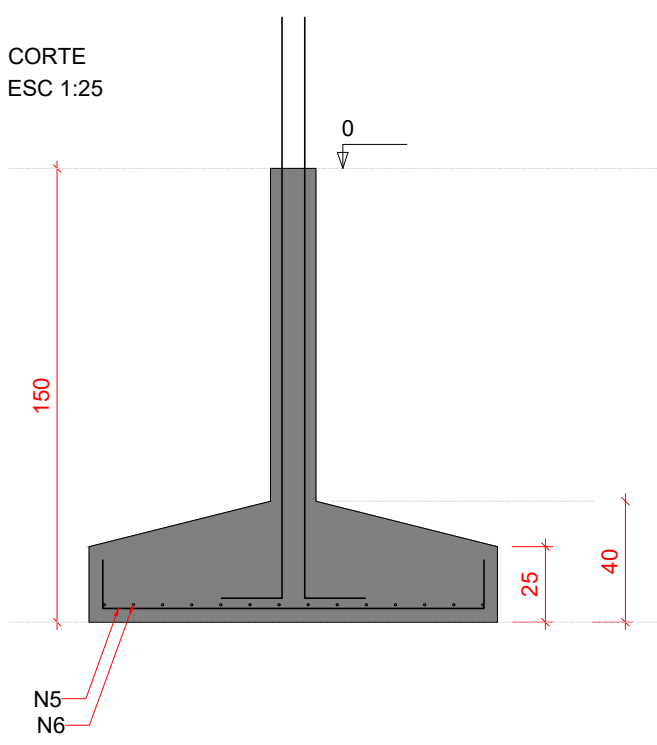
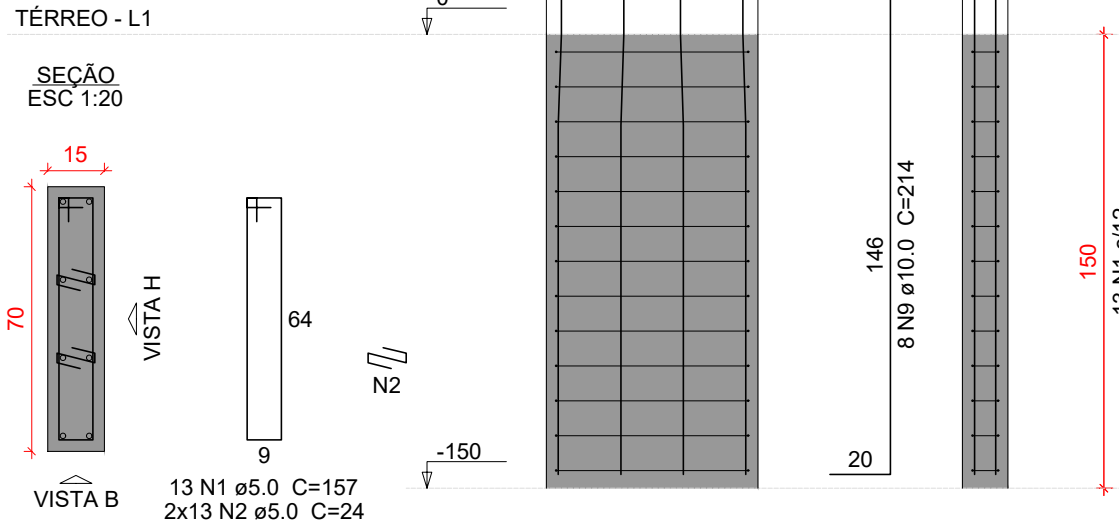


Solo com capacidade de suporte > 1.00 kgf/cm²
Solo compactado sobre a sapata
peso específico > 1600.00 kgf/m³

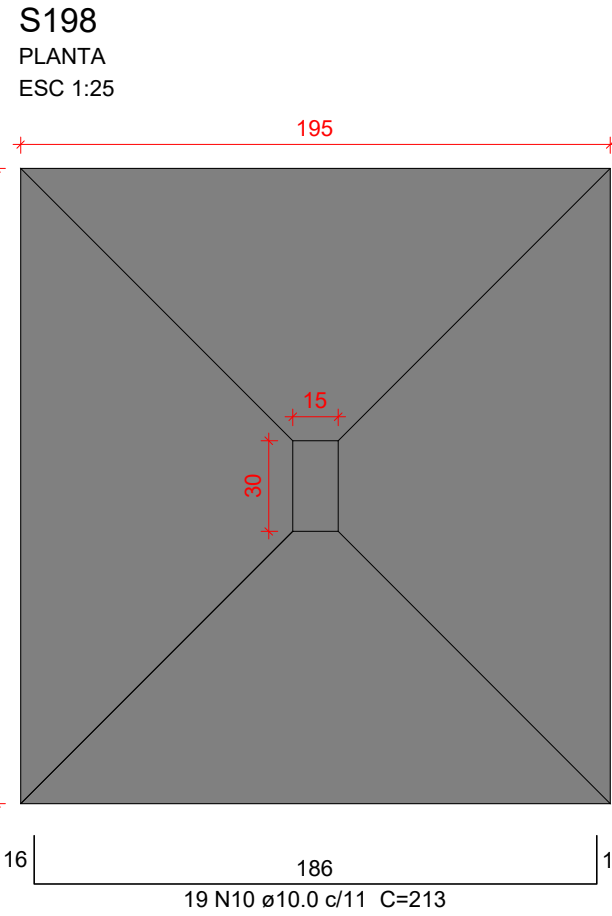


P197

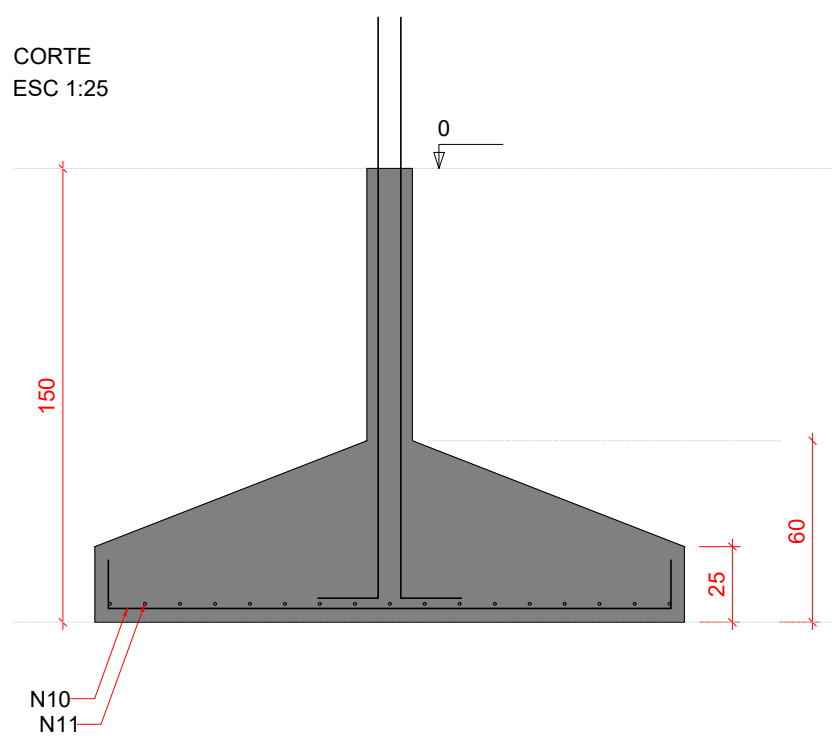


VISTA H
ESC 1:25

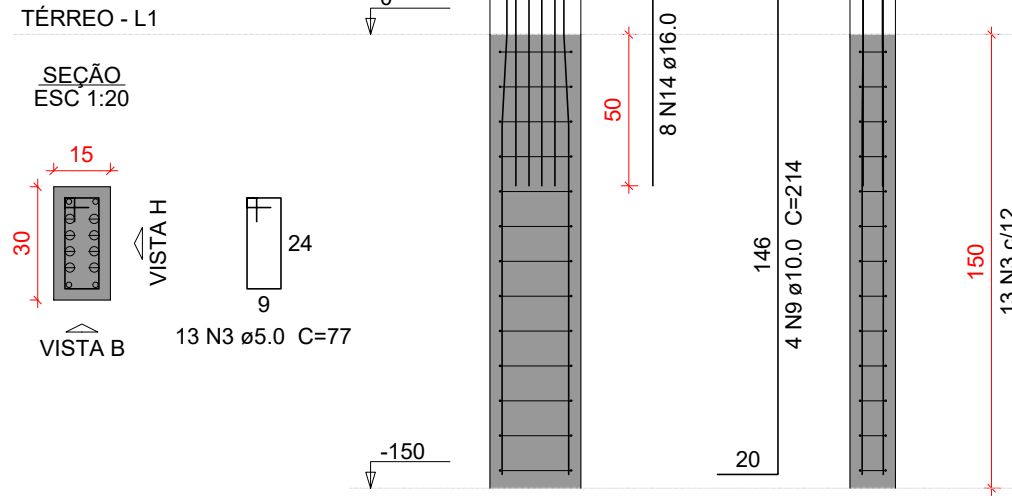
VISTA B
ESC 1:25



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



P198



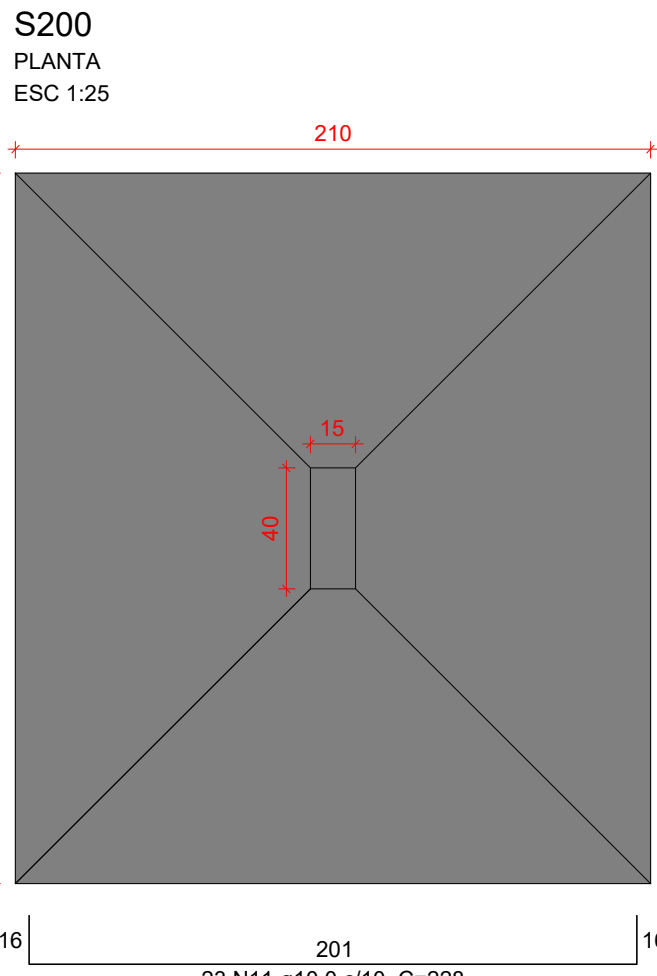
VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

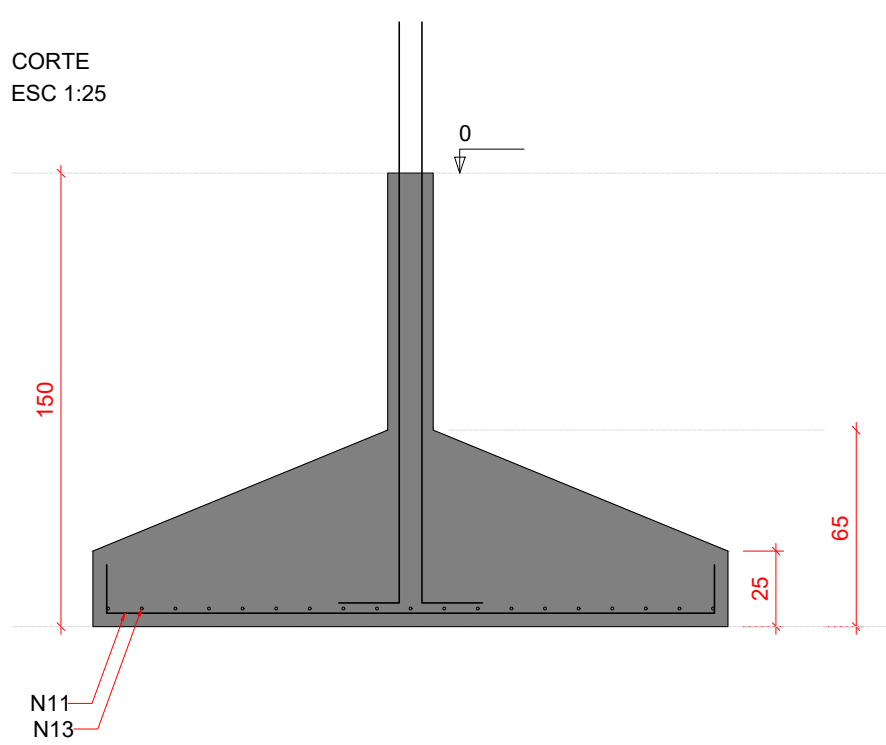
| Relação do aço | | | | | |
|----------------|----|-----------|-------|-------------|--------------|
| S197 | | S198 | | S200 | |
| AÇO | N | DIAM (mm) | QUANT | C.UNIT (cm) | C.TOTAL (cm) |
| CA60 | 1 | 5.0 | 13 | 157 | 2041 |
| | 2 | 5.0 | 39 | 24 | 936 |
| | 3 | 5.0 | 26 | 77 | 2002 |
| | 4 | 5.0 | 13 | 97 | 1261 |
| CA50 | 5 | 8.0 | 23 | 154 | 3542 |
| | 6 | 8.0 | 14 | 209 | 2926 |
| | 7 | 8.0 | 9 | 94 | 846 |
| | 8 | 8.0 | 7 | 109 | 763 |
| | 9 | 10.0 | 22 | 214 | 4708 |
| | 10 | 10.0 | 19 | 213 | 4047 |
| | 11 | 10.0 | 40 | 228 | 9120 |
| | 12 | 10.0 | 14 | 100 | 1400 |
| | 13 | 10.0 | 19 | 253 | 4807 |
| | 14 | 16.0 | 8 | 100 | 800 |

| Resumo do aço | | | |
|-----------------|-----------|-------------|------------------|
| AÇO | DIAM (mm) | C.TOTAL (m) | PESO + 10 % (kg) |
| CA50 | 8.0 | 80.8 | 35.1 |
| | 10.0 | 240.9 | 163.3 |
| CA60 | 16.0 | 8 | 13.9 |
| | 5.0 | 62.4 | 10.6 |
| PESO TOTAL (kg) | | | |
| CA50 | 212.3 | | |
| CA60 | 10.6 | | |

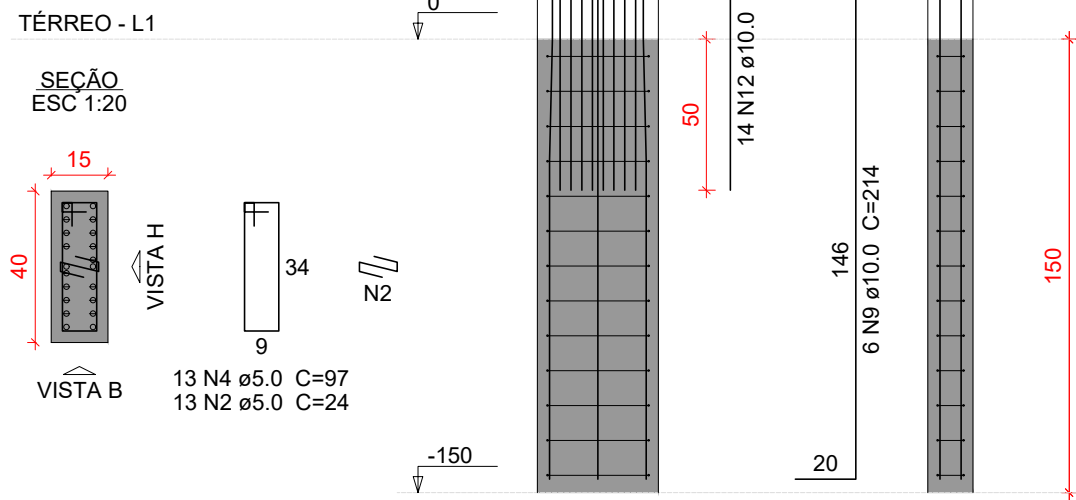
Volume de concreto (C-35) = 4.76 m³
Área de forma = 11.44 m²



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

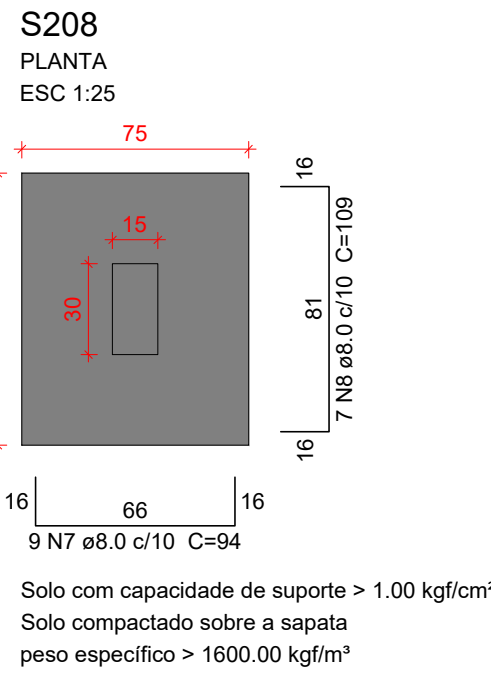


P200

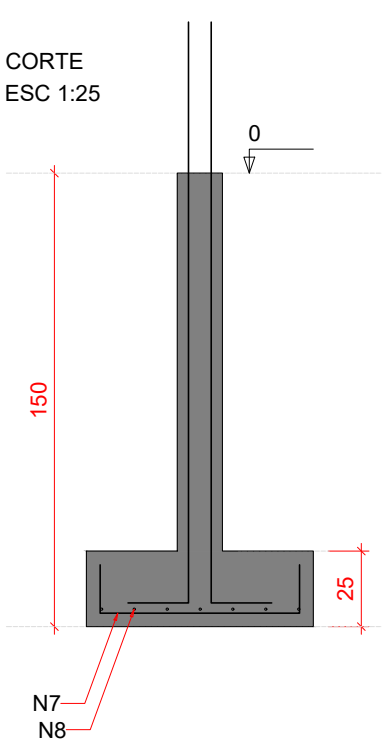


VISTA H
ESC 1:25

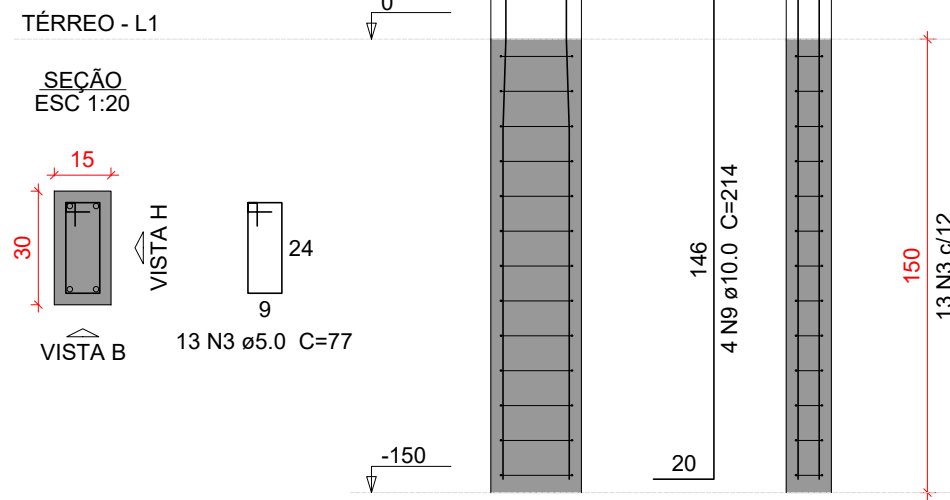
VISTA B
ESC 1:25



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





P208




VISTA H
ESC 1:25

VISTA B
ESC 1:25

OBS: SOMENTE EXECUTAR A FUNDAÇÃO DESTE EMPREENDIMENTO APÓS O ESTUDO DO SOLO, COM NO MÍNIMO O ENSAIO DE SONDAEM 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.

| | | | | | | | | | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|---|---|--|--|--|--|--|--|
| Características do Projeto | | 5 – OS VENTOS INCIDENTES NAS FACES X (90°) E Y (0°) , RESPECTIVAMENTE, NÃO OCORREM SIMULTANEAMENTE. | | LEGENDA DA PLANTA DE LOCAÇÃO | |  | PROJETO ESTRUTURAL | | | | | | |
| 1 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – PILARES E VIGAS: 3 cm | | | | A ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES | | |  | | | | | | |
| 2 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – LAJES E ESCADAS: 3 cm | | | | 1 ORIENTAÇÃO DOS EIXOS DOS PILARES | | | | | | | | | |
| 3 – COBRIMENTO DAS ARMADURAS – FUNDAÇÃO: 4.5 cm | | | | | | | | | | | | | |
| 4– PREVER LASTRO DE CONCRETO MAGRO (5 cm) SOB AS ESTRUTURAS EM CONCRETO. | | | | | | | | | | | | | |
| NOTAS 1 : DURABILIDADE | | | | NOTAS 2 : NORMAS | | | | NOTAS 3 : GERAIS | | | | | |
| – CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: II | | | | – NBR 06118 – 2023 – Projeto de Estruturas de Concreto armado | | | | 1 – Dimensões em Centímetros e Níveis em metros | | | | | |
| – MÓDULO DE ELASTICIDADE > 35.42 GPa | | | | – NBR 06120 – 2019 – Cargas para o Cálculo de Estruturas de edificações – Procedimento | | | | 2 – Conferir as disposição das armaduras antes da concretagem. | | | | | |
| – FATOR A/C < 0.4 | | | | – NBR 06123 – 2023 – Forças Devidas ao Vento em Edificações | | | | 3 – A Responsabilidade pela fiscalização da obra é do Engº resp Técnico. | | | | | |
| – AÇO CA 50A e CA 60B | | | | | | | | 4 – Aconselhamos moldagem de corpos de prova para cada caminhão betoneira. | | | | | |
| 5 – CONCRETO CLASSE > 35 MPa | | | | – NBR 8681 – 2003 – Ações e Segurança nas Estruturas | | | | 5 – Respeitar os prazos mínimos para retirada de formas e escoramentos. | | | | | |
| 6 – CONSUMO DE CIMENTO > 380 Kg/m3 | | | | – NBR 6122 – 2022 – Projeto e execução de Fundações | | | | 6 – Evitar romper concreto após endurecido, com marreto e talhadeira. | | | | | |
| | | | | | | | | 7 – Toda e qualquer alteração no respectivo projeto, o Calculista deverá ser consultado e o mesmo deverá emitir seu parecer por escrito. | | | | | |

| | | | | | |
|-------------------------|--|------------|--|--|---|
| PROJETO ESTRUTURAL | CONTRATADO: Kayo Henrique Moreira | | CLIENTE: SECRETARIA DE ATENÇÃO ESPECIALIZADA A SAÚDE | | 17 |
| | Endereço: Rua: Brasília, nº 395 Bairro: Centro, Areado - MG | | OBRA: POLICLÍNICA - MINISTÉRIO DA SAÚDE | | |
| Contratado. | Telefone: Cel: (35) 9.9950-7126 | | ENDEREÇO OBRA: MINISTÉRIO DA SAÚDE | | Número Cliente: 01/2024 |
| CREA-MG : 199774/D | Email: engcivil.kayomoreira@gmail.com | | | | |
| | VERIF | ENTREGA | REVISÃO | UNIDADE: (EXCETO INDICADO) | REFERÊNCIA: (1°DIEDRO) |
| DATA | 05/04/2024 | 05/04/2024 | 00 | cm |  |
| NOME | | | | TÍTULO: DETALHAMENTO DAS SAPATAS DE FUNDAÇÃO | |
| VISTO | | | | | |
| Classe Concreto-MPa: 35 | ESCALA: INDICADAS EM PLANTA | | DESENHO NÚMERO: 00001 | | MOD: EST |
| | | | REVISÃO: 00 | | FOLHA: 17/110 |