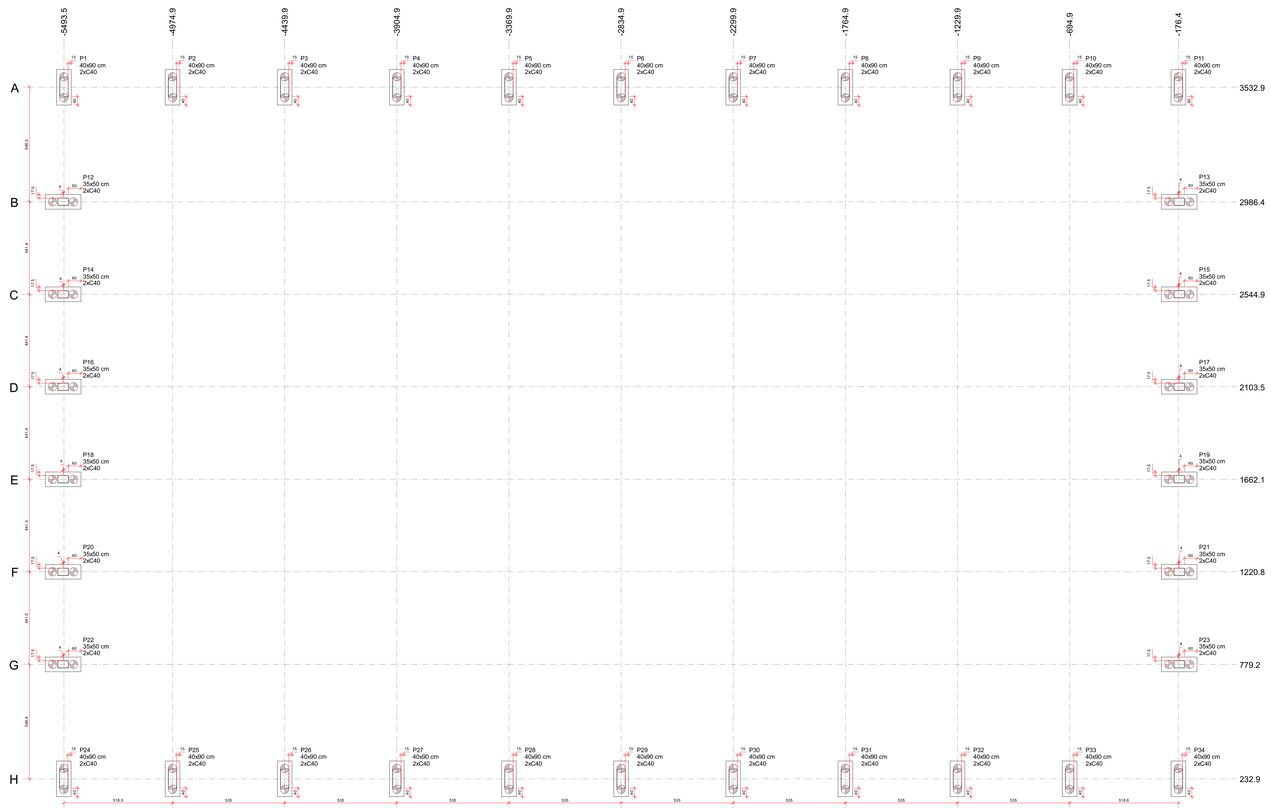
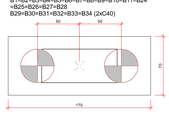


PLANTA DE LOCAÇÃO
escala 1:150

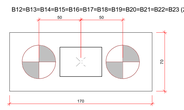
Pilar					Fundação				Bloco		
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)
P1	40x90	-5493.5	3532.9	8.9	6.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P2	40x90	-4974.9	3532.9	10.2	4.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P3	40x90	-4439.9	3532.9	11.2	3.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P4	40x90	-3904.9	3532.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P5	40x90	-3369.9	3532.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P6	40x90	-2834.9	3532.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P7	40x90	-2299.9	3532.9	11.2	3.3	170	70	100	60	2	C40	-218
P8	40x90	-1764.9	3532.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P9	40x90	-1229.9	3532.9	11.2	3.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P10	40x90	-694.9	3532.9	10.2	3.9	170	70	100	60	2	C40	-218
P11	40x90	-176.3	3532.9	8.9	6.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P12	35x50	-5497.5	2986.4	5.8	4.0	170	70	100	55	2	C40	-213
P13	35x50	-172.4	2986.5	5.6	4.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P14	35x50	-5497.5	2544.9	5.8	2.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P15	35x50	-172.4	2545.0	5.8	2.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P16	35x50	-5497.5	2103.5	5.5	3.0	170	70	100	55	2	C40	-213
P17	35x50	-172.4	2103.6	5.5	3.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P18	35x50	-5497.5	1662.1	5.5	3.0	170	70	100	55	2	C40	-213
P19	35x50	-172.4	1662.2	5.5	3.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P20	35x50	-5497.5	1220.8	5.8	2.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P21	35x50	-172.4	1220.9	5.8	2.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P22	35x50	-5497.5	779.2	5.6	4.1	170	70	100	55	2	C40	-213
P23	35x50	-172.4	779.3	5.6	4.1	170	70	100	60	2	C40	-218
P24	40x90	-5493.6	232.9	8.9	5.8	170	70	100	60	2	C40	-218
P25	40x90	-4974.9	232.9	10.2	4.0	170	70	100	60	2	C40	-218
P26	40x90	-4439.9	232.9	11.2	3.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P27	40x90	-3904.9	232.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P28	40x90	-3369.9	232.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P29	40x90	-2834.9	232.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P30	40x90	-2299.9	232.9	11.2	3.3	170	70	100	60	2	C40	-218
P31	40x90	-1764.9	232.9	11.2	3.4	170	70	100	60	2	C40	-218
P32	40x90	-1229.9	232.9	11.2	3.2	170	70	100	60	2	C40	-218
P33	40x90	-694.9	232.9	11.2	3.9	170	70	100	60	2	C40	-218
P34	40x90	-176.4	232.9	8.9	6.0	170	70	100	60	2	C40	-218

Estacas					
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade	Prof. estimada (m)	Cap. Nominal (tf)
	C40	40.00	68	10.0	60

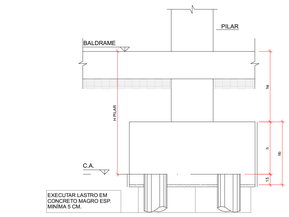
B1=B2=B3=B4=B5=B6=B7=B8=B9=B10=B11=B24
=B25=B26=B27=B28
B29=B30=B31=B32=B33=B34 (2xC40)



B12=B13=B14=B15=B16=B17=B18=B19=B20=B21=B22=B23 (2xC40)

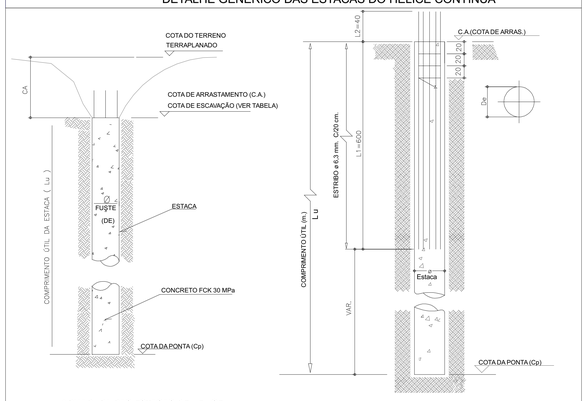


LEGENDA DOS BLOCOS
escala 1:25

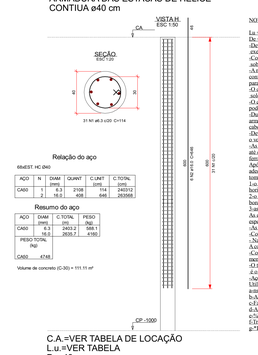


DETALHE GENÉRICO DOS BLOCOS
SEM ESCALA

DETALHE GENÉRICO DAS ESTACAS DO HÉLICE CONTINUA



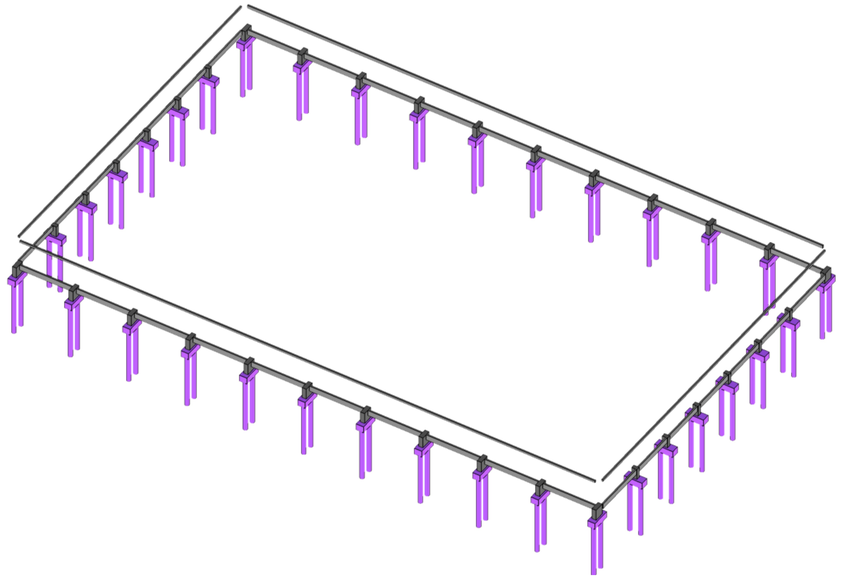
ARMADURA DAS ESTACAS DE HELICE CONTIUA ø40 cm

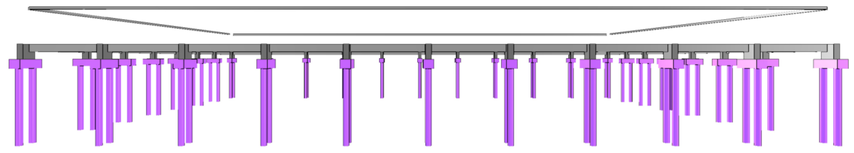


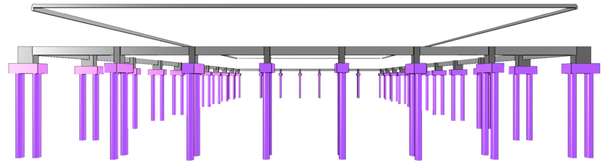
NOTAS ESTACAS

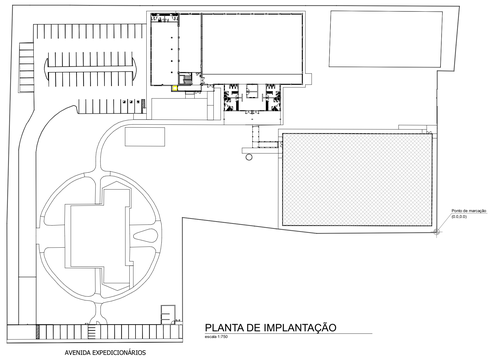
Lu = Comprimento Útil da Estaca.
De = Diâmetro da Estaca.
-Deverá ser apresentado a fiscalização o relatório grafico do monitoramento da execução das estacas.
-Controlar a velocidade de subida do trado de modo a sempre ter um sobre-consumo de concreto (relação entre volume injetado e o teórico superior a 1).
-A medida que o trado for retirado, um limpador mecânico ou deverá remover o solo confinado entre a helice 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 execução das estacas , antes do procedimento de inserção de armadura 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 proveniente 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 concretagem, cada cabeça deve ser aparelhada para a permitir a adequada ligação ao bloco de coroamento, ou às vigas. Para tanto, devem ser tomadas as seguintes medidas:
1-o corte do concreto deve ser efetuado com ponteiros afiados, 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
-Nas cotas 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=250± 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-Consistência medida pelo slump test igual a 22 ~ 3 cm;
b-Mudimento ou slump test igual a 22 ~ 3, conforme ABNT NBR 5686;
c-Fator água/cimentos U<=0,6;
d-Agregados: areia e pedrisco (Brita 0);
e-% da argamassa em massa U>=55%;
f-Uso tipo bombeado;
g-*f'ck>=30 Mpa aos 28 dias, conforme ABNT 6118; ABNT NBR 5738 e ABNT NBR 5739;

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









PLANTA DE IMPLANTAÇÃO
escala 1:750

TABELA DE TRASPASSE

ø 6.3mm	35cm
ø 8.0mm	40cm
ø 10mm	50cm
ø 12.5mm	63cm
ø 16mm	80cm

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	—

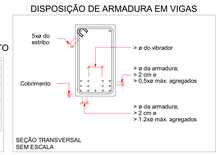
NBR-6118:2023 (item 9.4)

DIÂMETRO MÍNIMO (di) DOS PINOS DE DOBRAMENTO

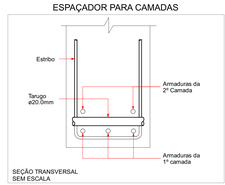
Diâmetro mínimo (di) dos pinos de dobramento				
Bitola (ø)	Longitudinais		Estribos	
	CA50	CA60	CA50	CA60
<10mm	5xø	6xø	3xø	3xø
<20mm	5xø	6xø	5xø	—
>20mm	8xø	—	8xø	—

NBR-6118:2023 (item 9.4)

DISPOSIÇÃO DE ARMADURA EM VIGAS



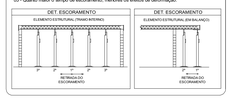
SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA



SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

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.



ESPAÇADOR PARA CAMADAS

SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

LEGENDA DAS VIGAS

VIGAS NO NÍVEL DO PAVIMENTO
V1 12x20 — Seção da viga / nome da viga
VIGAS COM NÍVEL ABAIXO OU ACIMA DO PAVIMENTO
V1 12x30 em -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 (h=10) — Nome da laje / altura da laje
Det 1 — Indicação do detalhe
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 (Estaca): C30 Fck = 30 MPa
FUNDAÇÃO (NBR-6484 E NBR-6122)	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		

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 Nalla Carvone Goedert, nº 1080 - Sala 1001 e 1002
Ed. City Office Passa Vinte - Palhoça - SC

SERVICO SOCIAL DO COMÉRCIO
DEPARTAMENTO REGIONAL
SANTA CATARINA
Rua Felipe Schmidt, 783 - Centro - Florianópolis
CEP: 88.010-002 - Fone/Fax: (48) 3251-4800
www.sesc@sesc-sc.com.br

Projeto
ESTRUTURAL

Local: SESC – CANOINHAS – AMPLIAÇÃO E REFORMA
End.: Av. Expedicionários nº2100, Canoinhas/SC

Obra: SESC – CANOINHAS – AMPLIAÇÃO E REFORMA

Conteúdo: CAMPO SINTÉTICO–PLANTA 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
Assinatura / Data
Assinatura / Data

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

Prancha Nº: 1
Total: 4

TITLE	Desenho	Escala	Data
01_CAN._SESC_027		Indicada	ABR/2026

C:\Users\Lívia Brito\Desktop\Projeto\01_CAN._SESC\01_CAN._SESC_027_Desenhos\AMPLIAÇÃO_CAMPO_SINTÉTICO\01_CAN._SESC_027_AMP_CAMPO_SINTÉTICO.

TAMANHO DA PRANCHA:(1189mm x 841mm)