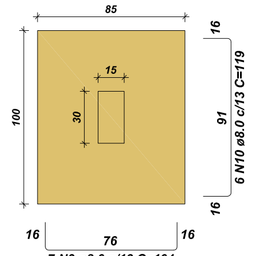
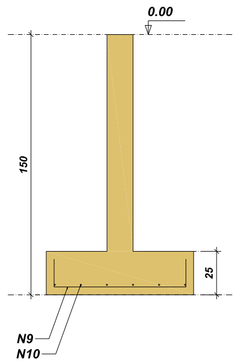
S1=S13=S24

PLANTA
ESC 1:25



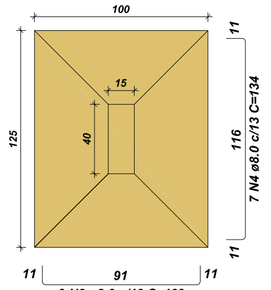
CORTE
ESC 1:25



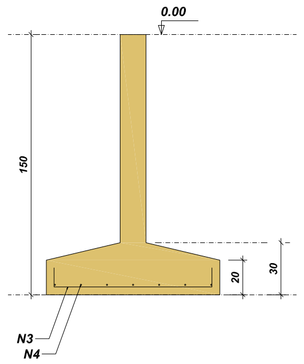
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 18.00 kN/m³

S2=S9

PLANTA
ESC 1:25



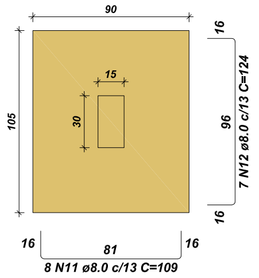
CORTE
ESC 1:25



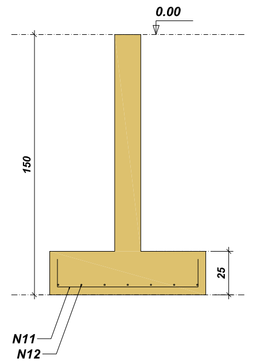
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 18.00 kN/m³

S3=S8=S16=S18

PLANTA
ESC 1:25



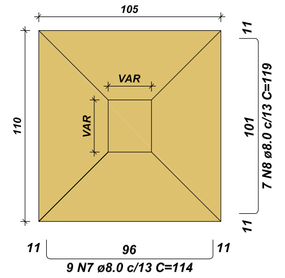
CORTE
ESC 1:25



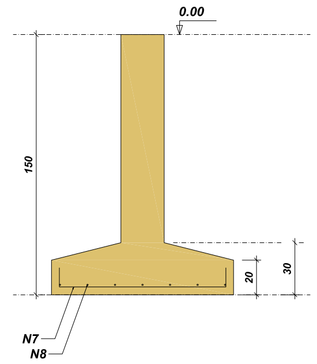
Solo com capacidade de suporte > 1.50 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso especifico > 18.00 kN/m³

S4=S10=S12=S21=S23

PLANTA
ESC 1:25



CORTE
ESC 1:25



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

S5

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

S14=S17=S26

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

S11=S20

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

S15=S19=S25

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

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

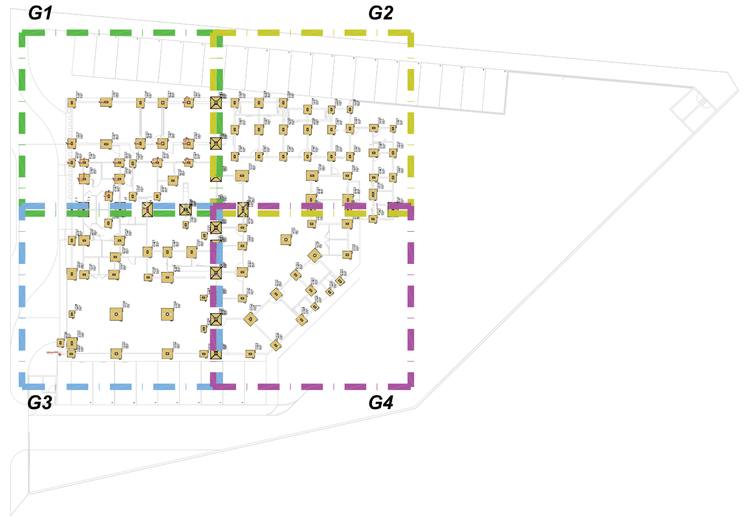
ELEMENTO	AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
S5	CA50	1	8.0	8	119	952
	CA50	2	8.0	7	124	868
2xS9	CA50	3	8.0	18	109	1962
	CA50	4	8.0	14	134	1876
2xS11	CA50	5	8.0	18	119	2142
	CA50	6	8.0	16	124	1984
5xS12	CA50	7	8.0	45	114	5130
	CA50	8	8.0	35	119	4165
3xS13	CA50	9	8.0	21	104	2184
	CA50	10	8.0	18	119	2142
4xS16	CA50	11	8.0	32	109	3488
	CA50	12	8.0	28	124	3472
3xS17	CA50	13	8.0	18	89	1602
	CA50	14	8.0	18	104	1872
3xS19	CA50	15	8.0	21	99	2079
	CA50	16	8.0	18	114	2052

RESUMO DO AÇO

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	QUANT + 10% (Barras)	UNIT	PESO + 10% (kg)
CA50	8.0	379.7	35	12 m	164.8

PESO TOTAL (kg)	
CA50	164.8

Volume de concreto (C-25) = 5.49 m³
Área de forma = 20.55 m²



Planta de locação Geral

LEGENDAS:

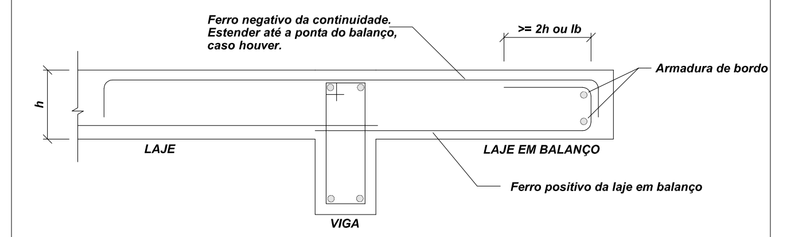
Legenda das barras	
⊗	Barra que nasce
○	Barra que passa
◌	Barra que morre

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

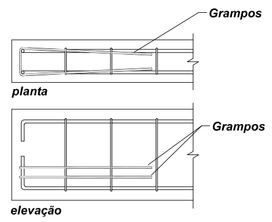
CF X cm — Contra flecha (na planta)

CF X cm — Contra flecha (no detalhe)

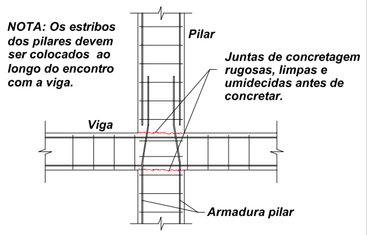
DETALHE DOS FERROS DAS LAJES:



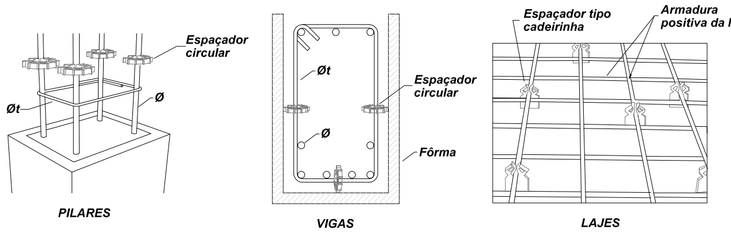
DETALHE DOS GRAMPOS DE ANCORAGEM:



DETALHE DA LIGAÇÃO PILAR-VIGA:



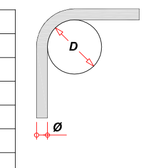
DETALHE DOS ESPAÇADORES:



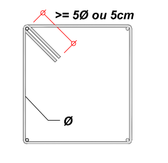
DIÂMETRO MÍNIMO DOS PINOS DE DOBRAMENTO DAS BARRAS:

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°

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

GOVERNO MUNICIPAL
ITABAIANA GRANDE
MAIS FORTE, FELIZ E HUMANA

PROPRIETÁRIO(S):
PREFEITURA MUNICIPAL DE ITABAIANA / SE
CNPJ - 13.154.748/0001-10

RESP. TÉC.
ARQ. E URB. ANDRÉ MENDONÇA
CAU - A154259-6

Projeto: PROJETO ESTRUTURAL	Uso (Atividade): Admin. Pública
Tipo de Projeto: PROJETO EXECUTIVO	Resp. de Projeto: Arq.º ANDRÉ MENDONÇA
Proprietário: PREFEITURA MUNICIPAL DE ITABAIANA / SERGIPE	Folha: 09/78
Sito: PRAÇA FAUSTO CARDOSO, N.º 12, ITABAIANA/SE	Data: Setembro/2021
Assunto: FORMA E ARMAÇÃO SAPATAS - G1	Escala: 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).