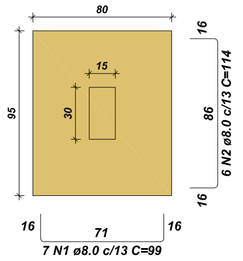
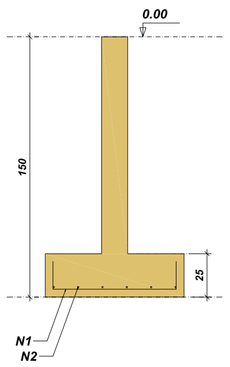
S108=S111=S114=S129=S136

PLANTA
ESC 1:25



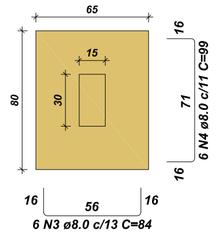
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



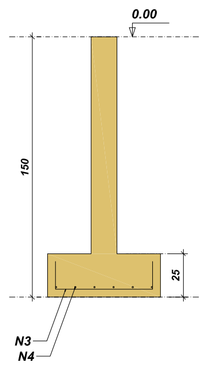
S109=S128

PLANTA
ESC 1:25



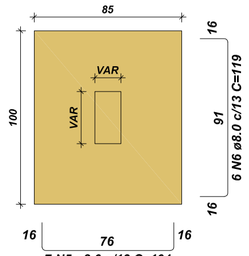
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



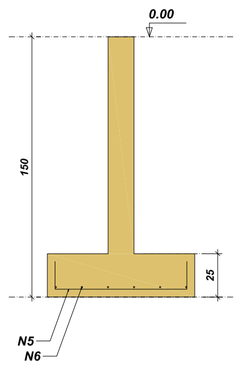
S113=S120=S123=S127=S134

PLANTA
ESC 1:25



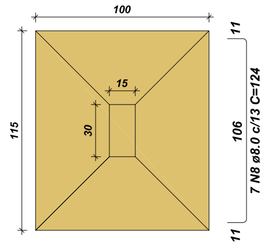
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



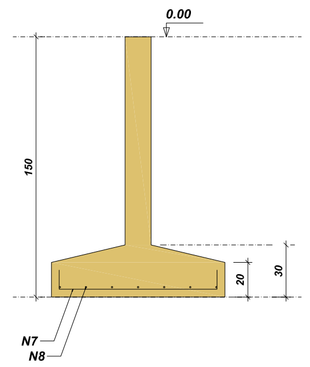
S115=S118=S126

PLANTA
ESC 1:25



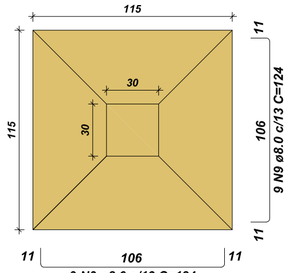
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



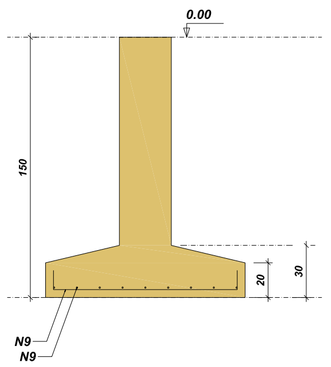
S116=S119

PLANTA
ESC 1:25



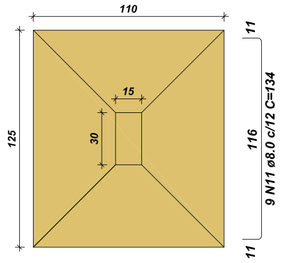
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



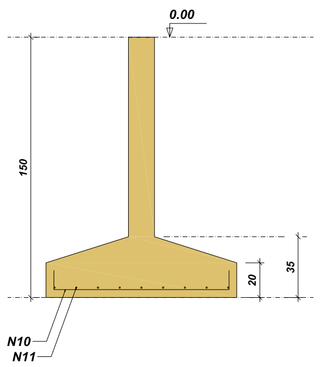
S122

PLANTA
ESC 1:25



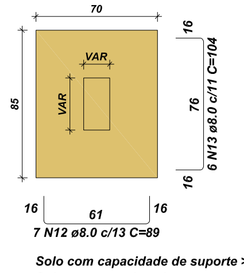
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



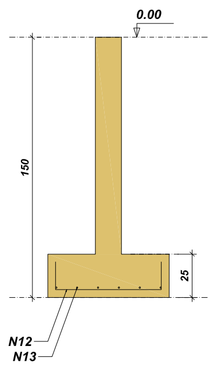
S124

PLANTA
ESC 1:25



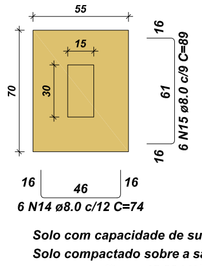
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



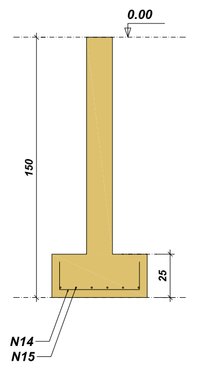
S130

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25



S132

PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25

S133

PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 18.00 kN/m³

CORTE
ESC 1:25

NOTAS:

1) fck DO CONCRETO:
   – 30.0MPa PARA TODOS OS ELEMENTOS;

2) UTILIZAR AÇO CA50 E CA60;

3) A ESPESSURA MÍNIMA DO RECOBRIMENTO DO CONCRETO:
   – PILARES – 3,00cm
   – VIGAS – 3,00cm
   – LAJES 2,50cm;

4) ANTES DO CORTE E DOBRAMENTO DAS ARMADURAS VERFICAR COMPRIMENTO NECESSÁRIO PARA MONTAGEM DAS PEÇAS ESTRUTURAIS;

5) SOBRECARGAS DE ACORDO COM A ABNT;

6) APLICAR TELA Q92 ø4.2 C/ 15x15 NAS LAJES PRÉ–MOLDADAS (ARMADURA DE COMBATE A FISSURAÇÃO EM TODO DO CAPEAMENTO DA LAJE);

7) CONSUMO DE CIMENTO MÍNIMO =300Kg/m³;

8) TODO E QUAISQUER SISTEMA DE ESCORAMENTO É DE INTEIRA RESPONSABILIDADE DO TÉCNICO EXECUTOR DA OBRA;

9) EFETUAR CURA DO CONCRETO POR UM PERÍODO NÃO INFERIOR A 7 DIAS, MANTENDO UMEDECIDA A SUPERFICIE E/OU PROTEGENDO–A;

10) O DESCIMBRAMENTO DEVE OCORRER SOMENTE APÓS 15 DIAS E COMEÇANDO SEMPRE DO MEIO DO VÃO PARA OS APOIOS;

11) USAR DISTANCIADORES PARA GARANTIR OS COBRIMENTOS INDICADOS;

12) CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL ANTES DE EXECUTAR OS SERVIÇOS;

13) TODAS AS PEÇAS ESTRUTURAIS DEVERÃO TER AS DIMENSÕES MÍNIMAS MENCIONADAS PROJETO;

14) A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR–6118/2003;

15) AS ESPECIFICAÇÕES CONTIDAS NESTE PROJETO NÃO PODEM SER ALTERADAS SEM CONHECIMENTO E CONCORDÂNCIA POR ESCRITO DO PROJETISTA RESPONSÁVEL SOB PENA DA ANULAÇÃO DO TERMO DE RESPONSABILIDADE TÉCNICA;

16) ESTE PROJETO NÃO PODE SER ALTERADO, DUPLICADO OU REDISTRIBUIDO SEM CONHECIMENTO E CONCORDÂNCIA DO PROJETISTA RESPONSÁVEL.

17) PELA AUSENCIA DO FORNECIMENTO DE SONDAGENS AO PROJETISTA, O CLIENTE DEVERÁ, ANTES DA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES, EXECUTAR TESTE DE SONDAGEM E INFORMAR O RESULTADO AO PROJETISTA PARA VALIDAÇÃO DO DIMENSIONAMENTO DAS FUNDAÇÕES.

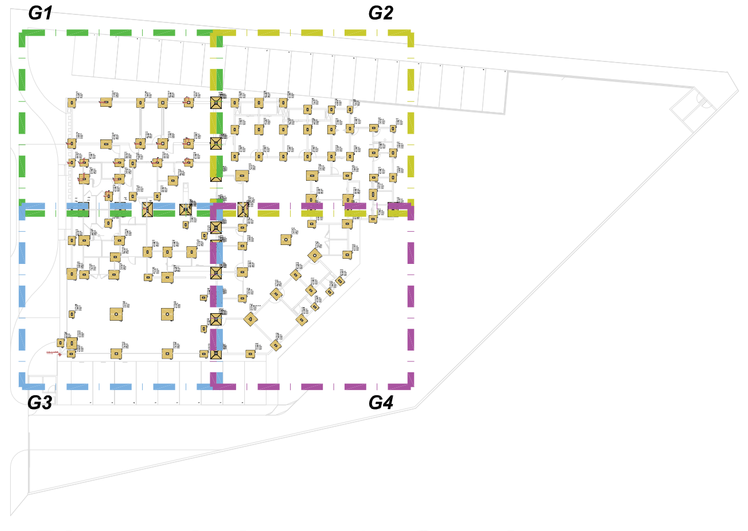
RELAÇÃO DO AÇO

ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
5xS107	CA50	1	8.0	35	99	3465
	CA50	2	8.0	30	114	3420
2xS109	CA50	3	8.0	12	84	1008
	CA50	4	8.0	12	99	1188
5xS113	CA50	5	8.0	35	104	3640
	CA50	6	8.0	30	119	3570
3xS115	CA50	7	8.0	27	109	2943
	CA50	8	8.0	21	124	2604
2xS116	CA50	9	8.0	36	124	4464
S122	CA50	10	8.0	10	119	1190
	CA50	11	8.0	9	134	1206
S125	CA50	12	8.0	7	89	623
	CA50	13	8.0	6	104	624
S130	CA50	14	8.0	6	74	444
	CA50	15	8.0	6	89	534
S132	CA50	16	8.0	22	124	2728
S133	CA50	17	8.0	8	109	872
	CA50	18	8.0	7	124	868

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 10% (Barras)	UNIT	PESO + 10% (kg)
CA50	8.0	353.9	33	12 m	153.6
PESO TOTAL (kg)					
CA50	153.6				

Volume de concreto (C-25) = 4.98 m³
Área de forma = 19.11 m²



Planta de locação Geral

LEGENDAS:

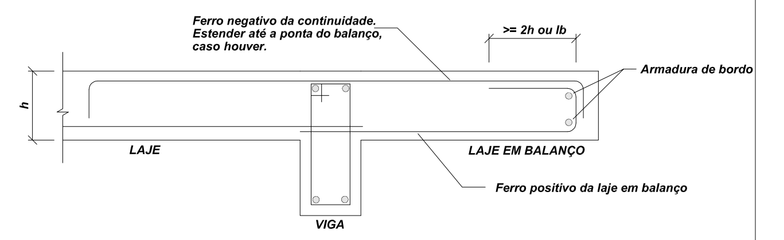
Legenda das barras	
⊗	Barra que nasce
○	Barra que passa
●	Barra que morre

Conversão de barras	
Polegadas	Milímetros
3/16	5.0
1/4	6.3
5/16	8.0
3/8	10.0
1/2	12.5
5/8	16.0
3/4	20.0

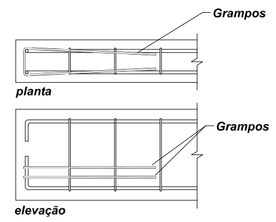
CF X cm ⊗ Contra flecha (na planta)

CF X cm Contra flecha (no detalhe)

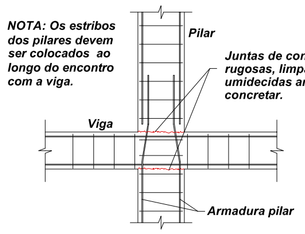
DETALHE DOS FERROS DAS LAJES:



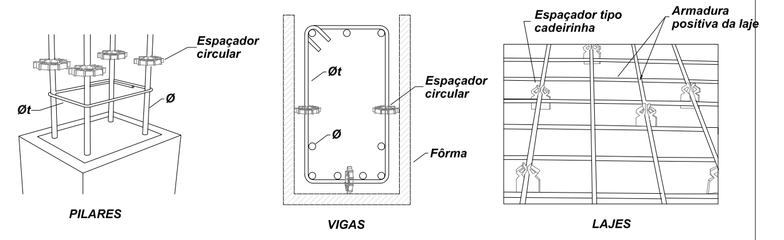
DETALHE DOS GRAMPOS DE ANCORAGEM:



DETALHE DA LIGAÇÃO PILAR-VIGA:



DETALHE DOS ESPAÇADORES:



DIÂMETRO MÍNIMO DOS PINOS DE DOBRAMENTO DAS BARRAS:

ESTRIBOS	
Ø (mm)	D (mm)
5.0	15.0
6.3	18.9
8.0	24.0
10.0	30.0
12.5	62.5
16.0	80.0
>= 20.0	8xø

BARRAS DE TRAÇÃO	
Ø (mm)	D (mm)
5.0	30.0
6.3	31.5
8.0	40.0
10.0	50.0
12.5	62.5
16.0	80.0
>= 20.0	8xø

GANCHO DOS ESTRIBOS:

NOTA: gancho em ângulo de 45°

01	04.08.2021	EMISSÃO PARA APROVAÇÃO
Nº DA REVISÃO	DATA	DESCRIÇÃO DA REVISÃO

GOVERNO MUNICIPAL
ITABAIANA GRANDE
MAIS FORTE, FELIZ E HUMANA

PROPRIETÁRIO(S):
PREFEITURA MUNICIPAL DE ITABAIANA / SE
CNPJ - 13.104.740/0001-10

RESP. TÉC.
ARQ. E URB. ANDRÉ MENDONÇA
CAU - A154255-8

Projeto:	Uso (Atividade):
PROJETO ESTRUTURAL	Admin. Pública
Tipo de Projeto: / Resp. de Projeto:	Folha:
PROJETO EXECUTIVO / Arq.º ANDRÉ MENDONÇA	12/ 78
Proprietário:	
PREFEITURA MUNICIPAL DE ITABAIANA / SERGIPE	
Sito:	Data:
PRAÇA FAUSTO CARDOSO, N.º 12, ITABAIANA/SE	Setembro/2021
Assunto:	Escala:
FORMA E ARMAÇÃO SAPATAS - G4	1 / 100

Todos os direitos relativos a estes projetos/documentos são reservados , sendo terminantemente proibida a reprodução total ou parcial dos elementos neles contidos, assim como também proibida a sua utilização/aplicação, total ou parcial, por outra pessoa física ou jurídica diversa da contratante, bem como o seu uso para a execução de obra em lugar diverso do especificado em contrato. A violação dos direitos de Direitos Autorais, Leis nº 9.610/98 e nº 5.194/66, é crime previsto no Código Penal (Decreto Lei nº 2.848 de 07/12/1940).