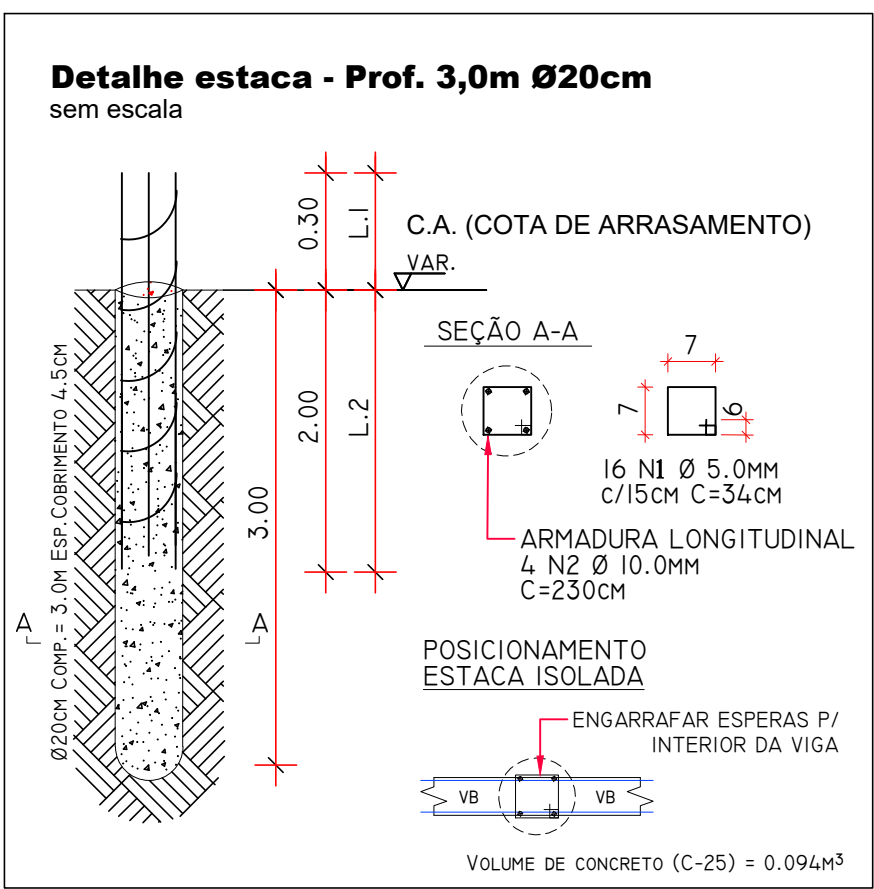


Planta de locação das estacas
escala 1:100

Relação do aço						Resumo do aço			
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)	AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)
(x44) Ø20 Prof. 3m	CA60	1	5.0	704	34	23936	CA50	10.0	404.8
	CA50	2	10.0	176	230	40480	CA60	5.0	239.4
PESO TOTAL (kg)							CA50	249.8	
							CA60	36.9	
Volume de concreto (C-25) = 4.15 m³ Perfuração Ø20 = 132.0 m									

LOCAÇÃO DAS ESTACAS					
Bloco	Nome	Tipo	Coordenada X (cm)	Coordenada Y (cm)	Carga máx. tf
E1	E1-1	D20	4251.00	557.00	3.29
E2	E2-1	D20	4251.00	423.00	1.26
E3	E3-1	D20	10.00	243.00	1.31
E4	E4-1	D20	127.00	204.00	3.00
E5	E5-1	D20	455.00	204.00	4.40
E6	E6-1	D20	825.00	204.00	4.55
E7	E7-1	D20	1195.00	204.00	4.55
E8	E8-1	D20	1565.00	204.00	4.21
E9	E9-1	D20	1873.00	204.00	2.89
E10	E10-1	D20	1990.00	243.00	1.52
E11	E11-1	D20	2480.00	243.00	1.37
E12	E12-1	D20	2597.00	204.00	2.84
E13	E13-1	D20	2905.00	204.00	4.29
E14	E14-1	D20	3275.00	204.00	4.77
E15	E15-1	D20	3645.00	204.00	4.55
E16	E16-1	D20	4015.00	204.00	3.12
E17	E17-1	D20	4202.38	252.62	1.20
EP2	E2-1	D20	4411.00	2337.50	5.26
EP3	E3-1	D20	4411.00	1977.00	5.95
EP4	E4-1	D20	4411.00	1622.00	5.75
EP5	E5-1	D20	4411.00	1267.00	5.60
EP6	E6-1	D20	4411.00	912.00	5.43
EP7	E7-1	D20	4411.00	557.00	4.00
EP8	E8-1	D20	4411.00	417.50	3.01
EP9	E9-1	D20	4316.22	138.78	1.52
EP10	E10-1	D20	4407.00	138.78	1.90
EP12	E12-1	D20	132.50	44.00	4.76
EP13	E13-1	D20	455.00	44.00	5.68
EP14	E14-1	D20	825.00	44.00	5.67
EP15	E15-1	D20	1195.00	44.00	5.68
EP16	E16-1	D20	1565.00	44.00	5.58
EP17	E17-1	D20	1867.50	44.00	4.75
EP20	E20-1	D20	2602.50	44.00	4.53
EP21	E21-1	D20	2905.00	44.00	5.52
EP22	E22-1	D20	3275.00	44.00	5.93
EP23	E23-1	D20	3645.00	44.00	5.69
EP24	E24-1	D20	4015.00	44.00	4.84
EP25	E25-1	D20	4316.22	48.00	1.99
EP26	E26-1	D20	4212.00	2460.00	1.31
EP27	E27-1	D20	4251.00	2343.00	3.05
EP28	E28-1	D20	4251.00	1977.00	4.49
EP29	E29-1	D20	4251.00	1622.00	4.56
EP30	E30-1	D20	4251.00	1267.00	4.71
EP31	E31-1	D20	4251.00	912.00	4.84

Estacas				
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade	Prof. (m)
	D20	20.00	44	3.00



RESISTÊNCIA DO SOLO:

NOTA 1:
EM CASO DE ATERRO PROLONGAR AS ARMADURAS DAS ESTACAS ATÉ ATINGIR L.2 EM SOLO FIRME.
DESCONSIDRAR O ATERRO PARA EFEITO DE RESISTÊNCIA DAS ESTACAS
ACRESCENTAR A PROFUNDIDADE DO ATERRO NAS PROFUNDIDADES DAS ESTACAS.

NOTA 2:
A PROFUNDIDADE MÍNIMA DE 3.00 METROS, SE FAZ NECESSÁRIO PARA COMBATER A FORÇA HORIZONTAL ATUANTE E O MOMENTO NA ESTACA.
NA PROFUNDIDADE DE ESTACAS DE ESTRUTURA PRÉ-FABRICADA, DEVERÁ SER ACRESCIDA 3.00 METROS NAS ESTACAS PARA SUPORTE DA ALVENARIA.

Assessoria Técnica em Engenharia Civil Ltda.
EMAIL: engenharia@acassessoriatecnica.com.br
Fone: (41)3624-7775
AVENIDA SÃO PAULO, 5504 - ZONA II, CEP- 87.501.420, UMUARAMA - PR
RESP. TÉCNICO - ADEMAR AMÉRICO CAMOSSATO - CREA: 24.80/D-PR

PROJETO ESTRUCTURAL

OBRA
GINÁSIO DE ESPORTES A REFORMAR

CONTEÚDO
- PLANTA DE LOCAÇÃO DAS ESTACAS

PROPRIETÁRIO
MUNICÍPIO DE PEROBAL
C.N.P.J.: 01.612.444/0001-40

LOCAL
RUA ALECRIM - QUADRA 46 - PEROBAL - PR

PROJETO

FOLHA
01/08

INDICADA
FEVEREIRO / 2026

ADEMAR AMÉRICO CAMOSSATO
ENGº CIVIL CREA 24.080-D/PR

MUNICÍPIO DE PEROBAL
C.N.P.J.: 01.612.444/0001-40