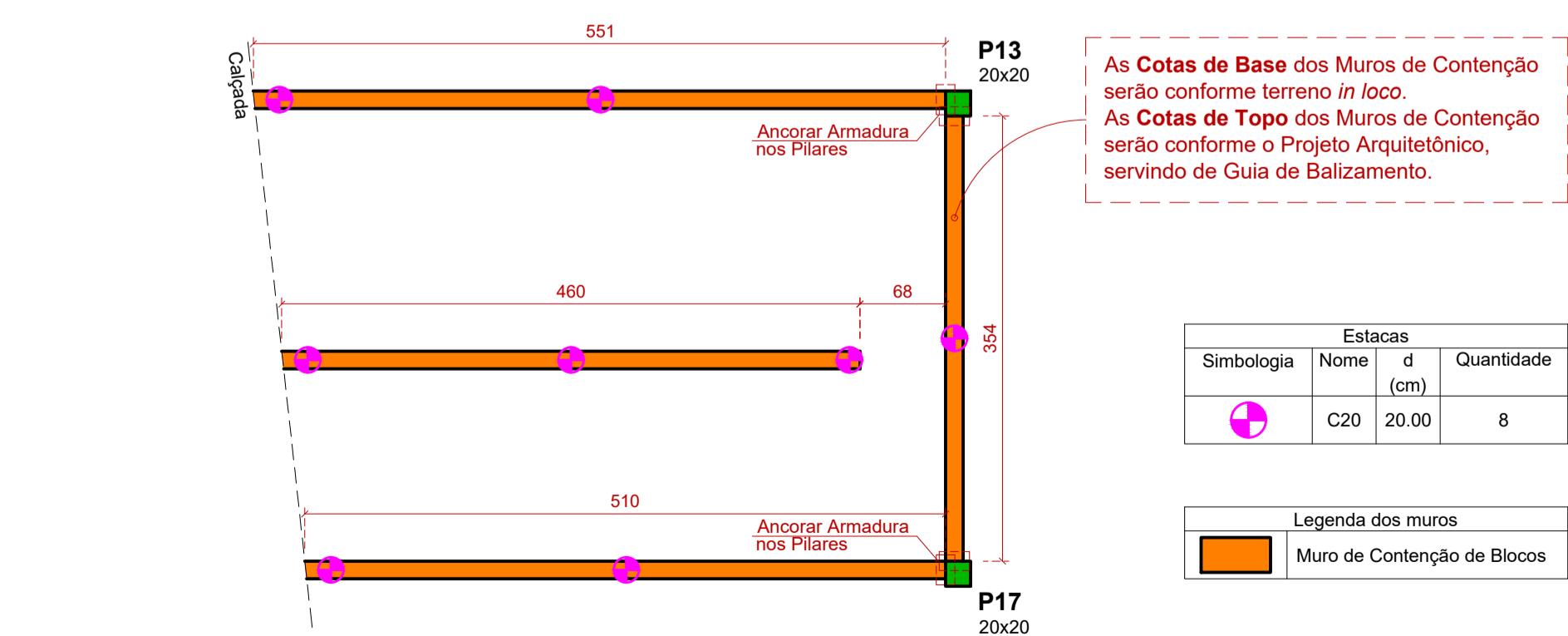


## LOCAÇÃO

ESC.: 1:50



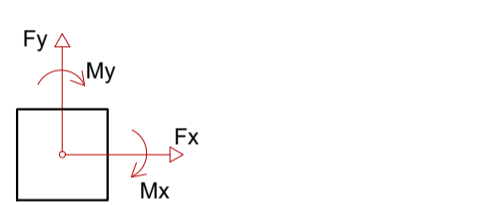
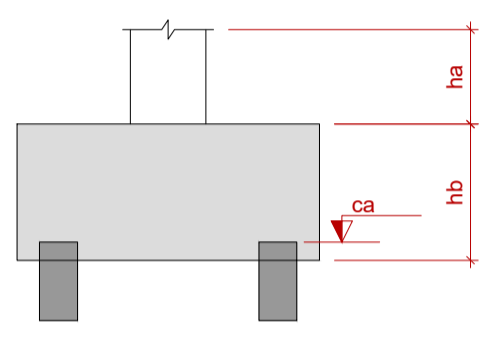
## MUROS DE CONTENÇÃO

ESC.: 1:50

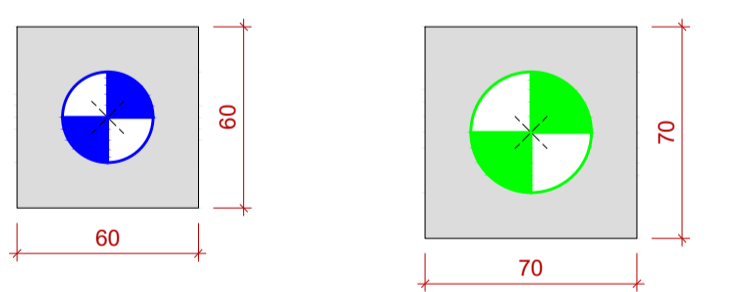
Nome	Seção (cm)	Carga Máx. (tf)	Pilar						Fundação						Bloco	
			Mx Máximo (kgf.m)		My Máximo (kgf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	Estaca	ca (cm)
P1	14x35	7.1	Positivo	Negativo	0	100	-300	0.0	-0.6	0.3	-1.0	60	100	55	C30	-145
P2	14x35	8.4	400	-500	400	-200	0.7	0.0	1.3	0.0	0.0	60	100	65	C30	-155
P3	14x40	15.6	800	-400	200	-500	0.2	-0.7	1.2	-0.5	0.0	60	100	55	C30	-145
P5	14x35	7.1	300	0	600	-700	0.3	-0.7	0.0	-0.4	60	150	55	C30	-195	
P6	14x35	13.6	300	0	800	-300	0.8	-0.1	0.0	-0.5	60	150	55	C30	-195	
P7	19x35	12.4	400	0	1100	-600	1.0	-0.2	0.0	-0.6	60	150	55	C30	-195	
P8	18x40	23.1	0	-700	200	-200	0.1	-0.2	1.2	0.0	0.0	60	200	65	C30	-255
P9	14x40	6.1	100	0	800	-300	0.6	-0.3	0.0	-0.2	60	200	65	C30	-255	
P10	14x40	22.3	100	0	500	-500	0.2	-0.4	0.1	0.0	60	200	65	C30	-255	
P12	14x40	10.6	0	-700	200	0	0.2	0.0	0.8	0.0	60	200	55	C30	-245	
P13	20x20	9.3	100	0	100	0	0.1	0.0	0.1	-0.2	60	250	65	C30	-305	
P14	18x40	32.2	0	-100	600	-200	0.3	0.0	0.2	0.0	70	300	65	C40	-355	
P15	14x70	34.8	300	0	400	-1900	0.0	-1.2	0.0	-0.3	70	300	65	C40	-355	
P16	14x40	7.9	600	0	200	0	0.2	0.0	0.0	-0.6	60	300	65	C30	-355	
P17	20x20	9.0	100	0	100	0	0.1	0.0	0.1	0.0	60	300	65	C30	-355	
P18	18x40	24.2	200	-100	200	0	0.1	0.0	0.2	0.0	70	300	65	C40	-355	
P19	18x40	26.8	700	0	100	-200	0.0	-0.2	0.0	-0.7	70	300	65	C40	-355	
P20	20x20	5.1	300	0	200	-200	0.1	0.0	0.0	-0.3	60	300	65	C30	-355	
P21	14x40	12.7	200	0	700	-400	0.4	-0.1	0.0	-0.1	60	300	65	C30	-355	
P22	14x40	4.3	100	0	700	-400	0.4	-0.3	0.0	0.0	60	300	65	C30	-355	
P23	14x40	10.1	200	0	900	-300	0.5	-0.3	0.0	-0.1	60	250	65	C30	-305	

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	Quantidade
	C30	30.00
	C40	40.00

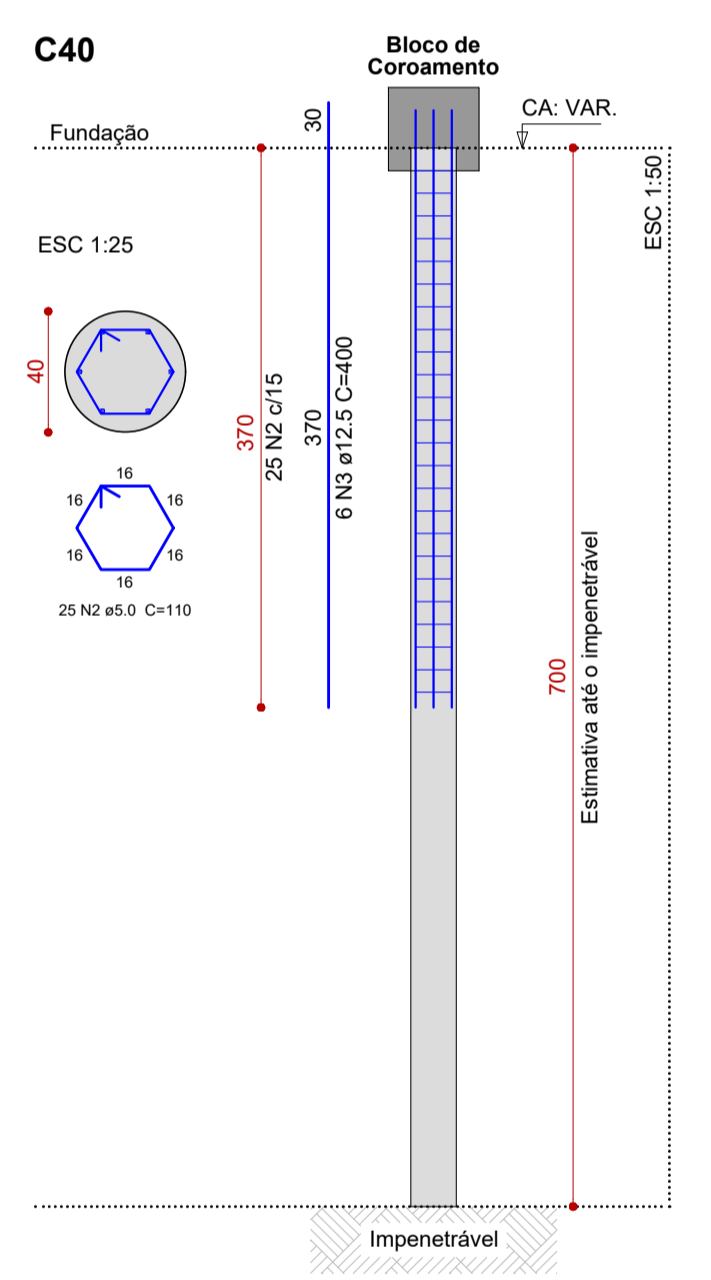
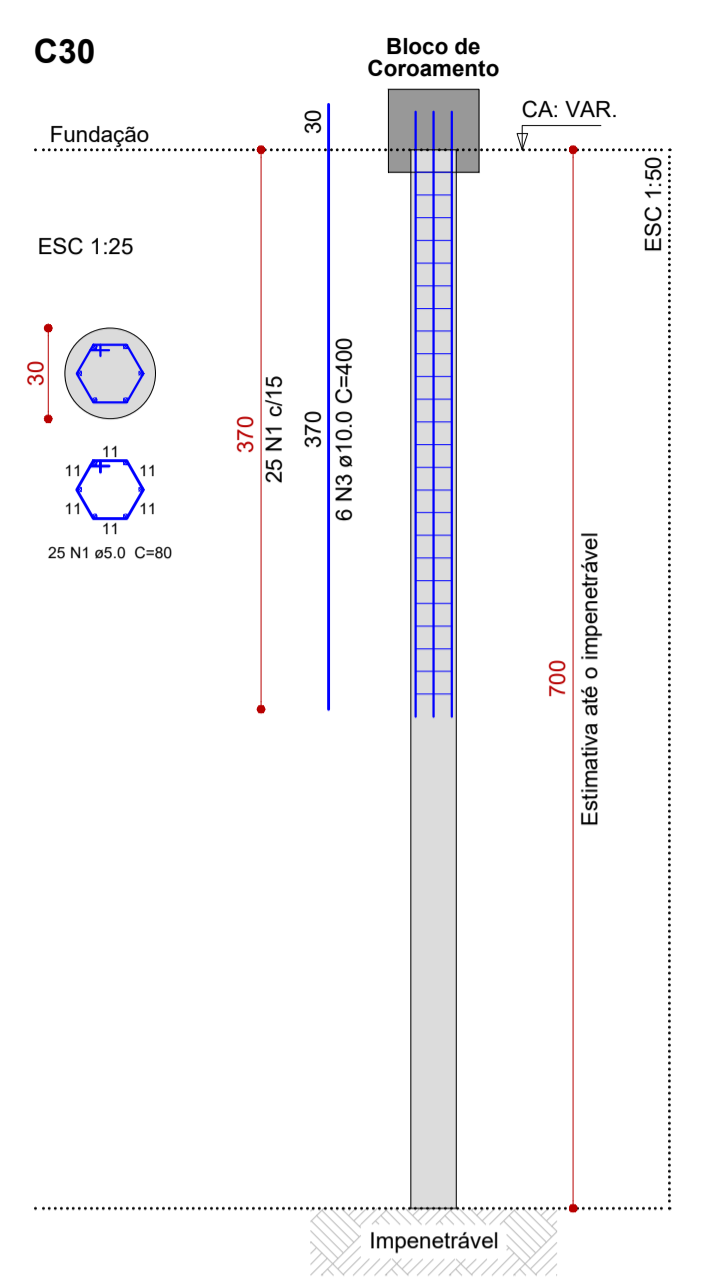
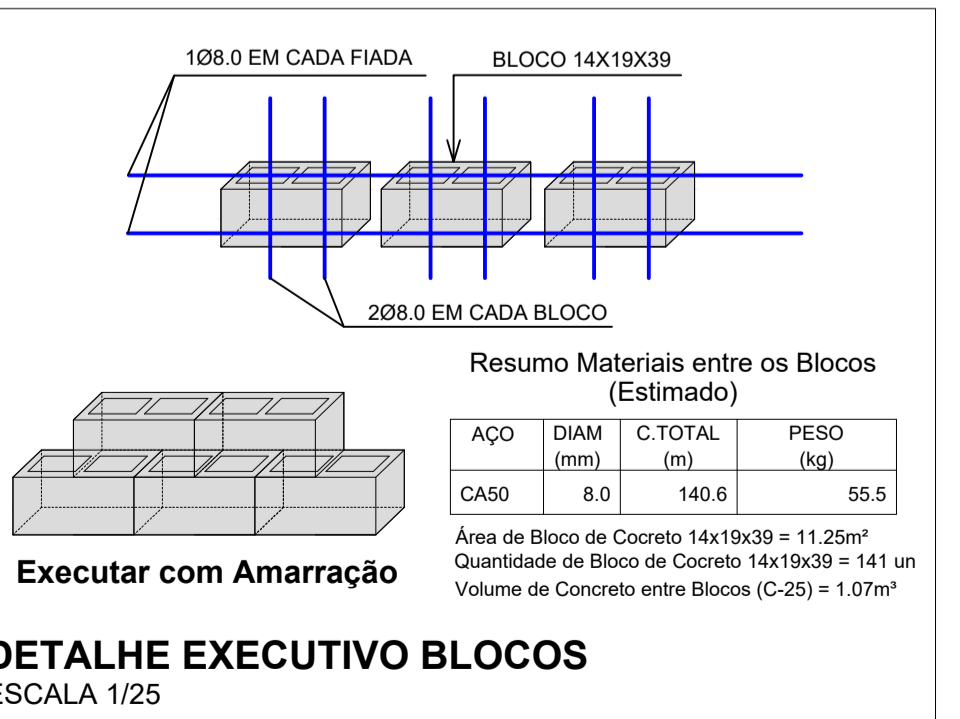


B1=B2=B3=B6=B6=B7=B8  
B9=B10=B12=B13=B16  
B17=B20=B21=B22=B23 (1xC30) B14=B15=B18=B19 (1xC40)



## LEGENDA DOS BLOCOS

ESC.: 1:50



Relação do aço					
Estacas Helice Contínua					
AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	425	80	34000
CA50	2	5.0	100	110	11000
CA60	3	10.0	102	400	40800
CA60	4	12.5	24	400	9600

Resumo do aço			
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO (kg)
CA50	10.0	408	251.8
CA50	12.5	96	92.6
CA60	5.0	450	69.3

Volume de concreto (C-25) = 11.93m³  
Comprimento estimado Ø30 = 119.00m  
Comprimento estimado Ø40 = 28.00m

## ESTACAS HELICE CONTÍNUA

Escala Indicada

### NOTAS IMPORTANTES

- A FUNDAÇÃO APRESENTADA FOI DIMENSIONADA PARA SER APOIADA EM ESTACA ESCAVADA COM Ø30CM E Ø40CM;
- FOI ESTIMADO UMA PROFUNDIDADE DE 7,00M PARA A FUNDAÇÃO PROFUNDA, PORÉM ESSA PODERÁ SOFRER ALTERAÇÃO NO MOMENTO DA EXECUÇÃO. PORTANTO A ESTACA DEVERÁ SER EXECUTADA ATÉ Atingir o IMPENETRÁVEL SEMPRE;
- O ENGENHEIRO RESPONSÁVEL PELA EXECUÇÃO DA OBRA DEVERÁ CONFERIR A COTA FINAL DE ASSENTAMENTO DAS ESTACAS. ELE DEVERÁ VERIFICAR TAMBÉM A ESTABILIDADE DAS PAREDES DOS FUROS BEM COMO ACOMPANHAR A CONCRETAGEM DOS MESMOS;
- SE NOS FUROS TIVER A PRESENÇA DE ÁGUA, ESSA DEVERÁ SER ELIMINADA ATRAVÉS DE BOMBA PARA POSTERIOR CONCRETAGEM;
- É DE INTEIRA RESPONSABILIDADE DO FABRICANTE AS LAJES PRÉ-FABRICADAS, FICANDO O FABRICANTE RESPONSÁVEL PELO CÁLCULO, SEGURANÇA E DESEMPENHO DAS MESMAS;
- APLICAR SOBRE A LAJE ARMADURA DE DISTRIBUIÇÃO E NEGATIVOS, CONFORME NECESSIDADE E ESPECIFICAÇÃO DO FABRICANTE (ATENÇÃO ESPECIAL AS LAJES DA CAIXA D'ÁGUA);
- SOLICITAR ART DA LAJE INFORMANDO A SOBRE-CARGA DE SUPORTE, CONFORME ESPECIFICADO EM PROJETO;
- EXECUTAR VERGA E CONTRA-VERGA EM TODAS AS JANELAS;
- EXECUTAR VERGA EM TODAS AS PORTAS;
- VERIFICAR MEMORIAL DESCRITIVO ANTES DE INICIAR OS SERVIÇOS;
- SOLICITAR ANOTAÇÃO DE RESPONSABILIDADE TÉCNICA DA EXECUÇÃO DE TODOS OS SERVIÇOS PRESTADOS/EXECUTADOS;
- EM CASO DE ALTERAÇÃO DE PROJETO, DUVIDAS, CONSULTAR O ENGENHEIRO RESPONSÁVEL PELO PROJETO E A FISCALIZAÇÃO ANTES DA EXECUÇÃO DO SERVIÇO;
- USAR MÃO DE OBRA QUALIFICADA;
- UTILIZAR ALVENARIA COM LARGURA DE 14CM.

CONCRETO:

- fcK = 25 MPa (CLASSE I- AGRESSIVIDADE FRACA) CONFORME A NBR 6118/2014
- Fator AC = 0,60
- Consumo mínimo de cimento = 350Kg/m³

Aço:

- ACO: CA-60 - Ø5,0mm
- ACO: CA-50 - DEMAIS BITOLAS

COBRIMENTO DA ARMADURA:

- VIGAS E PILARES = 2,5cm
- FUNDAÇÕES = 5,0cm
- GARANTIR O COBRIMENTO MÍNIMO COM O USO DE ESPAÇADORES OU PASTILHAS.

CARIMBOS E APROVAÇÕES:

PROJETO - RESPONSÁVEL TÉCNICO:	EXECUÇÃO - RESPONSÁVEL TÉCNICO:	ASSINATURA - PROPRIETÁRIO: (REPRESENTANTE)

REVISÃO	DATA	ALTERAÇÕES
R00	16/10/2020	EMISSION INICIAL

## PROJETO ESTRUTURAL

RUA: XV DE NOVENBRO, Nº 737  
CEP: 89160-015 - CENTRO  
RIO DO SUL/SC  
FONE/FAX: (47) 3531-4242  
E-mail: amavi@amavi.org.br  
http://www.amavi.org.br

OBRA: CAPELA MORTUÁRIA

PROPRIETÁRIO: PREFEITURA MUNICIPAL DE AGRONÔMICA

ENDEREÇO: Rua Artur Tridapalli - Bairro Centro - Agronômica/SC

CONTEÚDO:

DESENHO: EDUARDO FIGUEIREDO	FOLHA: EST 01/09
ÁREA EDIFICAÇÃO A CONSTRUIR: 128,15m²	
ÁREA EXTERNA A CONSTRUIR: 122,35m²	
ÁREA TOTAL: 250,50m²	
ESCALA: INDICADA	
DATA: 16/10/2020	

TODOS OS DIREITOS RESERVADOS. PROIBIDA A REPRODUÇÃO PARCIAL OU TOTAL.  
DESENHO VÁLIDO SOMENTE ASSINADO PELO RESPONSÁVEL DO PROJETO.