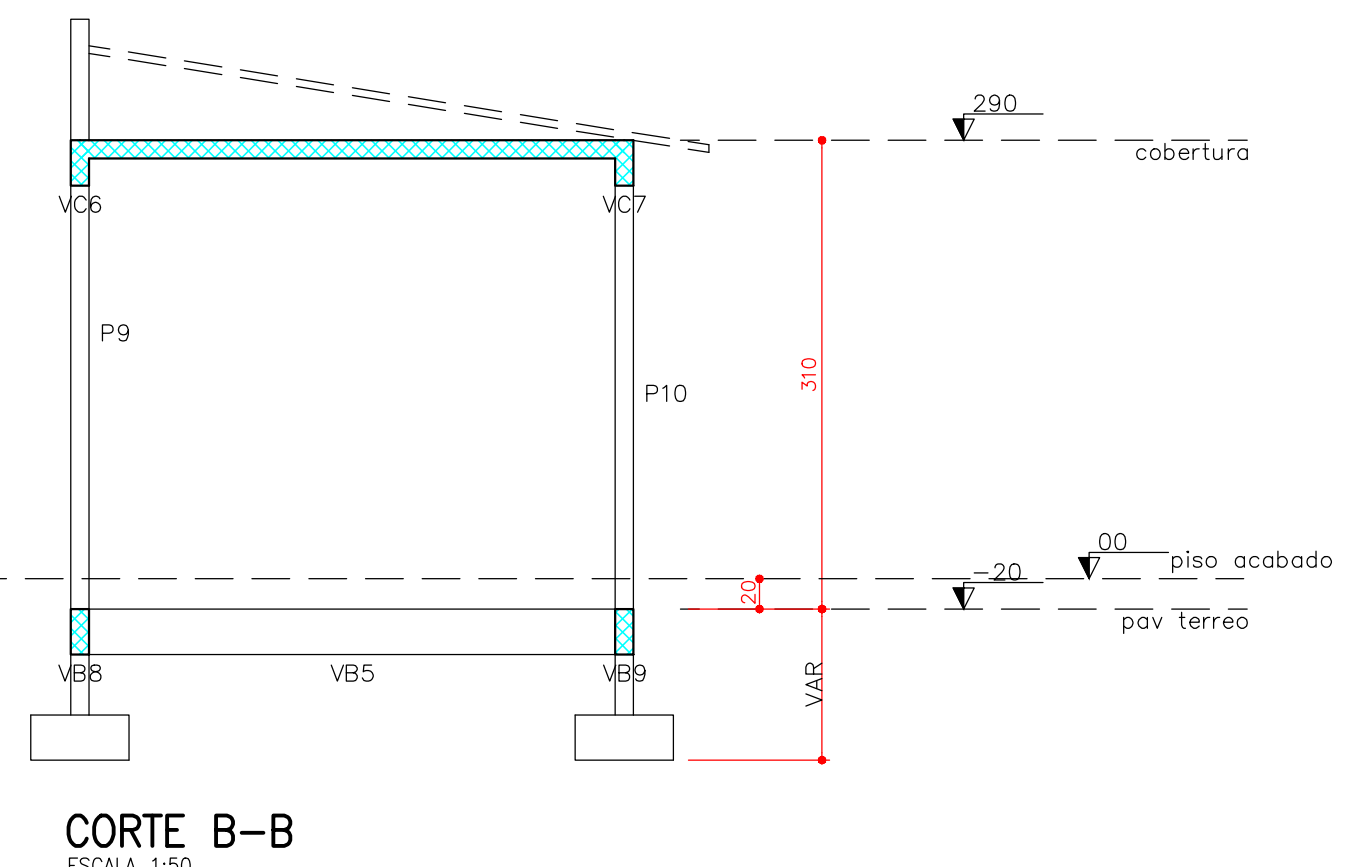
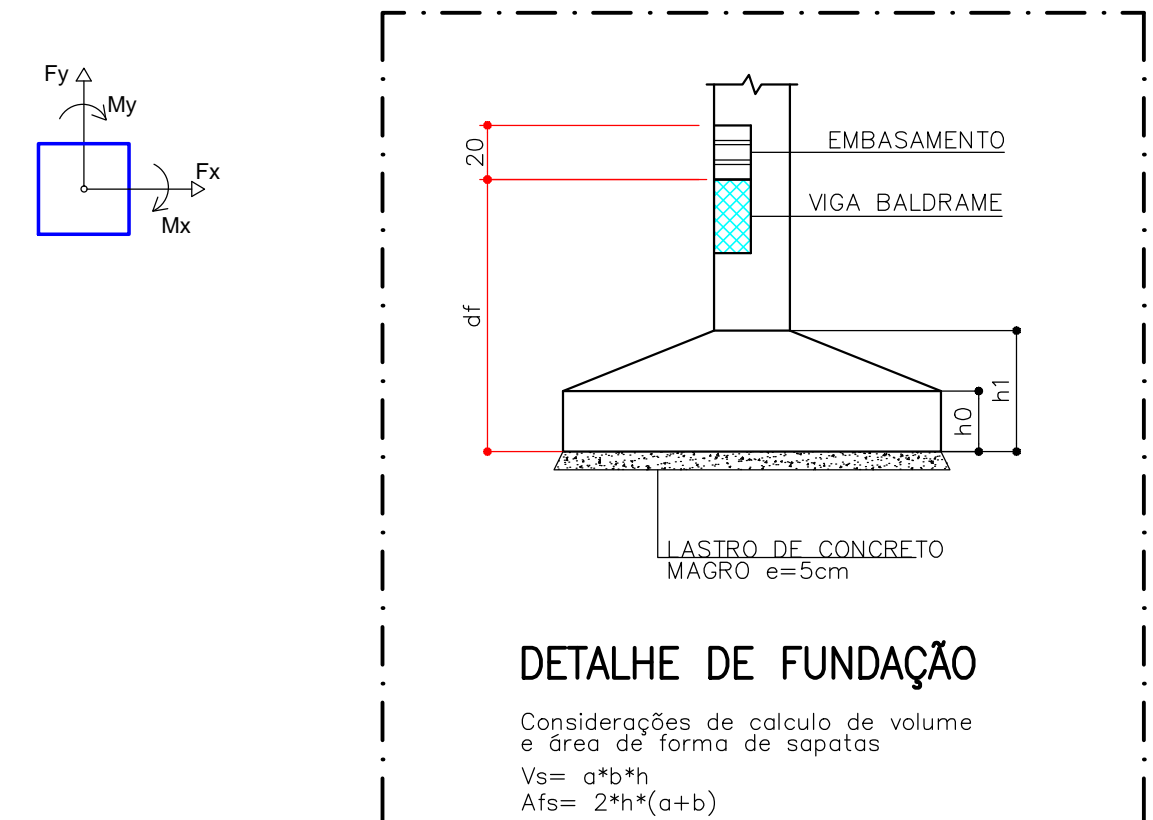
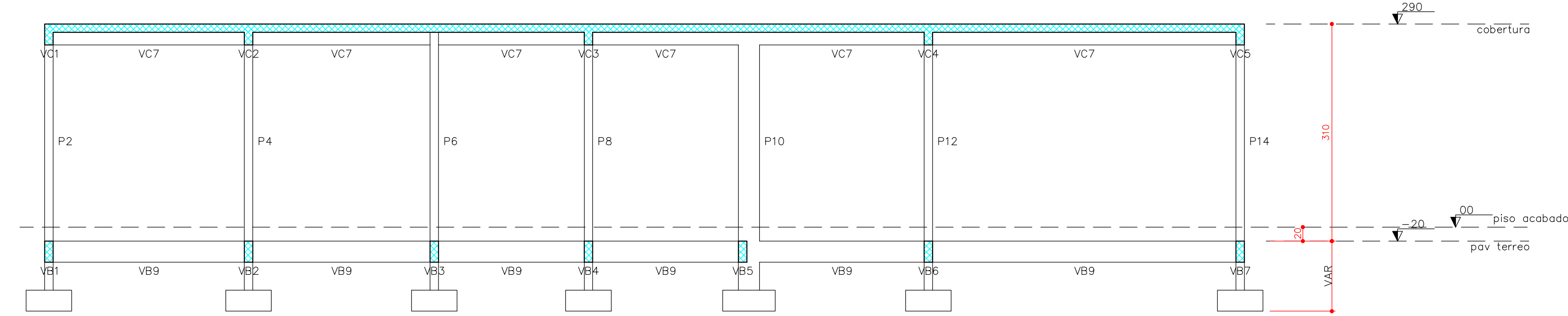


PLANTA DE LOCAÇÃO DE SAPATAS E PILARES
ESCALA 1:50

Pilar							Fundação						
Nome	Seção (cm)	Carga Máx. (tf)	Mx (kgf.m)	My (kgf.m)	Fx (tf)	Fy (tf)	Nome	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 (cm)	h1 (cm)	h2 (cm)	df (cm)
P1	12x30	4	0	0	1	1	S1	65	75	30	30	100	
P2	12x30	4	0	0	1	1	S2	65	75	30	30	100	
P3	12x30	7	0	0	1	1	S3	65	75	30	30	100	
P4	12x30	7	0	0	1	1	S4	65	75	30	30	100	
P5	12x30	6	0	0	1	1	S5	65	75	30	30	100	
P6	12x30	5	0	0	1	1	S6	65	75	30	30	100	
P7	12x30	6	0	0	1	1	S7	65	75	30	30	100	
P8	12x30	6	0	0	1	1	S8	65	75	30	30	100	
P9	12x30	5	0	0	1	1	S9	65	75	30	30	100	
P10	12x30	5	0	0	1	1	S10	65	75	30	30	100	
P11	12x30	8	0	0	1	1	S11	65	75	30	30	100	
P12	12x30	9	0	0	1	1	S12	65	80	30	30	100	
P13	12x30	6	0	0	1	1	S13	65	75	30	30	100	
P14	12x30	5	0	0	1	1	S14	65	75	30	30	100	



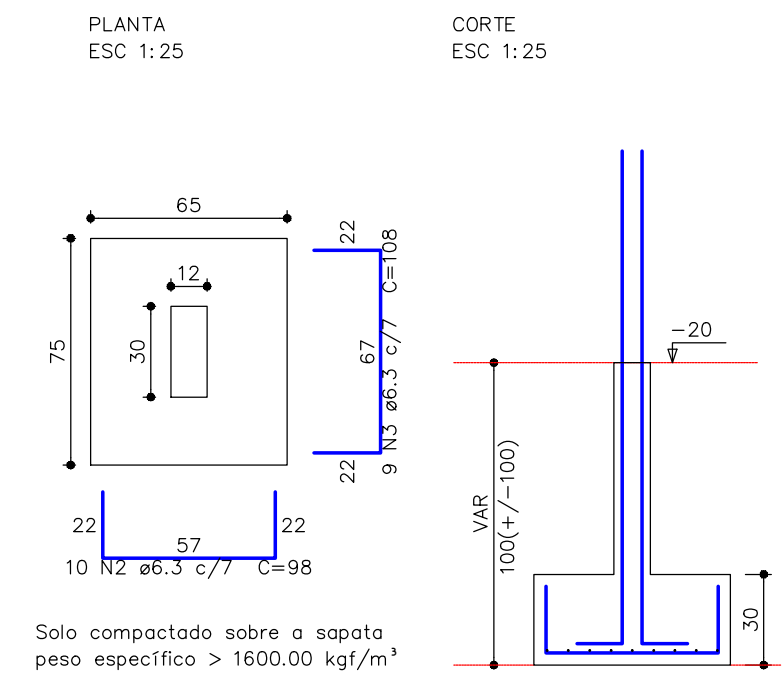
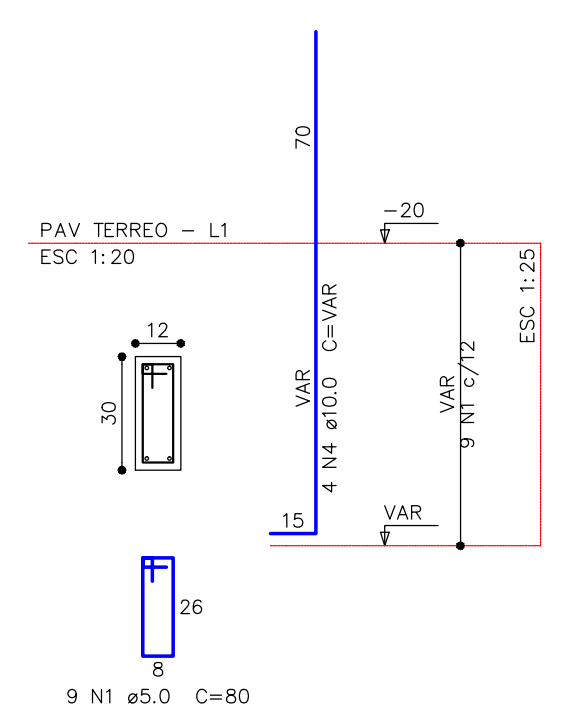
CORTE B-B
ESCALA 1:50



CORTE A-A
ESCALA 1:50

P1=P2=P3=P4=P5=P6=P7=
P8=P9=P10=P11=P13=P14

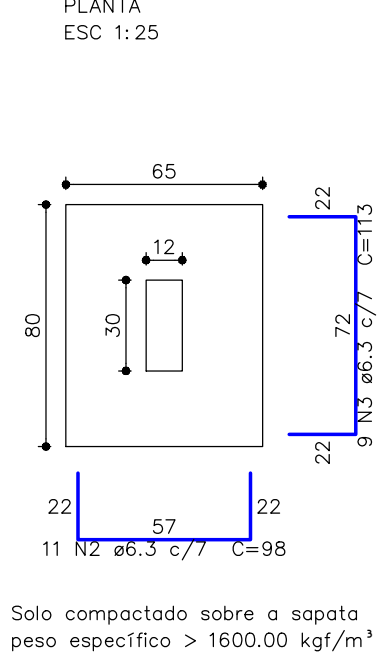
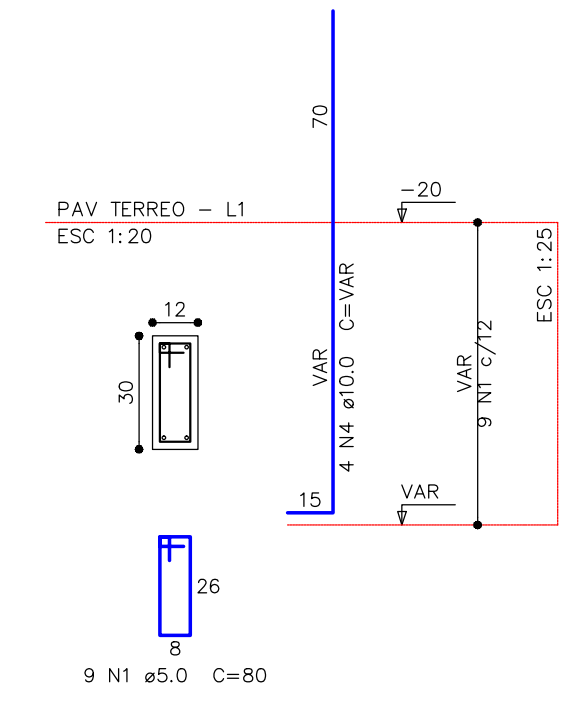
S1=S2=S3=S4=S5=S6=S7=
S8=S9=S10=S11=S13=S14



Solo compactado sobre a sapata peso específico > 1600.00 kgf/m³

P12

S12



Solo compactado sobre a sapata peso específico > 1600.00 kgf/m³

Relação do aço

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (cm)	QUANT (Barras)	UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
13xS11	CA60	1	5.0	117	80	9360
	CA50	2	6.3	130	98	12740
	CA50	3	6.3	117	108	12636
	CA60	4	10.0	52	VAR	VAR
	CA60	1	5.0	9	80	720
	CA50	2	6.3	11	98	1078
	CA50	3	6.3	9	113	1017
	CA50	4	10.0	4	VAR	VAR

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10% (kg)
CA50	6.3	274.8	73.9
	10.0	100.3	68
CA60	5.0	100.8	17.1
PESO TOTAL (kg)			
CA50		141.9	
CA60		17.1	

Volume de concreto Sapatas (C-25) = 2.06 m³
Volume de concreto Pilares (C-25) = 0.50 m³
Área de forma Sapatas = 11.79 m²
Área de forma Pilares = 11.76 m²

- NOTAS:**
- CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL
 - DIMENSÕES EM CENTÍMETROS
 - CF= CONTRAFLECHA NO MEIO DO VAO
 - GARANTIR OS RECOBRIMENTOS ATRAVÉS DE ESPACADORES
 - AS VIGAS BEM COMO OS PILARES, OU QUALQUER ELEMENTO ESTRUTURAL NÃO DEVERÁ EM HIPÓTESE ALGUMA SERVIR DE PASSAGEM PARA TUBULAÇÕES HIDRAULICAS
 - PARA O CÁLCULO FOI CONSIDERADO ALVENARIA DE FECHAMENTO EM TIJOLO MACIÇO PARA O ARRIMO E TIJOLO CERÂMICO FURADO PARA AS ALVENARIAS DE FECHAMENTO EM GERAL

- TENSÃO NO SOLO IGUAL A 2kgf/cm²
- EXECUTAR LASTRO DE CONCRETO MAGRO SOB AS SAPATAS COM ESPESURA MÍNIMA DE 5cm
- A COTA DAS SAPATAS PODERÃO ESTAR EM NÍVEIS DIFERENTES DESDE QUE A DIFERENÇA ENTRE ELAS SEJA MENOR OU IGUAL A 50% DA DISTÂNCIA ENTRE ELAS
- TODA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DE CONCRETO DEVERÁ SER EM CONFORMIDADE COM A NBR14931/2004
- CONCRETO FCK 25MPa EM GERAL

DESFORMA CONFORME NBR 6118

- FACES LATERAIS DE VIGAS - 3 DIAS
- FACES INFERIORES DE VIGAS COM PONTELETES CONVENIENTEMENTE ESPACADOS E BEM ENCLINHADOS - 14 DIAS
- FACES INFERIORES DE VIGAS SEM PONTELETES - 21 DIAS

- LEGENDA**
- PILAR QUE NASCE
 - PILAR QUE CONTINUA
 - PILAR QUE MORRE

REV	
VER	
DATA	
REV	
VER	
DATA	

2MB ENGENHARIA e PROJETOS EC-11

PROJETO: ESTRUTURA DE CONCRETO ARMADO - ADMINISTRAÇÃO/REFEITÓRIO

OBRA: PÚBLICA - CENTRO TRIAGEM DE MATERIAS RECICLAVEIS

LOCAL DA OBRA: RODOVIA DEMETRIO ANTONIO ZACARIAS (2KM+200M) - SANTO ANASTÁCIO - SP

INTERESSADO: PREFEITURA MUNICIPAL DE SANTO ANASTÁCIO

ASSINTE: **PLANTA DE LOCAÇÃO E DETALHAMENTO DE SAPATAS ARRANQUES DE PILARES E CORTES**

DATA: MARÇO DE 2015 ESCALA: 1:50 ENG. RESPONSÁVEL: MORANDIR MEIRA BRANDAO CREA: 5060040121/SP