

PLANTA DE LOCAÇÃO DAS ESTACAS

Escala 1:50

Pilar

Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m) Positivo	Mx Máximo (kgf.m) Negativo	My Máximo (kgf.m) Positivo	My Máximo (kgf.m) Negativo	Fx Máximo (tf) Positivo	Fx Máximo (tf) Negativo	Fy Máximo (tf) Positivo	Fy Máximo (tf) Negativo	Fundação Nome	Fundação Lado B (cm)	Fundação Lado H (cm)	Bloco ne	Bloco Estaca
P1	40x40	20.00	1995.00	15.1	15.1	2400	-2800	3900	-4200	0.3	-1.3	1.2	0.0	B1	90	90	1	C50
P2	40x40	545.00	1995.00	12.4	12.4	2500	-2600	4100	-4000	1.0	-0.6	0.6	-0.5	B2	90	90	1	C50
P3	40x40	970.00	1995.00	12.4	12.4	2500	-2600	3900	-4000	0.7	-1.1	0.6	-0.5	B3	90	90	1	C50
P4	40x40	1495.00	1995.00	15.1	15.1	2400	-2800	4100	-3800	1.4	-0.4	1.2	0.0	B4	90	90	1	C50
P5	40x40	20.00	1336.67	16.7	16.7	2600	-2600	4000	-4100	0.9	-0.8	0.5	-0.7	B5	90	90	1	C50
P6	40x40	1495.00	1336.67	16.7	16.7	2600	-2600	4000	-4100	0.9	-0.8	0.5	-0.7	B6	90	90	1	C50
P7	40x40	20.00	678.34	16.7	16.7	2500	-2700	4000	-4100	0.9	-0.8	0.6	-0.6	B7	90	90	1	C50
P8	40x40	1495.00	678.34	16.7	16.7	2500	-2700	4000	-4100	0.9	-0.8	0.6	-0.6	B8	90	90	1	C50
P9	40x40	20.00	20.00	15.1	15.1	2700	-2500	3900	-4200	0.3	-1.3	0.0	-1.3	B9	90	90	1	C50
P10	40x40	545.00	20.00	12.4	12.4	2500	-2600	4100	-4000	1.0	-0.6	0.6	-0.5	B10	90	90	1	C50
P11	40x40	970.00	20.00	12.4	12.4	2500	-2600	3900	-4000	0.7	-1.1	0.6	-0.5	B11	90	90	1	C50
P12	40x40	1495.00	20.00	15.1	15.1	2700	-2500	4100	-3800	1.4	-0.4	0.0	-1.3	B12	90	90	1	C50

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.

LOCAÇÃO DAS ESTACAS

Bloco	Nome	Tipo	Coordenada X (cm)	Coordenada Y (cm)	Carga máx. tf	Momento máx. kgf.m	Momento mín. kgf.m	Força horiz. máx. tf	Força horiz. mín. tf	CA (cm)
B1	E1-1	C50	20.00	1995.00	18.23	6127.34	1208.30	1.48	0.54	-245
B2	E2-1	C50	545.00	1995.00	15.48	5464.03	114.15	0.99	0.14	-245
B3	E3-1	C50	970.00	1995.00	15.48	5464.03	114.15	0.99	0.14	-245
B4	E4-1	C50	1495.00	1995.00	18.23	6127.34	1208.30	1.48	0.54	-245
B5	E5-1	C50	20.00	1336.67	19.79	5188.98	94.48	0.82	0.02	-245
B6	E6-1	C50	1495.00	1336.67	19.79	5188.98	94.48	0.82	0.02	-245
B7	E7-1	C50	20.00	678.34	19.79	5188.98	94.46	0.82	0.02	-245
B8	E8-1	C50	1495.00	678.34	19.79	5188.98	94.46	0.82	0.02	-245
B9	E9-1	C50	20.00	20.00	18.23	6127.34	1208.31	1.48	0.54	-245
B10	E10-1	C50	545.00	20.00	15.48	5464.03	114.15	0.99	0.14	-245
B11	E11-1	C50	970.00	20.00	15.48	5464.03	114.15	0.99	0.14	-245
B12	E12-1	C50	1495.00	20.00	18.23	6127.34	1208.31	1.48	0.54	-245

Locação no eixo X

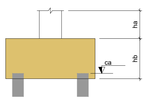
Coordenadas (cm)	Nome
20.00	P1, P5, P7, P9
545.00	P2, P10
970.00	P3, P11
1495.00	P4, P6, P8, P12

Locação no eixo Y

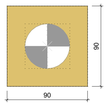
Coordenadas (cm)	Nome
1995.00	P1, P2, P3, P4
1336.67	P5, P6
678.34	P7, P8
20.00	P9, P10, P11, P12

Estacas

Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade
	C50	50.00	12



B1=B2=B3=B4=B5=B6=B7=B8=B9=B10
B11=B12 (1xC50)



LEGENDA DOS BLOCOS

Escala 1:25

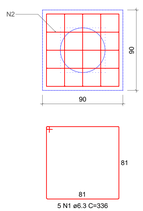
ESTACA HÉLICE CONTÍNUA Ø50 CM — CAPACIDADE GEOTÉCNICA

Profundidade	Capacidade admissível (tf)	Camada de solo conforme SP-01
1 m	6,1 tf	Argila arenosa, mole, vermelha
2 m	5,9 tf	Argila arenosa, mole, vermelha
3 m	5,3 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
4 m	5,5 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
5 m	7,3 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
6 m	10,1 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
7 m	12,9 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
8 m	17,1 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
9 m	25,0 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela
10 m — COTA DE ASSENTAMENTO	**36,5 tf**	**Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela**
11 m	46,9 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela
12 m	54,0 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela
13 m	61,6 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela
14 m	69,5 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela
15 m	77,8 tf	Argila silto-arenosa, rija a dura, amarela

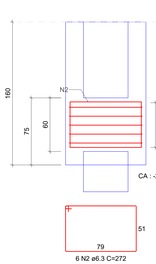
B1=B2=B3=B4=B5=B6=B7=B8=B9=B10=B11=B12

1xC50

PLANTA
ESC 1:25

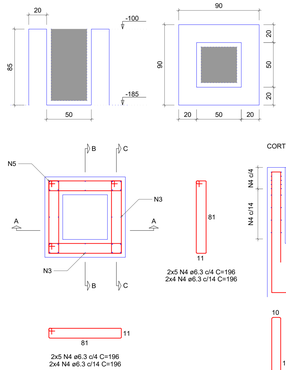


CORTE
ESC 1:25



Cálice (P1=P2=P3=P4=P5=P6=P7=P8=P9=P10=P11=P12)

ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

12xB12 12xCálice P12

AÇO	N.	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	6.3	60	336	20160
	2	6.3	72	272	19584
	3	6.3	24	563	13512
	4	6.3	432	196	84672
	5	10.0	48	582	27936

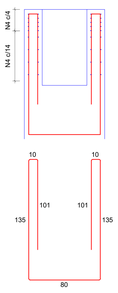
RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 10% (Barras)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	1379.3	127	371.3
	10.0	279.4	26	189.5

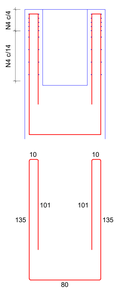
PESO TOTAL (kg)	
CA50	560.7

Volume de concreto (C-30) = 12.65 m³
Área de forma = 97.68 m²

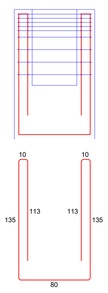
CORTE A-A



CORTE B-B



CORTE C-C



Revisão/Data

ENGEPROSUL ENGENHARIA LTDA
CNPJ: 51.296.220/0001-56
FORQUILHINHA | SC
CREA/SC: 225308-7

RESPONSÁVEL TÉCNICO
JONATAN CARDOSO DE OLIVEIRA -CREA/SC:143410-3
FONE: (51) 92007-1762 | (51)99558-8739

PROJETO ESTRUTURAL

GOVERNO MUNICIPAL DE CAMPO BOM/RS

SECRETARIA MUNICIPAL DE OBRAS

Obra PAVILHÃO 11

Local RUA NILO PEÇANHA, Nº 715, BAIRRO N (VILA RICA) - CAMPO BOM/RS, CEP 93700-000
QUADRA 29 - LOTE GLEBA 3 - MATRÍCULAS Nº 31.396 E 31.397

PROPRIETÁRIO : Município de Campo Bom/RS - CNPJ: 90.832.619/0001-55

DESCRIMINAÇÃO : FUNDAÇÕES

RESPONSÁVEL TÉCNICO

JONATAN CARDOSO DE OLIVEIRA
CREA/SC:143410-3

JOSÉ LADISLAU FERREIRA NETO
CAU/RS: A 147969-5

ESTRUTURAL

ESC : INDICADA

PRANCHA

E01

PROPRIETÁRIO :
Município de Campo Bom/RS
CNPJ: 90.832.619/0001-55