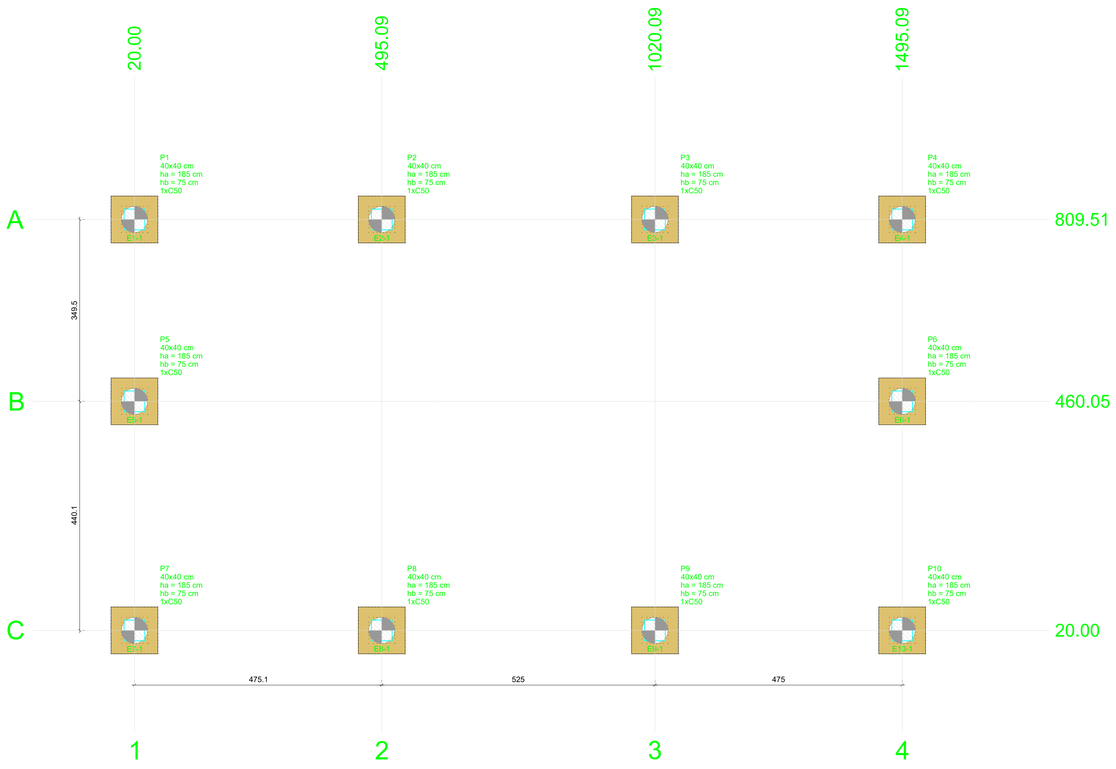


PLANTA DE LOCAÇÃO DAS ESTACAS

Escala 1:50

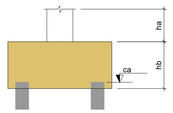
Pilar												Fundação				Bloco			
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Mx Máximo (kgf.m)		My Máximo (kgf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)	Base tub. (cm)
						Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo								
P1	40x40	20.00	809.51	12.0	12.0	4400	-4700	1700	-2100	0.1	-0.7	1.0	-0.7	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P2	40x40	495.09	809.51	14.3	14.3	4500	-4600	1900	-1800	0.3	-0.5	0.8	-0.9	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P3	40x40	1020.09	809.51	14.3	14.3	4500	-4600	1900	-1800	0.4	-0.4	0.8	-0.9	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P4	40x40	1495.09	809.51	12.0	12.0	4400	-4700	2000	-1800	0.6	0.0	1.0	-0.7	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P5	40x40	20.00	460.05	11.6	11.6	4500	-4600	1900	-1800	0.4	-0.3	0.9	-0.7	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P6	40x40	1495.09	460.05	11.6	11.6	4500	-4600	1900	-1800	0.4	-0.3	0.9	-0.7	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P7	40x40	20.00	20.00	13.2	13.2	4700	-4400	1700	-2000	0.1	-0.7	0.6	-1.0	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P8	40x40	495.09	20.00	14.3	14.3	4500	-4600	1900	-2000	0.3	-0.5	0.8	-0.9	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P9	40x40	1020.09	20.00	14.3	14.3	4500	-4600	1900	-1800	0.4	-0.4	0.8	-0.9	90	90	185	75	1	C50	-245	-
P10	40x40	1495.09	20.00	13.2	13.2	4700	-4400	2100	-1800	0.6	0.0	0.6	-1.0	90	90	185	75	1	C50	-245	-

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.

Estacas			
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade
	C50	50.00	10

Locação no eixo X	
Coordenadas (cm)	Nome
20.00	P1, P5, P7
495.09	P2, P8
1020.09	P3, P9
1495.09	P4, P6, P10

Locação no eixo Y	
Coordenadas (cm)	Nome
809.51	P1, P2, P3, P4
460.05	P5, P6
20.00	P7, P8, P9, P10

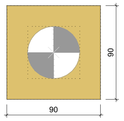




LOCAÇÃO DAS ESTACAS

Bloco	Nome	Tipo	Coordenada X (cm)	Coordenada Y (cm)	Carga máx. tf	Carga mín. 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	809.51	15.12	15.12	5160.17	273.38	1.01	0.20	-245
B2	E2-1	C50	495.09	809.51	17.38	17.38	4947.40	160.89	0.78	0.00	-245
B3	E3-1	C50	1020.09	809.51	17.38	17.38	4947.38	160.81	0.78	0.00	-245
B4	E4-1	C50	1495.09	809.51	15.12	15.12	5160.16	273.34	1.01	0.20	-245
B5	E5-1	C50	20.00	460.05	14.67	14.67	4990.91	110.44	0.84	0.03	-245
B6	E6-1	C50	1495.09	460.05	14.67	14.67	4990.89	110.43	0.84	0.03	-245
B7	E7-1	C50	20.00	20.00	16.29	16.29	5237.81	340.35	1.07	0.26	-245
B8	E8-1	C50	495.09	20.00	17.38	17.38	4948.66	169.52	0.78	0.01	-245
B9	E9-1	C50	1020.09	20.00	17.38	17.38	4948.64	169.44	0.78	0.01	-245
B10	E10-1	C50	1495.09	20.00	16.29	16.29	5237.79	340.32	1.07	0.26	-245

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



LEGENDA DOS BLOCOS

Escala 1:25

ESTACA HÉLICE CONTÍNUA Ø50 CM — CAPACIDADE GEOTÉCNICA

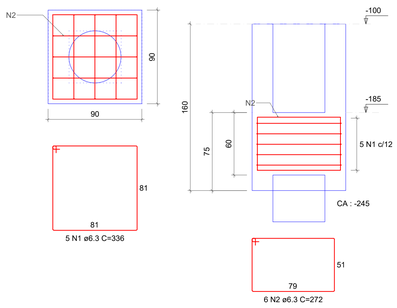
Profundidade	Capacidade admissível (tf)	Camada de solo conforme SP-01
1 m	6,1 tf	Argila arenosa, mole, vermelha
2 m	5,9 tf	Argila arenosa, mole, vermelha
3 m	5,3 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
4 m	5,5 tf	Argila silto-arenosa, muito mole a média, bege
5 m	7,3 tf	Argila silto-arenosa, 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

1xC50

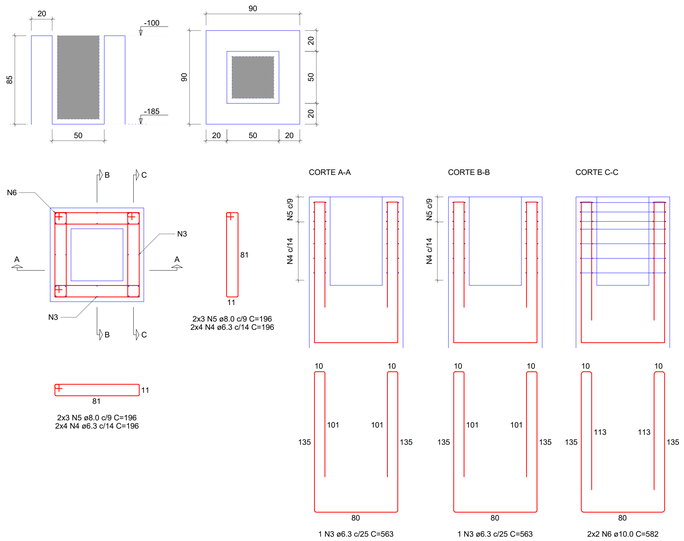
PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25



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

ESC 1:25



RELAÇÃO DO AÇO

10xB10 10xCálice P10

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	1	6.3	50	336	16800
	2	6.3	60	272	16320
	3	6.3	20	563	11260
	4	6.3	160	196	31360
	5	8.0	120	196	23520
	6	10.0	40	582	23280

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 10% (Barras)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	757.4	70	203.9
	8.0	235.2	22	102.1
	10.0	232.8	22	157.9
PESO TOTAL (kg)				
CA50	463.8			

Volume de concreto (C-30) = 10.54 m³
Área de forma = 81.40 m²

Revisão/Data

ENGEPROSUL ENGENHARIA LTDA
CNPJ: 51.296.229/0001-56
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 06

Local RUA NILO PEÇANHA, Nº 715, BAIRRO N (VILA RICA) - CAMPO BOM/RS, CEP 93700-000
QUADRA 29 - LOTE GLEBA 3 - MATRÍCULAS Nº31.396 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