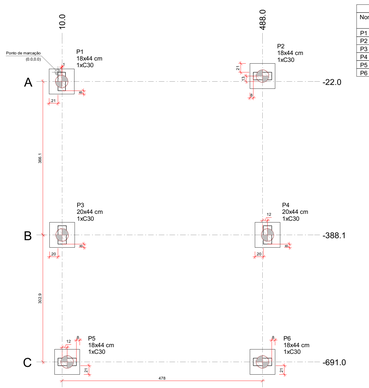
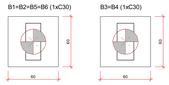


PLANTA DE LOCAÇÃO

escala 1:50

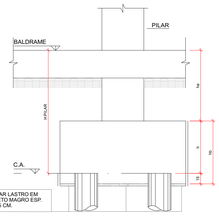
Pilar					Fundação					Bloco	
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Carga Máx. (tf)	Carga Mín. (tf)	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)
P1	18x44	9.0	-22.0	15.1	9.7	60	60	100	55	1	C30	-160
P2	18x44	488.0	-9.0	16.6	10.8	60	60	100	55	1	C30	-160
P3	20x44	10.0	-388.1	29.0	17.4	60	60	100	55	1	C30	-160
P4	20x44	500.0	-388.1	30.2	18.5	60	60	100	55	1	C30	-160
P5	18x44	22.0	-691.0	12.8	8.1	60	60	100	55	1	C30	-160
P6	18x44	488.0	-691.0	11.9	7.5	60	60	100	55	1	C30	-160

Estacas					
Simbologia	Nome	d (cm)	Quantidade	Prof. estimada (m)	Cap. Nominal (tf)
	C30	30.00	6	9.50	35



LEGENDA DOS BLOCOS

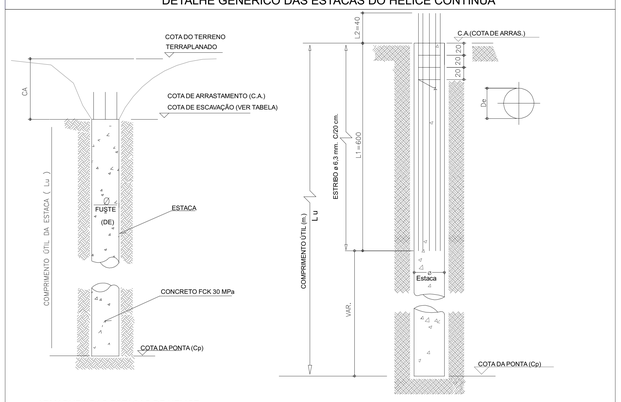
escala 1:25



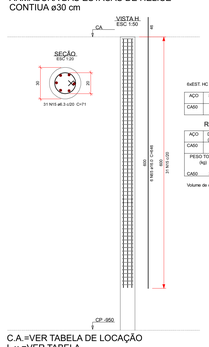
DETALHE GENÉRICO DOS BLOCOS

SEM ESCALA

DETALHE GENÉRICO DAS ESTACAS DO HÉLICE CONTINUA



ARMADURA DAS ESTACAS DE HELICE CONTIUA ø30 cm



Relação do aço

6xEST HC 200

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA50	15	8.0	186	71	13206
	65	16.0	36	646	23256

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	8.0	132.1	32.3
	16.0	230.6	367.3
PESO TOTAL (kg)			399.6

Volume de concreto (C-30) = 5.24 m³

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

NOTAS ESTACAS

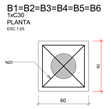
Lu = Comprimento Útil da Estaca.
De = Diâmetro da Estaca.
-Deverá ser realizado a fiscalização o relatório grafico do monitoramento da execução das estacas.
-Controlar a velocidade de subida do trado de modo a sempre ter um sobre-consumo de concreto (relação entre volume injetado e o teórico superior a 1).
-A medida que o trado for retirado, um limpador mecânico deverá remover o solo confinado entre a hélice 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 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 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 execução da estaca, a cabeça deve ser apanhada para a permitir a adequada ligação com o bloco de coroamento, ou às vigas. Para tanto, devem ser respeitadas as seguintes premissas:
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
-Fck mínimo 30 Mpa
-Na cota de arrasamento da estaca, a superfície deve ser limpa com at comprimido. A contratada deve prever a utilização dos seguintes materiais, a seguir:
-Concreto deve ser bombeável e slump test U±2cm(5.22 = 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-Consumo de cimento não inferior a 400 kg/m³;
b-Abatimento do concreto (slump test) igual a 22+/- 3 , conforme ABNT NBR NM67;
c-Fator água/cimento U=<0,6;
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.

B1=B2=B3=B4=B5=B6

1xC30

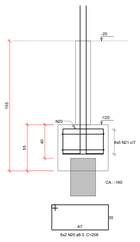
PLANTA

ESC 1:25

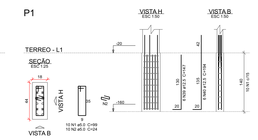


CORTE

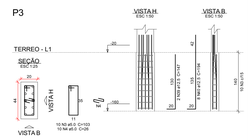
ESC 1:25



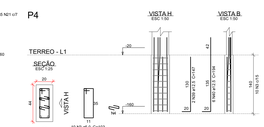
P1



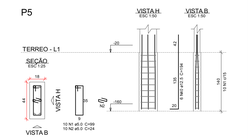
P3



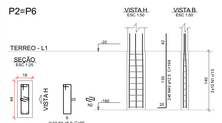
P4



P5

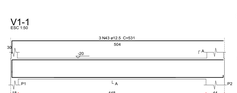


P2=P6



V1-1

ESC 1:50



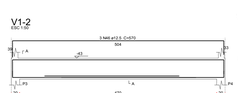
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



V1-2

ESC 1:50



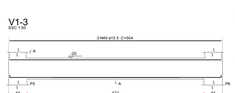
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



V1-3

ESC 1:50



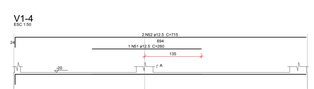
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



V1-4

ESC 1:50



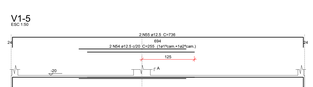
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



V1-5

ESC 1:50

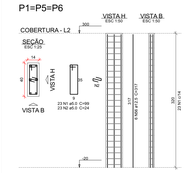


SEÇÃO A-A

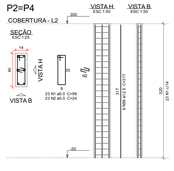
ESC 1:25



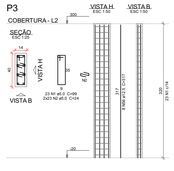
P1=P5=P6



P2=P4

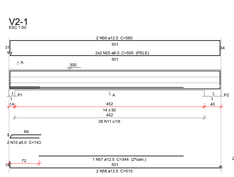


P3



V2-1

ESC 1:50



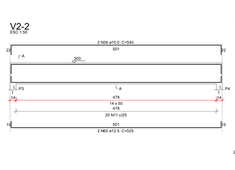
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



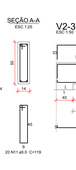
V2-2

ESC 1:50



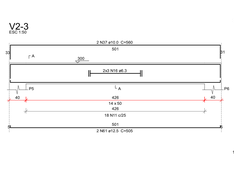
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



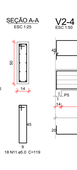
V2-3

ESC 1:50



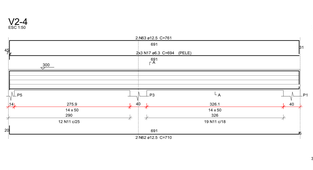
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



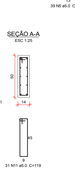
V2-4

ESC 1:50



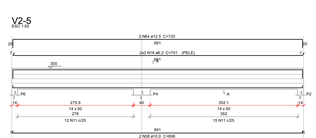
SEÇÃO A-A

ESC 1:25



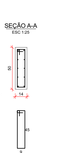
V2-5

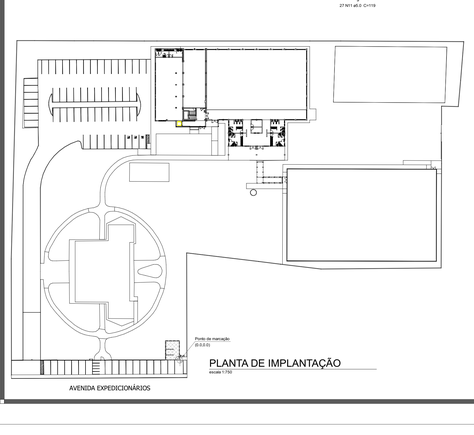
ESC 1:50



SEÇÃO A-A

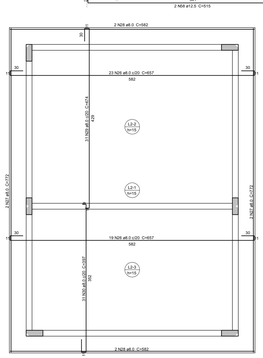
ESC 1:25





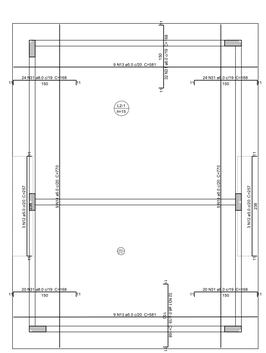
PLANTA DE IMPLANTAÇÃO

escala 1:750



ARMAÇÃO POSITIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA

escala 1:50



ARMAÇÃO NEGATIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO COBERTURA

escala 1:50

DETALHE DA ARMADURA DE BORDO LIVRE DA LAJE



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)

DISPOSIÇÃO DE ARMADURA EM VIGAS

SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

ESPAÇADOR PARA CAMADAS

SEÇÃO TRANSVERSAL
SEM ESCALA

FORMA DO PAVIMENTO TERREO (NÍVEL -20)

escala 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
V1-1	18x50	0	-20
V1-2	18x50	0	-20
V1-3	18x50	0	-20
V1-4	18x50	0	-20
V1-5	18x50	0	-20

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	18x44	0	-20
P2	18x44	0	-20
P3	20x44	0	-20
P4	20x44	0	-20
P5	18x44	0	-20
P6	18x44	0	-20

Lajes					Sobrecarga (kgf/m²)
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Total	Localizada
L1-1	Maciça	15	-23	-23	375	1137	975
L1-2	Maciça	15	-23	-23	375	1137	

Área de laje			
Tipo	Altura (cm)	Bloco de Enchimento	Área (m²)
Maciça	15		29.80

FORMA DO PAVIMENTO COBERTURA (NÍVEL 300)

escala 1:50

Vigas			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
V2-1	16x60	0	300
V2-2	14x60	0	300
V2-3	14x60	0	300
V2-4	14x60	0	300
V2-5	14x60	0	300

Pilares			
Nome	Seção (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)
P1	16x60	0	300
P2	16x60	0	300
P3	16x60	0	300
P4	16x60	0	300
P5	16x60	0	300
P6	16x60	0	300

Lajes					Sobrecarga (kgf/m²)
Nome	Tipo	Altura (cm)	Elevação (cm)	Nível (cm)	Peso próprio (kgf/m²)	Total	Localizada
L2-1	Maciça	15	0	300	375	532	-
L2-2	Maciça	15	0	300	375	532	-
L2-3	Maciça	15	0	300	375	532	-

Área de laje			
Tipo	Altura (cm)	Bloco de Enchimento	Área (m²)
Maciça	15		41.52

CORTE A-A

escala 1:50

CORTE B-B

escala 1:50

ARMAÇÃO NEGATIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO TERREO

escala 1:50

ARMAÇÃO POSITIVA DAS LAJES DO PAVIMENTO TERREO

escala 1:50

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.

LEGENDA DAS VIGAS

LEGENDA DOS PILARES

LEGENDA DAS LAJES

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 CENTÍMETROS A MAIS QUE AS CONTAS EM PROJETO E USAR LASTRO DE CONCRETO MAGRO NO FUNDO DAS CAVAS
DIMENSÕES	ESTRUTURA: Centímetros (cm), quando não especificadas
	BITOLAS: Milímetros (mm)

Nº	Comentário	Data	Autor
0	Emissão inicial		

E + Plan Engenharia Ltda Me
CNPJ 15.018.870/0001-65
Registro no CREA/SC 127.622-8
www.emais.eng.br - coestato@emais.eng.br
Fone: (48)3093-9350
Rua Najla Carone 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
www.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: SUBESTAÇÃO–PLANTA DE LOCAÇÃO, FORMAS, CORTES E DETALHAMENTOS

Proprietário: SERVIÇO SOCIAL DO COMÉRCIO CNPJ 03.603.595/0001-68

Resp. Técnico: ENG. CIVIL DILNEI DE FREITAS JACINTO CREA/SC: 122.825-5

Coordenação de Projetos: Data:

Coordenação de Obras: Data:

Autor de Projeto: Data: Florianópolis, SC

ENG. CIVIL DILNEI DE FREITAS JACINTO
CREA/SC: 122.825-5

Arquivamento

Co-Autor de Projeto:

Folha: 1 Total:

TITLE	Revisão	Escala	Data
01_CAN_SESC_027		Indicada	ABR/2026

C:\Users\Usuário\Desktop\Pasta\01_CAN_SESC\01_01_CAN_SESC_027\Desenhos\AMPLIAÇÃO_SUBESTAÇÃO\01_CAN_SESC_027_AMP_SUBESTAÇÃO_P01.dwg

TAMANHO DA PRANCHA(1:1):594mm x 841mm)