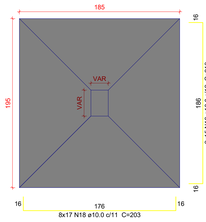
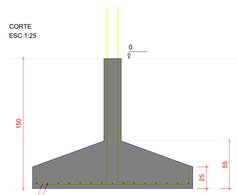
S9=S10=S30=S49=S149=S154=S190=S229

PLANTA
ESC 1:25

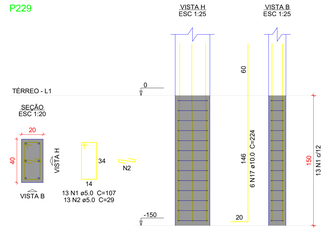


CORTE
ESC 1:25

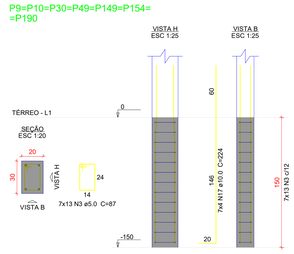


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

P229

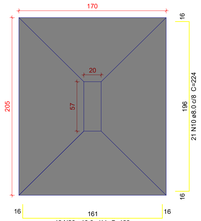


P9=P10=P30=P49=P149=P154= =P190

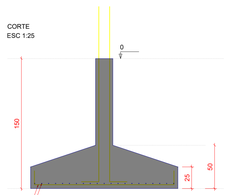


S12

PLANTA
ESC 1:25

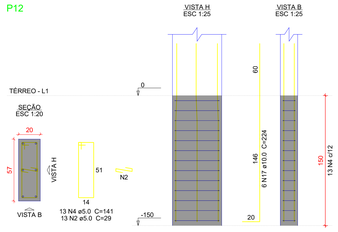


CORTE
ESC 1:25



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

P12



Relação do aço

S12 S100 S117
S121 S149 S202

AÇO	N	DIAM (mm)	QUANT	C.UNIT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA60	1	5.0	26	107	2782
	2	5.0	39	29	1131
	3	5.0	468	87	40716
	4	5.0	13	141	1833
	5	5.0	23	97	2231
	6	5.0	26	24	624
	7	5.0	30	24	720
	8	5.0	111	77	8547
	9	5.0	13	77	1001
CA50	10	8.0	21	224	4704
	11	8.0	207	154	31878
	12	8.0	42	179	7518
	13	8.0	117	134	15678
	14	8.0	281	144	40464
	15	8.0	272	159	43248
	16	8.0	255	169	43095
	17	10.0	198	224	44352
	18	10.0	136	203	27608
	19	10.0	120	213	25560
	20	10.0	18	188	3384
	21	10.0	4	160	640
	22	10.0	2	120	240
	23	12.5	22	223	4906
	24	12.5	2	120	240

Resumo do aço

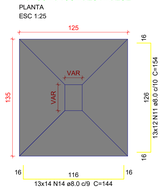
AÇO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA50	8.0	1865.9	809.9
	10.0	1017.9	690.3
	12.5	51.5	54.9
CA60	5.0	595.9	101

PESO TOTAL (kg)	
CA50	1554.7
CA60	101

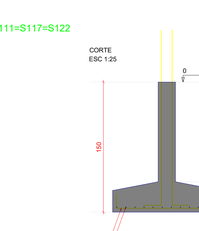
Volume de concreto (C-35) = 38.25 m³
Área de forma = 129.78 m²

S14=S72=S202

PLANTA
ESC 1:25

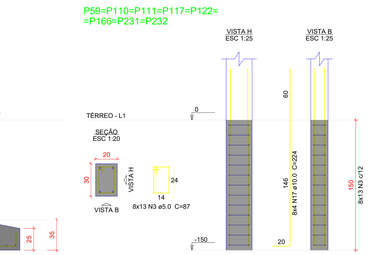


CORTE
ESC 1:25

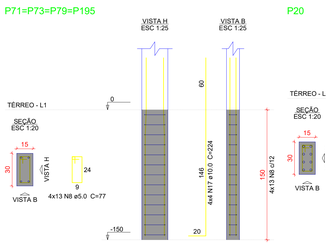


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

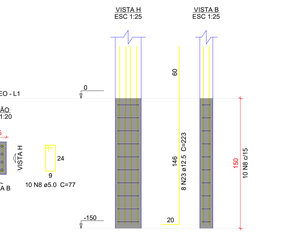
P14



P202



P72



S17=S24=S37=S38=S48=S85=S121=S125=S173

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

P17=P24=P121=P125=P173

P37

P38=P48=P85

S18=S68=S69=S70=S100=S101=S104=S113=S138 =S152=S155=S163=S167=S170=S203=S215=S218

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

P18=P68=P69=P70=P100=P101= =P104=P138=P152=P163=P167= =P170=P203=P215=P218

P113

P155

P59=P110=P111=P117=P122= =P166=P231=P232

P71=P73=P79=P195

P20

S20=S59=S71=S73=S79=S110=S111=S117=S122 =S166=S195=S231=S232

PLANTA
ESC 1:25

CORTE
ESC 1:25

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

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 É/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: II
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 nas 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 da 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.

CLASSIFICAÇÃO DA OBRA

Itacoatiara PREFEITURA

ESTRUTURA PROJETADA PARA:
NOME 01:
ENDEREÇO DA OBRA:
NOME 02: PARALISADO NUNES DELGADO - ENGENHEIRO CIVIL CREA - 42741-D AM RN
RESPONSÁVEL PELO PROJETO:

Nº	REVISÃO	RESPONSÁVEL
REVISÃO	DATA DE REVISÃO	CREA/CAU

Para uso em cartório

Construção de uma Policlínica Regional no Município de Itacoatiara/AM

MUNICÍPIO:
MUNICÍPIO DE ITACOATIARA

ENDEREÇO:
Nº 241 BEIRADA, PQ. PEDRO MAIA, 3355, BAIRRO – SÃO FRANCISCO - ITACOATIARA - AM
CEP Nº 121-280

PAC SAÚDE

DISCIPLINA:
ESTRUTURAL
PRANCHA 03/62

DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO

PROJETO EXECUTIVO

MS_POLICLÍNICA_EST-03	REV.	DATA	ESCALA
		07/2025	INDICADA

RESPONSÁVEL TÉCNICO:
KAYO HENRIQUE MOREIRA | **139774/D**

FOLHA Nº
001 x 1100

DIREITOS AUTORAIS RESERVADOR CONFORME LEGISLAÇÃO NACIONAL E INTERNACIONAL