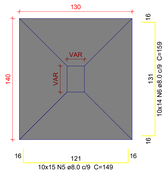
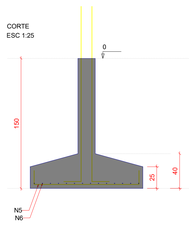
S1=S19=S21=S47=S98=S114=S124=S137=S174 =S219

PLANTA
ESC 1:25

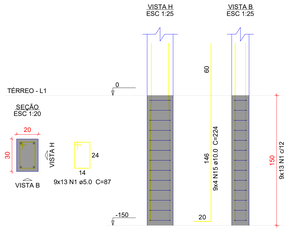


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

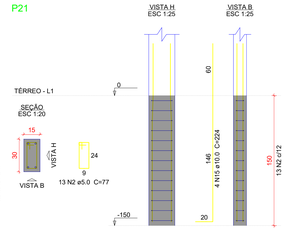
CORTE
ESC 1:25



P1=P19=P47=P98=P114=P124= =P137=P174=P219



P21



Relação do aço

S1 4xS11 S118
5xS139 10xS140 S141
4xS188

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	728	87	63336
	2	5.0	39	77	3003
	3	5.0	13	77	1001
	4	5.0	13	97	1261
CA50	5	8.0	150	149	22350
	6	8.0	140	159	22260
	7	8.0	304	169	51376
	8	8.0	540	179	96660
	9	8.0	160	184	29440
	10	8.0	80	194	15520
	11	8.0	338	189	63882
	12	8.0	190	164	31160
	13	8.0	250	174	43500
	14	8.0	105	199	20895
	15	10.0	244	224	54656
	16	10.0	6	120	720

Resumo do aço

AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	3970.5	1723.3
	10.0	553.8	375.6
CA60	5.0	686.1	116.3

PESO TOTAL (kg)

CA50 2098.9
CA60 116.3

Volume de concreto (C-35) = 53.47 m³
Área de forma = 158.24 m²

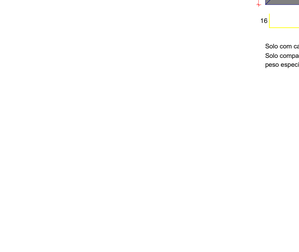
S2=S13=S15=S31=S35=S43=S58=S80=S82=S118 =S119=S120=S156=S198=S212=S228

PLANTA
ESC 1:25

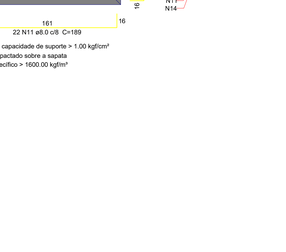
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

P2=P13=P15=P31=P35=P58=P80= =P82=P118=P119=P120=P156= =P198=P212



P228



P43

S3=P29=P39=P188

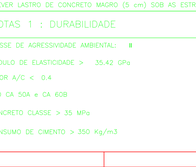
PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

S4=S8=S45=S53=S65=S67=S97=S126=S127=S141 =S144=S189

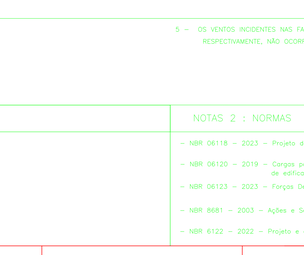
PLANTA
ESC 1:25



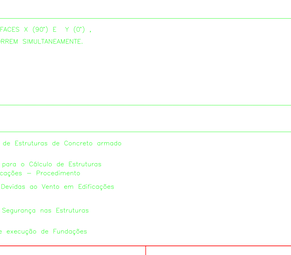
Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

P126



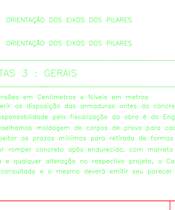
P127



P4=P8=P45=P53=P65=P67=P97= =P141=P144=P189

S5=S16=S34=S56=S86=S99=S140=S160=S171 =S216

PLANTA
ESC 1:25



Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

P6=P11=P81=P128

S6=S11=S81=S128

PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

S7=S139=S142=S159=S211

PLANTA
ESC 1:25

Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

CORTE
ESC 1:25

P7=P139=P142=P159=P211

DETALHE ESQUEMÁTICO DAS ARMADURAS DAS SAPATAS EM 3D

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAGEM TIPO SPT E A CONCLUSÃO DE UM ENGENHEIRO CALCULISTA DE FUNDAÇÕES AUTORIZANDO SUA EXECUÇÃO. VALE RESSALTAR QUE CADA SOLO E/OU REGIÃO EXISTE UM PERFIL GEOTÉCNICO DIFERENTE, O QUE OBRIGA QUE A FUNDAÇÃO SEJA RECALCULADA PARA EVITAR FUTURAS PATOLOGIAS E PROBLEMAS CONSTRUTIVOS, ALÉM DE UMA POSSÍVEL DIFERENÇA DE CUSTO SIGNIFICATIVA.

Caracteristicas do Projeto

1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm
2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm
3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm
4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO.

5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE.

NOTAS 1 : DURABILIDADE

1 – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: III
2 – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa
3 – FATOR A/C < 0.4
4 – AÇO CA 50A e CA 60B
5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa
6 – CONSUMO DE CIMENTO > 350 Kg/m3

NOTAS 2 : NORMAS

– NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado
– NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento
– NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações
– NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nos Estruturas
– NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações

LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO

A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES
1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES

NOTAS 3 : GERAIS

1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros.
2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem.
3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Eng° resp. Técnico.
4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira.
5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos.
6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreta e talhadeira.
7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito.

Itacoatiara PREFEITURA

NOME 01
NOME 02
NOME 03 RAIMUNDO NONATO BELO SOARES - ENGENHEIRO CIVIL CREA - 42/D-E AM RR

NO.	DESCRIÇÃO	RESPONSÁVEL
1 REVISÃO	EMISSÃO INICIAL	

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO DE ITACOATIARA
CNPJ 04.241.985/0001-75
ENDEREÇO Rua 3LUMO NINA, 3355, BAIRRO - SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP 69.101-080

PAC SAÚDE

DISCIPLINA
ESTRUTURAL
PRANCHA 02/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

ARQUIVO (NOME / VERSÃO)	ESCALA	DATA	ORIGINAL
MS_POLICLÍNICA_EST-02 R00	METROS	12/12/2025	INDICADA

RESPONSÁVEL PELO PROJETO
KAYO HENRIQUE MOREIRA

REGISTRO
199774/D

TÍTULO DA ART
841x1188

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL