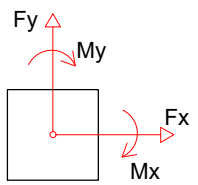


PLANTA DE LOCAÇÃO
ESC.: 1/50

Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Pilar				Fundação				Lado B (cm)	Lado H (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	Bloco (cm)	Base tub. (cm)
						Mx Máximo (kN.m)	Mx Mínimo (kN.m)	Fx Máximo (tf)	Fx Mínimo (tf)	Fy Máximo (tf)	Fy Mínimo (tf)	Lado B (cm)	Lado H (cm)							
P1	45x45	-238.85	1290.16	24.2	22.6	77	0	0	-199	0.0	-24.6	1.1	0.0	392	340	45	155	6	R50	-185
P2	45x45	968.85	1290.16	24.4	22.8	77	0	200	0	24.6	0.0	1.1	0.0	392	340	45	155	6	R50	-185
P3	40x60	-30.00	1063.14	36.3	34.8	0	-7	0	-142	0.0	-21.4	4.1	0.0	292	292	45	150	5	R50	-180
P4	40x60	760.00	1063.14	33.9	32.4	0	-6	144	0	21.3	0.0	3.9	0.0	292	292	45	150	5	R50	-180
P5	45x45	-22.50	712.14	72.8	72.7	0	-8	0	-177	0.0	-26.2	1.7	0.0	380	230	45	230	6	R50	-260
P6	45x45	752.50	712.14	71.1	71.0	0	-8	178	0	26.1	0.0	1.9	0.0	380	230	45	230	6	R50	-260
P7	45x45	-22.50	371.00	71.7	71.6	8	0	0	-179	0.0	-26.2	0.0	-2.0	380	230	45	230	6	R50	-260
P8	45x45	752.50	371.00	71.3	71.2	8	0	178	0	26.1	0.0	0.0	-1.9	380	230	45	230	6	R50	-260
P9	40x60	-30.00	20.00	34.1	32.6	7	0	0	-143	0.0	-21.3	0.0	-3.8	292	292	45	150	5	R50	-180
P10	40x60	760.00	20.00	34.2	32.7	8	0	143	0	21.2	0.0	0.0	-4.1	292	292	45	150	5	R50	-180
P11	45x45	-238.85	-207.03	24.1	22.5	0	-78	0	-199	0.0	-24.5	0.0	-1.1	392	340	45	155	6	R50	-185
P12	45x45	968.85	-207.03	24.2	22.6	0	-76	200	0	24.6	0.0	0.0	-1.0	392	340	45	155	6	R50	-185

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.

Simbologia	Estacas		
	Nome	d (cm)	Quantidade
	R50	50.00	38



Locação no eixo X	
Coordenadas (cm)	Nome
-238.85	P1, P11
-30.00	P3, P9
-22.50	P5, P7
752.50	P6, P8
760.00	P4, P10
968.85	P2, P12

Locação no eixo Y	
Coordenadas (cm)	Nome
1290.16	P1, P2
1063.14	P3, P4
712.14	P5, P6
371.00	P7, P8
20.00	P9, P10
-207.03	P11, P12

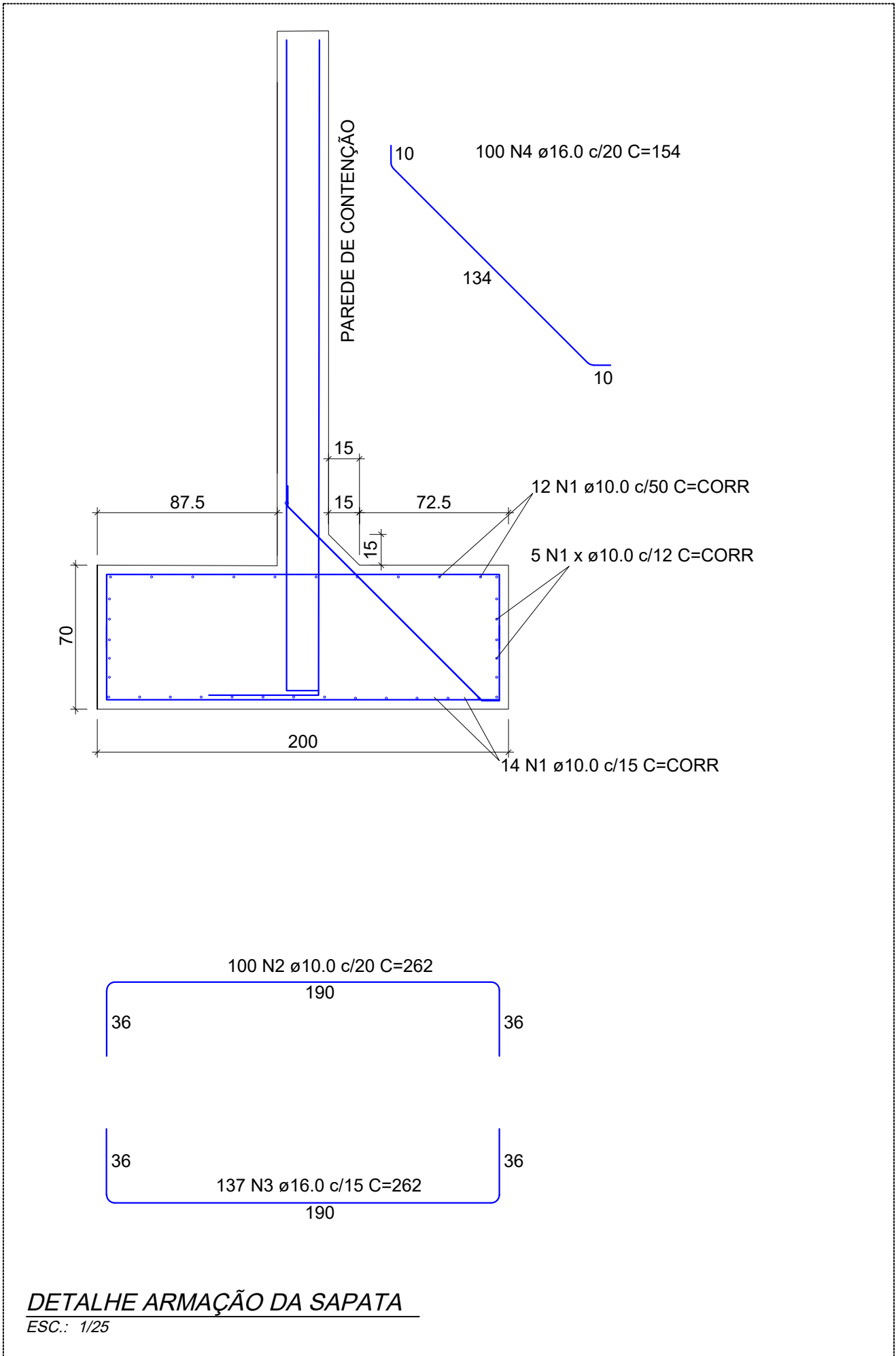
Relação do aço por cortina

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	10.0	30	VAR	58000
	2	10.0	100	262	26200
	3	16.0	133	262	34846
	4	16.0	100	154	15400

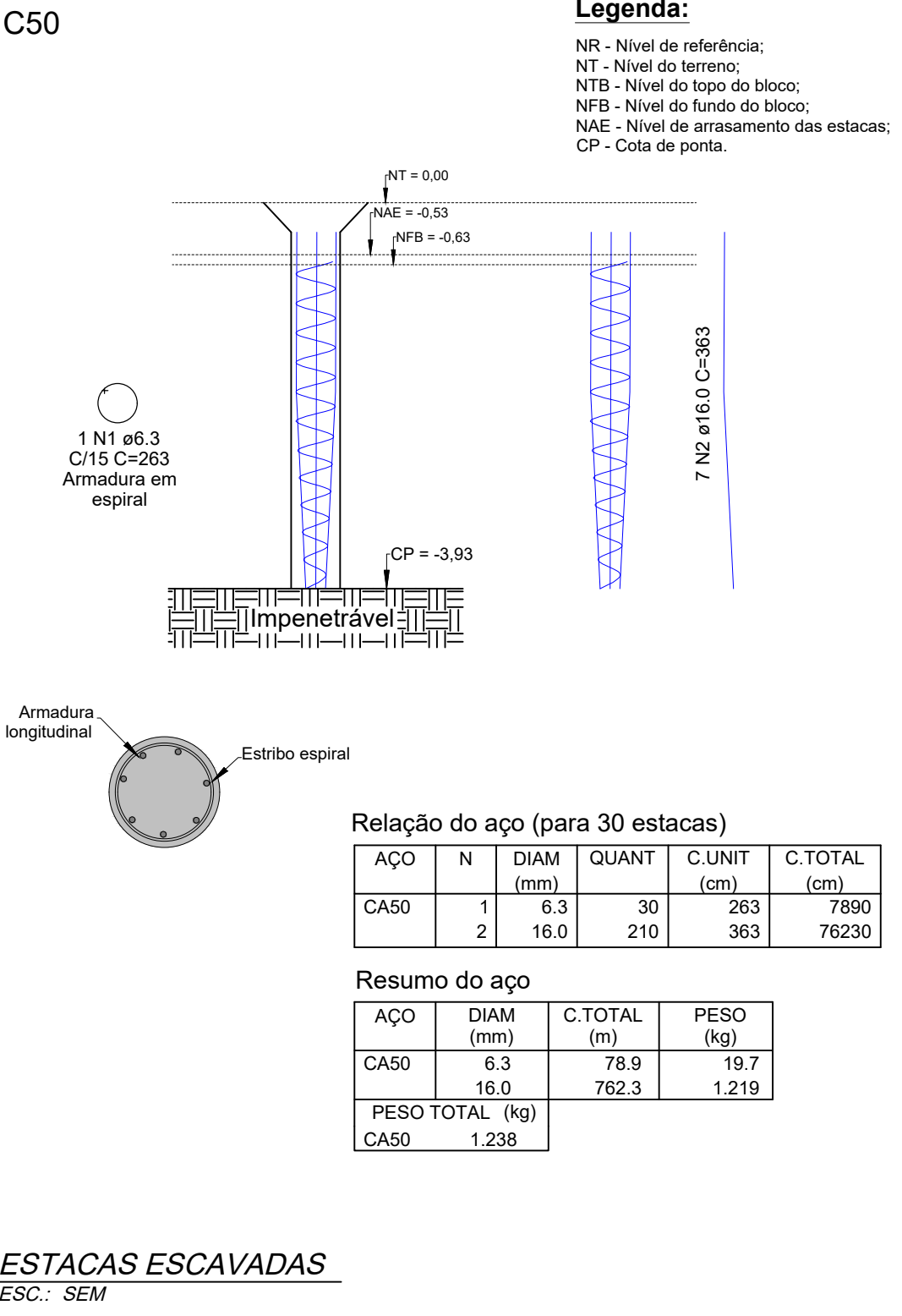
Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	10.0	842	530
	16.0	502	803
PESO TOTAL (kg)			
CA50	1.333		

Volume de concreto (C-30) = 26.26 m³
Área de forma = 28.7 m²



DETALHE ARMAÇÃO DA SAPATA
ESC.: 1/25



- NOTAS:
- A) ELEVAÇÕES E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS, EXCETO ONDE INDICADO.
- B) PROPRIEDADES DO CONCRETO:
- fc: 30 MPa (C30)
- Módulo de elasticidade longitudinal (C30): > 27000 MPa
- Fator água/cimento (a/c): < 0,55
- Consumo de cimento: > 320 kg/m3
- Abatimento (Slump Test): 10 cm +/- 2 cm
- Tamanho máx. do agregado: 19 mm em outros elementos
- C) PROPRIEDADES DO AÇO:
- Armadura Passiva: Fy=500 MPa (CA-50)
- D) COBRIMENTOS:
- Considerando uma Classe de Agressividade Ambiental - CAA II e CAAIII e respeitando o que está prescrito na NBR 6118, tem-se:
- PRÉ LAJE DO TABULEIRO = 2,0 cm;
- LAJE "IN LOCO" DO TABULEIRO CENTRAL = 2,0 cm;
- LAJE "IN LOCO" DAS LAJES DE APROXIMAÇÃO = 5,0 cm;

PROJETO ESTRUTURAL



DH ENGENHARIA CIVIL LTDA
CNPJ: 15.558.187/0001-10
CREA/SC - 148221-1
47 9 8814 2789
dhciv@dhciv.com



AMAVI
ASSOCIAÇÃO DOS MUNICÍPIOS DO ALTO VALE DO ITAJÁ

MUNICÍPIO DE ITUPORANGA

DEIVID HEIDEMANN
Engenheiro Civil - CREA/SC 144096-3

OBRA:	PONTE EM CONCRETO (CONTENÇÕES, LONGARINAS, PRÉ-LAJE E LAJE DE 2º ESTÁGIO)	
PROPRIETÁRIO:	PREFEITURA MUNICIPAL DE ITUPORANGA	
ENDEREÇO:	RUA JOSÉ PETRY - ITUPORANGA - SC	
CONTEÚDO:	ÁREA DO TABUL.: A: 80.00m² ÁREA DA CONTE.: A: 80.00m² VÃO DA PONTE: A: 8.00m DESENHO: DH/REGIANE ESCALA: INDICADA DATA: 09/06/2025	ÁREA DA LAJE APROX.: A: 62.48m² ÁREA TOTAL: A: 156.94m² FOLHA: INFRAEST. 02 02