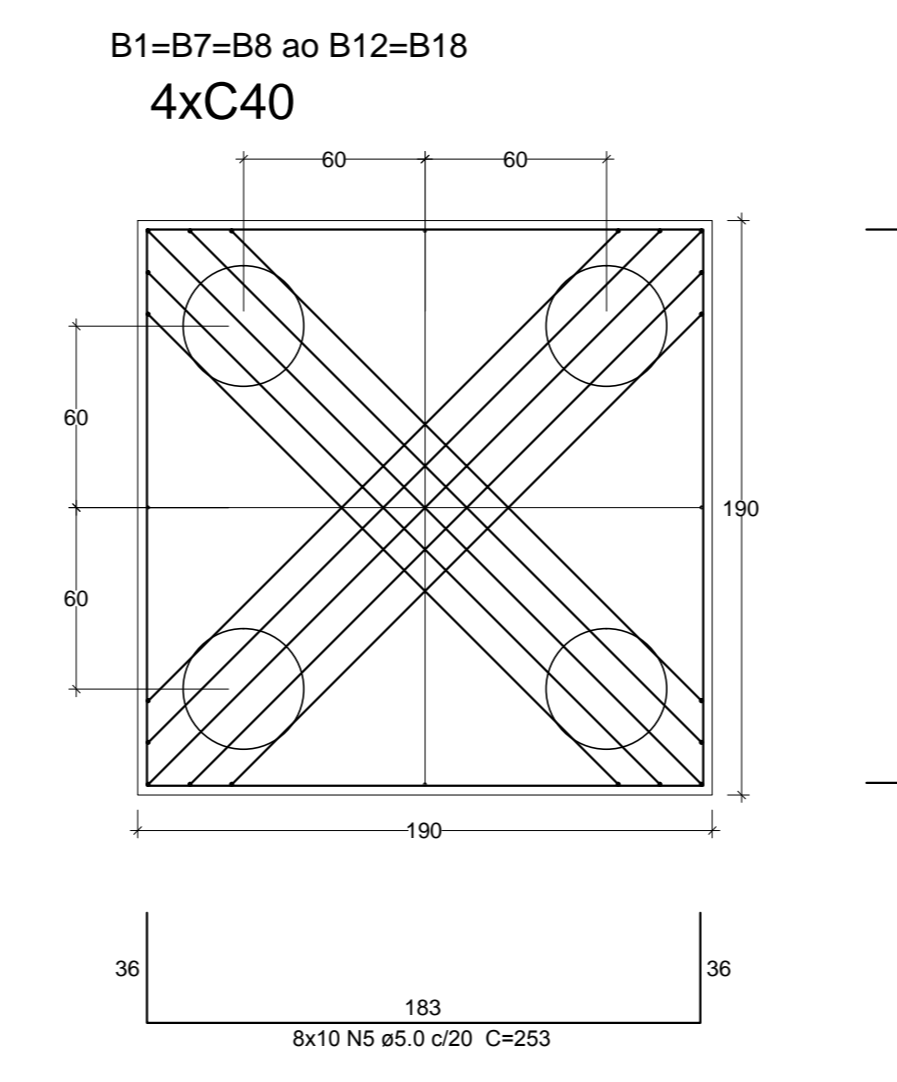
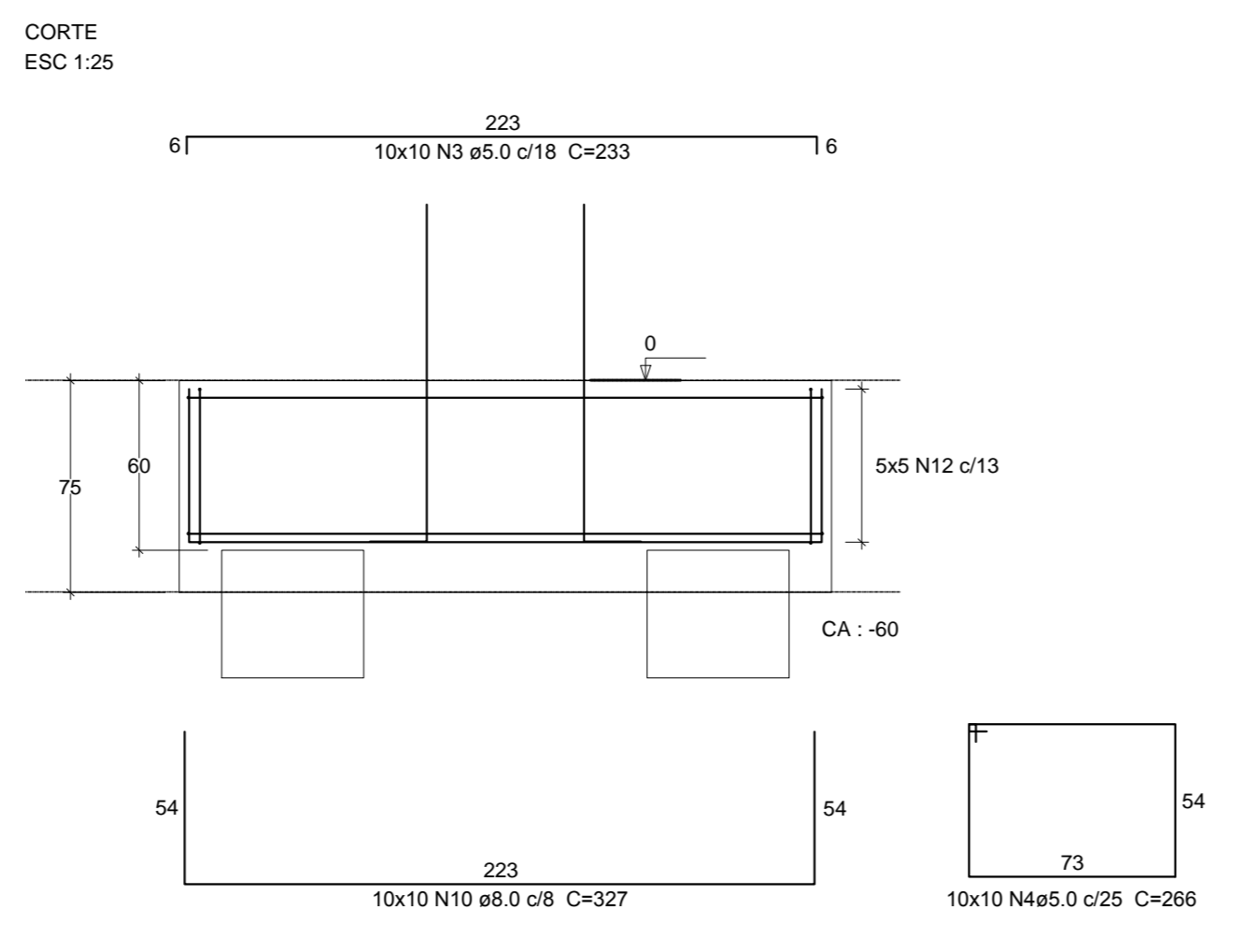
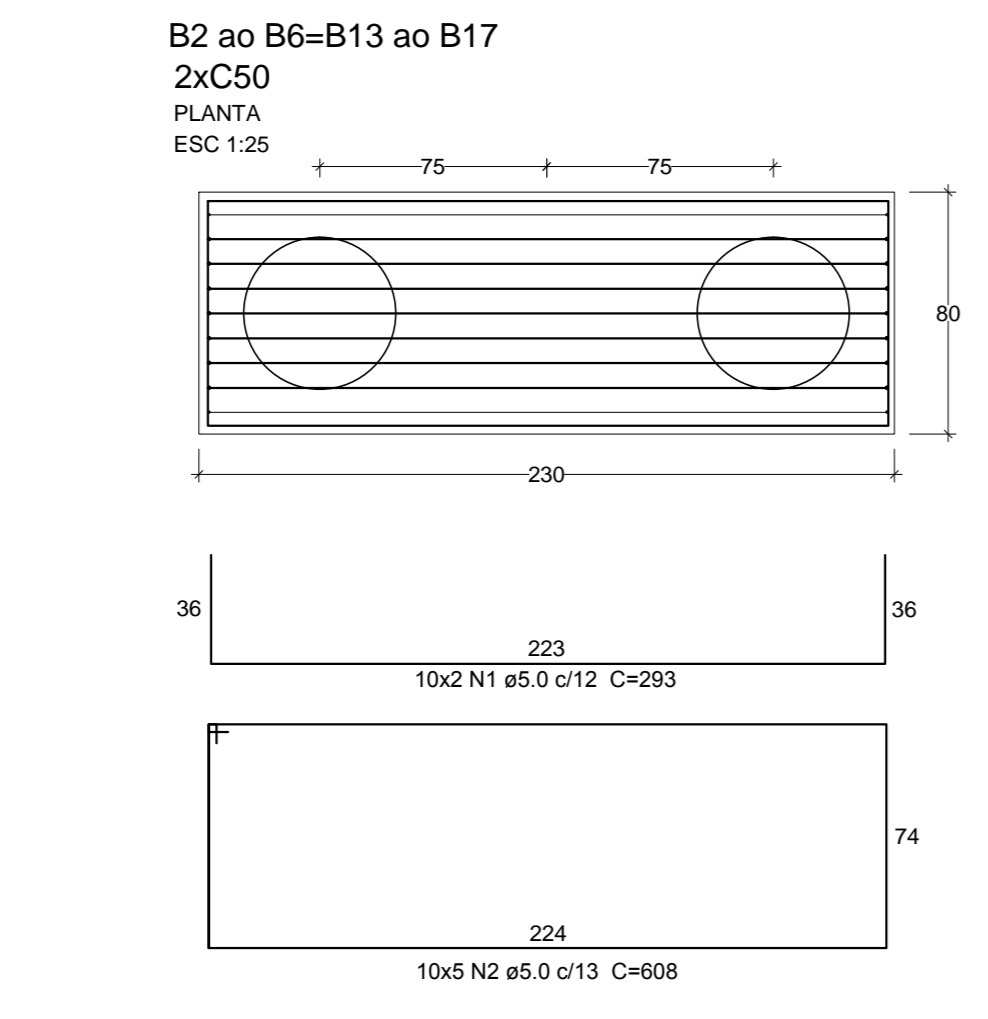
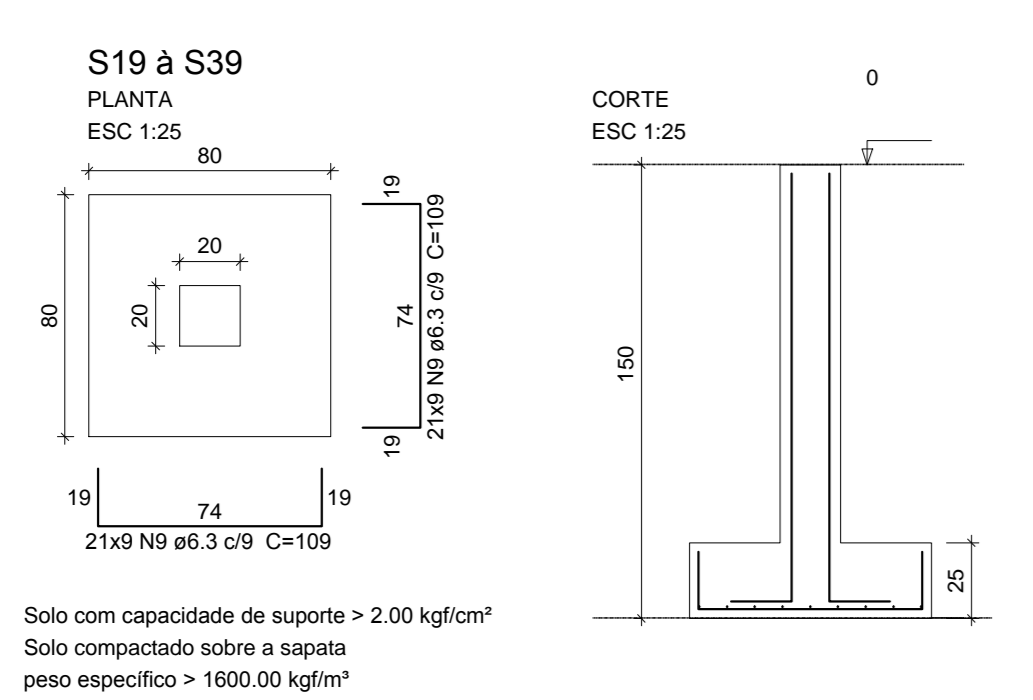
Resumo do aço

ACO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CAB0	5.0	412.0	111.0
	8.0	327	142.1
	10.0	197.6	136.1
	5.0	1875.2	317.7
PESO TOTAL (kg)			
CAB0		387.2	
CAB0		317.7	

Volume de concreto (C-25) = 41.7 m³
Área de forma = 115.6 m²

NOTAS

- 01 - TODAS AS MEDIDAS ESTÃO EM CENTÍMETROS.
- 02 - A TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO DEVERÁ SER DE 2.0 kgf/cm².
- 03 - O REATERO DEVERÁ SER COMPACTADO EM CAMADAS SOLTAS DE 20cm COM SOQUETE MANUAL DE 30kg OU SAPO MECÂNICO COM GRAU DE COMPACTAÇÃO DA ORDEM DE 95% DO PROCTOR NORMAL.
- 04 - ADENSAMENTO DO CONCRETO POR VIBRAÇÃO DE IMERSÃO.
- 05 - SOB O CONCRETO ESTRUTURAL DEVERÁ SER LANÇADA UMA CAMADA DE CONCRETO DE REGULARIZAÇÃO COM fck > 10.0 MPA E = 5cm (MÍNIMO) DE ESPESSURA.
- 06 - PARA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES E SUPERESTRUTURA, VEJA RECOMENDAÇÕES DAS RESPECTIVAS NORMAS DA ABNT.
- 07 - A CURA DO CONCRETO DEVERÁ SER EXECUTADA DE ACORDO COM A NORMA NBR 6118 DA ABNT.
- 08 - PARA MANTER A ARMAÇÃO NA POSIÇÃO CORRETA UTILIZAR "ARANHAS" REGULARMENTE ESPAÇADAS.
- 09 - AS DIMENSÕES (COTAS) DESSE PROJETO TIVERAM COMO REFERÊNCIA O PROJETO ARQUITETÔNICO.
- 10 - OS BLOCOS DE CONCRETO TÊM DIMENSÃO DE 19X19X39 E DEVERÃO SER PREENCHIDOS COM CONCRETO DE FCK MÍNIMO DE 20 MPA, ATÉ A ALTURA INDICADA EM PROJETO.



PROJETO		TÍTULO	
PROJETO TÉCNICO		PROJETO ESTRUTURAL	
LOCAL		PREFEITURA MUNICIPAL DE ONÇA DE PITANGUI	
AUTOR DO PROJETO		KAMILLA NASCIMENTO	
ASSINATURA		DATA	
ENDEREÇO		RUA TOPÁZIO	
PEÇAS GRÁFICAS		(37) 98818-1491	
PLANTA DE LOCAÇÃO, ARMAÇÃO BLOCOS E SAPATAS		01/06	