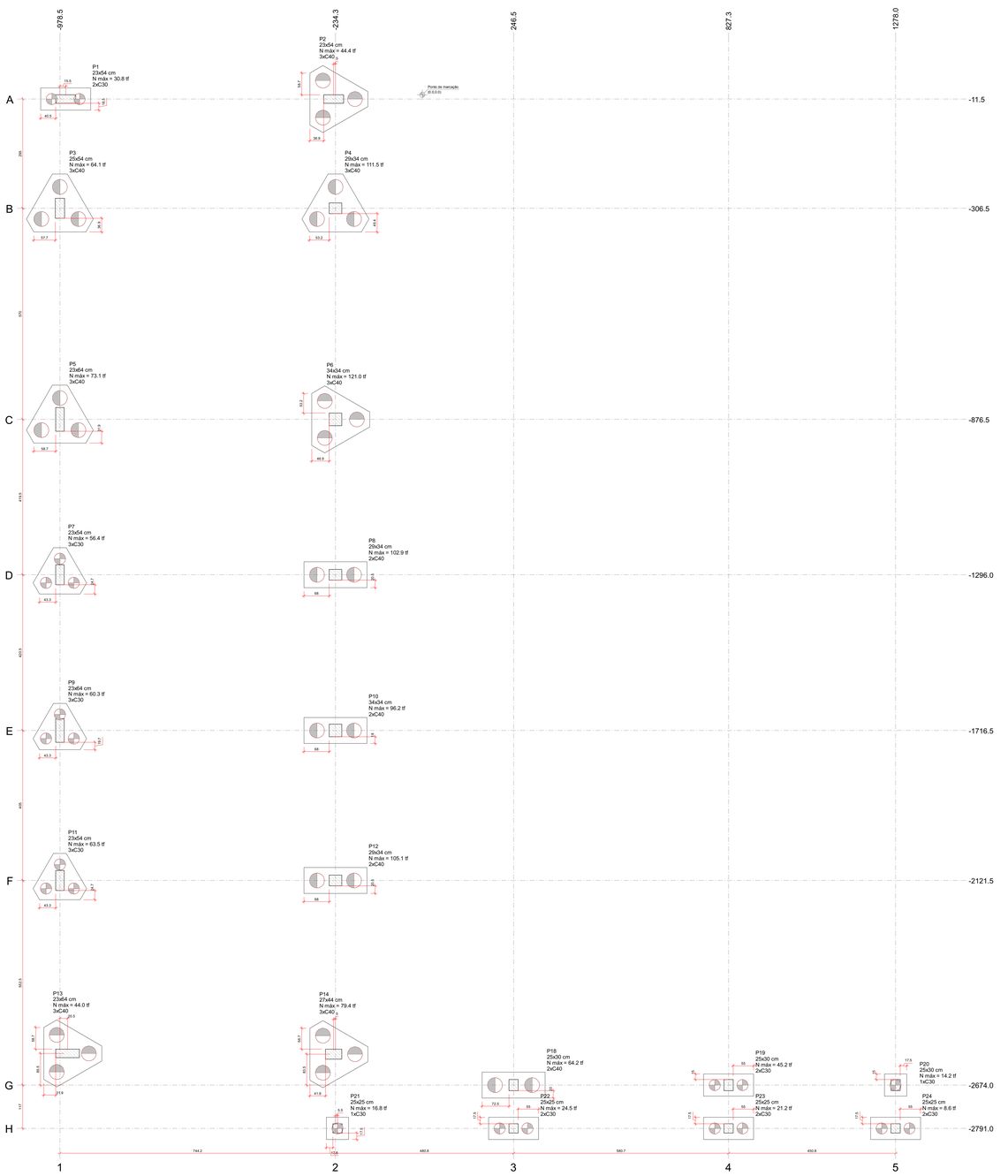
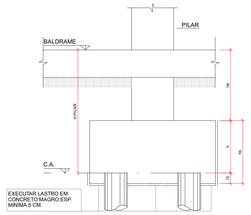


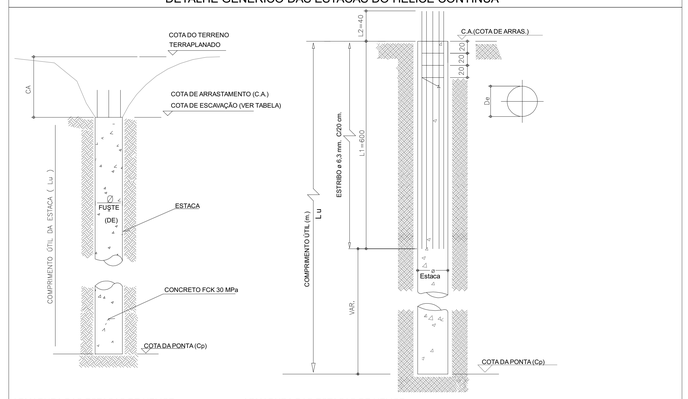
Pilar						Fundação				Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)
P1	23x54	-963.0	-11.5	30.8	20.6	135	60	100	45	2	C30	-110
P2	23x54	-239.3	-11.5	44.4	32.5	181	157	100	65	3	C40	-130
P3	25x54	-978.5	-306.5	64.1	44.3	181	157	100	65	3	C40	-130
P4	29x34	-234.3	-306.5	111.5	75.2	181	157	100	70	3	C40	-135
P5	23x64	-978.5	-876.5	73.1	50.0	181	157	100	65	3	C40	-130
P6	34x34	-234.3	-876.5	121.0	80.9	181	157	100	70	3	C40	-135
P7	23x54	-978.5	-1296.0	56.4	38.2	144	125	100	50	3	C30	-115
P8	29x34	-234.3	-1296.0	102.9	71.5	170	70	100	60	2	C40	-125
P9	23x64	-978.5	-1716.5	60.3	41.0	144	125	100	50	3	C30	-115
P10	34x34	-234.3	-1716.5	96.2	64.5	170	70	100	95	2	C40	-160
P11	23x54	-978.5	-2121.5	63.5	42.9	144	125	100	50	3	C30	-115
P12	29x34	-234.3	-2121.5	105.1	68.9	170	70	100	60	2	C40	-125
P13	23x64	-958.0	-2588.5	44.0	29.4	181	157	100	65	3	C40	-130
P14	27x44	-239.3	-2590.5	79.4	55.1	181	157	100	70	3	C40	-135
P18	25x30	246.5	-2674.0	64.2	47.5	170	70	100	65	2	C40	-130
P19	25x30	827.3	-2674.0	45.2	33.3	135	60	100	50	2	C30	-115
P20	25x30	1278.0	-2674.0	14.2	7.1	60	60	100	55	1	C30	-120
P21	25x25	-228.8	-2791.0	16.8	8.9	60	60	100	55	1	C30	-120
P22	25x25	246.5	-2791.0	24.5	17.1	135	60	100	50	2	C30	-115
P23	25x25	827.3	-2791.0	21.2	13.8	135	60	100	50	2	C30	-115
P24	25x25	1278.0	-2791.0	8.6	2.6	135	60	100	50	2	C30	-115

Estacas					
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade	Prof. estimada (m)	Cap. Nominal (tf)
	C30	30.00	21	9.50	35
	C40	40.00	29	10.0	60

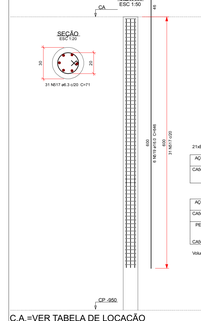


DETALHE GENÉRICO DOS BLOCOS
SEM ESCALA

DETALHE GENÉRICO DAS ESTACAS DO HÉLICE CONTINUA

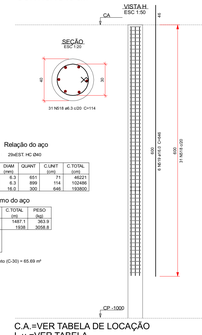


ARMADURA DAS ESTACAS DE HELICE CONTIUA ø30 cm



C.A.=VER TABELA DE LOCAÇÃO
L.u.=VER TABELA
De=30 cm
Cp=CA-L.u.

ARMADURA DAS ESTACAS DE HELICE CONTIUA ø40 cm



Relação do aço

21+EST. HC Ø30 29+EST. HC Ø40

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	517	8.3	651	71	46021
	518	8.3	899	114	102486
	519	16.0	300	646	193800

Resumo do aço

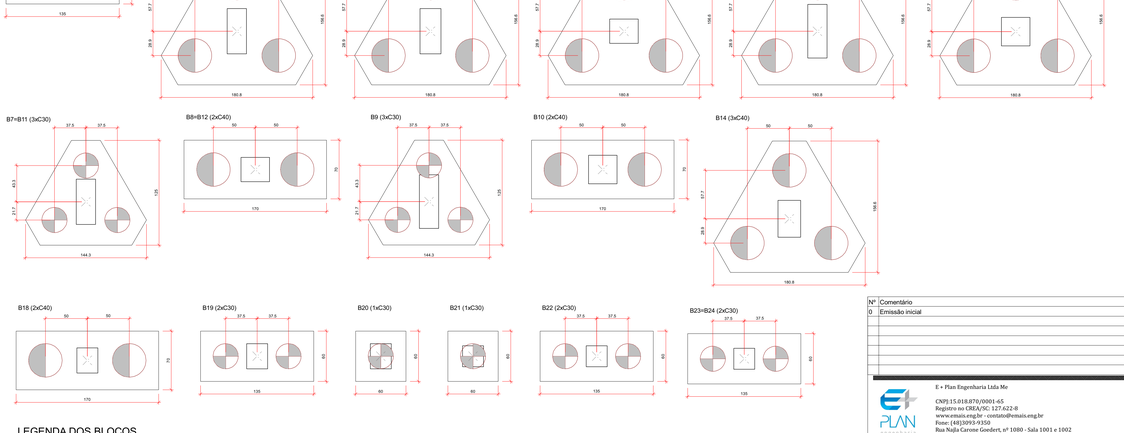
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	8.3	1497.1	369.9
	16.0	1938	3068.8
PESO TOTAL (kg)			
CA50	3422.7		

Volume de concreto (C-30) = 65.69 m³

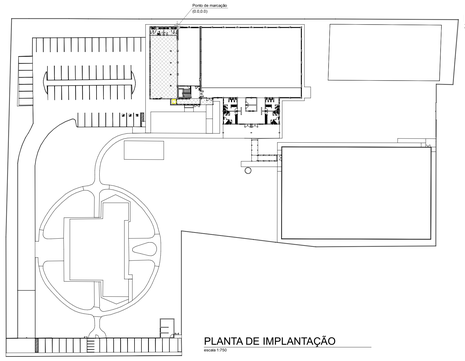
C.A.=VER TABELA DE LOCAÇÃO
L.u.=VER TABELA
De=40 cm
Cp=CA-L.u.

NOTAS ESTACAS

Lu = Comprimento Util da Estaca.
De = Diâmetro da Estaca.
-Deverá ser apresentado a fiscalização o relatório gráfico do monitoramento da velocidade de subida.
-Controlar a velocidade de subida do trado de modo a sempre ter um sobre-consumo de concreto (relação entre volume injetado e o teórico superior a 1).
-A medida que o trado for retirado, um lingotador encóbrico deverá remover o solo confinado entre a bôlsc do trado, e uma escavadeira deverá remover esse solo para fora da área do estaqueamento.
-O dimensionamento das fundações foi elaborado com base na sondagem de solo fornecida pelo contratante.
-O comprimento útil (Lu) foi estimado conforme o Relatório de Sondagem e deverá ser confirmado em obra.
-Durante a escavação das estacas , antes do procedimento de inserção de armaduras deve ser realizada a retirada dos volumes de terra excedentes junto a cabeça das estacas, afim de evitar contaminações no concreto.
-Deverá ser realizada a retirada e correta destinação (volume de bota-fora) de todo o volume de solo, excedente provisionte da execução das estacas.
-As cabeças das estacas, caso seja necessário, devem ser cortadas com ponteiros até que se atinja a cota de arrasamento prevista, não sendo admitida qualquer outra ferramenta para tal serviço.
Após a execução da estaca a cabeça deve ser aparelhada para a permitir a adequada ligação ao bloco de coroamento, ou as vigas. Para tanto, devem ser atendidas as seguintes medidas:
1-o corte do concreto deve ser efetuado com ponteiros afilados, trabalhando horizontal-mente com pequena inclinação para cima;
2-o corte do concreto deve ser feito em camadas de pequena espessura iniciando da borda em direção ao centro da estaca;
3-as cabeças das estacas devem ficar normais aos seus próprios eixos.
As estacas devem penetrar bloco de coroamento em pelo menos 10 cm, salvo especificação de projeto.
-As cotas de arrasamento devem atender ao projeto
-Não cortar a armadura.
- Na cota de arrasamento da estaca, a superfície deve ser limpa com ar comprimido.
A contratada deve prever a utilização dos seguintes materiais, a seguir:
-Concreto deve ser bombeável e slump test U=2265.22 ± 3 cm e fator água/ cimento menor que 0,6;
-O tempo de pega do cimento deve ser superior a 3 horas. O agregado máximo a utilizar é o pedrisco, não se permitindo o emprego de pó de pedra;
-Aço estrutural tipo CA-50.
Utilizar concreto com as especificações da Norma da ABNT NBR 6122:2022 (item F.9) sendo:
a-Massa específica do concreto igual a 2,400 kg/m³;
b-Abatimento do tronco de cone igual a 22+/- 3, conforme ABNT NBR NM67;
c-Fator água/cimentos U=<0,60;
d-Agregados: areia e pedrisco (Brita 0);
e-% da argamassa em massa U=<55%;
f-Traço tipo bombeado;
g-*Fck=~30 Mpa aos 28 dias, conforme ABNT 6118, ABNT NBR 5738 e ABNT NBR 5739;



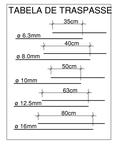
LEGENDA DOS BLOCOS
escala 1:25



PLANTA DE LOCAÇÃO
escala 1:50

PLANTA DE IMPLANTAÇÃO
escala 1:150

TABELA DE TRASPASSE



RAIO (r) DE CURVATURA DAS ARMADURAS



Raio mínimo (r) de curvatura das armaduras				
Bitola (ø)	Longitudinais		Estribos	
	CA50	CA60	CA50	CA60
≤10mm	2.5xø	3xø	1.5xø	1.5xø
<20mm	2.5xø	3xø	2.5xø	—
>20mm	4xø	—	4xø	—

NBR-6118:2023 (item 9.4)

DIÂMETRO MÍNIMO (di) DOS PINOS DE DOBRAMENTO

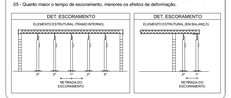


Diâmetro mínimo (di) dos pinos de dobramento				
Bitola (ø)	Longitudinais		Estribos	
	CA50	CA60	CA50	CA60
≤10mm	5xø	6xø	3xø	3xø
<20mm	5xø	6xø	5xø	—
>20mm	8xø	—	8xø	—

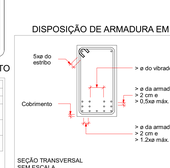
NBR-6118:2023 (item 9.4)

DESFORMA

01 - Prazos
01.1 - Faces Laterais: 3 dias.
01.2 - Faces Inferiores: 14 dias, deixando-se pontaletes bem encunhados e convenientemente espaçados.
01.3 - Faces Inferiores: 28 dias, sem pontaletes.
02 - A retirada do escoramento e das formas deverá ser efetuada sem choques.
03 - Nas estruturas em balanço a retirada das escoras deverá se dar da extremidade para o apoio.
04 - Nos vãos centrais das estruturas a retirada das escoras deverá se dar do centro para os apoios.
05 - Quanto maior o tempo de escoramento, menores os efeitos de deformação.



DISPOSIÇÃO DE ARMADURA EM VIGAS



SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

ESPAÇADOR PARA CAMADAS



SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

LEGENDA DAS VIGAS

VIGAS NO NÍVEL DO PAVIMENTO
V1 12x30 — Seção da viga / nome da viga
VIGAS COM NÍVEL ABAIXO OU ACIMA DO PAVIMENTO
V1 12x30 e/+ -30 — elevação em relação ao nível do pavimento / Seção da viga / nome da viga

LEGENDA DOS PILARES

PILARES QUE CONTINUAM
PILARES QUE MORREM
PILARES QUE NASCEM
P1 15x30 — Nome do pilar / Seção abaixo do pavimento
Ponto fixo do pilar
Variação de seção
Variação de seção

LEGENDA DAS LAJES

INDICAÇÕES
Sentido de apoio da vigota
L1 Det 1 — Nome da laje / Indicação do detalhe
L1 (h=10) — Nome da laje / altura da laje
ABERTURA EM LAJE COM DIMENSÕES VARIAVEIS INDICADAS EM PLANTA.
HACHURAS:
SEM HACHURAS LAJES NO NÍVEL DO PAVIMENTO
HACHURAS INCLINADAS LAJES ABAIXO OU ACIMA DO NIVEL DO PAVIMENTO
010

ESPECIFICAÇÕES DE PROJETO (NBR-6118: 2023)

CLASSE DE AGRESSIVIDADE	II - MODERADA(urbana)
COBRIMENTOS POR ELEMENTO	PILARES:2.5 cm
	VIGAS: 2.5 cm
	LAJES: 2.5 cm
COBRIMENTOS DE ELEMENTOS EM CONTATO COM O SOLO	PILARES:4.5 cm
	VIGAS: 3.0 cm
	LAJES: 3.0 cm
	FUNDAÇÕES: 5.0 cm
PROPRIEDADES DO CONCRETO	PILARES: C30 Fck = 30 MPa
	VIGAS: C30 Fck = 30 MPa
	LAJES: C30 Fck = 30 MPa
FUNDAÇÃO (NBR-6484 E NBR-6122)	FUNDAÇÃO (Estaca): C30 Fck = 30 MPa
	TIPO: ESTACA
	OBS: - REALIZAR A LIMPEZA DOS DETRITOS APÓS A ESCAVAÇÃO - ESCAVAR 5 CENTIMETROS A MAIS QUE AS CONTAS EM PROJETO E USAR LASTRO DE CONCRETO MAGRO NO FUNDO DAS CAVAS
DIMENSÕES	ESTRUTURA: Centimetros (cm), quando não especificadas
	BITOLAS: Milimetros (mm)

Nº	Comentário	Data	Autor
0	Emissão inicial		PABLO VALLEJO

E + Plan Engenharia Ltda Me
CNPJ 15.018.870/0001-65
Registro no CREA/SC: 127.622-0
www.emais.eng.br - contato@emais.eng.br
Fone: (48)3093-9350
Rua Nadja Carvoso Goedert, nº 1080 - Sala 1001 e 1002
Ed. City Office Passa Vinte - Palhoça - SC

SERVIÇO SOCIAL DO COMÉRCIO
DEPARTAMENTO REGIONAL
SANTA CATARINA
Rua Felipe Schmidt, 785 – Centro – Florianópolis
CEP: 88.010.002 – Fone/Fax: (48) 3251-4800
sesc-sc@sesc-sc.com.br

Projeto
ESTRUTURAL

Local
SESC – CANOINHAS – AMPLIAÇÃO E REFORMA
End. Av. Expedicionários nº2700, Canoinhas/SC

Obra
SESC – CANOINHAS – AMPLIAÇÃO E REFORMA

Conteúdo
Plantas de Locação

Proprietário: SERVIÇO SOCIAL DO COMÉRCIO CNPJ: 03.603.595/0001-68
Resp. Técnico: ENG. CIVIL DILNEI DE FREITAS JACINTO CREA/SC: 122.825-5
Conselho Profissional
Conselho Profissional

Autor do Projeto
ENG. CIVIL DILNEI DE FREITAS JACINTO
CREA/SC: 122.825-5
Acompanhe

Folha nº
1
Total
12

Arquivo: 01_CAN_SESC_027
Revisão: PABLO VALLEJO
Escala: Indicada
Data: ABR/2026

C:\Users\ UsuSrio\Desktop\Pobra\01_CAN_SESC\01_01_CAN_SESC_027\Desenhos\AMPLIAÇÃO\GINASIO\01_CAN_SESC_027_AMP_GINASIO_P01.CAD

TAMANHO DA PRANCHA(1188mm x 841mm)