



**MUNICÍPIO DE
PIÊN**

PROJETO BÁSICO E EXECUTIVO DE ENGENHARIA

VOLUME I

RELÁTÓRIO DO PROJETO

RUA TOCANTINS

CENTRO

PIÊN – PR



48 3466-3489

Quadro de Acompanhamento.

01	Exigências	MCM	03/03/2022
00	Emissão Inicial	MCM	29/09/2021
Rev.	Descrição	Responsável:	Data:

FIGURAS:

Figura 2-1 Localização do Empreendimento.....	2.11
Figura 3-1- Localização BASE.....	3.15
Figura 3-2 – Localização da Estação Pluvimétrica	3.24
Figura 3-3 – Gráfico da Precipitação Total Mensal.....	3.30
Figura 3-4 – Gráfico da Precipitação máxima mensal.....	3.32
Figura 3-5 – Gráfico dos dias de Chuva.....	3.34
Figura 3-6 – Gráfico de Intensidade da Precipitação	3.37
Figura 3-7 – Gráfico de Duração e Frequência da Precipitação	3.37
Figura 4-1 - Tachão Refletivo com Pino de Fixação	4.82
Figura 4-2 - Mini-tachão Refletivo com Pino de Fixação	4.83
Figura 4-3 - Sinal A-24: Obras.....	4.92
Figura 4-4 - Sinal R-7: Proibido ultrapassar.....	4.93
Figura 4-5 - Sinal R-19: Velocidade máxima permitida.....	4.94
Figura 4-6 - Sinal de acostamento em obras a metros	4.95
Figura 4-7 - Sinalização de Obra – Bloqueio do Acostamento	4.96
Figura 4-8 - Sinalização de Obra – Legenda.....	4.97

TABELAS:

Tabela 3-1 – Tabela de Códigos de Levantamento.....	3.17
Tabela 3-2 – Dados da Estação Analisada para o Trecho	3.25
Tabela 3-3 – Tabela do Total de Precipitações	3.28
Tabela 3-4 – Tabela da Precipitação Máxima Mensal.....	3.30
Tabela 3-5 – Tabela dos Dias de Chuva	3.32
Tabela 3-6 – Valores de K (GUMBEL).....	3.35
Tabela 3-7 – Relação de Intensidade pelo tempo de recorrência	3.36
Tabela 3-8 – Tempo de Retorno para Sistemas Urbanos.....	3.39
Tabela 3-9 – Probabilidade de ocorrência em função do período de retorno	3.40
Tabela 3-10 – Séries de Precipitação Máxima	3.40
Tabela 3-11 – Valores de Coeficiente de Deflúvio para regiões.....	3.47

Tabela 3-12 – Resumo das Bacias Hidrográficas	3.48
Tabela 3-13 – Investigações Geotécnicas Utilizadas.....	3.49
Tabela 3-14 – Resumo dos Ensaios Geotécnicos.....	3.50
Tabela 3-15 – Valores de “t”	3.51
Tabela 3-16 – Limites do CBR	3.52
Tabela 3-17 – Cálculo do ISC de Projeto	3.52
Tabela 3-18 – Posto de Contagem de Tráfego	3.54
Tabela 3-19 – Resumo da Contagem de Tráfego.....	3.54
Tabela 3-20 – Fator de Expansão Horária	3.55
Tabela 3-21 – Volume para 24 Horas.....	3.55
Tabela 3-22 – Tráfego Médio Diário Anual.....	3.56
Tabela 3-23 – Taxa de Crescimento	3.56
Tabela 3-24 – Tráfego Projetado	3.57
Tabela 3-25 – Fator de Veículo	3.57
Tabela 3-26 – Cálculo do Número “N”	3.58
Tabela 4-1 – Especificações de Serviço.....	4.62
Tabela 4-2 – Coeficiente de Manning.....	4.65
Tabela 4-3 – Relação Y/D.....	4.66
Tabela 4-4 – Coeficiente dos Componentes do Pavimento.....	4.69
Tabela 4-5 – Espessura do Revestimento	4.70
Tabela 4-6 – Resumo das Espessuras do Pavimento	4.71
Tabela 4-7 – Quantitativos Tinta Acrílica	4.79
Tabela 4-8 – Quantitativos Resina Livre	4.79
Tabela 4-9 – Qualitativo Tinta Acrílica	4.80
Tabela 4-10 – Qualitativo Resina Livre	4.80
Tabela 4-11 – Características dos Sinais de Regulamentação.....	4.84
Tabela 4-12 – Características dos Sinais de Regulamentação.....	4.84
Tabela 4-13 – Características dos Sinais de Advertência	4.85

SUMÁRIO:

1	IDENTIFICAÇÃO DO EMPREENDEDOR E CONSULTOR:.....	1.9
1.1	Identificação do Empreendedor;.....	1.9
1.2	Identificação do Consultor;	1.9
1.2.1	<i>Equipe Técnica.</i>	<i>1.9</i>
2	APRESENTAÇÃO	2.10
2.1	Planta de Localização da Área.....	2.11
3	ESTUDOS	3.13
3.1	Estudo Topográfico;	3.13
3.1.1	<i>Objetivos</i>	<i>3.13</i>
3.1.2	<i>Sistema Geodésico Brasileiro</i>	<i>3.14</i>
3.1.1	<i>Implantação do Ponto de Apoio.....</i>	<i>3.14</i>
3.1.1	<i>Levantamento do Eixo de Referência.....</i>	<i>3.15</i>
3.1.2	<i>Levantamento cadastral.....</i>	<i>3.16</i>
3.1.3	<i>Equipamentos Utilizados.....</i>	<i>3.17</i>
3.1.4	<i>Relatório do Posicionamento por Ponto Preciso (PPP).....</i>	<i>3.20</i>
3.2	Estudo Hidrológico;	3.23
3.2.1	<i>Coleta de Dados</i>	<i>3.23</i>
3.2.2	<i>Pluviometria</i>	<i>3.25</i>
3.2.2.1	<i>Tipos de Chuva</i>	<i>3.27</i>
3.2.3	<i>Processamento de Dados Pluviométricos.....</i>	<i>3.27</i>
3.2.3.1	<i>Precipitação Total Mensal</i>	<i>3.28</i>
3.2.3.2	<i>Precipitação Máxima Mensal</i>	<i>3.30</i>
3.2.3.3	<i>Dias de Chuva</i>	<i>3.32</i>
3.2.4	<i>Relação Intensidade-Duração-Frequência.....</i>	<i>3.35</i>
3.2.5	<i>Tempo de Recorrência</i>	<i>3.38</i>
3.2.6	<i>Estudo da Bacia Hidrográfica</i>	<i>3.42</i>
3.2.7	<i>Planta da Bacia de Contribuição:</i>	<i>3.43</i>
3.2.8	<i>Tempo de Concentração</i>	<i>3.46</i>
3.2.9	<i>Coeficiente de Deflúvio.....</i>	<i>3.46</i>
3.2.10	<i>Área Mínima</i>	<i>3.47</i>
3.2.11	<i>Resumo das Bacias Hidrográficas</i>	<i>3.48</i>
3.3	Estudo de Geotécnico;.....	3.49
3.3.1	<i>Investigações Geotécnicas</i>	<i>3.49</i>
3.3.2	<i>Cálculo do ISC de Projeto</i>	<i>3.51</i>
3.3.3	<i>Ocorrência de Solos Moles</i>	<i>3.52</i>
3.3.4	<i>Características do Materiais para Aterro</i>	<i>3.53</i>
3.4	Estudo de Tráfego;	3.53
3.4.1	<i>Dados do Tráfego.....</i>	<i>3.54</i>
4	PROJETOS	4.59
4.1	Projeto Geométrico	4.59
4.1.1	<i>Elementos da Seção Transversal</i>	<i>4.59</i>

4.1.2	<i>Faixa de Domínio</i>	4.60
4.2	Projeto de Terraplenagem	4.60
4.2.1	<i>Cortes</i>	4.60
4.2.2	<i>Aterros</i>	4.60
4.2.3	<i>Serviços Preliminares</i>	4.61
4.2.4	<i>Determinação de Volumes</i>	4.61
4.2.5	<i>Recomendações</i>	4.62
4.3	Projeto de Drenagem	4.62
4.3.1	<i>Metodologia</i>	4.62
4.3.2	<i>Situação da Drenagem Existente</i>	4.63
4.3.3	<i>Dispositivos de Drenagem</i>	4.63
4.3.4	<i>Cálculo da Vazão das Bacias</i>	4.63
4.3.5	<i>Dimensionamento Hidráulico</i>	4.64
4.3.6	<i>Coeficiente de Rugosidade de Manning</i>	4.65
4.3.7	<i>Relação de Enchimento</i>	4.66
4.3.8	<i>Equação de Dimensionamento</i>	4.66
4.3.8.1	<u><i>Equação de Manning – Velocidade</i></u>	4.66
4.3.8.2	<u><i>Raio Hidráulico – RH</i></u>	4.67
4.3.8.3	<u><i>Declividade Média</i></u>	4.67
4.4	Projeto de Pavimentação;	4.68
4.4.1	<i>Dimensionamento do Pavimento.</i>	4.68
4.4.2	<i>Dados dos Estudos de Tráfego e Geotécnicos.</i>	4.69
4.4.3	<i>Característica das Camadas do Pavimento</i>	4.70
4.4.4	<i>Determinação da Espessura do Revestimento</i>	4.70
4.4.5	<i>Determinação das Camadas Granulares</i>	4.71
4.5	Projetos De Acessibilidade	4.71
4.5.1	<i>Referências normativas</i>	4.72
4.5.2	<i>Termos, definições</i>	4.73
4.6	Projetos de Sinalização:	4.76
4.6.1	<i>Sinalização Horizontal;</i>	4.76
4.6.1.1	<u><i>Sinalização Horizontal a Base de Tinta Acrílica</i></u>	4.77
4.6.1.2	<u><i>Tachões e Mini Tachões</i></u>	4.80
4.6.2	<i>Sinalização Vertical;</i>	4.83
4.6.2.1	<u><i>Sinalização de regulamentação</i></u>	4.83
4.6.2.2	<u><i>Sinalização de Advertência</i></u>	4.85
4.6.3	<i>Sinalização de Obras;</i>	4.85
4.6.3.1	<u><i>Condições Determinantes</i></u>	4.86
4.6.3.1.1	<i>Duração da obra</i>	4.86
4.6.3.1.2	<i>Mobilidade da obra</i>	4.87
4.6.3.1.3	<i>Interferência no tráfego</i>	4.87
4.6.3.1.4	<i>Características da rodovia</i>	4.87
4.6.3.1.5	<i>Legibilidade e visibilidade</i>	4.88
4.6.3.1.6	<i>Credibilidade</i>	4.88
4.6.3.2	<u><i>Sinalização Vertical de Obras</i></u>	4.89
4.6.3.2.1	<i>Cores</i>	4.89
4.6.3.2.2	<i>Dimensões</i>	4.90
4.6.3.2.3	<i>Posicionamento das placas</i>	4.90

4.6.3.2.4...	Materiais utilizados	4.91
4.6.3.3	Sinalização Vertical de Advertência de Obras	4.91
4.6.3.3.1...	Sinal A-24: Obras.....	4.91
4.6.3.4	Sinalização Vertical de Regulamentação.....	4.92
4.6.3.4.1...	Sinal R-7: Proibido ultrapassar.....	4.92
4.6.3.4.2...	Sinal R-19: Velocidade máxima permitida.....	4.93
4.6.3.5	Sinalização Vertical de Indicação de Obras	4.94
4.6.3.5.1...	Sinal de acostamento em obras a metros	4.95
4.6.3.5.2...	Sinal de fim de obras	4.95
4.6.3.6	Projetos – Tipo.....	4.95
5	MEMORIAL DE QUANTITATIVOS	5.98
6	MEMORIAL DESCRITIVO.....	6.109
6.1	Serviços Preliminares	6.110
6.1.1	Placa de Obra	6.110
6.1.2	Locação da obra	6.111
6.1.3	Hidro-semeadura	6.112
6.2	Terraplenagem	6.112
6.2.1	Escavação e Carga de Material 1ª Cat.;	6.112
6.2.2	Transporte local com caminhão basculante para local de bota-fora;	6.113
6.2.3	Compactação Mecânica, sem Controle do GC (C/ Compactador Placa 400 Kg);	6.113
6.2.4	Compactação de Aterros 100% Proctor Normal;	6.114
6.2.5	Espalhamento de Material em Bota Fora	6.114
6.3	Drenagem	6.114
6.3.1	Escavação Mecanizada de Vala	6.115
6.3.2	Reaterro de Vala sem controle de compactação	6.115
6.3.3	Lastro de Vala com Pedra Brita	6.116
6.3.4	Galerias de Águas Pluviais.....	6.116
6.3.5	Caixa Coletora Combinada com Tampa e Grelha de Concreto.....	6.118
6.3.6	Caixa de Ligação e Passagem	6.118
6.3.7	Meio Fio com Sarjeta	6.119
6.4	Pavimentação Asfáltica	6.120
6.4.1	Regularização e Compactação do Sub-Leito;.....	6.120
6.4.2	Sub-Base de Macadame Seco:	6.120
6.4.3	Base de Brita Graduada.....	6.121
6.4.4	Imprimação	6.123
6.4.5	Pintura de Ligação	6.123
6.4.6	Revestimento Asfáltico	6.124
6.5	Sinalização Viária	6.126
6.5.1	Sinalização Horizontal	6.126
6.5.2	Sinalização Vertical	6.127
6.6	Ensaios tecnológicos	6.128
6.6.1	Ensaios de Subleito	6.128

6.6.2	<i>Ensaaios de Base</i>	6.128
6.6.3	<i>Ensaaios da Capa Asfáltica</i>	6.129
6.6.4	<i>Ensaaios de Concreto</i>	6.129
6.7	Critérios de Medição e Pagamento	6.129
6.7.1	<i>Considerações Gerais</i>	6.131
6.8	Limpeza Geral	6.132
7	ORÇAMENTO	7.133
7.1	Apresentação:	7.133
7.2	Planilha Orçamentária	7.133
7.3	BDI	7.136
7.4	DMT	7.138
8	RELÁTORIO FOTOGRÁFICO	8.140
8.1	Sondagem	8.142
8.2	Vértice	8.143
9	BOLETIM DE SONDAGEM	9.144
10	A.R.T	10.151



1 IDENTIFICAÇÃO DO EMPREENDEDOR E CONSULTOR:

1.1 Identificação do Empreendedor;

MUNICIPIO DE PIÊN

CNPJ sob nº 76.002.666/0001-40

Rua Amazonas, nº 373, Centro, Piên – Paraná – CEP: 83.860-000

Prefeito Municipal, senhor Maicon Grosskopf.

Secretária Municipal de Planejamento, Obras e Urbanismo: Sra. Cassia Janes Hermes

Fone: (41) 3632 – 1136 – e-mail: notas@pien.pr.gov.br

1.2 Identificação do Consultor;

TERRA PROJETOS E CONSULTORIA LTDA.

CNPJ: 15.129.617/0001-89

Fone: (48) 3466-3489

Rua Vidal Ramos, 195 – Sala 01 – Centro

Orleans/SC - CEP: 88.870-000.

1.2.1 Equipe Técnica.

Oéliton Antunes Coelho	Engenheiro Civil	CREA 115.283-2
Guilherme Silveira Barzan	Engenheiro Civil	CREA 098.954-4
Mateus Jacques Nazario	Engenharia Civil	CREA 164.158-6
Márcia C. Mattei Della Giustina	Engenheira Agrimensora	CREA 081.383-3
Marcos Cancelier Mattei	Engenheiro Agrimensor	CREA 112.997-9
Regis da Silva	Engenheiro Eletricista	CREA 115.225-0
Rangel Warmeling Feldhaus	Engenheiro Ambiental	CREA 123.791-2
Cassio Martins Coelho	Eng.º Sanit. e Ambiental	CREA 179.384-0
Douglas Da Silva De Souza	Arquiteto e Urbanista	CAU A48070-3
Diego Gabriel Teixeira	Laboratorista	RG. 5.045.861



2 APRESENTAÇÃO

Os serviços para a elaboração de projeto básico e executivo de pavimentação asfáltica da **RUA TOCANTINS** segmento da região do bairro **Centro**, PIÊN-PR, entre a ESTACA 0+0,000m à ESTACA 0+413,45m, com extensão de 413,45m, foram desenvolvidos de acordo com o termo de referência do Edital de Tomada de Preços n.º 003/2021, CONTRATO Nº 044/2021, e são constituídos de 4 (quatro) etapas:

1ª Etapa

- Mapa de Situação e Localização;
- Estudos:
 - ✓ Topográficos;
 - ✓ Hidrológicos
 - ✓ Geotécnico;
 - ✓ Trafego;

2ª Etapa

- Projeto Geométrico
- Projeto Terraplenagem
- Projeto Drenagem
- Projeto de Pavimentação
- Projeto de Sinalização
- Projetos Complementares

3ª Etapa

- Memorial Descritivo
- Planilha Orçamentária
- Cronograma Físico – Financeiro
- Plano de Trabalho
- ART e Laudo

4ª Etapa

- Aprovação

Abaixo segue localização do empreendimento através de imagem área.

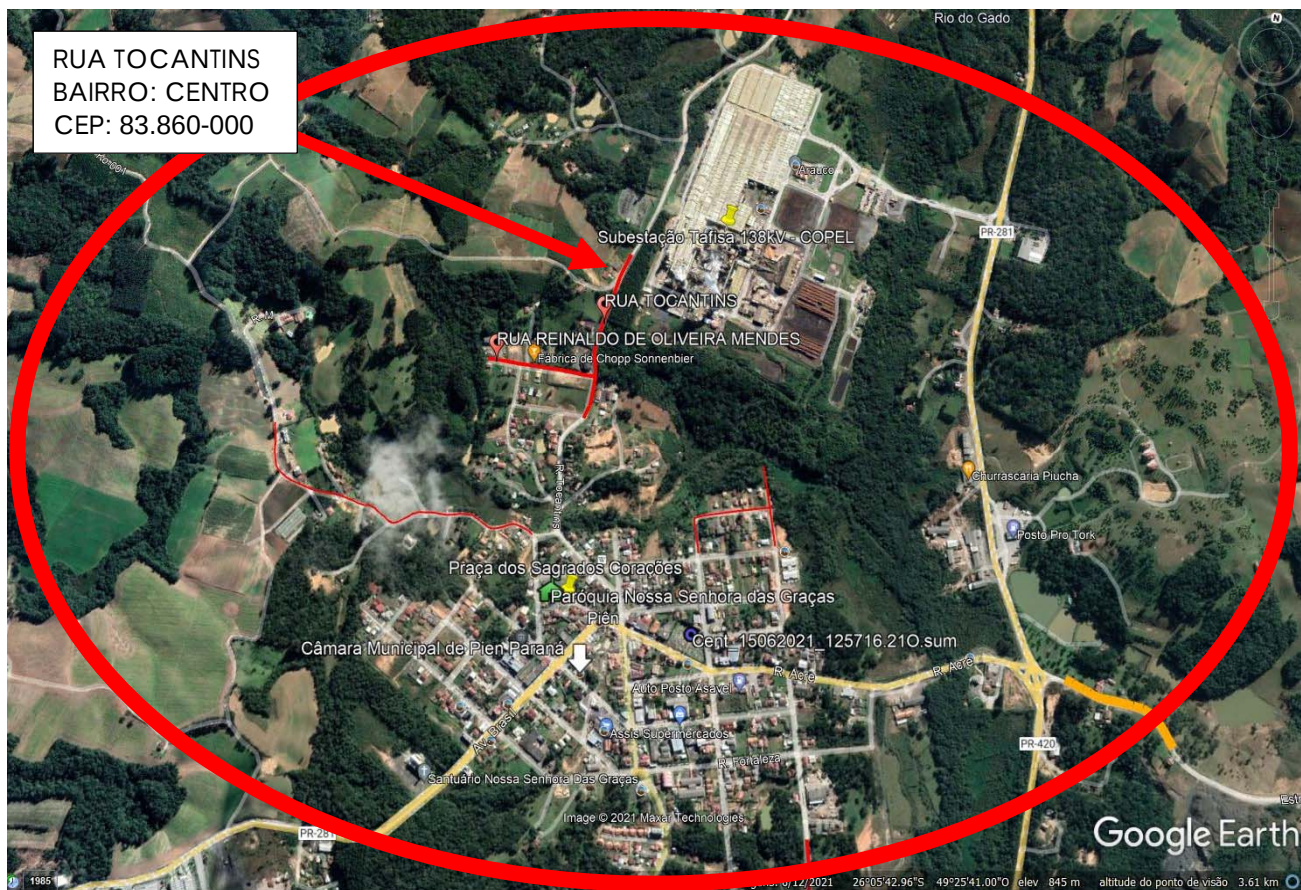


Figura 2-1 Localização do Empreendimento

Fonte: Google Earth / Setembro 2021

- Número do Contrato: **044/2021**
- Data de Assinatura: **19/05/2021**
- Objeto do Contrato: é a **Contratação de empresa especializada para elaboração de estudos e projeto básico de engenharia para obras de pavimentação e drenagem no município de Piên**, conforme Termo de Referência e Edital da Tomada de Preços 03/2021.
- Ordem de Início (Nota de Empenho 2935/2936/2937): **21/05/2021**

2.1 Planta de Localização da Área



3 ESTUDOS

3.1 Estudo Topográfico;

Topografia é a base para diversos trabalhos de engenharia, onde o conhecimento das formas e dimensões do terreno é importante. E ela está presente do início ao fim da obra, como na etapa de planejamento e projeto, fornecendo informações sobre o terreno; na execução e acompanhamento da obra, realizando locações e fazendo verificações métricas; e finalmente no monitoramento da obra após a sua execução, para determinar, por exemplo, os deslocamentos.

O trabalho tem como finalidade orientar as equipes que atuam diretamente na implantação do projeto rodoviário a seguirem as orientações constantes nas instruções de serviço IS-204 e IS-205 do DNIT e NBR 13.133 da ABNT de tal forma a minimizar os possíveis erros, reduzindo retrabalhos em campo e até mesmo nos escritórios.

3.1.1 Objetivos

Estabelecer a metodologia no desenvolvimento dos Estudos Topográficos para elaboração de projeto de engenharia rodoviária.

Apresentar diretrizes e definições a serem seguidas para os levantamentos topográficos de uma porção limitada da Terra através de aparelhos topográficos, utilizando métodos e técnicas de levantamento para poder resolver os problemas de engenharia através da aplicação da topografia.



3.1.2 Sistema Geodésico Brasileiro

Segundo a NBR 13.133, o SGB (Sistema Geodésico Brasileiro) significa:

“Conjunto de pontos geodésicos descritores da superfície física da terra, implantados e materializados na porção da superfície terrestre delimitada pelas fronteiras do país, com finalidades de utilização que vão desde o atendimento de projetos internacionais de cunho científico, passando pelas amarrações e controles de trabalhos geodésicos e cartográficos, até o apoio aos levantamentos no horizonte topográfico, onde prevalecem os critérios de exatidão sobre as simplificações para a figura da terra”.

O SGB é composto pelas redes altimétricas, planimétricas e gravimétricas e pode ser dividido em duas fases distintas: uma anterior e outra posterior ao advento da tecnologia de observação de satélites artificiais com fins de posicionamento, o qual se mostra amplamente superior nos quesitos rapidez e economia de recursos humanos e financeiro.

Atualmente, o SGB oficial denomina-se **SIRGAS 2000**, o qual possui as seguintes características:

- Sistema Geodésico de Referência: Sistema de Referência Terrestre Internacional (ITRS);
- Elipsoide de Revolução: Do Sistema Geodésico de Referência de 1980 (GRS80), com: semi-eixo maior (a) = 6.378.137,000 e achatamento (f) 1/298,257222101;
- Orientação: Polos;
- Materialização: Todas as estações que compõem a Rede Geodésica Brasileira;
- Referencial Altimétrico: Nível Médio dos Mares definido pelas observações marégrafas tomadas no porto de Imbituba, litoral de Santa Catarina, de 1949 a 1957.

3.1.1 Implantação do Ponto de Apoio

Os serviços de levantamento topográfico foram executados conforme ABNT-NBR 13.133/94 de Execução de Levantamentos topográficos.

O ponto de apoio está amarrado à RBMC do IBGE, utiliza o sistema de projeção Universal Transversa de Mercator (UTM) e a altitude ortométrica (Nível médio dos Mares) foi calculada através do método da ondulação geoidal com software MAPGEO2015.

Todos os trabalhos referentes ao transporte de coordenadas foram efetuados com técnica de Posicionamento Global Relativo Estático por

Satélites (GNSS) e calculadas em ambiente virtual através do sistema PPP, disponibilizado pelo IBGE no site “<https://www.ibge.gov.br/geociencias/informacoes-sobre-posicionamento-geodesico/servicos-para-posicionamento-geodesico/16334-servico-online-para-pos-processamento-de-dados-gnss-ibge-ppp.html?edicao=16335&t=processar-os-dados>”

O ponto de Apoio denominado “Base” recebeu o nome de “Cent”, e está localizado no Cemitério (Centro), este local foi escolhido pela equipe de campo por ser um local seguro, com boa recepção de sinal e o mais próximo dos locais de trabalho.

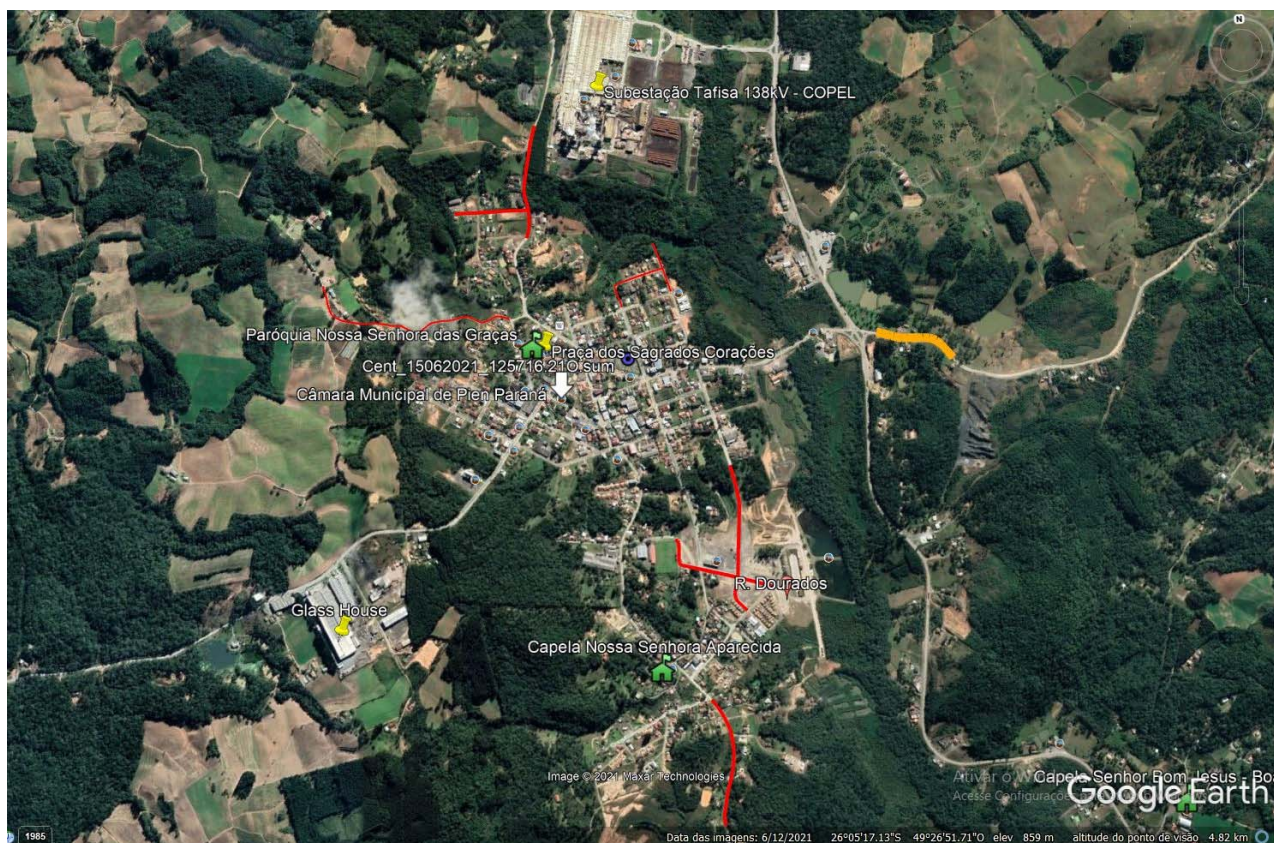


Figura 3-1- Localização BASE

Fonte: Google Earth Setembro 2021

3.1.1 Levantamento do Eixo de Referência



Para o início e a antecipação dos levantamentos de campo de geotecnia e outras inspeções necessárias, foi locada inicialmente uma linha de referência no eixo da pista de rolamento, tendo como ponto de partida à Estaca 0-0,000m.

A demarcação deste levantamento foi feita com parafuso telheiro nas dimensões SX RS 5/16 x 110mm ZC c/ved. a cada 20,00 (vinte) metros até Estaca 0+413,45m.

3.1.2 Levantamento cadastral

A partir do ponto de apoio básico (base), foi realizado com auxílio de estação total e GNSS, o levantamento planialtimétrico cadastral para obtenção de restituição topográfica com precisão compatível com a escala 1: 500 (classe I PAC da NBR 13133/94), sendo realizados alargamentos para abranger toda a área necessária para a correta elaboração do projeto, abrangendo ainda, edificações lindeiras, ruas de acessos, localização atual dos bordos e eixo da pista existente, calçada, Pé e Crista de Talude, Caixas Coletoras de drenagem, Meio Fio, Muro e Cerca existente, Placas de Sinalização, Poste, Galeria Pluvial Existente e Valos.

Foram levantadas ainda as “linhas de quebra” (talvegues, divisores, etc.), os elementos construídos. Além disso, a equipe topográfica da empresa elaborou o cadastro de todo o posteamento e arvores na área em estudo.

O levantamento da nuvem de pontos contempla todos os pontos característicos dentro da faixa de domínio (offsets existentes, benfeitorias, vegetação, uso do solo, obras de artes especiais e correntes, áreas com problemas de degradação ambiental, redes elétricas, telefônicas, de fibra ótica, adutoras de água potável, redes de água pluvial de esgoto e gás) coletando no mínimo 200 pontos por hectare.

Observando-se os seguintes itens:



- ✓ Rede Elétrica (localização);
- ✓ Árvores (árvores com diâmetros entre 15 e 30 cm e árvores com diâmetro maior que 30 cm);
- ✓ Obras-de-Arte Correntes (montante e jusante e cota da máxima cheia de vestígios, identificando o tipo de dimensão da obra);
- ✓ A altimetria deverá ser detalhada de acordo com as características do terreno (pé e crista de taludes, erosões, etc.).

Segue abaixo Tabela com relação dos códigos utilizados no levantamento e seus respectivos significados.

Tabela 3-1 – Tabela de Códigos de Levantamento.

Código	Significado
ch	Pista Existente
asf	Asfalto Existente
bo	Bordo de Pista Existente
ace	Acesso Existente
mu	Muro existente
ce	Cerca Existente
cr	Crista de Talude
pe	Pé de Talude
talude	talude
talvegue	Talvegue
pt	Poste
tubo	Galeria Pluvial existente
valo	Valo Existente
edif	Edificação
pco	Ponto de Cota
pc	Ponto de Controle
Onibus	Ponto de ônibus

Fonte: Arquivo Pessoal

3.1.3 Equipamentos Utilizados



Para a execução dos trabalhos geodésicos e de topografia foram utilizados equipamentos de última geração tecnológica, considerado fator primordial para execução de medidas e veracidade das observações.

Para execução do transporte de coordenadas, foi utilizado um par de receptores GPS Geodésico, Marca GNSS Gintec F90 RTK, o tripla frequência, com:



INFORMAÇÕES TÉCNICAS

	Itens	Especificações		
GNSS	Placa GPS	Novatel OEM729	Hemisphere P328	Americana BD990*
	Canais	555	394	336
	Satélites	GPS: L1CA/L1C/L2C/L2P/L5	GPS: L1CA/L1P/L1C/L2P/L2C/L5	GPS: L1 CA/L2E/L2C/L5
		GLONASS: L1CA/L2C/L2P/L3/L5	GLONASS: G1/G2, P1/P2	GLONASS: L1CA/L2CA/L3
		BeiDou: B1/B2/B3	BeiDou: B1/B2/B3	BeiDou: B1/B2/B3
		GALILEO: E1/E5/ALTB/C/E5A/E5B/E6	GALILEO: E1BC/E5A/E5B	GALILEO: E1/E5A/E5B/E5ALT
		NAVIC: L5	QZSS: L1CA/L2C/L5/L1C	NAVIC L5
		SBAS: L1/L5	SBAS: L1 CA/L5	QZSS: L1CA/L1SAIF/L1C
	QZSS: L1CA/L1C/L2C/L5/L6		SBAS: L1 CA/L5	
	Taxa de Atualização	5Hz Padrão ¹Atualizável para 100Hz	5Hz Padrão ¹Atualizável para 50Hz	50Hz Padrão
	Precisão Estática	Horizontal: ± (2.5+1 x 10 ⁻⁶) mm	Horizontal: ± (2.5+1 x 10 ⁻⁶) mm	Horizontal: ± (2.5+1 x 10 ⁻⁶) mm
		Vertical: ± (5+1 x 10 ⁻⁶) mm	Vertical: ± (5+1 x 10 ⁻⁶) mm	Vertical: ± (5+1 x 10 ⁻⁶) mm
Precisão RTK	Horizontal: ± (10+1 x 10 ⁻⁶) mm	Horizontal: ± (8+1 x 10 ⁻⁶) mm	Horizontal: ± (2.5+1 x 10 ⁻⁶) mm	
	Vertical: ± (20+1 x 10 ⁻⁶) mm	Vertical: ± (15+1 x 10 ⁻⁶) mm	Vertical: ± (15+1 x 10 ⁻⁶) mm	
Alimentação	Bateria	Bateria Dupla: 7.2V/3400mAh*2. (Autonomia para até 10 horas de duração)		
	Entrada	9~28V DC		
Elétrica	Sistema Operacional	Linux		
	Memória	Interna 8G: TF Estendido. Máximo de 32G		
	Bluetooth	V2.1 + EDR / V4.1 Modo Duplo, Classe 2		
	WIFI	802.11 b/g/n		
	4G	Todas as áreas com exceção dos EUA		América do Norte
		EC25-E, 4G		EC25-A, 4G
		FDD LTE: B1/B3/B5/B7/B8/B20		FDD LTE: B2/B4/B12
		TDD LTE: B38/B40/B41		WCDMA: B1/B4/B5
		WCDMA: B1/B5/B8		
		GSM: B3/B8		
	Protocolo UHF Interno	TRM101: 1W de potência, Frequência 410-470 MHz		
		Distância de trabalho: 5Km em condições ideais		
SATEL, PCC-GMSK, Trim Talk 450S, South, TrimMark III(19200), South 19200				
Bolha Eletrônica	Disponível + Sensor de Inclinação			
Conexões	TNC	Para Antena UHF		
	5 Pinos	Rádio Externo e Fonte Externa		
	7 Pinos	Conexão com o PC, Controladora e outros dispositivos externos, como Ecobatímetros		
	Outras	SIM Slot e TF Slot		
Interface	Botões	Botão de Ligar		
	Display	4 Indicadores sendo: Satélites, Link de Dados, Bluetooth e Status WIFI		
	Idiomas	Suporte de voz Multi-Idiomas TTS		
Estrutura	Dimensão	156mm x 76 mm		
	Peso	1.2 Kg com as Duas baterias inclusas		
Ambiente	Temp. de Trabalho	-30°C ~ +65°C		
	Temp. Armazen.	-40°C ~ +80°C		
	Proteção	IP67		
	Quedas	Até 2 metros no bastão e queda natural de 1,2 metros		
	Umidade	100%		



Juntamente, foram utilizadas estações Totais Marca Topcon, modelos GTS W3100, ambas com coletor interno de dados, tendo a NBR 362 precisão angular de 7" e precisão linear de 2 mm + 2.

3.1.4 Relatório do Posicionamento por Ponto Preciso (PPP)

Sumário do Processamento do marco: Cent

Início: AAAA/MM/DD HH:MM:SS,SS	2021/06/15 16:58:00,00
Fim: AAAA/MM/DD HH:MM:SS,SS	2021/06/15 23:04:00,00
Modo de Operação do Usuário:	ESTÁTICO
Observação processada:	CÓDIGO & FASE
Modelo da Antena:	NÃO DISPONÍVEL
Órbitas dos satélites: ¹	RÁPIDA
Frequência processada:	L3
Intervalo do processamento(s):	30,00
Sigma² da pseudodistância(m):	5,000
Sigma da portadora(m):	0,010
Altura da Antena³(m):	2,643
Ângulo de Elevação(graus):	10,000
Resíduos da pseudodistância(m):	1,30 GPS 2,08 GLONASS
Resíduos da fase da portadora(cm):	0,73 GPS 0,98 GLONASS

Coordenadas SIRGAS

	Latitude(gms)	Longitude(gms)	Alt. Geo.(m)	UTM N(m)	UTM E(m)	MC
Em 2000.4 (É a que deve ser usada) ⁴	-26° 05 ' 56,5165"	-49° 25 ' 35,2915"	850,54	7112398.157	657355.166	-51
Na data do levantamento ⁵	-26° 05 ' 56,5083"	-49° 25 ' 35,2932"	850,54	7112398.410	657355.122	-51
Sigma(95%)⁶ (m)	0,003	0,005	0,011			
Modelo Geoidal	MAPGEO2015					
Ondulação Geoidal (m)	3,71					
Altitude Ortométrica (m)	846,83					

Precisão esperada para um levantamento estático (metros)

Tipo de Receptor	Uma frequência		Duas frequências	
	Planimétrico	Altimétrico	Planimétrico	Altimétrico
Após 1 hora	0,700	0,600	0,040	0,040
Após 2 horas	0,330	0,330	0,017	0,018
Após 4 horas	0,170	0,220	0,009	0,010
Após 6 horas	0,120	0,180	0,005	0,008

¹ Órbitas obtidas do International GNSS Service (IGS) ou do Natural Resources of Canada (NRCAN).

² O termo "Sigma" é referente ao desvio-padrão.

³ Distância Vertical do Marco ao Plano de Referência da Antena (PRA).

⁴ A coordenada oficial na data de referência do Sistema SIRGAS, ou seja, 2000.4. A redução de velocidade foi feita na data do levantamento, utilizando o modelo VEMOS em 2000.4.

⁵ A data de levantamento considerada é a data de início da sessão.

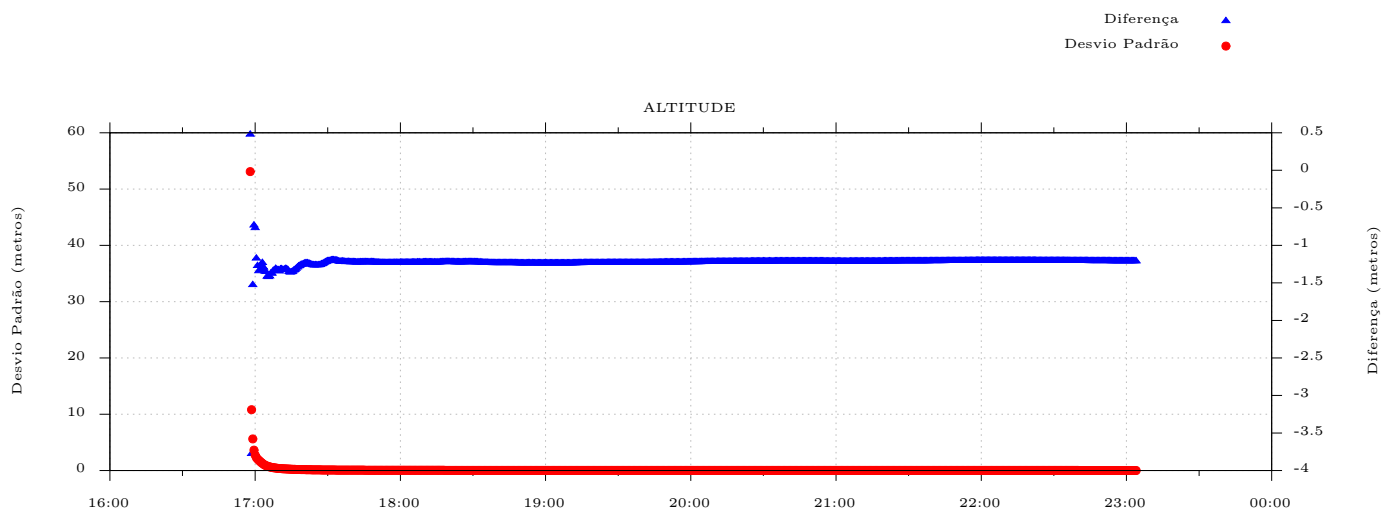
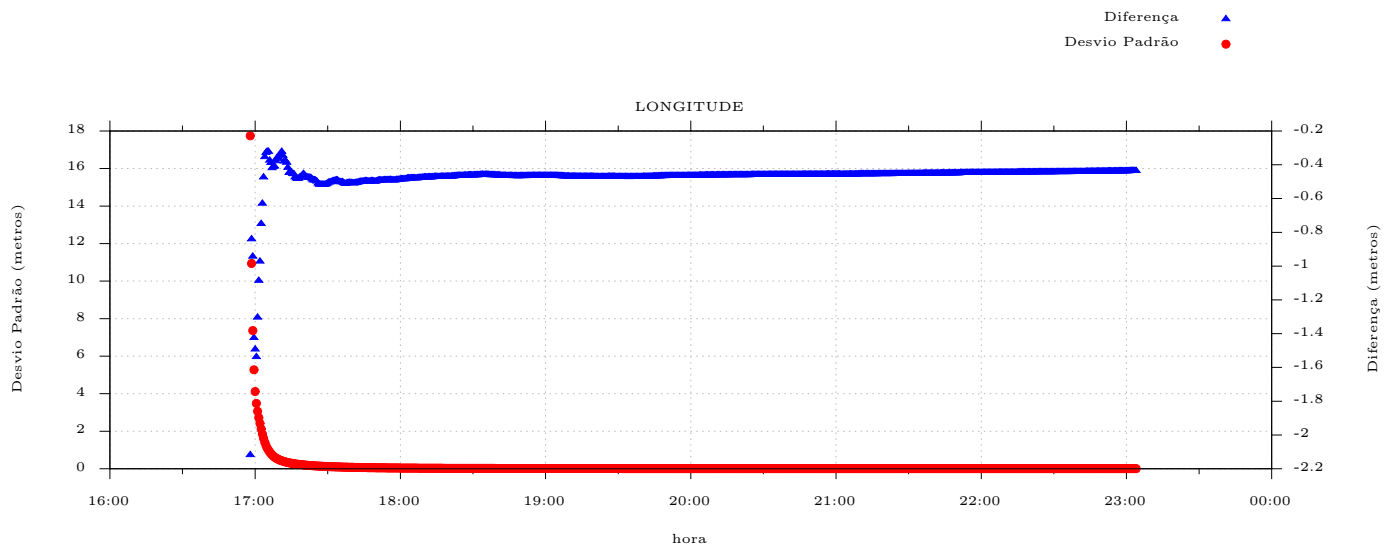
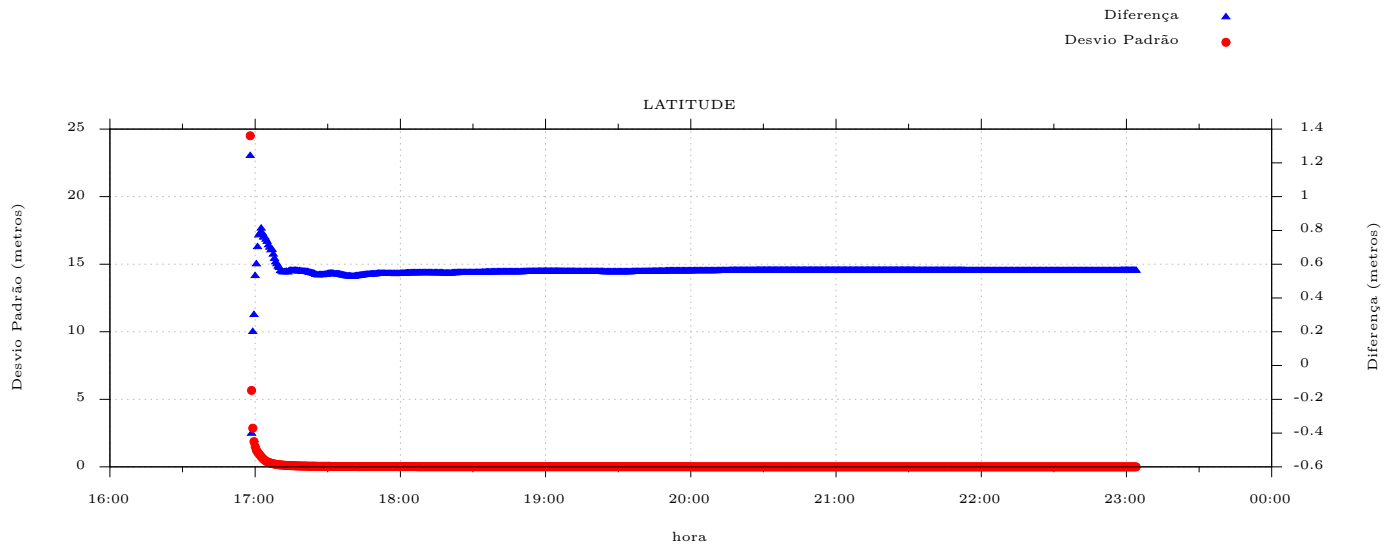
⁶ Este desvio-padrão representa a confiabilidade interna do processamento e não a exatidão da coordenada.

Os resultados apresentados neste relatório dependem da qualidade dos dados enviados e do correto preenchimento das informações por parte do usuário.

Em caso de dúvidas, críticas ou sugestões contate: ibge@ibge.gov.br ou pelo telefone 0800-7218181.

Este serviço de posicionamento faz uso do aplicativo de processamento CSRS-PPP desenvolvido pelo Geodetic Survey Division of Natural Resources of Canada (NRCAN)

Processamento autorizado para uso do IBGE.





3.2 Estudo Hidrológico;

Hidrologia segundo a definição contida no Dicionário Aurélio “Hidrologia é o estudo da água nos estados, sólidos, líquido e gasoso, da sua ocorrência, distribuição e circulação na natureza”.

O estudo hidrológico tem por objetivo a obtenção de elementos e o estabelecimento de critérios para a determinação das vazões para o dimensionamento das obras de drenagem novas e verificação de suficiência das obras de drenagem existentes.

Com o estudo hidrológico, buscam-se obter as precipitações mais severas ocorridas ao longo dos anos, e a intensidade das chuvas mais críticas, as quais serão submetidas os dispositivos de drenagem projetados e existentes. A partir dessas informações torna-se possível calcular a vazão a ser recebida por cada dispositivo de drenagem a ser implantado no local e também os existentes.

O Estudo Hidrológico que apresentamos possui os resultados da coleta e processamento dos dados pluviométricos e fluviométricos obtidos de estações meteorológicas de órgão oficiais, com objetivo de definir as vazões e níveis d'água para o dimensionamento das obras de arte e dispositivos de drenagem. Também foi efetuada visita “in-loco”, visando obter junto a funcionários da prefeitura municipal de Piên e a moradores mais próximos da obra, informações do histórico das ocorrências mais significativas, tais como:

- Máxima cheia;
- Transbordamento das obras existentes
- Saídas D'água
- Pontos de alagamentos
- Entre outras.

3.2.1 Coleta de Dados

Para este estudo a consultoria utilizou os seguintes dados:

- Imagem de satélite do Google Earth;
- Cartas digitais IBGE - Esc. 1:50.000;
- Dados Pluviométricos da estação são apresentados a seguir:

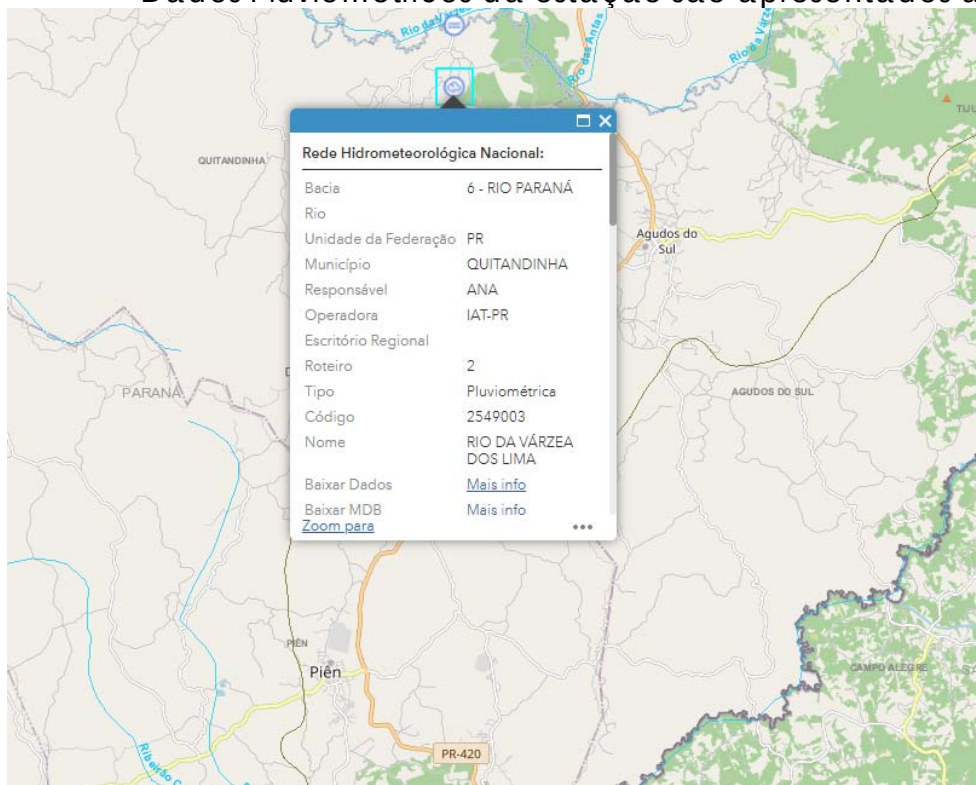


Figura 3-2 – Localização da Estação Pluviométrica

Fonte: Hidroweb

A Figura acima mostra a localização da estação pluviométrica para o trecho em estudo, a distância entre a estação e o traçado do projeto em questão é de aproximadamente 18 Km.

As informações a respeito desta estação são apresentadas na Tabela abaixo, tais informações foram retiradas do Sistema de Informações Hidrológicas da Agência Nacional de Águas - ANA.



Tabela 3-2 – Dados da Estação Analisada para o Trecho
Dados Estação

Código	2549003
Nome Estação	RIO DA VÁRZEA DOS LIMA
Código Adicional	
Bacia	6 - RIO PARANÁ
SubBacia	65 - RIOS PARANÁ, IGUAÇU E OUTROS
Rio	
Estado	PARANÁ
Município	QUITANDINHA
Responsável	ANA
Operadora	IAT-PR
Latitude	-25.95
Longitude	-49.3930555555556
	Fonte: Hidroweb

Os dados de chuva (Leituras pluviométricas) podem ser obtidos através da Agencia Nacional de Águas ANA no endereço <http://hidroweb.ana.gov.br>.

Foi escolhida a estação pluviométrica de Quitandinha por estar localizada próxima da área de intervenção do projeto e conter uma série história satisfatória para o dimensionamento dos itens do projeto.

Para projetos desta magnitude é necessário no mínimo uma série de 15 anos, sendo que a referida estação contém uma série de 79 anos, o que possibilitou o descarte de 4 anos que não estavam completos, restando para os cálculos 75 anos.

3.2.2 Pluviometria

Pluviometria é o ramo da climatologia que se ocupa da distribuição das chuvas em diferentes épocas e regiões, representa-se a quantidade de chuva pela altura de água caída e acumulada sobre uma superfície plana e



impermeável. Ela é avaliada por meio de estações meteorológicas da ANA, utilizando-se aparelhos chamados *pluviômetros ou pluviógrafos*, conforme sejam simples receptáculos da água precipitada ou registrem essas alturas no decorrer do tempo.

Nesse estudo, visou-se construir uma obra que seja adequada para escoar a vazão de projeto. No caso normal, pode-se correr o risco, assumido após considerações de ordem econômica, de que a estrutura venha a falhar durante a sua vida útil, sendo necessário, então, conhecê-lo.

Para isso analisamos estatisticamente as observações realizadas nos postos hidrométricos, verificando-se com que frequência elas assumiram dada magnitude. Em seguida, podem-se avaliar as probabilidades teóricas de ocorrência das mesmas.

Os dados observados podem ser considerados em sua totalidade, o que constitui uma *série total*, ou apenas os superiores a um certo limite inferior (*série parcial*), ou, ainda, só o máximo de cada ano (*série anual*).

Eles são ordenados em ordem decrescente e a cada um é atribuído o seu número de ordem m (m variando de 1 a n , sendo n = número de anos de observação).

A frequência com que foi igualado ou superado um evento de ordem m (*precipitação maior que 100 mm/d*) é:

Método da Califórnia:

$$F = \frac{m}{n} \rightarrow F = \frac{63}{75} \rightarrow F = 0,84 \text{ ou } 84\%$$

Considerando-a como uma boa estimativa da probabilidade teórica (P) e definindo o tempo de recorrência (período de recorrência, tempo de retorno) como sendo o intervalo médio de anos em que pode ocorrer ou ser superado um dado evento, tem-se a seguinte relação:

$$P = \frac{1}{F} \rightarrow P = \frac{1}{0,84} \rightarrow F = 1,19 \text{ ANOS}$$



Conclusão eventos de precipitações maiores que 100 mm tem a probabilidade de ser igualada ou superada de 84% e o seu tempo de recorrência é de 01 anos.

3.2.2.1 Tipos de Chuva

Precipitação é a queda de água na superfície do solo, não somente no estado líquido – chuva – como também no estado sólido – neve e granizo.

A chuva é resultado do resfriamento que sofre uma massa de ar ao expandir-se, quando se eleva a temperatura, aumentando gradativamente a umidade relativa dessa massa de ar. Atingida a saturação, poderá iniciar-se a condensação e a formação das nuvens ou mesmo a precipitação, que se apresenta tanto mais intensa quanto maior for resfriamento e a quantidade de água contida no ar ascendente.

A ascensão do ar úmido é o processo que produz condensação e precipitações consideráveis; deste modo, as chuvas são classificadas segundo as causas do movimento ascendente, a saber:

- Chuva orográfica – É causada pela elevação do ar ao subir e transpor cadeias de montanhas, produzindo precipitações locais, mais elevadas e frequentes no lado dos ventos dominantes.
- Chuva ciclônica – É causada por ciclones com depressões centrais provocando movimentos atmosféricos ascendentes.
- Chuva de convecção – Resulta dos movimentos ascendentes do ar quente mais leve do que o ar mais denso e frio que o rodeia.

3.2.3 *Processamento de Dados Pluviométricos*

A partir da obtenção dos dados de chuva (Pluviométricos), foi realizado o processamento com auxílio do software Hidro 1.2 disponibilizado no site <http://hidroweb.ana.gov.br>, para avaliação da precipitação (P = mm)



e a intensidade pluviométrica ($I = \text{mm/h}$) relacionado com o tempo adotado no projeto e o cálculo de concentração das bacias.

Com o processamento dos dados indicado acima foi possível obter os seguintes dados: Quadro Resumo das máximas precipitações Mensais, dos dias de chuva, precipitação total mensal e precipitação máxima de 24 horas; A intensidade pluviométrica/precipitação, relacionadas com o tempo de recorrência (T_r) Adotado no projeto e o tempo de concentração das bacias (T_c), A curva de intensidade x Duração x Frequência.

3.2.3.1 Precipitação Total Mensal

Tabela 3-3 – Tabela do Total de Precipitações

PRECIPITAÇÃO TOTAL MENSAL																
Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez	Total	Média	Mínimo	Máximo
1941	127	163	100	48	103	56	32	116	138	105	219	178	1384	115	32	219
1942	153	180	210	60	29	153	109	34	127	46	118	64	1284	107	29	210
1943	166	140	123	24	37	90	74	143	96	90	30	43	1055	88	24	166
1944	153	124	178	31	7	29	29	116	24	116	228	31	1066	89	7	228
1945	102	71	78	47	18	113	180	18	98	81	41	131	978	82	18	180
1946	253	336	155	23	98	97	133	142	55	142	62	123	1619	135	23	336
1947	179	158	19	52	76	42	63	76	209	147	48	128	1196	100	19	209
1948	103	184	60	64	152	0	170	191	66	76	73	37	1176	98	0	191
1949	80	98	104	152	46	147	18	84	77	88	67	207	1167	97	18	207
1950	134	116	247	61	68	30	36	46	141	135	87	111	1211	101	30	247
1951	295	234	97	49	51	42	24	6	43	287	67	110	1304	109	6	295
1952	109	112	128	21	18	128	40	17	177	132	185	104	1170	98	17	185
1953	190	153	131	53	77	8	59	48	54	176	97	123	1167	97	8	190
1954	292	103	129	49	304	83	104	33	115	277	46	112	1648	137	33	304
1955	103	67	163	59	151	188	192	58	47	45	56	215	1343	112	45	215
1956	286	120	87	96	141	73	67	42	97	79	6	145	1238	103	6	286
1957	201	164	111	80	34	167	298	273	255	154	107	240	2083	174	34	298
1958	101	258	156	19	113	79	39	67	114	150	80	143	1317	110	19	258
1959	202	163	63	225	79	73	18	86	91	75	29	112	1217	101	18	225
1960	236	194	86	182	121	93	45	157	112	150	185	98	1658	138	45	236
1961	98	174	208	117	47	160	20	22	219	135	200	93	1494	124	20	219
1962	95	161	113	54	43	32	64	55	123	153	33	39	966	80	32	161
1963	280	120	168	25	16	20	21	34	119	146	194	152	1294	108	16	280
1964	51	236	178	60	74	142	90	110	109	68	53	97	1267	106	51	236
1965	224	102	43	60	52	28	53	30	77	94	117	266	1147	96	28	266
1966	157	181	114	77	71	79	36	73	80	219	45	177	1309	109	36	219

PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN – PR.
PROJETO – RUA TOCANTINS



1967	85	145	113	3	32	155	53	64	38	111	106	59	964	80	3	155
1968	231	56	96	59	60	43	29	62	78	137	53	135	1038	87	29	231
1969	183	203	80	171	132	153	70	52	142	106	228	59	1578	131	52	228
1970	76	111	89	53	151	298	44	41	146	72	37	409	1526	127	37	409
1971	206	140	202	110	169	104	131	43	102	95	63	122	1487	124	43	206
1972	241	182	152	64	22	47	89	146	188	259	95	200	1684	140	22	259
1973	185	142	86	73	82	160	104	168	199	55	89	97	1440	120	55	199
1974	273	142	140	52	30	169	99	43	61	105	74	98	1285	107	30	273
1975	114	171	132	49	68	72	79	129	117	143	223	235	1531	128	49	235
1976	235	106	208	108	202	112	118	139	92	105	115	187	1726	144	92	235
1977	317	235	242	66	29	43	82	111	87	211	123	234	1779	148	29	317
1978	102	128	169	0	62	88	107	117	178	72	149	53	1225	102	0	178
1979	79	70	94	93	202	44	63	71	202	233	132	220	1503	125	44	233
1980	166	133	84	98	42	99	200	206	212	117	59	359	1775	148	42	359
1981	156	39	64	70	19	38	64	88	81	127	141	161	1047	87	19	161
1982	17	264	69	10	78	237	126	73	30	193	246	242	1586	132	10	264
1983	132	134	141	179	267	274	407	30	211	79	55	202	2110	176	30	407
1984	91	47	145	64	114	142	56	241	95	48	149	294	1485	124	47	294
1985	73	210	85	159	10	44	43	3	102	91	101	86	1007	84	3	210
1986	289	122	78	124	79	32	32	135	100	98	242	164	1494	125	32	289
1987	133	155	55	139	264	138	37	95	0	133	35	109	1294	108	0	264
1988	189	215	64	113	297	83	14	10	151	102	35	163	1434	119	10	297
1989	290	123	90	133	122	36	189	59	174	83	83	78	1459	122	36	290
1990	458	155	204	110	84	146	255	160	162	106	205	96	2140	178	84	458
1991	125	176	67	47	64	207	26	73	24	218	78	150	1253	104	24	218
1992	40	169	224	23	401	114	132	142	98	122	104	37	1604	134	23	401
1993	290	234	122	40	165	72	115	14	266	119	82	153	1671	139	14	290
1994	82	171	88	111	86	133	164	8	10	121	177	170	1320	110	8	177
1995	341	264	89	53	15	148	150	42	10	0	95	137	1345	112	0	341
1996	282	118	263	94	5	147	122	83	183	179	60	345	1881	157	5	345
1997	204	215	72	47	57	106	40,2*	120	167	230	186	136	1540	140	0	230
1998	210	176	199	239	40	65	144	287	277	172	9	141	1959	163	9	287
1999	247	222	162	50	59	86	163	8	120	165	122	142	1546	129	8	247
2000	131	194	149	16	28	131	84	85	193	157	79	138	1385	115	16	194
2001	180	192	147	82	88	125	172	86	98	137	97	105	1507	126	82	192
2002	247	225	98	50	67	55	49	107	202	124	168	212	1603	134	49	247
2003	209	122	74	76	36	125	89	21	116	64	93	190	1214	101	21	209
2004	167	93	146	129	180	72	49	28	95	149	101	67	1276	106	28	180
2005	233	77	90	98	105	109	82	164	266	240	86	122	1672	139	77	266
2006	149	132	109	15	29	29	55	53	175	67	181	201	1195	100	15	201
2007	193	245	117	156	203	19	95	22	71	130	192	286	1729	144	19	286
2008	199	132	105	155	51	129	29	94	71	253	138	79	1433	119	29	253
2009	231	173	31	26	98	79	276	100	373	128	207	229	1950	162	26	373
2010	290	189	202	214	82	90	135	72	113	125	87	251	1851	154	72	290
2011	310	358	149	51	31	110	197	252	120	230	114	140	2062	172	31	358
2012	171	144	39	200	59	268	121	16	65	113	76	238	1510	126	16	268
2013	59	190	199	107	90	373	138	69	147	121	168	96	1755	146	59	373
2014	121	81	184	53	65	334	29	39	131	73	145	219	1472	123	29	334
2015	240	174	147	30	112	114	199	32	118	188	237	262	1851	154	30	262
VALOR DE ORDEM MENSAL																
Média	182	160	125	81	91	109	99	85	124	132	112	154				



MÍNIMO	17	39	19	0	5	0	0	3	0	0	6	31			
MÁXIMO	458	358	263	239	401	373	407	287	373	287	246	409			

Fonte: Hidroweb

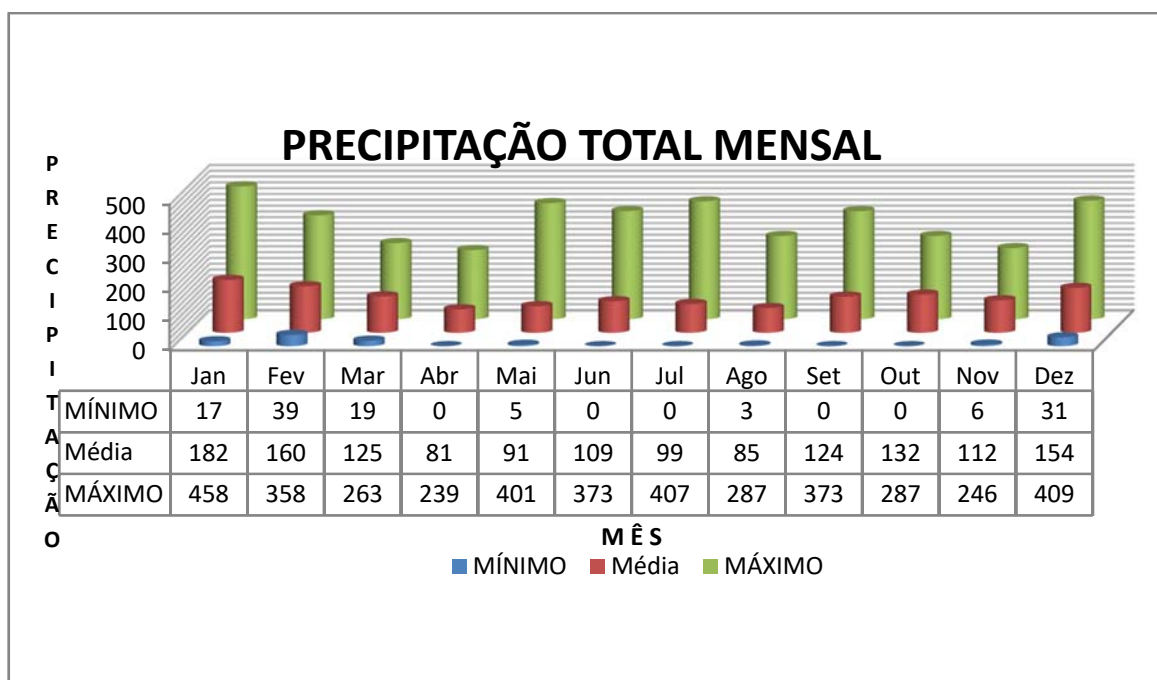


Figura 3-3 – Gráfico da Precipitação Total Mensal

Fonte: Arquivo Pessoal

3.2.3.2 Precipitação Máxima Mensal

Tabela 3-4 – Tabela da Precipitação Máxima Mensal

PRECIPITAÇÃO MÁXIMA MENSAL																
Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez	Total	Média	Mínimo	Máximo
1941	49	43	25	22	39	31	10	29	43	37	66	65	458	38	10	66
1942	42	61	79	18	10	69	30	19	28	20	32	18	427	36	10	79
1943	48	41	52	17	12	27	19	61	25	28	12	8	350	29	8	61
1944	24	33	37	8	4	8	17	50	14	25	92	12	325	27	4	92
1945	33	25	31	18	12	38	116	13	26	25	17	31	384	32	12	116
1946	34	39	117	11	26	22	28	68	27	65	17	96	551	46	11	117
1947	32	48	7	20	25	10	31	27	50	32	16	34	334	28	7	50
1948	34	30	25	39	75	0	76	44	34	26	48	10	441	37	0	76
1949	35	23	26	70	30	59	10	34	16	18	19	39	381	32	10	70
1950	18	18	93	28	22	18	17	14	54	28	39	34	385	32	14	93
1951	67	80	42	13	22	17	11	3	17	56	19	16	364	30	3	80
1952	29	32	75	12	17	33	24	7	27	31	45	40	372	31	7	75
1953	25	70	25	16	26	3	23	18	25	44	25	15	316	26	3	70
1954	44	25	31	17	111	19	25	15	40	94	13	77	512	43	13	111
1955	76	34	49	21	50	31	47	13	32	15	14	89	472	39	13	89

PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN – PR.
PROJETO – RUA TOCANTINS



1956	36	36	24	55	45	22	43	20	23	25	6	66	401	33	6	66
1957	26	84	24	24	6	63	54	66	64	47	59	47	563	47	6	84
1958	22	95	101	5	41	30	13	34	35	56	37	33	503	42	5	101
1959	46	38	23	109	28	50	10	34	26	23	13	56	455	38	10	109
1960	78	39	24	64	42	35	30	43	57	28	55	32	529	44	24	78
1961	29	45	83	37	19	43	17	13	49	28	31	25	418	35	13	83
1962	21	35	35	20	23	19	21	17	28	27	8	16	269	22	8	35
1963	53	34	31	20	8	14	12	13	30	23	41	46	325	27	8	53
1964	34	72	30	25	60	27	29	18	33	27	22	40	418	35	18	72
1965	49	19	8	8	8	7	7	7	28	43	25	45	254	21	7	49
1966	25	40	27	50	38	24	22	31	28	56	12	40	393	33	12	56
1967	25	22	38	3	28	44	35	28	20	31	33	37	345	29	3	44
1968	37	40	25	34	31	27	20	31	31	53	16	32	377	31	16	53
1969	47	66	52	53	73	83	30	24	42	33	62	21	588	49	21	83
1970	20	40	25	36	54	70	22	13	55	19	16	61	433	36	13	70
1971	84	56	40	26	60	54	95	25	42	30	25	30	566	47	25	95
1972	36	43	26	15	13	16	19	34	43	93	53	57	447	37	13	93
1973	38	56	36	34	40	61	37	55	55	22	33	23	490	41	22	61
1974	81	47	53	19	16	39	61	15	30	41	37	57	495	41	15	81
1975	44	71	46	25	41	17	25	40	33	50	50	46	486	41	17	71
1976	54	38	64	59	48	25	30	43	28	22	33	50	491	41	22	64
1977	96	71	43	32	13	21	25	29	21	39	40	106	536	45	13	106
1978	34	78	54	0	50	47	24	71	42	44	23	23	490	41	0	78
1979	35	35	41	35	56	18	20	37	84	42	57	72	530	44	18	84
1980	40	23	31	35	13	38	42	112	37	32	29	69	501	42	13	112
1981	32	11	30	36	7	10	28	32	24	24	37	52	323	27	7	52
1982	8	74	27	3	40	51	50	26	14	42	47	48	430	36	3	74
1983	33	31	31	72	94	100	99	22	48	23	21	43	616	51	21	100
1984	18	19	36	21	34	56	33	70	54	23	28	72	463	39	18	72
1985	34	40	19	35	7	26	18	1	30	18	39	25	291	24	1	40
1986	57	28	25	61	22	16	13	72	47	33	40	56	471	39	13	72
1987	27	42	19	52	59	47	15	56	0	44	16	20	397	33	0	59
1988	63	102	32	33	64	25	11	6	64	40	19	39	496	41	6	102
1989	76	33	22	24	47	13	75	19	37	27	32	36	440	37	13	76
1990	64	31	32	29	37	44	49	64	49	38	62	40	539	45	29	64
1991	37	59	10	12	25	97	24	22	7	45	17	36	391	33	7	97
1992	11	40	79	11	114	82	45	27	28	39	38	22	534	44	11	114
1993	45	48	30	17	83	25	36	8	43	28	23	37	421	35	8	83
1994	16	28	29	52	42	46	40	8	3	27	43	40	373	31	3	52
1995	71	51	20	28	6	66	82	30	5	0	24	37	420	35	0	82
1996	44	25	98	36	3	33	63	24	37	33	17	72	485	40	3	98
1997	58	37	47	30	21	31	16	25	44	33	30	46	417	35	16	58
1998	35	29	44	73	21	49	57	56	67	31	3	37	501	42	3	73
1999	37	48	46	30	18	27	83	4	48	49	30	55	476	40	4	83
2000	50	44	44	8	8	27	36	37	44	36	22	42	398	33	8	50
2001	53	40	42	38	20	58	49	46	20	48	30	52	496	41	20	58
2002	52	59	35	16	19	46	20	38	60	27	40	58	469	39	16	60
2003	80	42	27	36	23	34	50	7	44	17	49	42	451	38	7	80
2004	41	40	59	59	42	42	18	16	49	31	25	24	446	37	16	59
2005	69	27	38	19	33	38	21	86	52	67	26	43	519	43	19	86
2006	38	60	46	6	22	25	24	28	36	29	43	55	411	34	6	60



2007	34	56	48	54	49	9	26	11	37	28	74	90	515	43	9	90
2008	33	24	27	79	37	33	28	46	19	75	35	34	471	39	19	79
2009	58	45	11	14	58	21	46	30	101	33	59	53	529	44	11	101
2010	43	31	40	64	32	43	34	20	36	34	23	58	456	38	20	64
2011	43	75	58	17	20	46	33	65	63	59	47	64	590	49	17	75
2012	79	29	14	81	40	84	20	13	26	27	19	145	577	48	13	145
2013	30	46	50	68	26	87	64	18	50	59	49	35	579	48	18	87
2014	48	23	27	7	31	148	15	21	42	43	25	48	478	40	7	148
2015	64	53	40	19	27	39	30	19	27	46	34	42	439	37	19	64
VALOR DE ORDEM MENSAL																
MÉDIA	43	44	40	32	34	39	34	31	37	36	33	45				
MÍNIMO	8	11	7	0	3	0	7	1	0	0	3	8				
MÁXIMO	96	102	117	109	114	148	116	112	101	94	92	145				

Fonte: Hidroweb

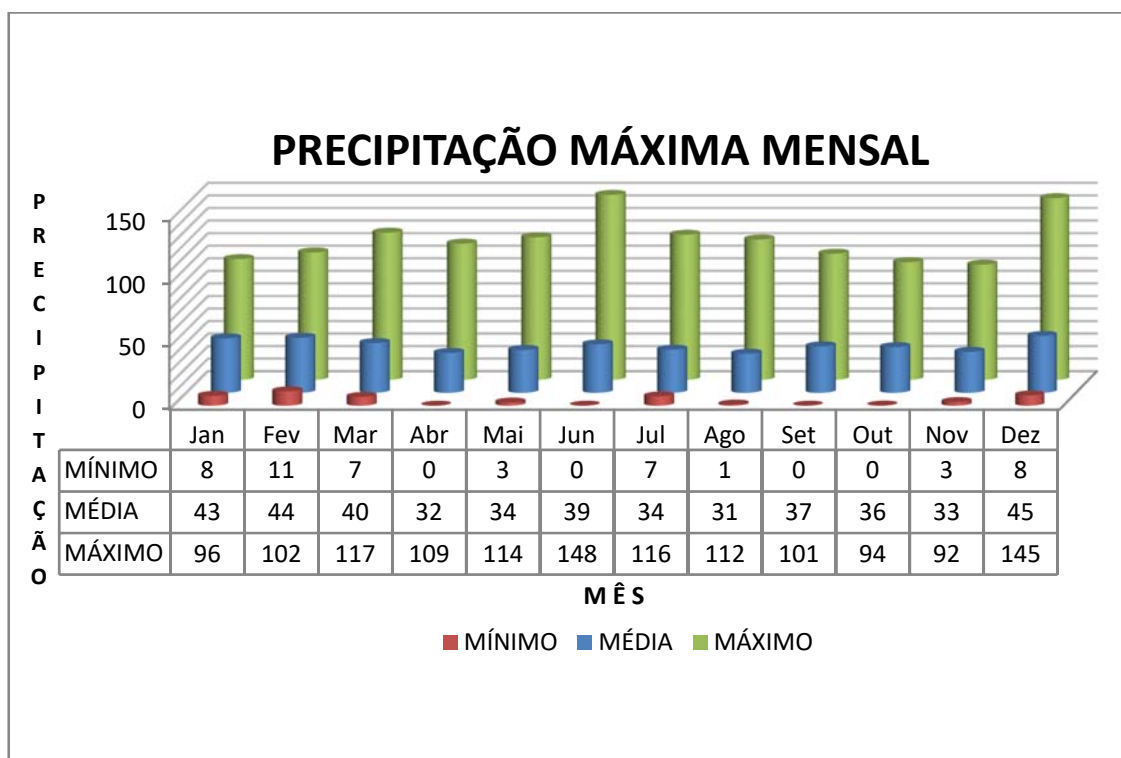


Figura 3-4 – Gráfico da Precipitação máxima mensal

Fonte: Arquivo Pessoal

3.2.3.3 Dias de Chuva

Tabela 3-5 – Tabela dos Dias de Chuva

DIAS DE CHUVA																	
Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez		Total	Média	Mínimo	Máximo
1941	12	13	13	6	8	6	7	9	12	12	10	11		119	10	6	13
1942	12	11	13	7	10	10	9	4	8	6	10	7		107	9	4	13

PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN – PR.
PROJETO – RUA TOCANTINS



1943	11	13	10	3	6	15	8	8	8	12	5	8	107	9	3	15
1944	15	9	13	7	3	7	2	4	2	10	10	5	87	7	2	15
1945	8	12	10	7	3	8	10	2	7	10	7	8	92	8	2	12
1946	19	20	8	3	6	8	10	6	4	6	6	5	101	8	3	20
1947	9	13	4	4	6	6	4	8	12	15	6	8	95	8	4	15
1948	7	12	8	6	8	0	10	7	5	5	6	8	82	7	0	12
1949	14	9	16	12	9	17	13	8	10	17	11	13	149	12	8	17
1950	18	18	19	11	14	15	9	10	11	15	12	17	169	14	9	19
1951	18	23	14	14	13	10	7	6	5	13	11	21	155	13	5	23
1952	11	10	13	4	5	9	5	5	15	11	14	12	114	10	4	15
1953	14	12	13	6	8	4	6	4	8	15	7	14	111	9	4	15
1954	18	14	13	8	9	12	9	4	9	13	5	9	123	10	4	18
1955	8	8	12	9	7	13	12	8	3	7	8	12	107	9	3	13
1956	16	12	13	12	13	10	6	8	8	7	1	6	112	9	1	16
1957	18	10	12	10	10	9	17	12	10	10	11	14	143	12	9	18
1958	12	12	9	6	12	7	6	6	11	8	7	10	106	9	6	12
1959	16	17	6	8	7	4	3	9	9	10	5	9	103	9	3	17
1960	9	14	10	10	6	4	5	9	5	11	10	11	104	9	4	14
1961	13	15	12	11	7	8	2	4	11	9	15	9	116	10	2	15
1962	11	12	9	7	5	2	8	7	7	12	5	5	90	8	2	12
1963	18	9	12	3	2	5	4	6	7	17	13	11	107	9	2	18
1964	2	8	12	5	3	9	7	15	10	6	6	9	92	8	2	15
1965	15	11	9	14	9	10	10	6	9	8	6	16	123	10	6	16
1966	12	18	9	4	5	7	5	6	7	10	7	10	100	8	4	18
1967	10	14	9	1	2	8	4	5	6	7	10	6	82	7	1	14
1968	13	5	8	4	3	6	3	3	5	10	7	11	78	7	3	13
1969	10	11	6	8	8	10	4	4	9	8	14	5	97	8	4	14
1970	7	8	7	4	7	10	6	6	9	6	5	18	93	8	4	18
1971	13	7	13	7	11	8	8	8	7	5	6	11	104	9	5	13
1972	16	19	15	8	6	8	8	9	15	14	5	9	132	11	5	19
1973	16	4	10	8	9	5	7	10	14	9	9	12	113	9	4	16
1974	17	7	14	7	5	10	7	6	4	8	6	7	98	8	4	17
1975	10	11	11	5	9	8	4	6	11	9	12	19	115	10	4	19
1976	18	10	13	9	12	9	10	7	10	11	9	12	130	11	7	18
1977	17	11	20	12	4	5	4	8	7	13	11	13	125	10	4	20
1978	12	10	9	0	3	4	8	7	6	10	15	6	90	8	0	15
1979	6	9	8	9	12	4	8	7	12	13	13	11	112	9	4	13
1980	14	14	8	6	8	8	11	11	14	14	6	22	136	11	6	22
1981	17	7	9	5	5	6	8	7	7	10	13	15	109	9	5	17
1982	6	13	19	6	7	13	9	7	4	17	16	16	133	11	4	19
1983	16	15	16	11	15	17	19	5	15	9	9	17	164	14	5	19
1984	12	9	17	12	13	7	4	13	9	5	16	11	128	11	4	17
1985	5	17	15	15	3	4	11	4	9	12	9	9	113	9	3	17
1986	19	18	14	14	9	4	11	6	13	7	15	19	149	12	4	19
1987	16	16	5	14	13	6	6	9	0	14	6	14	119	10	0	16
1988	12	12	10	15	20	9	3	4	7	10	5	12	119	10	3	20
1989	22	18	14	14	11	12	11	9	14	8	10	15	158	13	8	22
1990	26	12	18	18	6	14	13	10	12	13	18	11	171	14	6	26
1991	12	11	24	16	12	14	5	11	10	14	14	14	157	13	5	24
1992	11	18	21	6	15	8	14	12	14	13	9	6	147	12	6	21
1993	22	21	17	10	11	12	17	10	20	12	13	22	187	16	10	22



1994	14	22	14	11	12	16	8	1	7	18	17	15	155	13	1	22
1995	23	17	16	7	8	12	7	5	4	1	12	13	125	10	1	23
1996	21	20	21	14	6	13	11	5	16	17	14	16	174	15	5	21
1997	21	19	12	7	12	13	8	15	11	21	18	13	170	14	7	21
1998	17	23	17	14	7	8	11	15	20	17	10	16	175	15	7	23
1999	25	14	13	11	10	9	9	4	8	14	13	10	140	12	4	25
2000	11	17	14	6	8	11	8	7	14	14	11	13	134	11	6	17
2001	19	15	13	8	9	8	9	6	12	10	9	12	130	11	6	19
2002	18	14	12	7	12	2	8	7	10	11	16	10	127	11	2	18
2003	15	7	8	6	4	8	8	4	7	8	6	12	93	8	4	15
2004	12	10	7	8	13	3	8	2	8	7	8	9	95	8	2	13
2005	13	6	4	9	7	7	7	5	12	15	7	8	100	8	4	15
2006	11	9	8	3	3	3	4	4	9	7	12	11	84	7	3	12
2007	12	12	7	7	10	3	7	3	4	11	6	13	95	8	3	13
2008	15	14	10	12	3	8	2	11	9	11	15	9	119	10	2	15
2009	15	10	6	4	7	8	14	9	12	11	8	12	116	10	4	15
2010	19	11	16	10	9	5	7	5	6	10	8	12	118	10	5	19
2011	19	19	12	8	3	6	10	9	6	9	6	7	114	10	3	19
2012	12	13	5	7	3	9	10	2	6	7	7	7	88	7	2	13
2013	6	14	9	3	8	13	6	5	6	6	8	6	90	8	3	14
2014	11	10	13	11	4	11	3	4	8	4	11	16	106	9	3	16
2015	15	10	12	2	6	4	10	3	8	9	20	16	115	10	2	20
VALOR DE ORDEM MENSAL																
MÉDIA	14	13	12	8	8	8	8	7	9	11	10	12				
MÍNIMO	2	4	4	0	2	0	2	1	0	1	1	5				
MÁXIMO	26	23	24	18	20	17	19	15	20	21	20	22				

Fonte: Hidroweb

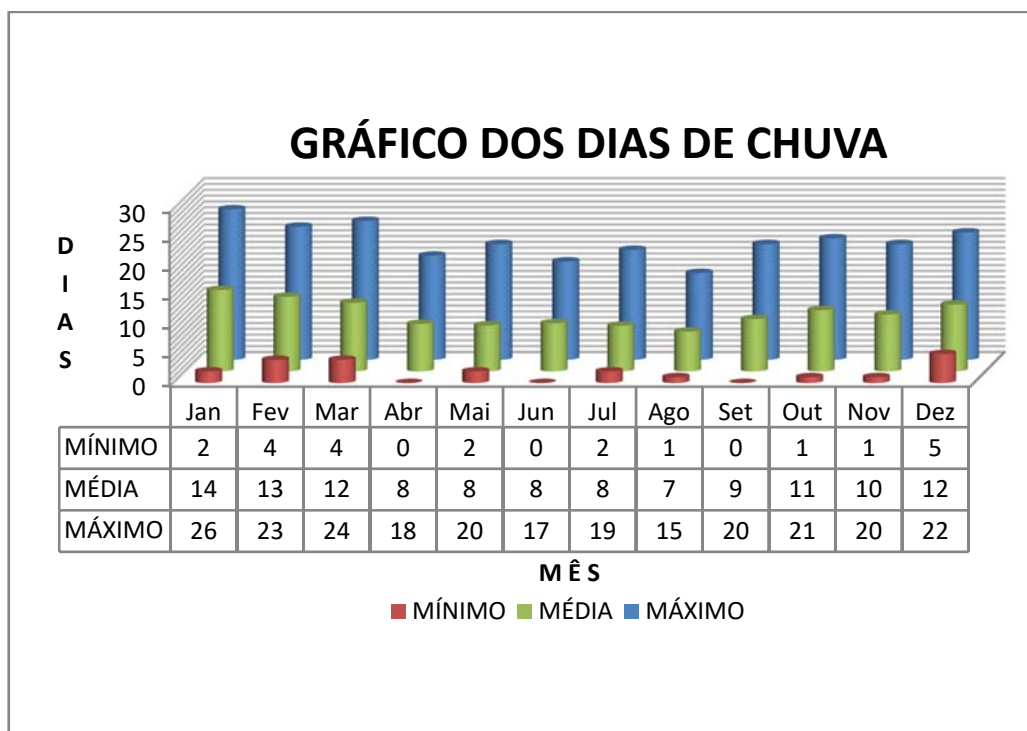


Figura 3-5 – Gráfico dos dias de Chuva

Fonte: Arquivo Pessoal



3.2.4 Relação Intensidade-Duração-Frequência

Analisando os dados de precipitação observa-se que, quanto maior a duração da chuva, menor é a sua intensidade. Também se observa que os maiores valores de intensidade são menos frequentes. Estas relações podem ser traduzidas por curvas de intensidade-duração com determinação da frequência.

Nesse caso utilizamos o método das Isozonas, junto ao roteiro do Eng.º Taborga Torrico, indicados na Instrução de Serviço, onde:

Analisando estatisticamente os dados de precipitações máximas da série histórica (1940 a 2019), desconsiderando os anos que não possuem dados completos, temos 75 anos de registro.

Assim temos:

75	3.420,30	77,73	20,52
Eventos	SOMA	MÉDIA	DESVIO

Podemos assim finalizar a Equação que permite calcular as alturas de chuvas em função do Tempo de Recorrência e duração do evento.

Os valores de K (Fator de Frequência) segundo Lei de Gumbel, corrigem as alturas de precipitação.

Tabela 3-6 – Valores de K (GUMBEL)

Valores de K (GUMBEL)					
Tr - Tempo de Recorrência em anos					
5	10	15	25	50	100
0,820	1,466	1,827	2,283	2,889	3,490

Fonte: Arquivo Pessoal

Com os dados acima foram construídas as curvas de Altura de chuva – Duração – Tempo de Recorrência adotando as relações:

$$H = (t, T)$$

Onde



H = altura da Precipitação em mm
t = Tempo de duração da chuva em hs
T = Tempo de Recorrência, em anos

$$i = \frac{k \cdot T^m}{(t + b)^n}$$

Onde

i = Intensidade média máxima da chuva, em mm

T = Período de retorno em anos

t = Duração da chuva, em minutos

K, m, b, n = parâmetros da equação determinados para cada local.

Transformando os valores conhecidos das chuvas máximas de um dia em chuvas de 24 h, 1 h e 6 min de duração, (Izoma C) temos os valores desagregados de chuva apresentados na tabela abaixo:

Tabela 3-7 – Relação de Intensidade pelo tempo de recorrência

	Média			K		Desvio													
Tr - 5 Anos	77,73	+	(	0,820	x	20,52	)	=	94,56	mm				Max.	1 dia				
				1,095	x	94,56		=	103,54	mm				Max.	24 h				
				0,401	x	103,54		=	41,52	mm				Max.	1 h				
				0,098	x	103,54		=	10,15	mm				Max.	0,1h				
Tr - 10 Anos	77,73	+	(	1,466	x	20,52	)	=	107,81	mm				Max.	1 dia				
				1,095	x	107,81		=	118,05	mm				Max.	24 h				
				0,397	x	118,05		=	46,87	mm				Max.	1 h				
				0,098	x	118,05		=	11,57	mm				Max.	0,1h				
Tr -15 Anos	77,73	+	(	1,827	x	20,52	)	=	115,22	mm				Max.	1 dia				
				1,095	x	115,22		=	126,16	mm				Max.	24 h				
				0,395	x	126,16		=	49,83	mm				Max.	1 h				
				0,098	x	126,16		=	12,36	mm				Max.	0,1h				
Tr -25 Anos	77,73	+	(	2,283	x	20,52	)	=	124,57	mm				Max.	1 dia				
				1,095	x	124,57		=	136,40	mm				Max.	24 h				
				0,392	x	136,40		=	53,47	mm				Max.	1 h				
				0,098	x	136,40		=	13,37	mm				Max.	0,1h				
Tr - 50 Anos	77,73	+	(	2,889	x	20,52	)	=	137,00	mm				Max.	1 dia				
				1,095	x	137,00		=	150,02	mm				Max.	24 h				
				0,388	x	150,02		=	58,21	mm				Max.	1 h				
				0,098	x	150,02		=	14,70	mm				Max.	0,1h				



Tr - 100 Anos	77,73	+	(	3,490	x	20,52	)	=	149,33	mm		Max.	1 dia
				1,095	x	149,33		=	163,52	mm		Max.	24 h
				0,384	x	163,52		=	62,79	mm		Max.	1 h
				0,088	x	163,52		=	14,39	mm		Max.	0,1h

Fonte: Arquivo Pessoal

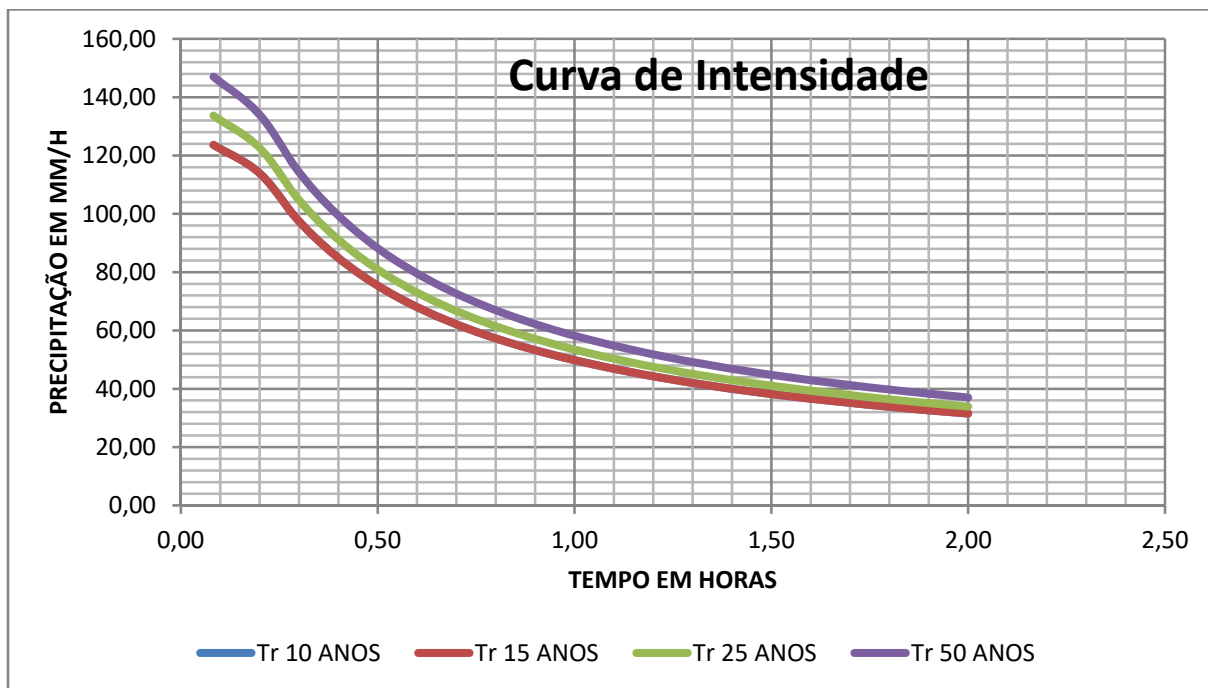


Figura 3-6 – Gráfico de Intensidade da Precipitação

Fonte: Arquivo Pessoal

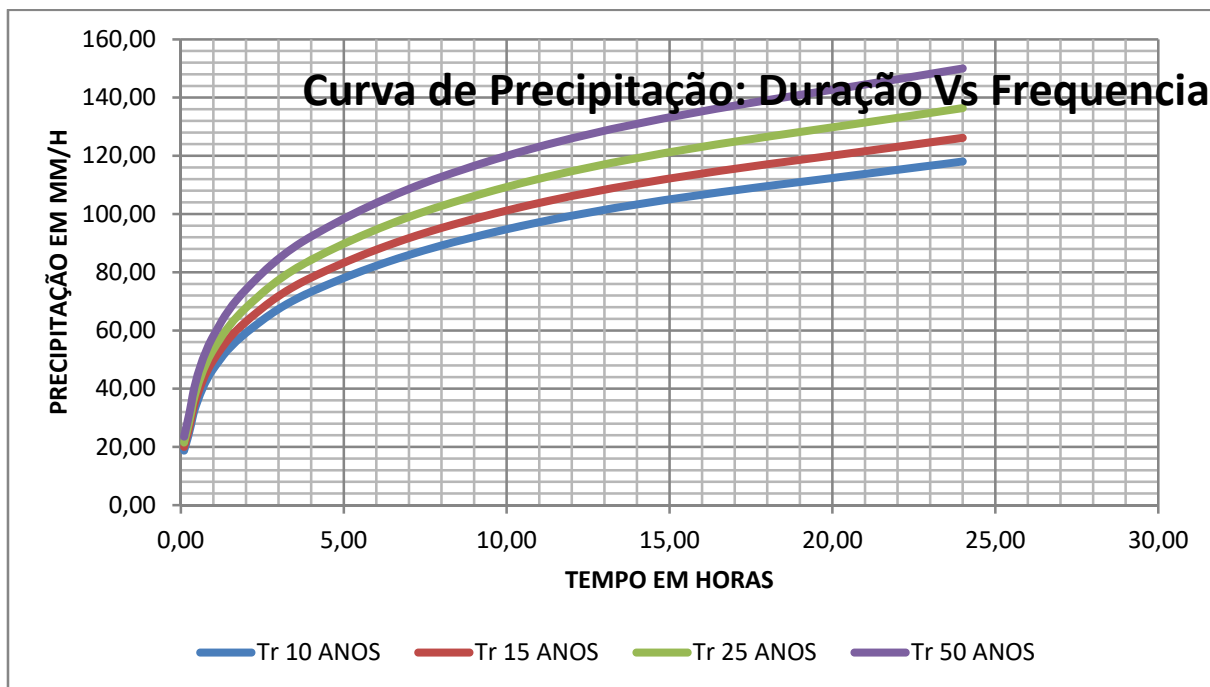


Figura 3-7 – Gráfico de Duração e Frequência da Precipitação

Fonte: Arquivo Pessoal



3.2.5 *Tempo de Recorrência*

Tempo de Recorrência é o inverso da probabilidade de um determinado evento hidrológico ser igualado ou excedido em um ano qualquer. Ao se decidir, portanto, que uma obra será projetada para uma vazão com período de retorno T anos, automaticamente, decide-se o grau de proteção conferido à população. Trata-se, portanto, de escolher qual o “risco aceitável” pela comunidade.

O tempo de recorrência de uma obra está relacionado à sua importância, ou seja, quanto mais importante à obra, maior deverá ser a segurança dessa obra contra chuvas de elevada magnitude, e, assim, maior deve ser o seu tempo de recorrência.

Sendo assim, com o tempo de recorrência maior, o risco de falhas no sistema de drenagem para essas obras mais importantes tende a ser menor.

Em outras palavras, podemos dizer que o tempo de recorrência " T_r " está relacionado ao grau de proteção a ser conferido à obra, quanto a precipitações de elevada magnitude que ocorrem a cada " T_r " anos.

Níveis altos de segurança implicam, portanto, custos elevados e grandes interferências no ambiente urbano. Minimizar custos e interferências é um objetivo importante em projetos de drenagem urbana, mas não deve ser alcançado pela escolha de períodos de retorno inadequadamente pequenos. Caso isso aconteça, as consequências, muito provavelmente, serão perversas, pois a ocupação das áreas “protegidas” será encorajada pela falsa sensação de segurança que as obras propiciam.

Além disso, vale destacar que, dentro de uma mesma obra, os tempos de recorrência serão diferentes a depender do dispositivo de drenagem projetado. Por exemplo, um bueiro de rodovia com capacidade de vazão insuficiente pode causar a erosão dos taludes junto à boca de



jusante, ruptura do aterro por transbordamento das águas, ou inundação de áreas a montante.

Sendo assim, a escolha dos tempos de recorrência será determinada por meio de análises técnico-econômicas, e deverá abranger:

- Tipo, importância e segurança da obra;
- Classe da obra;
- Estimativa de custos de restauração na hipótese de destruição;
- Estimativa de outros prejuízos resultantes de ocorrência de descargas maiores que as de projeto;
- Comparativo de custo entre a obra para diferentes tempos de recorrência;
- Risco para as vidas humanas em face de acidentes provocados pela destruição da obra.

Ressalta-se, por fim, que o tempo de recorrência de projeto deve ser analisado em cada caso particular. Em linhas gerais são adotados pelo DNIT os seguintes valores usuais:

Tabela 3-8 – Tempo de Retorno para Sistemas Urbanos

SISTEMA DE DRENAGEM	CARACTERÍSTICAS	INTERVALOS (ANOS)
Microdrenagem:	Residencial	2 a 5
	Comercial	2 a 5
	Áreas de prédio público	2 a 5
	Aeroporto	5 a 10
	Áreas comerciais e avenidas	5 a 10
Macro drenagem	-	10 a 25
Zoneamento de áreas ribeirinhas	-	5 a 100

Fonte: Adaptado de C.M.Tucci, 2005

Para este estudo será utilizado o Tempo de Recorrência de **5 anos**, atendendo as condições apresentadas acima.

É importante, neste ponto, enfatizar a diferença entre os conceitos de período de retorno e risco.

Entende-se por risco a probabilidade, a possibilidade de uma determinada obra vir a falhar pelo menos uma vez durante sua vida útil. Esse conceito leva em conta que uma obra projetada para um período de retorno T expõe-se, todo o ano, a uma probabilidade $1/T$ de vir a falhar. É intuitivo que,



ao longo de sua vida útil, essa obra terá um risco de falha maior do que $1/T$, porque se ficará exposta, repetidamente, a essa probabilidade de insucesso.

Após definido o T_r , calculamos o risco pela expressão a seguir que pode ser deduzida da teoria das probabilidades.

$$R = 100 \cdot \left[1 - \left(1 - \frac{1}{T} \right)^N \right]$$

$$R = 100 \cdot \left[1 - \left(1 - \frac{1}{50} \right)^{50} \right] \rightarrow R = 63,58\%$$

Onde:

R = risco em porcentagem;

T = período de retorno em anos;

N = vida útil da obra em anos.

Tabela 3-9 – Probabilidade de ocorrência em função do período de retorno

T (ANOS)	VIDA ÚTIL DA OBRA (ANOS)				
	2	5	25	50	100
2	75	97	99,9	99,9	99,9
5	36	67	99,9	99,9	99,9
10	19	41	93	99	99,9
25	25	18	64	87	98
50	40	10	40	64	87
100	2	5	22	39	63
500	0,4	1	5	9	18

Fonte: Back, 2002

Tabela 3-10 – Séries de Precipitação Máxima

Ano	Precipitação Máxima Anual	Precipitação Ordenada	m	F	T
1941	66	35	1	1,59	22,00
1942	79	40	2	1,83	11,00
1943	61	44	3	2,00	7,33
1944	92	49	4	2,22	5,50
1945	116	50	5	2,27	4,40
1946	117	50	6	2,28	3,67
1947	50	52	7	2,36	3,14
1948	76	52	8	2,36	2,75

PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN – PR.
PROJETO – RUA TOCANTINS



1949	70	53	9	2,41	2,44
1950	93	53	10	2,41	2,20
1951	80	56	11	2,55	2,00
1952	75	58	12	2,62	1,83
1953	70	58	13	2,65	1,69
1954	111	59	14	2,67	1,57
1955	89	59	15	2,67	1,47
1956	66	60	16	2,73	1,38
1957	84	60	17	2,73	1,29
1958	101	61	18	2,77	1,22
1959	109	61	19	2,77	1,16
1960	78	64	20	2,89	1,10
1961	83	64	21	2,90	1,05
1962	35	64	22	2,92	1,00
1963	53	64	23	2,93	0,96
1964	72	66	24	2,98	0,92
1965	49	66	25	2,99	0,88
1966	56	70	26	3,18	0,85
1967	44	70	27	3,18	0,81
1968	53	70	28	3,20	0,79
1969	83	71	29	3,20	0,76
1970	70	72	30	3,25	0,73
1971	95	72	31	3,27	0,71
1972	93	72	32	3,28	0,69
1973	61	73	33	3,33	0,67
1974	81	74	34	3,35	0,65
1975	71	75	35	3,41	0,63
1976	64	75	36	3,42	0,61
1977	106	76	37	3,45	0,59
1978	78	76	38	3,46	0,58
1979	84	78	39	3,53	0,56
1980	112	78	40	3,53	0,55
1981	52	79	41	3,59	0,54
1982	74	79	42	3,60	0,52
1983	100	80	43	3,64	0,51
1984	72	80	44	3,64	0,50
1985	40	81	45	3,67	0,49
1986	72	82	46	3,70	0,48
1987	59	83	47	3,75	0,47
1988	102	83	48	3,76	0,46
1989	76	83	49	3,77	0,45
1990	64	83	50	3,79	0,44
1991	97	84	51	3,82	0,43
1992	114	84	52	3,82	0,42
1993	83	86	53	3,93	0,42
1994	52	87	54	3,94	0,41
1995	82	89	55	4,05	0,40
1996	98	90	56	4,09	0,39
1997	58	92	57	4,18	0,39
1998	73	93	58	4,23	0,38
1999	83	93	59	4,23	0,37



2000	50	95	60	4,33	0,37
2001	58	97	61	4,43	0,36
2002	60	98	62	4,46	0,35
2003	80	100	63	4,52	0,35
2004	59	101	64	4,58	0,34
2005	86	101	65	4,59	0,34
2006	60	102	66	4,62	0,33
2007	90	106	67	4,82	0,33
2008	79	109	68	4,94	0,32
2009	101	111	69	5,05	0,32
2010	64	112	70	5,09	0,31
2011	75	114	71	5,17	0,31
2012	145	116	72	5,26	0,31
2013	87	117	73	5,34	0,30
2014	148	145	74	6,59	0,30
2015	64	148	75	6,70	0,29

Fonte: Arquivo Pessoal

3.2.6 Estudo da Bacia Hidrográfica

Segundo Paulo Sampaio Wilken, “A bacia contribuinte de um curso de água ou bacia de drenagem é a área receptora da precipitação que alimenta parte ou todo o escoamento do curso de água e de seus afluentes”.

Do ponto de vista hidrológico, o escoamento de um curso de água ou deflúvio, pode ser considerado como um produto do ciclo hidrológico, influenciando por dois grupos de fatores:

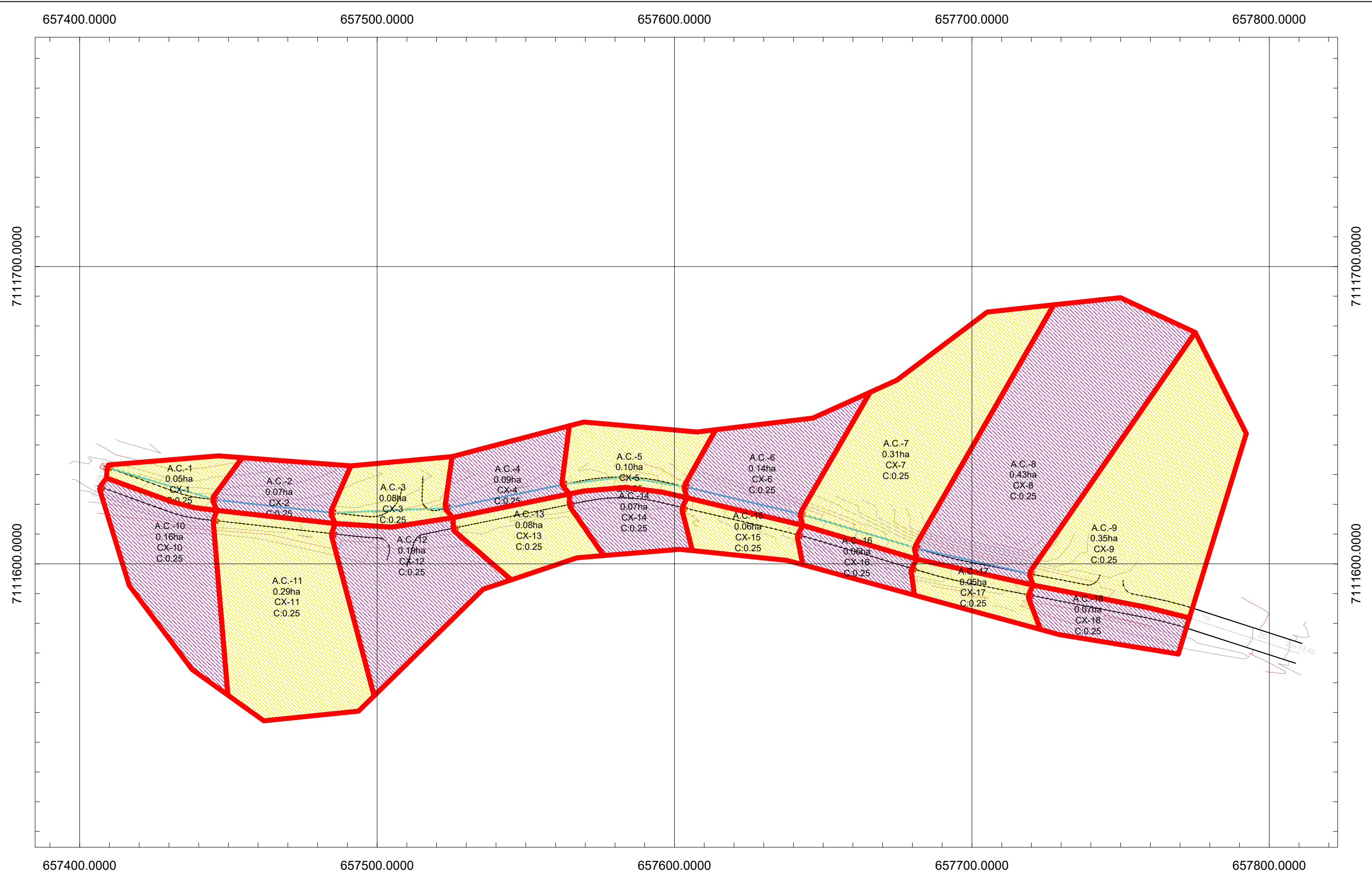
- Fatores Climáticos: Incluem os efeitos da chuva e da evapotranspiração, os quais apresentam variações ao longo do ano, de acordo com a climatologia local.
- Fatores Fisiológicos: Relativos às características da bacia contribuinte e do leito dos cursos de água.

Os limites de uma bacia contribuinte podem ser definidos pelos divisores de água ou espigões que a separam das bacias adjacentes ou no caso de áreas urbanas por diversos motivos a área de contribuição pode sofrer algumas alterações do seu caminho natural.



De acordo com a literatura a bacia hidrográfica em áreas urbanas deve ser definida observando-se as ruas adjacentes ao local do projeto, conforme pode ser observado na fig. abaixo.

3.2.7 *Planta da Bacia de Contribuição:*



CONVENÇÕES:

ASfalto

REV. PRIMÁRIO

CAMINHO/TRILHA

CALÇADA (CONCRETO)

CERCA

MURO

PORTÃO

EDIFICAÇÃO

ALPENDRE

ÁRVORE Ø<30cm

ARAUCÁRIA

VEGETAÇÃO

POSTE

POSTE ALTA TENSÃO

CX. COLETORA GUIA

CX. COLETORA GRELHA

GALERIA PLUVIAL

CX. LIGAÇÃO E PASSAGEM

CX. COL. COMBINADA

GALERIA PLUVIAL

MEIO FIO

BACIA DE CONTRIBUIÇÃO

H = 1 / 1200

GRÁFICAS

ESCALAS:

ORIGINAL A

TERRA

engenharia

(48) 3466.3489

adm@terraengenharia.eng.br

CLIENTE:

CONSULTOR:

RUA TOCANTINS

PROJETO DE DRENAGEM PLUVIAL

RESTITUIÇÃO TOPOGRÁFICA

BACIA DE CONTRIBUIÇÃO

DATA: SETEMBRO/2021

LOCAL: PIEN/PR

CÓDIGO: PDP_RT_BC-01

FOLHA: --



A área da bacia foi obtida através de mosaicagem da imagem Carta SG-22-Z-B disponível em <https://www.cnpm.embrapa.br/projetos/relevobr/download/pr/sg-22-z-b.htm> com a utilização de software de geoprocessamento. Após o download a carta foi importada no Software Auto Cad Civil 3D 2021, e a partir das curvas de nível da carta o programa pode gerar sua própria superfície o que facilitou na hora de delimitar a bacia de contribuição.

Uma vez que a bacia foi calculada de forma automatizada pelo software obtemos uma grande precisão e eliminamos os erros operacionais.

Características da Bacia de Contribuição:

- Forma **Retangular**
- Topografia **Plana**
- Vegetação **Pouca, com algumas áreas sem edificação**
- Declividade media da bacia **3,00%**

O estudo hidrológico mostra que há uma diferença marcante entre a pequena e a grande bacia de drenagem, que não depende exclusivamente do seu tamanho. Para uma pequena bacia de drenagem, os caudais são principalmente influenciados pelas condições climáticas da localidade, físicas do solo e da cobertura sobre a qual o homem tem algum controle; assim, no seu estudo hidrológico é dada maior atenção à própria bacia.

Para uma bacia grande, o efeito do armazenamento no leito do curso d'água torna-se muito pronunciado, de tal modo que nela predomina o estudo hidrológico do curso d'água efetuando-se medidas diretas dos caudais em pontos predeterminados e estudos estatísticos das vazões, os quais são muitas vezes estendidos e extrapolados. No caso de bacias pequenas, ao contrário das bacias grandes, as medidas diretas não têm valor significativo porque o homem, alterando no tempo as condições físicas da cobertura do solo, por onde a água se escoar, modifica as condições de escoamento independentemente de variações dos fatores climáticos locais.



3.2.8 *Tempo de Concentração*

É o intervalo de tempo entre o início da precipitação e o instante em que toda a bacia contribui para a vazão na seção estudada.

Existem várias fórmulas indicadas para a determinação dos tempos de concentração das bacias hidrográficas. No Manual de Projeto de Engenharia- capítulo III- Hidrologia – DNER recomenda-se que o projetista deverá escolher a fórmula do tempo de concentração tendo em vista:

- a) a mais compatível com a forma da bacia;
- b) a mais adaptável à região do interesse da rodovia;
- c) a que contenha o maior número de elementos físicos: declividade de talvegue, natureza do solo, recobrimento vegetal, etc.;
- d) a distinção entre áreas rurais e urbanas.

Para esse caso optamos por executar os cálculos pelo método de Kirpich, indicado para o método racional que é o método de cálculo da vazão de projeto para bacia de contribuição adotada neste estudo.

O tempo de concentração é calculado pela expressão:

$$T_c = \left(\frac{0,294 \cdot L}{\sqrt{i}} \right)^{0,77}$$

Onde:

T_c = Tempo de Concentração em hora

L = Extensão do talvegue principal, em Km

i = Declividade efetiva do talvegue em %

3.2.9 *Coeficiente de Deflúvio*

Coeficiente de deflúvio ou coeficiente de escoamento superficial ou ainda coeficiente de “run-off”, é a relação entre o volume de água escoado superficialmente e o volume precipitado.



A água de chuva precipitada sobre a superfície de uma bacia hidrográfica tem uma parcela considerável de seu volume retida através das depressões do terreno (mais ou menos dependendo da geomorfologia), da vegetação, da interceptação para uso na agricultura, consumo humano e infiltração no solo que formam e alimentam os lençóis freáticos. O percentual do volume restante que escoar até o local da área em estudo é chamado de coeficiente de deflúvio.

A tabela de coeficiente de deflúvio a ser utilizada deverá ser compatível com o método de cálculo de vazão e da área da bacia.

Tabela 3-11 – Valores de Coeficiente de Deflúvio para regiões

OCUPAÇÃO DO SOLO	(C)
DE EDIFICAÇÃO MUITO DENSA: partes centrais, densamente construídas de uma cidade com rua e calçadas pavimentadas.	0,70 a 0,95
DE EDIFICAÇÃO NÃO MUITO DENSA: partes adjacentes ao centro, de menor densidade de habitações, mas com rua e calçadas pavimentadas.	0,60 a 0,70
DE EDIFICAÇÃO COM POUCAS SUPERFÍCIES LIVRES: partes residenciais com construções cerradas, ruas pavimentadas.	0,50 a 0,60
DE EDIFICAÇÃO COM MUITAS SUPERFÍCIES LIVRES: partes residenciais com ruas macadamizadas ou pavimentadas, mas com muitas áreas verdes.	0,25 a 0,50
DE SUBÚRBIOS COM ALGUMA EDIFICAÇÃO: partes de arrabaldes e subúrbios com pequena densidade de construções.	0,10 a 0,25
DE MATAS, PARQUES E CAMPOS DE ESPORTES: partes rurais, áreas verdes, superfícies arborizadas, parques ajardinados e campos de esporte sem pavimentação.	0,05 a 0,20

Fonte: WILKEN,1978 APPUD PORTO,1995.

Após uma análise mais criteriosa constatamos que todas as bacias estudadas nesse projeto estão classificadas com área de DE EDIFICAÇÕES COM MUITAS SUPERFÍCIES LIVRES, porém ainda várias ruas encontram-se sem pavimentação por este motivo optamos por escolher como Coeficiente de Deflúvio $C = 0,25$

3.2.10 Área Mínima

Define-se como área mínima, a porção bidimensional de solo, a partir da qual, qualquer área menor que esta não implicará na redução do



diâmetro da tubulação mínima normalmente adotado que é de Ø 0,40m, diâmetro este que se mostra eficiente na manutenção das obras.

Portanto, a área mínima, é função do diâmetro mínimo estipulado para ser usado no projeto. Para este caso, utilizou-se como diâmetro mínimo Ø 0,40m para as galerias pluviais longitudinais, e também Ø 0,40m para as travessias, onde haverá função exclusiva de esgotamento de uma ou no máximo duas caixas coletoras.

3.2.11 Resumo das Bacias Hidrográficas

Após os estudos da bacia hidrográfica chegamos aos seguintes resultados a respeito da bacia.

Tabela 3-12 – Resumo das Bacias Hidrográficas

Características das Bacias				
Bacia	Área (m²)	Referencia	Coef. Deflúvio (C)	Intensidade Pluvimétrica
A.C.-01	0,05	CX-01	0,25	101,500
A.C.-02	0,07	CX-02	0,25	101,500
A.C.-03	0,08	CX-03	0,25	101,500
A.C.-04	0,09	CX-04	0,25	101,500
A.C.-05	0,10	CX-05	0,25	101,500
A.C.-06	0,14	CX-06	0,25	101,500
A.C.-07	0,31	CX-07	0,25	101,500
A.C.-08	0,43	CX-08	0,25	101,500
A.C.-09	0,35	CX-09	0,25	101,500
A.C.-10	0,16	CX-10	0,25	101,500
A.C.-11	0,29	CX-11	0,25	101,500
A.C.-12	0,19	CX-12	0,25	101,500
A.C.-13	0,08	CX-13	0,25	101,500
A.C.-14	0,07	CX-14	0,25	101,500
A.C.-15	0,06	CX-15	0,25	101,500
A.C.-16	0,05	CX-16	0,25	101,500
A.C.-17	0,05	CX-17	0,25	101,500
A.C.-18	0,07	CX-18	0,25	101,500
Total	2,64			

Fonte: Arquivo Pessoal



3.3 Estudo de Geotécnico;

O Estudo Geotécnico foi desenvolvido de forma a se conhecer as características dos materiais constituintes do subleito, classificar os materiais de corte e fundações de aterros, determinando suas características físico-mecânicas, estudando e indicando os materiais a serem utilizados na terraplanagem, pavimentação, drenagem e obras de arte correntes.

Os trabalhos desenvolvidos se basearam nos dados fornecidos pelos estudos topográficos, no projeto geométrico e no exame in loco do trecho em estudo. Com base no estudo topográfico e projeto geométrico foram programados os locais e profundidades das sondagens para pesquisas do subleito, bem como os ensaios a serem realizados.

3.3.1 Investigações Geotécnicas

Os estudos geotécnicos foram iniciados com a programação das investigações geotécnicas, elaborada a partir dos estudos preliminares e visando complementar as sondagens e ensaios executados para o Projeto Básico. Foram programadas investigações de sub-superfície ao longo do eixo e nas áreas potenciais a ocorrência de solos e materiais possíveis de serem utilizados na construção. Na Tabela abaixo são apresentados os tipos e finalidade das investigações realizadas.

Tabela 3-13 – Investigações Geotécnicas Utilizadas

INVESTIGACOES	FINALIDADE
Poços de inspeção	Caracterização do subsolo através da identificação visual da estratigrafia
Ensaio de caracterização	Determinação de Índices físicos e granulometria
Ensaio de compactação	Determinação das características do solo na compactação para emprego no controle de compactação



Ensaio de CBR e Expansão	Determinação da capacidade de suporte do solo do subleito e da variação da massa específica durante a saturação
Densidade	Determinação do fator de homogeneização para compensação dos volumes de corte e aterro

Fonte: Arquivo Pessoal

Para a execução das sondagens e ensaios de campo e de laboratório foram adotadas as normas do Departamento Nacional de Infraestrutura Terrestre - DNIT e da Associação Brasileira de Normas Técnicas – ABNT, a saber:

- Análise granulométrica por peneiramento (DNER-ME 080/94) e sedimentação (DNER-ME 051/94)
- Teor de umidade - (DNER-ME 213/94);
- Compactação na energia do Proctor Normal e do Proctor Intermediário (DNER-ME 129/94);
- Expansão (DNER-ME 029/94);
- Índice de Suporte Califórnia - ISC (DNER-ME 049/94);

Para o projeto executivo foram programados, 2 poços de inspeção para caracterização do subleito, totalizando 2 investigações no eixo.

As investigações confirmam a indicação preliminar de que o trecho em que a Rua Tocantins está inserida trata-se de região com características geotécnicas homogêneas, no que tange a granulometria, em que prevalece quase que em toda a extensão, material argiloso.

O estudo estatístico dos resultados dos ensaios de laboratório e dos ensaios de campo (**Tabela abaixo**) corrobora a conclusão acima, pois apresenta pequenos desvios-padrão, indicando que numa distribuição normal de frequências, teríamos uma curva de pequena amplitude. Uma curva como esta reflete a homogeneidade das amostras.

Tabela 3-14 – Resumo dos Ensaio Geotécnicos

QUADRO 10 - RESUMO DOS ENSAIOS GEOTÉCNICOS						
Estaca	Lado	Furo	Amostra	Material	CBR	Expansão
18+10,00	EX	996	1	Argila Variegada	5,91	1,04
5+5,00	EX	997	1	Argila Variegada	5,59	0,93

Fonte: Arquivo Pessoal



Os resultados acima evidenciam, portanto, que na área em estudo predomina material argiloso. Com umidade natural bastante alta nas épocas secas, durante as quais as investigações foram levadas a cabo, não foi identificado nível d'água nos furos de sondagens executados.

3.3.2 Cálculo do ISC de Projeto

Como a Terraplanagem envolve o uso de solos, houve por bem tratar estatisticamente todos os solos, apesar das amostras apresentarem as mesmas características físicas e mecânicas, dentro dos critérios estabelecidos nas Especificações Gerais para Obras Rodoviárias do DNIT.

Todos os valores foram tratados estatisticamente, calculados a média aritmética e o desvio destas amostras. A determinação dos intervalos de aceitação dos valores computados foi feita através de:

Limite superior: $(X + t.S)$

Limite inferior: $(X - t.S)$

Onde:

X = Média aritmética dos valores analisados

S = Desvio Padrão

t = Variável em função do nº de amostras analisadas

N = N.º de amostras

Tabela 3-15 – Valores de “t”

Valores de t	
N	t
3	0,1
5	0,15
6	0,2
7 a 19	0,25
> 20	0,3

Fonte: DNIT 2006



Tabela 3-16 – Limites do CBR

Limite Superior			
x	t	s	LS
5,75	0,1	0,23	5,77
Limite Inferior			
x	t	s	LS
5,75	0,1	0,23	5,73

Fonte: Arquivo Pessoal

Como todos os valores estão dentro do intervalo calculados não foi preciso nova análise.

Os valores estatísticos encontrados foram:

$$ISCp = X - K \cdot S / (N)^{1/2}$$

K = 1,29 – Valor do coeficiente usado é aquele relativo ao intervalo de confiança de 90%.

Tabela 3-17 – Cálculo do ISC de Projeto

x	k	s	n	ISCp
5,75	1,29	0,23	2	5,68

Fonte: Arquivo Pessoal

3.3.3 Ocorrência de Solos Moles

Não foram identificados locais com ocorrência de solo com propriedades desfavoráveis (elevada deformabilidade em presença d'água e baixa capacidade de suporte) à integridade da plataforma.



3.3.4 *Características do Materiais para Aterro*

As especificações do DEINFRA/DNIT orientam que para emprego em aterros, o solo deve apresentar as seguintes características:

- Corpo de aterro: CBR>6% e EXP<4%
- Camadas finais de aterro (60 cm finais): CBR>8% e EXP<2%

3.4 **Estudo de Tráfego;**

O Estudo de Tráfego tem como objetivo obter, através de métodos sistemáticos de coleta, dados relativos ao comportamento deste tráfego ao longo da vida útil desta via no que se refere ao pedestre, o veículo, a via e finalmente o meio ambiente.

O Estudo de Tráfego foi desenvolvido com base na Instrução de Serviço IS-02 do DER/SC e teve por objetivo caracterizar o tráfego existente e previsto para o trecho, durante toda a vida útil do projeto, fornecendo os parâmetros e embasamentos a serem empregados no dimensionamento das soluções de geometria, pavimentação, sinalização e outros.

Por meio dos estudos de tráfego é possível conhecer o número de veículos que circulam por uma via em um determinado, período, suas velocidades, suas ações mútuas, os locais onde seus condutores desejam estacioná-los, os locais onde se concentram os acidentes de trânsito, etc.

Permitem a determinação quantitativa da capacidade das vias e, em consequência, o estabelecimento dos meios construtivos necessários à melhoria da circulação ou das características de seu projeto.

Para a estimativa dos volumes de tráfego atual e futuro no trecho efetuaram-se contagens volumétricas e classificatórias, cujos resultados foram devidamente tratados para a obtenção dos dados desejados.



3.4.1 Dados do Tráfego

Os dados do tráfego local foram obtidos através de contagens volumétrico-classificatórias realizadas nas proximidades da estaca 5+0,00 do trecho em estudo, nos dois movimentos principais.

Os resultados destas pesquisas foram devidamente tratados para a obtenção da demanda no que diz respeito ao tráfego gerado e principalmente ao tráfego futuro.

As contagens volumétrico-classificatórias foram realizadas durante três dias consecutivos, no período de 13 horas em dois dias e, 24 horas em um dia. A contagem de 24 horas possibilitou a determinação do Fator de Expansão Horária – Fh, a ser aplicado sobre os volumes de 13 horas.

Tabela 3-18 – Posto de Contagem de Tráfego

POSTO	LOCALIZAÇÃO	DATA	HORÁRIO
P1	Estaca 5+0,00 – Cruzamento da Rua Reinaldo de Oliveira Mendes	01/06/2021	6:00 às 19:00 (13 horas)
		02/06/2021	0:00 às 24:00 (24 horas)
		03/06/2021	6:00 às 19:00 (13 horas)

Fonte: Arquivo Pessoal

Sobre os volumes de 24 horas foram aplicados os Fatores de Sazonalidade Diária – Fd e Sazonalidade Mensal – Fm, para a definição do Tráfego Médio Diário Anual - TMDA, no ano da contagem.

O ano-base foi considerado para a abertura do tráfego foi o de 2021 e, conseqüentemente, 2031 como o 10º ano.

Tabela 3-19 – Resumo da Contagem de Tráfego

DIAS HORÁRIO	SENTIDO TRÁFEGO	VP	ÓN	CS	CD	RSR
TERÇA –FEIRA	CRESCENTE	112	6	8	6	0
6:00H ÀS 19:00H	DECRESCENTE	95	6	9	3	0
QUARTA –FEIRA	CRESCENTE	135	6	12	8	1
0:00H ÀS 24:00H	DECRESCENTE	142	6	13	6	1
QUINTA –FEIRA /	CRESCENTE	96	6	9	5	0
6:00H ÀS 19:00H	DECRESCENTE	85	6	11	11	1

Fonte: Arquivo Pessoal



Onde:

- ♦ VP =>Automóveis (veículos pequenos)
- ♦ ON =>Ônibus
- ♦ CS =>Caminhões Rodado Simples
- ♦ CD =>Caminhões Rodados Duplos
- ♦ RSR =>Reboque ou Semi- Reboque

O fator de expansão horária foi calculado a partir da contagem de 24 horas, comparados com os volumes no período de 13 horas do mesmo dia. A seguir são apresentados os fatores de expansão no Quadro abaixo.

Tabela 3-20 – Fator de Expansão Horária

DIAS	VP	ÓN	CS	CD	RSR	TOTAL
HORÁRIO						
QUARTA –FEIRA	206	12	25	14	2	259
6:00H ÀS 19:00H						
QUARTA –FEIRA /	277	12	25	14	2	330
0:00H ÀS 24:00H						
Fh	1,34	1	1	1	1	1,27

Fonte: Arquivo Pessoal

Multiplicando o fator de expansão horária nos demais dias de contagem do tráfego, tem-se o Quadro abaixo.

Tabela 3-21 – Volume para 24 Horas

DIAS	SENTIDO TRÁFEGO	VP	ÓN	CS	CD	RSR
HORÁRIO						
TERÇA –FEIRA	CRESCENTE	150	6	8	6	0
6:00H ÀS 19:00H	DECRESCENTE	127	6	9	3	0
QUARTA –FEIRA	CRESCENTE	181	6	12	8	1
0:00H ÀS 24:00H	DECRESCENTE	190	6	13	6	1
QUINTA –FEIRA /	CRESCENTE	129	6	9	5	0
6:00H ÀS 19:00H	DECRESCENTE	114	6	11	11	1

Fonte: Arquivo Pessoal



Fazendo-se a soma para os dois movimentos e a médias entre os 3 dias de contagem tem-se o Quadro abaixo que mostra o resumo da TMDA (Tráfego Médio Diário Anual) para cada veículo.

Tabela 3-22 – Tráfego Médio Diário Anual

TDMA - 2020	
Automóveis	297
Ônibus	12
Caminhão Simples	21
Caminhão Duplo	13
Semi-Reboque	1
TOTAL	344

Fonte: Arquivo Pessoal

Projeção de tráfego para o trecho

Sobre o Tráfego Médio Diário Anual (TMDA) foi aplicado às taxas de crescimento anual para determinação do Tráfego Futuro. O Quadro abaixo mostra a taxa de crescimento anual:

Tabela 3-23 – Taxa de Crescimento

PERÍODO	TAXA DE CRESCIMENTO %		
	AUTOMÓVEIS	ÔNIBUS	CAMINHÕES
2020-2025	4,03	4,5	4,34
2025-2030	3,63	4,05	3,9
2030-2035	3,27	3,65	3,51
2035-2040	3,15	3,48	3,42

Fonte: Arquivo Pessoal

Usando-se o Quadro acima pode-se estimar o tráfego para os próximos anos de acordo com cada período. Sendo a abertura da rodovia



considerada para 2016 para um período de 10 anos. O Quadro abaixo mostra o cálculo do tráfego projetado.

Tabela 3-24 – Tráfego Projetado

ANO	VP	ÓN	CS	CD	RSR
2021	309	13	22	14	1
2022	321	13	23	14	1
2023	334	14	24	15	1
2024	348	14	25	15	1
2025	360	15	26	16	1
2026	374	15	27	17	1
2027	387	16	28	17	1
2028	401	17	29	18	1
2029	416	17	30	19	1
2030	429	18	31	19	1
2031	443	19	32	20	2

Fonte: Arquivo Pessoal

Parâmetro N

Depois de feita a contagem de tráfego e calculada a TMDA, foi estimado o tráfego para os próximos anos, e calculado o número N.

O número N foi calculado pela metodologia da USACE, o Quadro acima mostra o fator veículo da metodologia. O Quadro abaixo mostra o cálculo do número N.

Tabela 3-25 – Fator de Veículo

MÉTODO USACE	VP	ÓN	CS	CD	RSR
	0	0,79	1,149	4,767	12,078

Fonte: Arquivo Pessoal



Tabela 3-26 – Cálculo do Número “N”

ANO	365*Fp*Fr	NÚMERO DE N - USACE		
		$\sum (V_i * F_{vi})$	ANUAL	ACUMULADO
2021	182,5	112,346	20503,0583	20503,05835
2022	182,5	117,237	21395,7838	41898,84216
2023	182,5	122,342	22327,3837	64226,22588
2024	182,5	127,669	23299,5511	87525,77699
2025	182,5	132,665	24211,3284	111737,1054
2026	182,5	137,856	25158,7903	136895,8956
2027	182,5	143,251	26143,3336	163039,2293
2028	182,5	148,857	27166,4098	190205,6391
2029	182,5	154,682	28229,5272	218435,1663
2030	182,5	160,131	29223,9063	247659,0726
2031	182,5	165,772	30253,3167	277912,3893

Fonte: Arquivo Pessoal



4 PROJETOS

4.1 Projeto Geométrico

Esta fase denominada de Projeto Executivo objetiva detalhar e consolidar o que foi apresentado e discutido na fase Preliminar de Pavimentação da Rua Tocantins, o presente especifica o segmento da região de Piên.

Este segmento, denominado de área de intervenção do projeto, tem uma extensão total de 413,45m.

Com a proposição acima descrita, os trabalhos foram desenvolvidos com o objetivo de enquadrar a rua dentro dos limites existente, respeitando as edificações lindeiras, com a função de atender o tráfego de local. Acima de tudo, para permitir a expansão ocupacional futura das áreas lindeiras, sem prejudicar a qualidade de trânsito da rua.

O eixo proposto para pavimentação foi traçado tendo em vista os muros existentes, procurou-se onde houvesse maior disponibilidade de espaço lateral.

4.1.1 Elementos da Seção Transversal

A plataforma da pista pavimentada é composta dos seguintes elementos:

- Pista de Rolamento 2 faixas de tráfego com 3,50 m cada.
- Calçada Nos dois lados da via com 1,50 m.



4.1.2 *Faixa de Domínio*

Por estar inserida numa região urbanizada, a faixa de domínio, de forma geral, é o limite dos muros.

4.2 Projeto de Terraplenagem

O projeto em questão objetiva a orientação dos serviços da terraplenagem e distribuição de materiais. A seguir, apresenta-se as diretrizes básicas que nortearam este projeto.

4.2.1 *Cortes*

Devido a qualidade do material encontrado no sub-leito, não foi necessária a utilização de empréstimo de jazidas, afim de suprir a deficiência de materiais para a execução das calçadas, corpo de aterro e camadas finais de aterros.

4.2.2 *Aterros*

Para as calçadas, corpo de aterro e camada final de terraplenagem, deverão ser empregados materiais proveniente do corte.

Sendo que para as área onde serão executadas as calçadas deve-se compactar com equipamento apropriado sem controle do grau de compactação, para a camada de corpo de aterro esta deve ser lançada



em camadas inferiores a 0,30 metros e aplicada a compactação até atingir a energia de 95% do proctor Normal, para a camada final de terraplenagem esta deve ser lançada em camadas inferiores a 0,20 metros e aplicada a compactação até atingir a energia de 100% do proctor Normal.

4.2.3 *Serviços Preliminares*

Previamente as operações de corte e aterro, deverão ser executadas as operações de preparação da área destinada a implantação do corpo estradal, o que compreende: a remoção da camada vegetal superficial e árvores, arbustos, tocos, entulhos e quaisquer outros considerados prejudiciais.

4.2.4 *Determinação de Volumes*

A metodologia utilizada para o cálculo de volumes foi a planimetria das seções transversais gabaritadas pelo processo de integração gráfica, cujos valores de área foram transportadas a planilhas abaixo.

O cálculo do volume é elaborado a partir das área das seções transversais, pela aplicação do método da média das área conforme fórmula abaixo:

$$V = \frac{A1 + A2}{2} \times \frac{L}{2}$$

O resultado é o volume dos prismas correspondentes as estacas em estudo.



4.2.5 Recomendações

Deverão ser seguidas as Instruções de Serviço do DNIT e as Especificações Complementares que fazem parte integrante deste projeto.

Tabela 4-1 – Especificações de Serviço

SERVIÇOS	ESPECIFICAÇÕES DE SERVIÇO
Serviços Preliminares	104/2009
Caminho de Serviço	105/2009
Corte	106/2009
Empréstimo	107/2009
Aterro	108/2009

Fonte: Arquivo Pessoal

4.3 Projeto de Drenagem

O Projeto de drenagem será desenvolvido com os dados obtidos dos estudos Hidrológicos e Topográficos, compreendendo o dimensionamento, a verificação hidráulica, a funcionalidade e o posicionamento das obras e dispositivos.

Este projeto tem como objetivo apresentar soluções para captação e condução da água que precipitam e escoam na área de abrangência do projeto. Nos segmentos com meio fio ou calçadas que confinam as águas pluviais, a drenagem pluvial está sendo coletada com caixas coletoras com boca de lobo e galerias de concreto.

4.3.1 Metodologia

Os trabalhos foram desenvolvidos segundo as diretrizes e instruções relacionadas a seguir (IPR-726):



- IS-203: Instrução de Serviço para Estudos Hidrológicos;
- IS-210: Instrução de Serviço para Projeto de Drenagem.

4.3.2 *Situação da Drenagem Existente*

Para este projeto não foi considerada a drenagem existente, pois não suprimi as necessidades mínimas exigidas.

4.3.3 *Dispositivos de Drenagem*

Para adequar o escoamento superficial da água, utilizou-se os dispositivos de drenagem superficial apresentados no Álbum de Projetos-tipos de Dispositivos de drenagem - DNIT.

Verificou-se a necessidade dos seguintes dispositivos:

- Meio-fio
- Caixas coletoras com boca de lobo e grelha de concreto
- Caixas de ligação e passagem - CLP;
- Galerias de concreto para águas pluviais.

4.3.4 *Cálculo da Vazão das Bacias*

Para o cálculo da vazão da bacia hidrográfica, foi escolhido o método racional que para bacias que não apresentam complexidade e que tenham até 2 km² de área de drenagem, é usual que a vazão de projeto seja determinada pelo Método Racional. Esse método foi introduzido em 1889 e é largamente utilizado nos Estados Unidos e em outros países. Embora tenha sido frequentemente sujeito a críticas acadêmicas por sua simplicidade, nenhum outro método foi desenvolvido dentro de um nível de aceitação geral. O



Método Racional, adequadamente aplicado, pode conduzir a resultados satisfatórios em projetos de drenagem urbana que tenham estruturas hidráulicas como galerias, bueiros etc., e ainda para estruturas hidráulicas projetadas em pequenas áreas rurais.

O Método é dado pela seguinte fórmula:

$$Q = 0,0028 . C . I . A$$

Onde:

$Q = \text{m}^3/\text{s}$

$A = \text{há}$

$I = \text{mm/h}$

$C = \text{Coeficiente de deflúvio.}$

Conforme recomenda a literatura foram checadadas algumas condições para o emprego deste método como:

- ✓ Planimetria da bacia para determinação de sua área. É importante notar que, em áreas urbanas, nem sempre a área da bacia é determinada pelo seu divisor de águas, sendo de ocorrência relativamente comum a transposição de águas pluviais de bacias vizinhas através de tubos e galerias;
- ✓ Existência de uma relação intensidade-duração-frequência representativa do regime de chuvas intensas na área;
- ✓ Escolha de um coeficiente de escoamento superficial representativo das condições futuras da bacia;
- ✓ Determinação do tempo de concentração, ou seja, o tempo de percurso da água desde o ponto mais distante da bacia hidrográfica até a seção de interesse. Após o tempo de concentração, toda a área da bacia estará contribuindo para o escoamento, desde que a duração da chuva excedente seja no mínimo igual ao tempo de concentração.

4.3.5 Dimensionamento Hidráulico

Foi utilizado o método de dimensionamento de condutos livres (canais), em condições de escoamento permanente e uniforme, feito com o auxílio de equações empíricas, também foi utilizado o software hidrom,



desenvolvido pelo professor e doutor em hidrologia Alvaro José Back e também o software canal, elaborado pela Universidade Federal de Viçosa.

4.3.6 Coeficiente de Rugosidade de Manning

A rugosidade pode ser determinada, porém, é um coeficiente que já foi objeto de vários estudos e podendo ser obtido de várias tabelas de literatura de estudos hidráulicos.

Tabela 4-2 – Coeficiente de Manning

TIPO DE CANAL		<i>n</i>		
	DESCRIÇÃO	Mínimo	Médio	Máximo
CONCRETO	Acabado a colher de pedreiro	0,011	0,013	0,015
	Acabado a desempenadeira	0,013	0,015	0,016
	Acabado com areia grossa	0,015	0,012	0,020
	Sem acabamento	0,014	0,017	0,020
	Lançado com seção regularizada	0,016	0,019	0,023
	Lançado com seção ondulada	0,018	0,022	0,025
	Sobre rocha bem escavada	0,017	0,020	0,023
	Sobre rocha irregular	0,022	0,027	0,030

Fonte: Drenagem e Controle da Erosão Urbana (Chow, V.T), Champagnat,1997.

Para o coeficiente de rugosidade de Manning (*n*) foram consideradas a seguinte indicação, conforme o livro de Gestão de águas pluviais urbanas: “a prática usual no Brasil é utilizar um coeficiente de rugosidade de Manning, de 0,013 para o cálculo de canais e galerias. Porém, esse valor é adequado para tubos de concreto novos, mas não é representativo das reais condições de funcionamento de condutos reais.

Depois de poucos anos de funcionamento, as condições dos condutos/canais e das juntas começam a se deteriorar, e, mesmo em canais com boas condições de manutenção, é inevitável a presença de sedimentos e outros materiais que aumentam a resistência ao escoamento das águas. Porém, pelos considerados do parágrafo anterior, um *n* de Manning de 0,015



a 0,016 é bem mais adequado para simular as condições de funcionamento da rede de drenagem durante a sua vida útil.

Consultando a literatura a respeito de dimensionamentos de canais se obteve como coeficiente de rugosidade de Manning - n para Concreto acabado a desempenadeira:

- mínimo = 0,013;
- normal = 0,015;
- máximo = 0,016;

4.3.7 *Relação de Enchimento*

As galerias serão projetadas como condutos livres e deverão ser obedecidas em projeto as seguintes condições:

Tabela 4-3 – Relação Y/D

<i>Tipo de conduto</i>	<i>Relação de enchimento</i>
Galerias e ramais circulares	$Y/D \leq 0,85$
Galerias retangulares fechadas	$Y/D \leq 0,90$
Canaletas retangulares abertas	$Y/D \leq 0,80$
Canaletas circulares abertas (meia calha)	$Y/D \leq 0,30$

Fonte: Drenagem e Controle da Erosão Urbana (Chow, V.T), Champagnat,1997.

4.3.8 *Equação de Dimensionamento*

As seguintes equações foram utilizadas para a determinação das dimensões mais apropriadas do canal:

4.3.8.1 Equação de Manning – Velocidade

$$V = [1/n (R_H)^{2/3} (i)^{1/2}]$$



Onde:

V – Velocidade média (m/s);

n – Coeficiente de rugosidade de Manning;

RH – Raio hidráulico (m);

i – Declividade média (m/m);

4.3.8.2 Raio Hidráulico – RH

O raio hidráulico sendo uma grandeza linear e característico típico do escoamento foi definido como sendo o quociente da área molhada pelo perímetro molhado da seção do escoamento. Dada por:

$$R_H = [A_m / P_m] ,$$

Onde:

R_H – Raio hidráulico (m);

A_m – Área molhada (m^2);

P_m – Perímetro molhado (m);

4.3.8.3 Declividade Média

A declividade média – i – do trecho do canal (galeria) executado dada pelo quociente entre o desnível do fundo do canal (diferença de cotas de montante e jusante – h) e o seu comprimento (L), medido no plano horizontal. Obtido:

$$i = [h / L]$$

Onde:

i – Declividade média (m/m);

h – Diferença de cotas (m);

L – Comprimento do trecho em estudo;



4.4 Projeto de Pavimentação;

O Projeto de Pavimentação desenvolvido definiu a seção transversal do pavimento, em tangente e em linha reta, suas espessuras ao longo do trecho, bem como o estabelecimento do tipo do pavimento, definindo geometricamente as diferentes camadas componentes, estabelecendo os materiais constituintes.

O Projeto de Pavimentação Asfáltica da Rua Tocantins, no município de Piên, com extensão de 413,446 metros, seguiu as orientações dos métodos preconizados pelo DEINFRA.

O objetivo do projeto de pavimentação é a de estudar e apresentar a melhor estrutura para o pavimento, analisando sob o ponto de vista técnico e econômico, de forma a aperfeiçoar a solução proposta no tocante aos aspectos técnicos com a maior economia possível.

De forma geral, a estrutura dimensionada deverá atender as seguintes características:

- ♦ Dar conforto ao usuário;
- ♦ Resistir e distribuir os esforços verticais oriundos do tráfego;
- ♦ Resistir aos esforços horizontais;
- ♦ Ser impermeável, evitando a infiltração das águas superficiais;
- ♦ Melhorar a qualidade de vida da população e do sistema viário.

4.4.1 Dimensionamento do Pavimento.

O dimensionamento do pavimento foi desenvolvido de acordo com o método de projeto de Pavimentos Flexíveis do DNER de 1979, da autoria do Engº Murillo Lopes de Souza.

Relativamente aos materiais integrantes do pavimento, são adotados coeficientes de equivalência estrutural tomando por base os



resultados obtidos na Pista Experimental da AASHTO, com modificações julgadas oportunas.

Os coeficientes estruturais utilizados foram baseados na Tabela abaixo:

Tabela 4-4 – Coeficiente dos Componentes do Pavimento

COMPONENTES DO PAVIMENTO	COEFICIENTE
Base ou revestimento de concreto betuminoso	2,00
Base ou revestimento pré-misturado a quente, de graduação	1,70
Base ou revestimento pré-misturado a frio, de graduação	1,40
Base ou revestimento betuminoso por penetração	1,20
Camadas granulares	1,00
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 45 kg/cm	1,70
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 45 kg/cm e 28 kg/cm	1,40
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 28 kg/cm e 21 kg/cm	1,20

Fonte: Arquivo Pessoal

A Capacidade de Suporte do subleito, e dos materiais constituintes do pavimento é dada pelo CBR, adotando-se o método de ensaio preconizado pelo DNER, em corpos-de-prova indeformados ou moldados em laboratório para as condições de massa específica aparente e umidade especificada para o serviço.

4.4.2 Dados dos Estudos de Tráfego e Geotécnicos.

♦ Número de Solicitações no Eixo Padrão = N

O Valor de N foi obtido conforme descrito nos estudos de tráfego e apresentou o seguinte valor:

$$N = 2,78 \text{ E}+05$$

♦ Índice de Suporte Califórnia IS Cp

O ISC de Projeto foi obtido conforme descrito nos Estudos Geotécnicos e apresentou o seguinte valor:

$$\text{ISC projeto} = 5,68\%$$



4.4.3 Característica das Camadas do Pavimento

Para o dimensionamento da estrutura do pavimento da rua objeto deste projeto, adotaram-se os seguintes dados:

- ◆ Subleito → CBRp = 5,68%
- ◆ Sub-Base → CBR = 20,00%
- ◆ Base → CBR = 80,00%

Coefficientes Estruturais

- ◆ Revestimento Concreto Betuminoso → KR = 2,00
- ◆ Base Granular → KB = 1,00
- ◆ Sub-base Granular → KSB = 1,00

4.4.4 Determinação da Espessura do Revestimento

Em função do número de repetições de eixo padrão adotado anteriormente ($N =$), foi possível determinar a espessura e o tipo de revestimento a ser adotado.

Tabela 4-5 – Espessura do Revestimento

N	Espessura do Revestimento Betuminoso
$N \leq 10^6$	Tratamentos superficiais betuminosos
$10^6 < N \leq 5 \times 10^6$	Revestimentos betuminosos com 5,0 cm de espessura
$5 \times 10^6 < N \leq 10^7$	Concreto betuminoso com 7,5 cm de espessura
$10^7 < N \leq 5 \times 10^7$	Concreto betuminoso com 10,0 cm de espessura
$N > 5 \times 10^7$	Concreto betuminoso com 12,5 cm de espessura

Fonte: DNIT 2006

De acordo com a Tabela acima, como pode ser observado, em função do número de “N” obtém-se como revestimento apenas um tratamento superficial. Porém adota-se uma espessura de 5,00 cm de revestimento em Concreto Betuminoso.



$$R = 5,00 \text{ cm}$$

4.4.5 Determinação das Camadas Granulares

♦ Espessura da Camada de Base

$$KR \cdot R + KB \cdot B \geq H20$$

$$2 \times 5 + 1 \times B \geq 25$$

$$B = 15 - \text{Adota-se } 0,15 \text{ m}$$

♦ Espessura da Camada de Sub-Base

$$KR \cdot R + KB \cdot B + KS \cdot h20 \geq Hn$$

$$2 \times 5 + 1 \times 15 + 1 \times h20 \geq 50$$

$$SB = 25 \text{ Adota-se } 0,25 \text{ m}$$

Desta forma, pelo dimensionamento das camadas através do Método do DNER, obtiveram-se os seguintes valores:

Tabela 4-6 – Resumo das Espessuras do Pavimento

Camada	Material	Espessura
Revestimento	Concreto Betuminoso	0,05 m
Base	Brita Graduada	0,15 m
Sub-Base	Macadame Seco	0,25 m
Espessura Total do Pavimento		0,45 m

Fonte: Arquivo Pessoal

4.5 Projetos De Acessibilidade

Este documento estabelece critérios e parâmetros técnicos a serem observados quanto ao projeto, construção, instalação e adaptação do meio urbano e rural, e de edificações às condições de acessibilidade.



No estabelecimento desses critérios e parâmetros técnicos foram consideradas diversas condições de mobilidade e de percepção do ambiente, com ou sem a ajuda de aparelhos específicos, como próteses, aparelhos de apoio, cadeiras de rodas, bengalas de rastreamento, sistemas assistivos de audição ou qualquer outro que venha a complementar necessidades individuais.

Este documento visa proporcionar a utilização de maneira autônoma, independente e segura do ambiente, edificações, mobiliário, equipamentos urbanos e elementos à maior quantidade possível de pessoas, independentemente de idade, estatura ou limitação de mobilidade ou percepção.

As áreas técnicas de serviço ou de acesso restrito, como casas de máquinas, barriletes, passagem de uso técnico etc., não necessitam ser acessíveis.

As edificações residenciais multifamiliares, condomínios e conjuntos habitacionais necessitam ser acessíveis em suas áreas de uso comum. As unidades autônomas acessíveis são localizadas em rota acessível.

NOTA Para serem considerados acessíveis, todos os espaços, edificações, mobiliários e equipamentos urbanos que vierem a ser projetados, construídos, montados ou implantados, bem como as reformas e ampliações de edificações e equipamentos urbanos, atendem ao disposto nesta Norma.

4.5.1 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação deste documento. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

- ✓ ABNT NBR 5410, Instalações elétricas de baixa tensão
- ✓ ABNT NBR 9077, Saídas de emergência em edifícios
- ✓ ABNT NBR 10152, Níveis de ruído para conforto acústico – Procedimento



- ✓ ABNT NBR 10283, Revestimentos eletrolíticos de metais e plásticos sanitários – Requisitos e métodos de ensaio
- ✓ ABNT NBR 10898, Sistema de iluminação de emergência
- ✓ ABNT NBR 11003, Tintas – Determinação da aderência
- ✓ ABNT NBR 11785, Barra antipânico – Requisitos
- ✓ ABNT NBR 13434 (todas as partes), Sinalização de segurança contra incêndio e pânico
- ✓ ABNT NBR 13713, Instalações hidráulicas prediais – Aparelhos automáticos acionados mecanicamente e com ciclo de fechamento automático – Requisitos e métodos de ensaio
- ✓ ABNT NBR 14718, Guarda-corpos para edificação
- ✓ ABNT NBR 15097 (todas as partes), Aparelho sanitário de material cerâmico
- ✓ ABNT NBR 15250, Acessibilidade em caixa de auto-atendimento bancário
- ✓ ABNT NBR 15599, Acessibilidade – Comunicação na prestação de serviços
- ✓ ABNT NBR ISO 9386 (todas as partes), Plataformas de elevação motorizadas para pessoas com mobilidade reduzida – Requisitos para segurança, dimensões e operação
- ✓ ABNT NBR NM 313, Elevadores de passageiros – Requisitos de segurança para construção e instalação – Requisitos particulares para a acessibilidade das pessoas, incluindo pessoas com deficiência ABNT NBR IEC 60529, Graus de proteção para invólucros de equipamentos elétricos (código IP)
- ✓ ASTM C609-07, Measurement of light reflectance value and small color differences between pieces of ceramic tile

4.5.2 Termos, definições

Para os efeitos deste documento, aplicam-se os seguintes termos, definições e abreviaturas:

- **ACESSIBILIDADE:** possibilidade e condição de alcance, percepção e entendimento para utilização, com segurança e autonomia, de espaços, mobiliários, equipamentos urbanos, edificações, transportes, informação e comunicação, inclusive seus sistemas e tecnologias, bem como outros serviços e instalações abertos ao público, de uso público ou privado de uso coletivo, tanto na zona urbana como na rural, por pessoa com deficiência ou mobilidade reduzida.
- **ACESSÍVEL:** Espaços, mobiliários, equipamentos urbanos, edificações, transportes, informação e comunicação, inclusive seus sistemas e tecnologias ou elemento que possa ser alcançado, acionado, utilizado e vivenciado por qualquer pessoa.



- **ADAPTÁVEL:** Espaço, edificação, mobiliário, equipamento urbano ou elemento cujas características possam ser alteradas para que se torne acessível
- **ADAPTADO:** Espaço, edificação, mobiliário, equipamento urbano ou elemento cujas características originais foram alteradas posteriormente para serem acessíveis.
- **ADEQUADO:** Espaço, edificação, mobiliário, equipamento urbano ou elemento cujas características foram originalmente planejadas para serem acessíveis.
- **AJUDA TÉCNICA:** Produtos, equipamentos, dispositivos, recursos, metodologias, estratégias, práticas e serviços que objetivem promover a funcionalidade, relacionada à atividade e à participação da pessoa com deficiência ou mobilidade reduzida, visando a sua autonomia, independência, qualidade de vida e inclusão social.

NOTA Esse termo também pode ser denominado “tecnologia assistiva”.

- **ÁREA DE APROXIMAÇÃO:** Espaço sem obstáculos, destinado a garantir manobra, deslocamento e aproximação de todas as pessoas, para utilização de mobiliário ou elemento com autonomia e segurança.
- **ÁREA DE CIRCULAÇÃO:** Espaço livre de obstáculos, destinado ao uso de todas as pessoas.
- **ÁREA DE DESCANSO:** Área adjacente e interligada às áreas de circulação interna ou externa às edificações, destinada a usuários que necessitem de paradas temporárias para posterior continuação do trajeto.
- **ÁREA DE REFÚGIO OU RESGATE:** Área com acesso direto para uma saída, destinada a manter em segurança pessoas com deficiência ou com mobilidade reduzida, enquanto aguardam socorro em situação de sinistro.
- **ÁREA DE TRANSFERÊNCIA:** Espaço livre de obstáculos, correspondente no mínimo a um módulo de referência, a ser utilizado para transferência por pessoa com deficiência ou mobilidade reduzida, observando as áreas de circulação e manobra.
- **CALÇADA:** Parte da via, normalmente segregada e em nível diferente, não destinada à circulação de veículos, reservada ao trânsito de pedestres e, quando possível, à implantação de mobiliário, sinalização, vegetação, placas de sinalização e outros fins.
- **CALÇADA REBAIXADA:** Rampa construída ou implantada na calçada, destinada a promover a concordância de nível entre estes e o leito carroçável.
- **CONTRASTE:** Diferença perceptível visual, tátil ou sonora.
- **DESENHO UNIVERSAL:** Concepção de produtos, ambientes, programas e serviços a serem utilizados por todas as pessoas, sem necessidade de adaptação ou projeto específico, incluindo os recursos de tecnologia assistiva.

NOTA O conceito de desenho universal tem como pressupostos: equiparação das possibilidades de uso, flexibilidade no uso, uso simples e intuitivo, captação da informação, tolerância ao erro, mínimo esforço físico, dimensionamento de espaços para acesso, uso e interação de todos os usuários. É composto por sete princípios, descritos no Anexo A.



- **ELEMENTO:** Qualquer dispositivo de comando, acionamento, comutação ou comunicação, como, por exemplo, telefones, intercomunicadores, interruptores, torneiras, registros, válvulas, botoeiras, painéis de comando, entre outros.
- **EQUIPAMENTO URBANO:** Todos os bens públicos e privados, de utilidade pública, destinados à prestação de serviços necessários ao funcionamento da cidade, em espaços públicos e privados.
- **FAIXA ELEVADA:** Elevação do nível do leito carroçável composto de área plana elevada, sinalizada com faixa para travessia de pedestres e rampa de transposição para veículos, destinada a nivelar o leito carroçável às calçadas em ambos os lados da via.
- **FAIXA DE TRAVESSIA DE PEDESTRES:** Sinalização transversal ao leito carroçável, destinada a ordenar e indicar os deslocamentos dos pedestres para a travessia da via.
- **FATORES DE IMPEDÂNCIA:** Elementos ou condições que possam interferir no fluxo de pedestres, como, por exemplo, mobiliário urbano, entradas de edificações junto ao alinhamento, vitrines junto ao alinhamento, vegetação, postes de sinalização, entre outros.
- **FOCO DE PEDESTRES:** Indicação luminosa de permissão ou impedimento de locomoção na faixa apropriada.
- **GUIA DE BALIZAMENTO:** Elemento edificado ou instalado junto aos limites laterais das superfícies de piso, destinado a definir claramente os limites da área de circulação de pedestres.
- **IMPRATICABILIDADE:** Condição ou conjunto de condições físicas ou legais que possam impedir a adaptação de edificações, mobiliário, equipamentos ou elementos à acessibilidade.
- **LINHA-GUIA:** Qualquer elemento natural ou edificado que possa ser utilizado como referência de orientação direcional por todas as pessoas, especialmente as com deficiência visual.
- **LOCAL DE REUNIÃO:** Espaço interno ou externo que acomode grupo de pessoas reunidas para atividades de lazer, cultural, política, social, educacional, religiosa ou para consumo de alimentos e bebidas.
- **MOBILIÁRIO URBANO:** Conjunto de objetos existentes nas vias e nos espaços públicos, superpostos ou adicionados aos elementos de urbanização ou de edificação, de forma que sua modificação ou seu traslado não provoque alterações substanciais nesses elementos, como semáforos, postes de sinalização e similares, terminais e pontos de acesso coletivo às telecomunicações, fontes de água, lixeiras, toldos, marquises, bancos, quiosques e quaisquer outros de natureza análoga.
- **PASSEIO:** Parte da calçada ou da pista de rolamento, neste último caso separada por pintura ou elemento físico, livre de interferências, destinada à circulação exclusiva de pedestres e, excepcionalmente, de ciclistas.
- **PISO TÁTIL:** Piso caracterizado por textura e cor contrastantes em relação ao piso adjacente, destinado a constituir alerta ou linha-guia, servindo de orientação, principalmente, às pessoas com deficiência visual ou baixa visão. São de dois tipos: piso tátil de alerta e piso tátil direcional.



- **RAMPA:** Inclinação da superfície de piso, longitudinal ao sentido de caminamento, com declividade igual ou superior a 5 %.
- **REFORMA:** Intervenção física em edificação, mobiliário, equipamento urbano ou elemento, que implique a modificação de suas características estruturais e funcionais.
- **ROTA ACESSÍVEL:** Trajeto contínuo, desobstruído e sinalizado, que conecte os ambientes externos ou internos de espaços e edificações, e que possa ser utilizado de forma autônoma e segura por todas as pessoas, inclusive aquelas com deficiência e mobilidade reduzida. A rota acessível pode incorporar estacionamentos, calçadas rebaixadas, faixas de travessia de pedestres, pisos, corredores, escadas e rampas, entre outros.
- **ROTA DE FUGA:** Trajeto contínuo, devidamente protegido, constituído por portas, corredores, antecâmaras, passagens externas, balcões, vestíbulos, escadas, rampas ou outros dispositivos de saída ou combinações destes, a ser percorrido pelo usuário, em caso de sinistro de qualquer ponto da edificação, até atingir uma área segura.
- **SERVIÇO ASSISTIDO:** Apoio para auxiliar qualquer pessoa com dificuldade de circular no ambiente ou de utilizar algum equipamento.
- **USO COMUM:** Espaços, salas ou elementos, externos ou internos, disponíveis para o uso de um grupo específico de pessoas (por exemplo, salas em edifício de escritórios, ocupadas geralmente por funcionários, colaboradores e eventuais visitantes).
- **USO PÚBLICO:** Espaços, salas ou elementos externos ou internos, disponíveis para o público em geral. O uso público pode ocorrer em edificações ou equipamentos de propriedade pública ou privada.
- **USO RESTRITO:** Espaços, salas ou elementos internos ou externos, disponíveis estritamente para pessoas autorizadas (por exemplo, casas de máquinas, barriletes, passagem de uso técnico e outros com funções similares).
- **VESTIÁRIOS:** Cômodo para a troca de roupa, podendo ser em conjunto com banheiros ou sanitários

NOTA Os termos barreiras, pessoa com deficiência e pessoa com mobilidade reduzida estão definidos em legislação vigente.

4.6 Projetos de Sinalização:

4.6.1 Sinalização Horizontal;



É um subsistema da sinalização viária que se utiliza de linhas, marcações, símbolos e legendas, pintados ou apostos sobre o pavimento das vias.

Têm como função organizar o fluxo de veículos e pedestres; controlar e orientar os deslocamentos em situações com problemas de geometria, topografia ou frente a obstáculos; complementar os sinais de regulamentação, advertência ou indicação.

Faixa Contínua são linhas sem interrupção pelo trecho da via onde estão demarcando; podem estar longitudinalmente ou transversalmente opostas à via.

Tracejada ou Seccionada são linhas tracejadas com espaçamentos de extensão igual ou maior que o traço.

Símbolos e Legendas são informações escritas ou desenhadas no pavimento indicando uma situação ou complementando uma sinalização vertical existente

A cor amarela regula os fluxos de sentidos opostos, delimitação de espaços proibidos para estacionamento e/ou parada e na marcação de obstáculos. Vermelha é para regulação de espaço destinado ao deslocamento de bicicletas leves (ciclovias). Símbolos (Hospitais e Farmácias – cruz). Branca é para regulação de fluxos de mesmo sentido; delimitação de espaços especiais, de trechos de vias, destinados ao estacionamento regulamentado de veículos em condições especiais; marcação de faixa de pedestres; pintura de símbolos e legendas. Azul para pinturas de símbolos em áreas especiais de estacionamento ou de parada para embarque e desembarque e Preta: proporcionar contraste entre o pavimento e a pintura.

4.6.1.1 Sinalização Horizontal a Base de Tinta Acrílica



I. Especificações Técnicas.

Esta especificação fixa as condições exigidas da empresa contratada, quanto à tinta à base de resina acrílica a ser utilizada na demarcação viária.

II. Documentos Complementares.

Na aplicação desta especificação é necessário consultar as seguintes Normas da ABNT:

- NBR 11862;
- NBR-15438;
- NBR-16184;
- NBR 7396;

III. Requisitos para a Tinta Acrílica, NBR 11862

A tinta deve ser fornecida para uso em superfície de pavimento de concreto asfáltico e /ou de blocos sextavados de concreto (bloket), após a abertura do recipiente, não deverá apresentar sedimentos, natas ou grumos. Deve ser suscetível de rejuvenescimento mediante aplicação de nova camada e deve estar apta a ser aplicada nas seguintes condições:

- Temperatura entre 5°C e 40°C;
- Umidade relativa do ar até 80%;

A tinta deve estar em condições de ser aplicada por máquinas apropriadas e ter a consistência especificada, sem ser necessária a adição de outro aditivo qualquer. Pode ser aplicada em espessuras, quando úmida, variáveis de 0,4 a 0,9mm; A tinta quando aplicada na quantidade especificada, deve recobrir perfeitamente o pavimento e permitir a liberação do tráfego no período máximo de tempo de 30 minutos.

A tinta deve manter integralmente a sua coesão e cor, após aplicação no pavimento; a tinta aplicada, após secagem física total, deve apresentar plasticidade e características de adesividade ao pavimento, e produzir película seca, fosca e de aspecto uniforme, sem apresentar fissuras, gretas ou descascamento durante o período de vida útil.



A tinta para demarcação viária a base de resina acrílica deve atender aos Requisitos Quantitativos e Qualitativos conforme as tabelas da NBR 11862 da ABNT.

Deve atender às disposições da NBR 15438/06.

IV. Requisitos Específicos

Requisitos quantitativos para tinta branca e amarela pela NBR 11 862

Tabela 4-7 – Quantitativos Tinta Acrílica

Requisitos – Tinta Acrílica	Mínimo	Máximo
Consistência	80	95
Estabilidade	-	5
Matéria não Volátil	62,8	-
Pigmento	40	50
Veículo não Volátil	38	-
Tempo de Secagem	-	20
Resistência a Abrasão	80	-
Massa específica	1,30	1,45
Brilho	-	20

Fonte: Arquivo DETRAN

Requisitos quantitativos para tinta branca e amarela pela NBR 12 935

Tabela 4-8 – Quantitativos Resina Livre

Requisitos – Resina livre	Mínimo	Máximo
Consistência	75	95
Estabilidade	-	10
Tempo de Secagem	-	20
Resistência a Abrasão	60	-
Massa específica	1,35	-
Brilho	-	20

Fonte: Arquivo DETRAN

Requisitos qualitativos para tinta branca e amarela pela NBR 11 862:



Tabela 4-9 – Qualitativo Tinta Acrílica

Requisitos – Tinta Acrílica	
Resistência à água	Inalterada
Sangramento	Ausente
Flexibilidade	Inalterada
Integridade	Inalterada
Resistência ao calor	Inalterada
Identificação do veículo não volátil	O espectrograma de infravermelho deve apresentar bandas características predominantes de resinas acrílicas e estireno.
Resistência ao intemperismo – 400 h - cor - integridade	Leve alteração Inalterada

Fonte: Arquivo DETRAN

Tabela 4-10 – Qualitativo Resina Livre

Requisitos – Resina livre	
Cor (notação Munsell)	N 9,5 (tolerância N 9,0)
Branca	
Amarela	10 YR 7,5/14 (tolerância 10 YR 6,5/14 e 8,5 YR 7,5/14)
Preta	N 0,5
Azul	5 PB 2/8 (tolerância 2,5 PB 4/10 e 10 B 4/8)
Vermelha	7,5 R 4/14 (tolerância 7,5 R 5/10 e 5,5 R 5/12)
Resistência à luz (100 h)	Cor levemente alterada
Resistência à água	Inalterada
Sangramento	Ausente
Flexibilidade	Inalterada
Integridade	Inalterada
Resistência ao calor	Inalterada

Fonte: Arquivo DETRAN

A retrorrefletorização inicial mínima da sinalização deverá ser de 250 mcd/lux.m² para o branco e 150 mcd/lux.m² para o amarelo, sendo que esses valores devem se manter por um período não inferior a 30 dias após conclusão do serviço e se manter com 80% dos valores iniciais no período compreendido entre 30 e 60 dias.

As microesferas devem ser distribuídas uniformemente sobre a superfície da faixa e devem estar suficientemente ancoradas, ou seja, com 60% do seu diâmetro imerso no material.

4.6.1.2 Tachões e Mini Tachões



Os tachões e mini-tachões com elementos refletivos são dispositivos auxiliares à sinalização horizontal, fixados na superfície do pavimento, que têm como função básica a canalização de tráfego e a implantação espaçada e seqüencial. Visam a delimitar uma linha que caracterize condições de restrição parcial quanto a ultrapassagem. São utilizados também nos segmentos que necessitem de redução da velocidade nas rodovias.

O material dos tachões e mini-tachões devem suportar carga de no mínimo 1500 kgf.

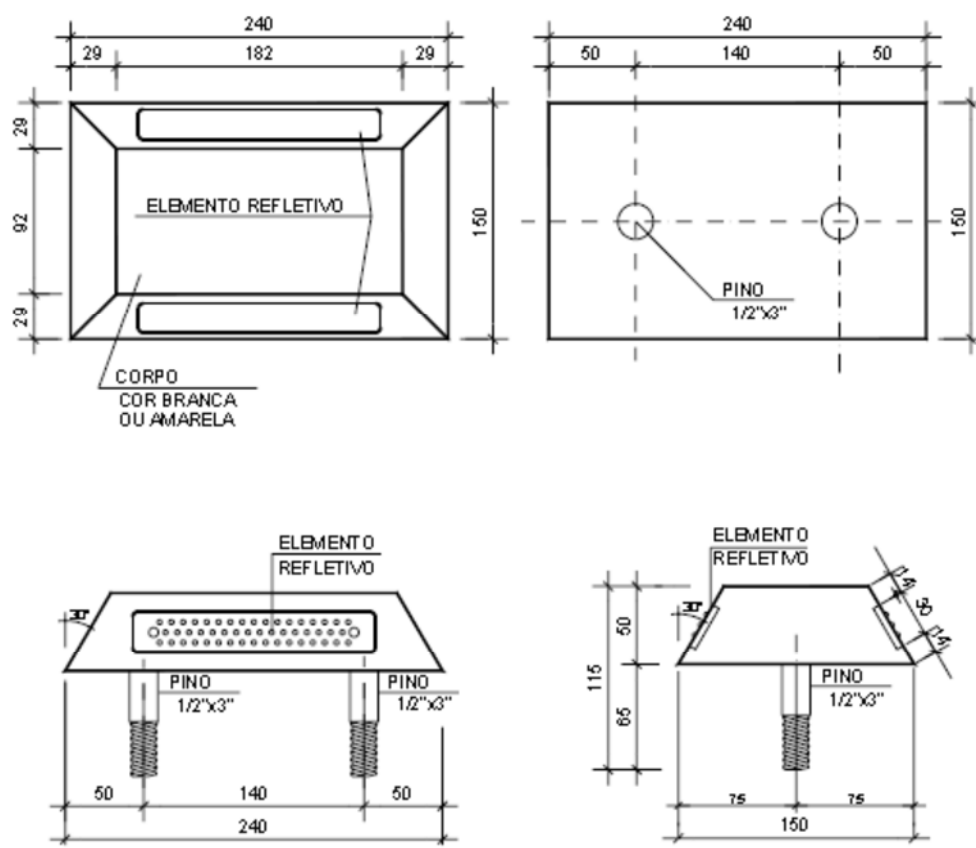
O corpo deve ser de material organo-inorgânico à base de resinas sintéticas e materiais de enchimento constituídos de minerais de cor amarela permanente, contendo na base estrutura em aço 1010/1020, tela de nylon, para absorção de impactos, e dois pinos de fixação com barra transversal.

Pino de fixação deve ser constituído de parafusos de rosca completa, aço 1010/1020, com proteção contra a oxidação devendo ser parte do corpo do tachão ou mini-tachão, no mesmo material, eliminando qualquer forma de fixação entre os pinos e o tachão ou mini-tachão após a fabricação.

Deve ser constituído por elementos refletivos de vidro lapidado e espelhado, ou outro material com características de dureza, resistência à abrasão e retro-refletividade superior ao vidro lapidado, incrustados em suporte de ABS, fixados por meio de rebites e cola.

A cola é constituída de material sintético, pré-acelerado, à base de resinas de poliéster de cura rápida e oferecer perfeita aderência dos dispositivos ao pavimento de concreto ou asfáltico; seu tempo de secagem não pode ser superior a 45 minutos.

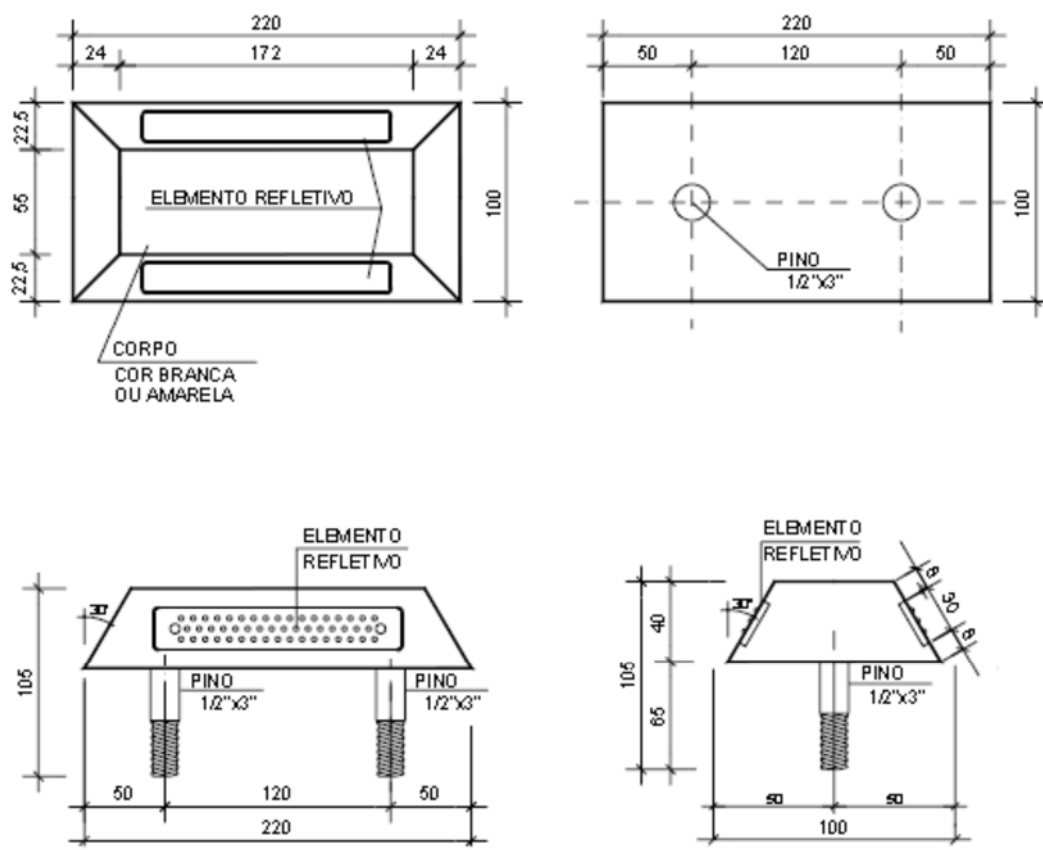
As dimensões recomendadas são as apresentadas nas figuras abaixo.



Obs.:

NO TACHÃO BIDIRECIONAL, EXISTE ELEMENTO REFLETIDO DOS DOIS LADOS DA PEÇA.
NO MONODIRECIONAL, O ELEMENTO ESTÁ PRESENTE EM APENAS UM DOS LADOS.

Figura 4-1 - Tachão Refletivo com Pino de Fixação



Obs.:

NO MINI-TACHÃO BIDIRECIONAL, EXISTE ELEMENTO REFLETIDO DOS DOIS LADOS DA PEÇA.
NO MONODIRECIONAL, O ELEMENTO ESTÁ PRESENTE EM APENAS UM DOS LADOS.

Figura 4-2 - Mini-tachão Refletivo com Pino de Fixação

4.6.2 Sinalização Vertical;

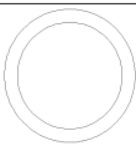
É um subsistema da sinalização viária cujo meio de comunicação está na posição vertical, normalmente em placa, fixado ao lado ou suspenso sobre a pista, transmitindo mensagens de caráter permanente e, eventualmente, variáveis, através de legendas e/ou símbolos pré-reconhecidos e legalmente instituídos.

4.6.2.1 Sinalização de regulamentação

Tem por finalidade informar aos usuários as condições, proibições, obrigações ou restrições no uso das vias. Suas mensagens são imperativas e o desrespeito a elas constitui infração.

A forma padrão do sinal de regulamentação é a circular, e as cores são vermelha, preta e branca.

Tabela 4-11 – Características dos Sinais de Regulamentação

Forma		Cor	
 OBRIGAÇÃO/ RESTRICÇÃO	 PROIBIÇÃO	Fundo	Branca
		Símbolo	Preta
		Tarja	Vermelha
		Orla	Vermelha
		Letras	Preta

Fonte: Arquivo DENATRAN

Constituem exceção quanto à forma, os sinais R-1 – Parada Obrigatória e R-2 – Dê a Preferência, com as características

Tabela 4-12 – Características dos Sinais de Regulamentação

Sinal		Cor	
Forma	Código		
	R-1	Fundo	Vermelha
		Orla interna	Branca
		Orla externa	Vermelha
		Letras	Branca
	R-2	Fundo	Branca
		Orla	Vermelha

Fonte: Arquivo DENATRAN

Devem ser observadas as dimensões mínimas dos sinais, conforme o ambiente em que são implantados, considerando-se que o aumento no tamanho dos sinais implica em aumento nas dimensões de orlas, tarjas e símbolos.

4.6.2.2 Sinalização de Advertência

Tem por finalidade alertar os usuários da via para condições potencialmente perigosas, indicando sua natureza.

A forma padrão dos sinais de advertência é quadrada, devendo uma das diagonais ficar na posição vertical. À sinalização de advertência estão associadas as cores amarela e preta.

Tabela 4-13 – Características dos Sinais de Advertência

Forma	Cor	
	Fundo	Amarela
	Símbolo	Preta
	Orla interna	Preta
	Orla externa	Amarela
	Legenda	Preta

Fonte: Arquivo DENATRAN

Devem ser observadas as dimensões mínimas dos sinais, conforme a via em que são implantados, considerando-se que o aumento no tamanho dos sinais implica em aumento nas dimensões de orlas e símbolos.

4.6.3 *Sinalização de Obras;*

A execução de serviços de manutenção do pavimento e de obras em rodovias, em especial, assim como a ocorrência de situações de emergência, são fatores que determinam o surgimento de problemas de fluidez e segurança na circulação de veículos. Situações deste tipo constituem-se em fatos imprevistos para quem está dirigindo ao longo da rodovia, em condições de velocidade relativamente constantes.

Além de um adequado planejamento para a execução desses tipos de obras e do desenvolvimento de projetos de desvio de trânsito, cuidado



especial deve ser dado à sinalização para que se obtenha um controle seguro do fluxo de tráfego.

Seguindo esse pressuposto, uma sinalização para as obras em rodovias deve:

- Advertir, com a necessária antecedência, a existência de obras ou situações de emergência adiante e a situação que se verificará na pista de rolamento;
- Regular a velocidade e outras condições para a circulação segura;
- Canalizar e ordenar o fluxo de veículos junto à obra, de modo a evitar movimentos conflitantes, evitar acidentes e minimizar congestionamento;
- Fornecer informações corretas, claras e padronizadas aos usuários da via.

4.6.3.1 Condições Determinantes

A sinalização deve estar sempre adaptada às características da obra e da rodovia onde será implantada. Deve apresentar boa legibilidade, visibilidade e credibilidade. Dessa forma, as condições básicas que determinam a escolha do tipo e quantidade de sinais e dispositivos e suas características.

4.6.3.1.1 Duração da obra

A sinalização provisória deve ter características próprias, conforme o tempo necessário à execução das obras, que podem ser de curta ou longa duração.

Para as obras de curta duração, os dispositivos de sinalização devem, também, ser os mais portáteis possíveis, admitindo-se, porém,



dispositivos fixos e de maior porte. Para as de longa duração, a portabilidade perde importância como fator determinante na escolha dos dispositivos.

O fato gerador da necessidade da intervenção pode, também, ocorrer de forma não prevista (casos emergenciais), tais como desmoronamentos, acidentes ou erosão da pista. Nos casos de emergências, recomenda-se a utilização de dispositivos portáteis, possibilitando uma rápida implantação ou desativação da sinalização.

4.6.3.1.2 Mobilidade da obra

A sinalização de obras também se caracterizará por uma maior ou menor necessidade de adoção de dispositivos portáteis, conforme o evento determine a implantação de canteiros de obras móveis ou fixos.

4.6.3.1.3 Interferência no tráfego

A localização da obra na pista de rolamento determina a alteração da circulação de forma específica, conforme a situação bloqueie acostamento, faixas à direita, à esquerda, no centro ou toda a pista. Isso implica em variações na forma de sinalizar o trecho em obras, com o objetivo de canalizar adequadamente o fluxo de veículos.

4.6.3.1.4 Características da rodovia



Além da variação na localização da obra na pista, a característica do trecho da rodovia em obras também determinará a variação da sinalização, particularmente, nas seguintes condições:

- Rodovia de pista única, com uma ou duas faixas de circulação por sentido;
- Rodovia de pista dupla (com canteiro central), com duas ou mais faixas de circulação por sentido;
- Trecho de rodovia apresentando melhores ou piores condições de visibilidade.

4.6.3.1.5 Legibilidade e visibilidade

Tendo em vista a condição de imprevisibilidade da situação provocada pela ocorrência de obras ou emergências, a sinalização a ser implantada deve apresentar legibilidade e visibilidade. Para tanto, a sinalização provisória deve:

- Apresentar dimensões e características padronizadas;
- Ser implantada com critérios uniformes;
- Apresentar bom estado de conservação;
- Estar adaptada às condições atmosféricas, devendo ser sempre retrorrefletiva ou acompanhada de dispositivos luminosos, quando os canteiros de obras permanecerem ativados durante o período noturno ou estiverem implantados em locais sujeitos à neblina;
- Ser objeto de manutenção, enquanto perdurar a situação temporária.

4.6.3.1.6 Credibilidade



Como toda a sinalização de trânsito, a relativa a obras deve informar ao usuário a exata situação decorrente da implantação do canteiro de obras. Assim, o conjunto de sinais deve ser implantado de forma a transmitir com clareza e precisão as condições que serão encontradas adiante, tais como: a localização da obra, as consequências na circulação e o fim do trecho em obras.

A informação precisa através da sinalização, da real situação verificada, é fundamental para credibilidade das mensagens transmitidas e para a predisposição de obediência a determinações e orientações. Assim, é de fundamental importância informar o fim do trecho em obras, quando a condição normal da pista voltar a ocorrer.

4.6.3.2 Sinalização Vertical de Obras

Os dispositivos de sinalização vertical regularmente utilizados quando da ocorrência de obras, serviços de manutenção e conservação ou ainda de situações de emergências em rodovias.

A sinalização vertical temporária, utilizada quando da execução de obras, é composta principalmente de sinais de advertência e de regulamentação. Sinais de indicação são necessários quando a localização das obras determina a necessidade de desvios de fluxos de veículos.

A aplicação conjunta desses sinais tem por objetivo advertir os usuários sobre as condições do tráfego na via, regulamentar a circulação de trânsito e fornecer indicações necessárias ao seu deslocamento.

4.6.3.2.1 Cores



Os sinais verticais temporários são apresentados com as seguintes cores:

- Sinais de regulamentação: fundo branco, orla e tarja vermelhas e símbolos pretos, com exceção do sinal de parada obrigatória R-1;
- Sinais de advertência: fundo laranja e orla, legendas e símbolos pretos;
- Sinais de indicação: fundo laranja e orla, legendas e símbolos pretos.

4.6.3.2.2 Dimensões

Os sinais temporários de regulamentação e advertência devem ter as seguintes dimensões:

- 1,20 m para rodovias de classe 0 e IA;
- 1,00 m para rodovias de classe IB;
- 0,80 m para rodovias de classe II, III e IV.

Essas medidas se referem a:

- Distância entre lados opostos, no sinal de Parada Obrigatória, R-1;
- Lado do sinal Dê a Preferência, R-2;
- Diâmetro de sinais circulares de regulamentação;
- Lado do quadrado dos sinais de advertência.

Os sinais temporários de indicação de obras devem ter dimensões compatíveis com o número de faixas e com a classe da rodovia, empregando altura de letra apropriada na diagramação das legendas.

4.6.3.2.3 Posicionamento das placas

O posicionamento das placas de sinalização de obras pode variar conforme o período de duração das obras e se as obras são em um local



específico ou se são móveis, como por exemplo, a execução de pintura de faixas.

No caso de obras de longa duração, num local específico, as placas de sinalização de obras podem ser instaladas na margem da via, conforme o estabelecido no Manual de Sinalização Rodoviária do

DNIT, ou até mesmo na própria pista, dependendo da situação.

No caso de obras móveis, de reparos de curta duração ou emergências, as placas de sinalização podem ser colocadas sobre cavaletes ou suportes móveis, dispostos da maneira mais apropriada para garantir a segurança de usuários, trabalhadores e a integridade dos dispositivos.

4.6.3.2.4 Materiais utilizados

As placas de sinalização de obras podem ser confeccionadas em chapas de aço, de alumínio ou outro material especificado no Manual de Sinalização Rodoviária e nas Especificações de Serviço do DNIT, desde que recobertas por película retrorrefletiva.

4.6.3.3 Sinalização Vertical de Advertência de Obras

Os sinais de advertência utilizados nesta obras apresentam, em sua maioria, a forma quadrada com uma diagonal na horizontal.

4.6.3.3.1 Sinal A-24: Obras

Adverte o condutor de veículos da existência, adiante, de obras no leito ou junto à rodovia.

Deve ser utilizado para advertir da existência de trecho da rodovia com execução de obras na pista, acostamento e/ou sobre canteiros divisórios.

O sinal A-24 deve ser, sempre, o primeiro da sequência da sinalização de obras. Portanto, deve ser colocado na área de pré-sinalização, antecedendo os demais sinais de advertência ou regulamentação. Deve vir acompanhado de informação complementar, do tipo “A ... m” , quando a obra for executada na pista ou acostamento.



Figura 4-3 - Sinal A-24: Obras

4.6.3.4 Sinalização Vertical de Regulamentação

O conjunto completo de placas de sinalização vertical de regulamentação encontra-se no Manual de Sinalização Rodoviária do DNIT. Estas placas se destinam a regulamentar as condições de circulação na via. Nesta subseção são apresentados os sinais de regulamentação utilizados na sinalização de obras ou emergências.

4.6.3.4.1 Sinal R-7: Proibido ultrapassar

Assinala ao condutor do veículo que é proibido realizar a operação de ultrapassagem no trecho regulamentado.

Deve ser utilizado nas seguintes condições:

- Quando os serviços de execução das obras não permitam a ultrapassagem segura dos veículos;
- Ser colocado na área de pré-sinalização, em vias de pista única e sentido duplo de circulação;
- Na área de atividade, no caso de desvios com faixa única por sentido de tráfego.

Em desvios extensos, deve ser repetida a cada 500 m, para relembrar ao condutor do veículo a restrição de ultrapassagem.



Figura 4-4 - Sinal R-7: Proibido ultrapassar

4.6.3.4.2 Sinal R-19: Velocidade máxima permitida

Regulamenta o limite máximo de velocidade em que o veículo pode circular. A velocidade indicada deve ser observada a partir do local onde for colocada a placa até onde houver outra que a modifique.

Deve ser utilizado sempre que haja necessidade de controle de velocidade, em função do potencial de periculosidade no segmento em obra.

Deve ser colocado nas seguintes condições e quantidades:

- Quantas forem necessárias, na área de pré-sinalização, para reduzir a velocidade dos veículos na aproximação do trecho em obras;
- Na área de atividade, para regulamentar a velocidade na passagem pelo local da obra; e
- Após o final das obras, para retomar a regulamentação da velocidade normal da via.

Em desvios extensos, deve ser repetida a cada 500 m, para reforçar a restrição ao condutor do veículo.



Figura 4-5 - Sinal R-19: Velocidade máxima permitida

4.6.3.5 Sinalização Vertical de Indicação de Obras

A execução de obras ou a ocorrência de situações de emergência em rodovias podem determinar:

- O bloqueio total da pista e/ou acostamento; e
- A necessidade de se implantar sinalização que oriente os motoristas a circularem por desvios para o acostamento ou para pista variante provisória.

Nestes casos, utiliza-se a sinalização vertical de indicação. As placas devem seguir os critérios da seção 8 do Manual De Sinalização de Obras e Emergências em Rodovias, serem apresentadas na forma retangular e serem confeccionadas com as seguintes cores: fundo laranja e letras, setas e tarjas pretas.

4.6.3.5.1 Sinal de acostamento em obras a metros

Adverte o condutor da existência de obras ou serviços no acostamento.

Deve ser utilizado sempre houver reparos no acostamento propriamente dito ou serviços que exijam a presença de homens e/ou máquinas no acostamento, tais como limpeza da faixa de domínio.



Figura 4-6 - Sinal de acostamento em obras a metros

4.6.3.5.2 Sinal de fim de obras

Adverte o condutor do veículo do término do trecho em obras na via.

Dever ser utilizado nas seguintes condições:

- Sempre que o condutor do veículo possa retornar à condição normal de tráfego na via;
- Ser colocado imediatamente após o trecho em obras, na área de sinalização de fim das obras.

4.6.3.6 Projetos – Tipo

Segue abaixo seção tipo de sinalização de obra com bloqueio do acostamento que será aplicado nesta obra.

Projeto - Tipo Nº 02 : Sinalização de Obras - Bloqueio do Acostamento
Pista Simples (1 faixa por sentido)

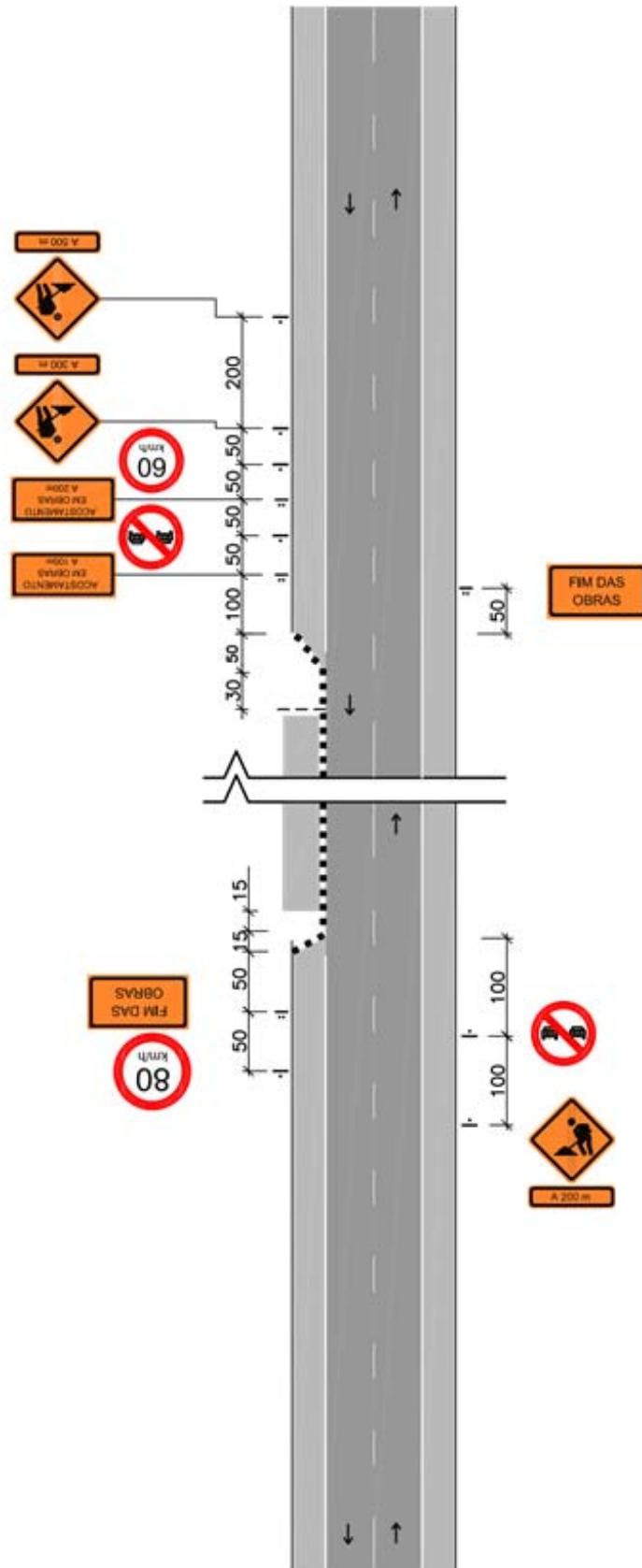


Figura 4-7 - Sinalização de Obra – Bloqueio do Acostamento



Legenda:

- | | |
|--------------------------|----------------------------|
| ▲ cone ou cilindro | ◀ iluminação interminente |
| ■ barreira classe I e II | 🚩 bandeira apoiada em cone |
| ▬ barreira classe III | · placa em coluna simples |
| → sentido de circulação | : placa em coluna dupla |

Nota: 1—As barreiras classe I, II e III podem ser substituídas por barreiras plásticas ou tapumes;

2—Cotas em metros

3—O espaçamento máximo recomendável

entre cones, cilindros e entre barreiras é de:

. 15 m, na canalização para mudança de faixa de tráfego

. 30 m, na canalização em tangente

Figura 4-8 - Sinalização de Obra – Legenda



5 MEMORIAL DE QUANTITATIVOS

Inicialmente a equipe de projetistas e auxiliares foram a campo para realizar os serviços topográficos, geotécnicos, estudo de tráfego e relatórios fotográficos da situação atual do empreendimento.

Após a conclusão dos serviços de campo a equipe de escritório procedeu com o download e processamento dos dados sendo então diagnosticados as intervenções necessárias para implantação da obra.

Conhecendo a realidade e as necessidades do local, foi discutido junto com o corpo técnico do município quais as soluções mais adequadas para tal situação.

Foi informado ao município a disponibilidade de espaço em todos os segmentos da via e desta forma o gabarito foi dimensionado de acordo com a disponibilidade existente e o plano diretor.

Concluídos os projetos foram levantados os quantitativos a partir das Peças Gráficas com auxílio do software Auto Cad Civil 3d, e posteriormente calculados com auxílio de planilha eletrônica que serão apresentadas abaixo:

Trecho	LOCALIZAÇÃO						Area (m²)
	INICIO			FINAL			
1 - LD	0	+	0,000	3	+	6,050	145,40
1 - LE	13	+	16,000	17	+	0,000	281,90
		+			+		0,00
		+			+		0,00
		+			+		0,00
		+			+		0,00
		+			+		0,00
		+			+		0,00
Total de Área (m²)							427,30

Relatório de Cálculo de Volume



Estaca	Distancias (m)		Área (m²)		Volume Pacial (m³)		Volume Acumulado (m³)	
	Progressiva	Semi-Distancia	Corte	Aterro	Corte2	Aterro2	Corte3	Aterro3
0+000,00	0,00	0,00	3,67	1,55	0,000	0,000	0,000	0,000
0+020,00	20,00	10,00	1,89	1,45	55,600	30,000	55,600	30,000
0+025,67	25,67	2,84	2,91	0,95	13,608	6,804	69,208	36,804
0+030,55	30,55	2,44	5,03	0,71	19,374	4,050	88,582	40,854
0+035,44	35,44	2,45	5,45	0,83	25,624	3,765	114,205	44,620
0+040,00	40,00	2,28	4,90	0,95	23,598	4,058	137,803	48,678
0+060,00	60,00	10,00	0,72	1,67	56,200	26,200	194,003	74,878
0+080,00	80,00	10,00	0,16	1,46	8,800	31,300	202,803	106,178
0+088,61	88,61	4,31	0,64	1,67	3,444	13,475	206,247	119,653
0+100,00	100,00	5,70	0,78	1,22	8,087	16,459	214,334	136,111
0+100,29	100,29	0,15	0,79	1,22	0,228	0,354	214,562	136,465
0+111,97	111,97	5,84	0,88	2,02	9,753	18,922	224,315	155,387
0+120,00	120,00	4,02	1,31	2,34	8,793	17,505	233,107	172,892
0+140,00	140,00	10,00	1,26	2,06	25,700	44,000	258,807	216,892
0+160,00	160,00	10,00	1,78	1,14	30,400	32,000	289,207	248,892
0+165,86	165,86	2,93	2,20	1,04	11,661	6,387	300,869	255,280
0+179,24	179,24	6,69	4,01	0,87	41,545	12,778	342,414	268,057
0+180,00	180,00	0,38	4,06	0,87	3,067	0,661	345,480	268,719
0+192,61	192,61	6,31	2,79	0,97	43,189	11,601	388,670	280,320
0+200,00	200,00	3,69	2,81	0,85	20,692	6,725	409,362	287,045
0+220,00	220,00	10,00	2,05	0,64	48,600	14,900	457,962	301,945
0+233,28	233,28	6,64	1,21	1,33	21,646	13,081	479,608	315,026
0+240,00	240,00	3,36	1,13	1,46	7,862	9,374	487,470	324,400
0+241,34	241,34	0,67	1,10	1,50	1,494	1,983	488,964	326,383
0+249,40	249,40	4,03	0,91	1,78	8,100	13,218	497,065	339,602
0+260,00	260,00	5,30	0,93	0,68	9,752	13,038	506,817	352,640
0+280,00	280,00	10,00	9,19	0,07	101,200	7,500	608,017	360,140
0+284,47	284,47	2,24	12,79	0,03	49,125	0,224	657,142	360,363
0+292,25	292,25	3,89	16,00	0,00	111,993	0,117	769,135	360,480
0+300,00	300,00	3,88	11,24	0,08	105,555	0,310	874,690	360,790
0+300,02	300,02	0,01	11,23	0,08	0,225	0,002	874,915	360,791
0+320,00	320,00	9,99	9,92	0,26	211,289	3,397	1.086,203	364,188
0+340,00	340,00	10,00	4,04	0,08	139,600	3,400	1.225,803	367,588
0+360,00	360,00	10,00	2,15	0,87	61,900	9,500	1.287,703	377,088
0+360,09	360,09	0,04	2,15	0,87	0,193	0,078	1.287,897	377,166
0+368,49	368,49	4,20	2,07	0,85	17,724	7,224	1.305,621	384,390
0+376,89	376,89	4,20	2,02	0,93	17,178	7,476	1.322,799	391,866
0+380,00	380,00	1,56	1,61	1,13	5,645	3,203	1.328,444	395,070
0+400,00	400,00	10,00	2,41	0,41	40,200	15,400	1.368,644	410,470
0+413,45	413,45	6,72	2,62	0,31	33,827	4,842	1.402,470	415,312
Total					1.402,470	415,312	40	40

PLANILHA DE DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS



SERVIÇO	LOCALIZAÇÃO CORTE					VOLUME (M³)	FINALIDADE	LOCALIZAÇÃO ATERRO					VOLUME (M³)	DMT		
	ORIGEM			DESTINO				ORIGEM			DESTINO					
Conformação do Greide	0	+	0,00	0	+	413,45	1.402,47	Corpo de Aterro		+			+		0,00	200,00
		+			+			Calçada	0	+	0	0	+	413,45	311,48	
		+			+			Camada Final	0	+	0	0	+	413,45	103,83	
		+			+			Reposição de Solos Moles		+			+		0,00	
		+			+			Bota Fora	0	+	0	0	+	413,45	987,16	
Empréstimo Lateral		+			+			Corpo de Aterro		+			+			
		+			+			Calçada		+			+			
		+			+			Camada Final		+			+			
		+			+			Reposição de Solos Moles		+			+			
Caixa de Empréstimo		+			+			Corpo de Aterro		+			+			
		+			+			Calçada		+			+			
		+			+			Camada Final		+			+			
		+			+			Reposição de Solos Moles		+			+			
Remoção de Solos Moles		+			+		0,00	Bota Fora		+			+		0,00	

RESUMO DOS SERVIÇOS

Serviço	DMT	Vol. Natural	Empolamento	Vol. Solto	Vol. X DMT
ESCAVAÇÃO E CARGA (m³)		1.402,47		1.402,47	
TRANSPORTE P/ CONFORMAÇÃO DO GREIDE (m³)	200,00	415,31	15,00%	477,61	95,52
TRANSPORTE EMPRESTIMO LATERAL (m³)	0,00	0,00		0,00	0,00
TRANSPORTE CAIXA DE EMPRÉSTIMO (m³)	0,00	0,00		0,00	0,00
TRANSPORTE PARA BOTA FORA (m³)	3.000,00	987,16	15,00%	1.135,23	3.405,70
ATERRO S/ CONTROLE DO GRAU DE COMPACTAÇÃO (m³)		311,48		311,48	
COMPACTAÇÃO DE ATERRO 95 % (m³)		0,00		0,00	
COMPACTAÇÃO DE ATERRO 100 % (m³)		103,83		103,83	
ESPALHAMENTO DE MATERIAL NO BOTA FORA (m³)		987,16	15,00%	1.135,23	

Trço	Descrição	Extensão	Diâmetro	Declividade	Área Molhada	Raio Hidráulico	Perímetro Molhado	Montante	Cota Terreno (Montante)	Prof. Coletor (Montante)	Jusante	Cota Terreno (Jusante)	Prof. Coletor (Jusante)	Manning	Área de contribuição	Vazão Escoando	Velocidade	Lâmina
TRECHO-01	Tubo de Concreto Simples de 400mm	2,178	400,000	0,018	0,078	0,111	0,704	CX-1	851,336	0,898	CLP-1	850,949	0,551	0,013	499,341	186,471	2,397	59,445
TRECHO-02	Tubo de Concreto Simples de 400mm	37,034	400,000	0,033	0,060	0,098	0,613	CX-2	853,051	1,401	CX-1	851,336	0,898	0,013	738,657	171,326	2,948	48,105
TRECHO-03	Tubo de Concreto Simples de 400mm	40,000	400,000	0,031	0,054	0,093	0,585	CX-3	854,297	1,401	CX-2	853,051	1,401	0,013	769,329	145,574	2,781	44,644
TRECHO-04	Tubo de Concreto Simples de 400mm	38,487	400,000	0,047	0,043	0,081	0,526	CX-4	856,091	1,401	CX-3	854,297	1,401	0,013	852,503	126,800	3,118	37,316
TRECHO-05	Tubo de Concreto Simples de 400mm	40,125	400,000	0,031	0,046	0,085	0,544	CX-5	857,323	1,410	CX-4	856,091	1,401	0,013	966,256	114,812	2,598	39,588
TRECHO-06	Tubo de Concreto Simples de 400mm	20,211	400,000	0,058	0,034	0,071	0,478	CLP-2	857,635	0,551	CX-5	857,323	1,410	0,013	0,000	102,879	3,187	31,657
TRECHO-07	Tubo de Concreto Simples de 400mm	21,186	400,000	0,056	0,035	0,072	0,481	CX-6	859,666	1,401	CLP-2	857,635	0,551	0,013	1370,240	102,879	3,143	31,969
TRECHO-08	Tubo de Concreto Simples de 400mm	40,087	400,000	0,090	0,026	0,061	0,431	CX-7	863,264	1,401	CX-6	859,666	1,401	0,013	3105,249	89,174	3,580	26,292
TRECHO-09	Tubo de Concreto Simples de 400mm	40,121	400,000	0,090	0,021	0,053	0,392	CX-8	866,882	1,420	CX-7	863,264	1,401	0,013	4264,248	63,856	3,246	22,189
TRECHO-10	Tubo de Concreto Simples de 400mm	39,629	400,000	0,056	0,014	0,042	0,340	CX-9	869,100	1,401	CX-8	866,882	1,420	0,013	3539,752	30,031	2,199	17,033
Tv-1	Tubo de Concreto Simples de 400mm	6,980	400,000	0,005	0,017	0,047	0,365	CX-10	851,336	0,863	CX-1	851,336	0,898	0,013	1649,349	11,626	0,712	19,392
Tv-2	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,026	0,060	0,426	CX-11	853,087	1,402	CX-2	853,051	1,401	0,013	2914,809	20,545	0,846	25,829
Tv-3	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,019	0,049	0,377	CX-12	854,331	1,399	CX-3	854,297	1,401	0,013	1894,136	13,351	0,754	20,563
Tv-4	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,098	400,000	0,005	0,011	0,035	0,306	CX-13	856,149	1,424	CX-4	856,091	1,401	0,013	848,342	5,980	0,575	13,963
Tv-5	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,009	0,032	0,294	CX-14	857,350	1,401	CX-5	857,323	1,410	0,013	726,733	5,122	0,550	12,879
Tv-6	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,008	0,029	0,279	CX-15	859,756	1,459	CX-6	859,666	1,401	0,013	574,131	4,047	0,496	11,685
Tv-7	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,053	400,000	0,005	0,007	0,027	0,264	CX-16	863,356	1,457	CX-7	863,264	1,401	0,013	486,613	3,430	0,488	10,481
Tv-8	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,007	0,028	0,270	CX-17	866,953	1,455	CX-8	866,882	1,420	0,013	534,500	3,767	0,504	10,956
Tv-9	Tubo de Concreto Simples de 400mm	7,051	400,000	0,005	0,010	0,033	0,295	CX-18	869,132	1,400	CX-9	869,100	1,401	0,013	720,858	5,081	0,538	13,013

Planilha de Quantitativos de Drenagem Urbana



Bueiro Simples Tubular de Concreto

BSTC (Diâmetro)cm	Comp.	Largura	Altura	Volume Escav.	Área do Tubo	Área de Brita	Volume Reaterro	Volume de Brita
300		1,30	Vid. Perfil		0,113	0,1300		
400	367,00	1,40	Vid. Perfil	907,43	0,196	0,1400	841,14	36,63
Total	367,00			907,43			841,14	36,63

Caixa de Ligação de Passagem

CL (cm)	Quant.	Largura	Altura	Volume Escav.
CL 1000X1000 até 2,00m	2,00	1,20X1,20	Vid. Perfil	0,00
			Vid. Perfil	
Total	2,00			0,00

Boca de Lobo Simples

BLS (cm)	Quant.	Largura	Altura	Volume Escav.
Caixa Coletora Combinada	18,00	0,70X1,20	Vid. Perfil	20,83
Total	18,00			20,83

Resumo

SERVIÇOS	QUANTITATIVOS	
	Quantidade	Unidades
Total de Escavação	928,26	m³
Total Escavação 1ª Categoria	928,26	m³
Total de Reaterro	841,14	m³
Total de Lastro de Brita	36,63	m³
Total de Tubo 0,40 - Galeria	367,00	m
Total de Caixa Coletora Combinada	18,00	Unitário
Total de Caixa de Ligação e Passagem	2,00	Unitário
Total de Meio Fio	839,00	m

PLANILHA DE DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS - PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA



PROJETO:	Rua Tocantins	TRECHO			DIMENSÕES			Densidade (T/m³)	Taxa de Aplicação (Kg/m²)	QUANTIDADES			Ligantes Asfálticos
TRECHO:	Único	INÍCIO		FINAL	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)			m²	m³	T	
Regularização Sub-Leito		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	8,00	-	-	-	-
Sub-Base - Macadame Seco		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	8,00	0,250	1,60	3.310,98	-
Base - Brita Graduada		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	7,50	0,150	1,80	3.104,24	827,75
Pintura de Ligação - RR-2C		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	6,74	-	1,00	0,7	1.324,39
Imprimação - CM-30		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	6,74	-	1,00	1,2	-
Revestimento Asfáltico Pista - (CБУQ)		0	+	0,000	20	+	13,445	413,45	6,74	0,050	2,40	5,2	3,48
													18,08

ACESSO:	1	LOCALIZAÇÃO:	LE	DIMENSÕES			Densidade (T/m³)	Taxa de Aplicação (Kg/m²)	QUANTIDADES			Ligantes Asfálticos
				Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)			m²	m³	T	
Regularização Sub-Leito				Var.	8,00	-	-	-	122,87	-	-	-
Sub-Base - Macadame Seco				Var.	8,00	0,250	1,60	-	122,87	30,72	49,15	-
Base - Brita Graduada				Var.	7,50	0,150	1,80	-	120,03	18,00	32,41	-
Pintura de Ligação - RR-2C				Var.	6,74	-	1,00	0,7	116,99	-	-	0,08
Imprimação - CM-30				Var.	6,74	-	1,00	1,2	116,99	-	-	0,14
Revestimento Asfáltico Pista - (CБУQ)				Var.	6,74	0,050	2,40	5,2	116,99	5,85	14,04	0,73

ACESSO:	2	LOCALIZAÇÃO:	LD	DIMENSÕES			Densidade (T/m³)	Taxa de Aplicação (Kg/m²)	QUANTIDADES			Ligantes Asfálticos
				Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)			m²	m³	T	
Regularização Sub-Leito				Var.	8,00	-	-	-	75,94	-	-	-
Sub-Base - Macadame Seco				Var.	8,00	0,250	1,60	-	75,94	18,99	30,38	-
Base - Brita Graduada				Var.	7,50	0,150	1,80	-	74,35	11,15	20,07	-
Pintura de Ligação - RR-2C				Var.	6,74	-	1,00	0,7	72,55	-	-	0,05
Imprimação - CM-30				Var.	6,74	-	1,00	1,2	72,55	-	-	0,09
Revestimento Asfáltico Pista - (CБУQ)				Var.	6,74	0,050	2,40	5,2	72,55	3,63	8,71	0,45

ACESSO:	3	LOCALIZAÇÃO:	LE	DIMENSÕES			Densidade (T/m³)	Taxa de Aplicação (Kg/m²)	QUANTIDADES			Ligantes Asfálticos
				Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)			m²	m³	T	
Regularização Sub-Leito				3,50	9,00	-	-	-	36,80	-	-	-
Sub-Base - Macadame Seco				3,50	9,00	0,250	1,60	-	36,80	9,20	14,72	-
Base - Brita Graduada				3,75	8,50	0,150	1,80	-	37,96	5,69	10,25	-
Pintura de Ligação - RR-2C				4,00	7,74	-	1,00	0,7	38,92	-	-	0,03
Imprimação - CM-30				4,00	7,74	-	1,00	1,2	38,92	-	-	0,05
Revestimento Asfáltico Pista - (CБУQ)				4,00	7,74	0,050	2,40	5,2	38,92	1,95	4,67	0,24

RESUMO DOS SERVIÇOS

SERVIÇOS	KM		DMT			QUANTITATIVOS			
	Gran.	Lig.	Granulares		Ligantes TxKM	Total (m³)	Total (m³)	Total (Tonelada)	Total Ligantes (Toneladas)
			M³xKM	TxKM					
Regularização Sub-Leito	-	-	-	-	-	3.546,59	-	-	-
Sub-Base - Macadame Seco	7,9	-	7.004,52	11.207,22	-	-	886,65	1.418,64	-
Base - Brita Graduada	7,9	-	3.953,85	7.116,93	-	3.104,24	500,49	900,88	-
Pintura de Ligação - RR-2C	-	80	-	-	175,05	3.125,96	-	-	2,19
Imprimação - CM-30	-	80	-	-	300,09	3.125,96	-	-	3,75
Revestimento Asfáltico Pista - (CБУQ)	7,9	80	1.219,38	2.963,41	1.560,48	-	154,35	375,12	19,51

PLANILHA DE DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS - PASSEIO COM CONCRETO



				DIMENSÕES			QUANTIDADES		
SEGMENTO:	1	LOCALIZAÇÃO:	LE	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Total (Unid.)	Total (m²)	Total (m³)
Regularização e Compactação				99,28	1,50	-	-	148,92	-
Lastro de Brita				99,28	1,50	0,03	-	148,92	4,47
Execução de Passeio em Concreto (Calçada)				99,28	1,50	0,07	-	145,04	10,15
Piso Alerta				4,60	0,30	0,020	-	1,38	-
Assentamento Piso				4,60	0,30	0,050	-	1,38	0,07
Acesso ao Lote				3,50	3,50	0,08	1,00	2,50	-
				DIMENSÕES			QUANTIDADES		
SEGMENTO:	2	LOCALIZAÇÃO:	LD	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Total (Unid.)	Total (m²)	Total (m³)
Regularização e Compactação				94,70	1,50	-	-	142,05	-
Lastro de Brita				94,70	1,50	0,03	-	142,05	4,26
Execução de Passeio em Concreto (Calçada)				94,70	1,50	0,07	-	138,17	9,67
Piso Alerta				4,60	0,30	0,020	-	1,38	-
Assentamento Piso				4,60	0,30	0,050	-	1,38	0,07
Acesso ao Lote				3,50	3,50	0,08	1,00	2,50	-
				DIMENSÕES			QUANTIDADES		
SEGMENTO:	3	LOCALIZAÇÃO:	LE	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Total (Unid.)	Total (m²)	Total (m³)
Regularização e Compactação				218,32	1,50	-	-	327,48	-
Lastro de Brita				218,32	1,50	0,03	-	327,48	9,82
Execução de Passeio em Concreto (Calçada)				218,32	1,50	0,07	-	314,71	22,03
Piso Alerta				9,23	0,30	0,020	-	2,77	-
Assentamento Piso				9,23	0,30	0,050	-	2,77	0,14
Acesso ao Lote				14,00	3,50	0,08	4,00	10,00	-
				DIMENSÕES			QUANTIDADES		
SEGMENTO:	4	LOCALIZAÇÃO:	LD	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Total (Unid.)	Total (m²)	Total (m³)
Regularização e Compactação				281,82	1,50	-	-	422,73	-
Lastro de Brita				281,82	1,50	0,03	-	422,73	12,68
Execução de Passeio em Concreto (Calçada)				281,82	1,50	0,07	-	419,96	29,40
Piso Alerta				9,23	0,30	0,020	-	2,77	-
Assentamento Piso				9,23	0,30	0,050	-	2,77	0,14
RESUMO									
SERVIÇOS				QUANTITATIVOS					
				Total (Unidade)	Total (ml)	Total (m²)		Total (m³)	
Regularização e Compactação				-	-	1.041,18		-	
Lastro de Brita				-	-	-		31,24	
Execução de Passeio em Concreto (Calçada)				-	-	1.017,88		71,25	
Piso Alerta				-	-	8,30		-	
Assentamento Piso				-	-	8,30		0,42	
Acesso ao Lote				6,00	-	15,00		-	

[illegible]

MEMÓRIA DE CÁLCULO SINALIZAÇÃO VERTICAL



PLACA DE ADVERTÊNCIA	ESTACA REFERÊNCIA			TIPO	POSIÇÃO	UNIDADES	
						Placa	Suporte
Placas Advertências Dimensões (0,60x0,60)m - Urbano	0	+	12,830	A-32b	LD	1	1
	1	+	1,770	A-32b	LE	1	1
	6	+	0,900	A-32b	LD	1	1
	6	+	9,570	A-32b	LE	1	1
	16	+	10,050	A-32b	LD	1	1
	16	+	18,890	A-32b	LE	1	1
		+					
PLACA DE REGULAMENTAÇÃO	ESTACA REFERÊNCIA			TIPO	POSIÇÃO	UNIDADES	
						Placa	Suporte
Placas Regulamentação R1 Lado 0,331 m - Urbano	4	+	15,800	R-1	LE	1	1
	5	+	9,060	R-1	LD	1	1
	17	+	0,000	R-1	LE	1	1
		+					
PLACAS DE IDENTIFICAÇÃO	ESTACA REFERÊNCIA			TIPO	POSIÇÃO	UNIDADES	
						Placa	Suporte
Placas Identificação Dimensões (0,45x0,25)m - Nome de Ruas	5	+	11,973	Kit	LD	1	1
		+					

PLANILHA DE DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS - SINALIZAÇÃO VIÁRIA



SINALIZAÇÃO HORIZONTAL - TIPO LINHAS	DIMENSÕES (M)		CADÊNCIA (%)	CONTÁVEL (M)	Quantidade (m²)	
	COMPRIMENTO	LARGURA				
SINALIZAÇÃO COR BRANCA						
Linha de Bordo - LE	402,75	0,1	-	402,75		40,28
Linha de Bordo - LD	397,54	0,1	-	397,54		39,75
SINALIZAÇÃO COR AMARELA						
Linha Simples Contínua - Eixo	359,55	0,1	-	359,55		35,96
Linha Simples Seccionada - Eixo	15,60	0,1	33%	5,20		0,52
SINALIZAÇÃO HORIZONTAL - TIPO FAIXAS DE PEDESTRE/DIZERES NA PISTA	DIMENSÕES (M)				Quantidade (m²)	
	COMPRIMENTO	LARGURA				
SINALIZAÇÃO COR BRANCA						
Travessia de Pedestre	-	-				41,28
SINALIZAÇÃO VERTICAL	UNIDADES		QUANT. P/ Unid.		QUANTITATIVO	
	Placa	Suporte	Placa (m²)	Suporte(m)	Placa (m²)	Suporte(m)
PLACAS DE ADVERTÊNCIA						
Placas Advertências Dimensões (0,60x0,60)m - Urbano	6	6	0,36	3,35	2,16	20,10
PLACAS DE REGULAMETAÇÃO						
Placas Regulamentação R1 Lado 0,331 m - Urbano	3	3	0,50	3,33	1,50	9,99
PLACAS DE IDENTIFICAÇÃO						
Placas Identificação Dimensões (0,45x0,25)m - Nome de Ruas	1	1	0,11	3,00	0,11	3,00
RESUMO						
SERVIÇOS	Total (Unid.)		Total (m)		Total (m²)	
SINALIZAÇÃO HORIZONTAL						
Total Sinalização Cor Branca	-		-		121,31	
Total Sinalização Cor Amarela	-		-		36,48	
TOTAL	0		0,00		157,78	
SINALIZAÇÃO VERTICAL						
Total Placas de Regulamentação/Advertência/Indicação	9,00		33,09		3,77	
Total Placas de Identificação - Nome de Ruas	1,00		3,00		0,11	
TOTAL	10,00		36,09		3,89	



6 MEMORIAL DESCRITIVO

Caberá ao Construtor, a responsabilidade da mobilização, instalação, manutenção e desmobilização do Canteiro de Obras, depósito de materiais e abrigo de pessoal, incluindo a disponibilização de todo o material necessário, além do fornecimento e manutenção dos equipamentos utilizados nos serviços.

Todos os serviços auxiliares necessários, tais como manejo ambiental, tratamento e recuperações de área, destino final de esgotos sanitários, etc, serão de responsabilidade do Construtor.

Os materiais e serviços somente poderão ser alterados mediante consulta prévia aos autores do projeto, fiscalização e da equipe técnica da Caixa, quando houver alteração do orçamento, ou da funcionalidade do objeto, por escrito. Também devem estar de acordo com as especificações do Manual de Pavimentação e Drenagem do DNIT – 2006, regulamentações do DEINFRA-SC e do DNIT.

Os serviços contratados serão executados rigorosamente de acordo com as normas a seguir:

- I. Todos os materiais deverão respeitar as Normas vigentes de Pavimentação Asfáltica (NBR11170 e NBR 11171 – Serviços de pavimentação);
- II. Manual de Pavimentação – DNIT/2006;
- III. Álbum de Projetos – Tipo de Dispositivos de Drenagem – DNIT/2006;
- IV. Manual de Drenagem de Rodovias – DNIT/2006;
- V. NBR 9050 – Acessibilidade a edificações, mobiliário, espaços e equipamentos urbanos;
- VI. NBR 16537 – Acessibilidade — Sinalização tátil no piso — Diretriz para elaboração de projetos e instalação;
- VII. NR 18 – Condições e meio ambiente de trabalho na indústria da construção;
- VIII. NBR 9061 – Segurança de escavação a céu aberto;
- IX. Termoplástico EM-372;
- X. NBR 13159 – Material termoplástico aplicado por aspersão;
- XI. IPR 738 – DNIT;
- XII. E-321-0001 Celesc;
- XIII. Norma DNIT 104/2009 – ES, Norma DNIT 106/2009 – ES e Norma DNIT 108/2009 – ES



- XIV. MATERIAIS – Todo material novo a ser utilizado na obra será de primeira qualidade e/ou atendendo ao descrito no memorial, serão fornecidos pela CONTRATADA;
- XV. MÃO DE OBRA – A mão de obra a empregar pela CONTRATADA deverá ser corretamente dimensionada para atender ao Cronograma de Execução das obras, além de tecnicamente qualificada e especializada para o serviço;
- XVI. RECEBIMENTO – Serão impugnados todos os trabalhos que não satisfaçam às condições contratuais. Ficando a cargo da CONTRATADA a demolição e a execução dos trabalhos impugnados, estando por sua conta exclusiva as despesas decorrentes dessas providências;
- XVII. EQUIPAMENTO DE SEGURANÇA – Deverá estar disponível na obra para uso dos trabalhadores, visitantes e inspetores;
- XVIII. DIÁRIO DE OBRA – Deverá estar disponível na obra para anotações diversas, tanto pela CONTRATADA, como pela FISCALIZAÇÃO;

A contratada deverá manter na obra um engenheiro e um mestre de obra. É obrigatório que o engenheiro tenha conhecimento dos projetos, memorial descritivo de projeto, termo de referência e especificações técnicas, normas e manuais, não podendo alegar desconhecimento dos mesmos. O mestre deverá ter experiência na execução dos serviços contratados, caso observado pela equipe fiscalizadora que os profissionais envolvidos diretamente na obra não tenham a experiência e prática na execução dos trabalhos e serviços necessários, a fiscalização poderá solicitar sua substituição.

6.1 Serviços Preliminares

6.1.1 Placa de Obra

A empresa contratada providenciará a colocação da placa de identificação da obra com dimensões de 4,00x2,00 metros.

Para fabricação da placa de obra é necessário “metalon” de 20x20 mm para o quadro da placa que será em lona 360 g com impressão digital,



estrutura de madeira de no mínimo 3'' para fixação da placa no chão com concreto magro.

O modelo de placa utilizado deverá ser conforme “Manual de uso da marca do Governo Estadual do programa PARANA CIDADE”, de versão vigente.

6.1.2 Locação da obra

A locação da obra será executada com teodolito eletrônico.

Caberá ao Engenheiro Responsável da Contratada proceder à aferição das dimensões, dos alinhamentos, dos ângulos e de quaisquer outras indicações constantes no projeto, com as reais condições encontradas no local.

A empresa executora procederá a locação da obra, partindo dos marcos de referência indicados no projeto. A locação será delimitada por meio de estacas de madeira fixadas provisoriamente em pontos específicos para sinalizar os elementos construtivos do projeto, como bordo de pista, calçadas, ciclovias, canteiros, meio-fio, esquinas, travessias e quaisquer outros pontos relevantes a perfeita execução da obra. A ocorrência de erro na locação da obra projetada implicará, para a construtora, a obrigação de proceder por sua conta e nos prazos estipulados – as modificações, demolições e reposições que se tornarem necessárias, a juízo da fiscalização.

Os serviços topográficos compreendem a locação do eixo do traçado, seu nivelamento e seccionamento transversal, a marcação e nivelamento dos “offsets”, bem como alocação de todos os demais serviços previstos para a execução da obra (ex: dispositivos da drenagem pluvial, entre outros). Os controles geométricos que serão realizados visando aferir os resultados obtidos pela contratada e que pressupõem a utilização de tais



serviços serão conduzidos em conformidade com os termos e condições estabelecidos.

6.1.3 Hidro-semeadura

É o processo de implantação das espécies vegetais, por meio de jateamento de sementes sobre o solo, consistindo o jateamento na aplicação hidromecânica de uma massa aquosa ou pastosa composta por adubos ou fertilizantes e nutrientes, consorciação de sementes, matéria orgânica (esterco), camada protetora e adesivos, que objetivam a germinação das sementes, e cuja composição tem o traço característico determinado pelas necessidades de correção do solo e de nutrição da vegetação a ser introduzida.

6.2 Terraplenagem

6.2.1 Escavação e Carga de Material 1ª Cat.;

Para a execução deste serviço deverá ser empregado trator de esteiras com potência mínima de 110 HP, com Lamina e Escarificador.

O subleito existente deve ser desagregado com auxílio do escarificador, o material desagregado deve ser cortado até a cota final de terraplenagem, e amontado.

Para o carregamento do material excedente deverá ser utilizada pá carregadeira com potência mínima de 170 HP

O material proveniente do corte que não será utilizado em aterro deverá ser encaminhado para bota-fora indicado pela municipalidade.



No processo de escavação, sempre que houver necessidade, será precedido da execução dos serviços de remoção das camadas de má qualidade, caso estas sejam encontradas, visando o preparo do subleito, pois podem vir a ocorrer trechos entre os pontos onde foram realizadas as sondagem, que contenham material inadequado para a solidez do pavimento. Tais materiais removidos também devem ser transportados para locais previamente indicados, de modo a não causar transtorno à obra em caráter temporário ou definitivo.

O empreiteiro deverá visitar a obra e verificar as condições locais antes de formular seu preço, pois estas ocorrências de solos moles deveram ser executadas por conta da empreiteira.

6.2.2 Transporte local com caminhão basculante para local de bota-fora;

Define-se pelo transporte do material de 1ª, 2ª e 3ª categoria, escavado dentro dos “off-sets” de terraplenagem para a área de bota-fora. Todo o material residual e que sobrar do aterro deverá ser transportado por caminhões basculantes, com proteção superior. DMT definido no projeto de terraplenagem.

A medição efetuar-se-á levando em consideração o volume transportado em m³ para o bota-fora.

6.2.3 Compactação Mecânica, sem Controle do GC (C/ Compactador Placa 400 Kg);

Deverá ser empregada nas área que constituem as calçadas, o servente com auxílio de uma enxada espalhará o material em camadas de no máximo 20 centímetros até que a superfície fique uniforme e na cota



determinada no projeto. Para a compactação será utilizado uma placa compactadora de 400 kg até que a superfície apresente (visualmente) o suporte necessário para receber o pavimento projetado.

6.2.4 Compactação de Aterros 100% Proctor Normal;

O material a ser empregado no aterro vai ser lançado por caminhões basculante, este deve ser espalhado com moto niveladora em camada não superior a 20 cm, deve-se utilizar um caminhão pipa para adequar a umidade, em seguida entra o trator de pneus com grade de disco a fim de homogeneizar o solo, após a homogeneização a moto niveladora regulariza a superfície para o rolo efetuar as passadas até atingir o grau de compactação de 100% Proctor Normal.

O material empregado deve satisfazer as seguintes exigências:

- Expansão menor ou igual a 2%;
- CBR maior ou igual a 8%;

6.2.5 Espalhamento de Material em Bota Fora

Antes de descarregar o material no bota fora, o servente deverá posicionar o caminhão reservando um espaço adequado entre os montes para que a camadas seja inferior a 40 cm. O espalhamento do material deve ser efetuado por trator de esteira com lâmina.

6.3 Drenagem



6.3.1 Escavação Mecanizada de Vala

A escavação da vala será executada de jusante para montante, deverá ser utilizada uma retro escavadeira para abertura da vala até a cota determinada em projeto.

Além disso a escavação da vala deve ter uma folga de 20 cm de cada lado do tubo para facilitar sua construção e dar segurança ao operário.

Deve se garantir a regularidade do fundo da vala, conforme perfil projetado, os locais escavados deverão ficar isentos de águas, pedras e matérias orgânicos.

Em momento nenhuma será permitido a execução da tubulação bem como a escavação se o solo estiver saturado, em se tratando de parte da rede instalada e houver uma chuva, o material deverá ser limpo interiormente

O construtor terá que consultar o projeto de drenagem, onde constam as cotas de cada trecho de chegada, de saída, bem como as cotas de fundo e cota de tampa juntamente com a planta da drenagem. Devendo o construtor fazer os devidos cálculos subtraindo ou somando as cotas da estaca com as de projeto e verificar com a trena as cotas de referência.

Todos os problemas que possam ocorrer com as redes de abastecimento de água, energia, telefone e gás, serão de inteira responsabilidade da CONTRATADA, cabendo a esta a devida recuperação.

6.3.2 Reaterro de Vala sem controle de compactação

O reaterro deverá ser feito por uma retro escavadeira em camadas de no máximo 30,00 centímetros cada, apiloadas nos primeiros 60,00 centímetros com soquete manual e a partir disso com soquetes mecânicos. Para atingir uma melhor compactação, o reaterro deve ser umidificado com



auxílio de caminhão-pipa. O material empregado deve ser o mesmo escavado na própria vala, desde que sejam de primeira qualidade. Cuidado especial deve ser tomado quanto ao material da primeira camada (que envolve o tubo), verificando-se a inexistência de pedras ou outros materiais que possam afetar a tubulação quando sobre ela lançada.

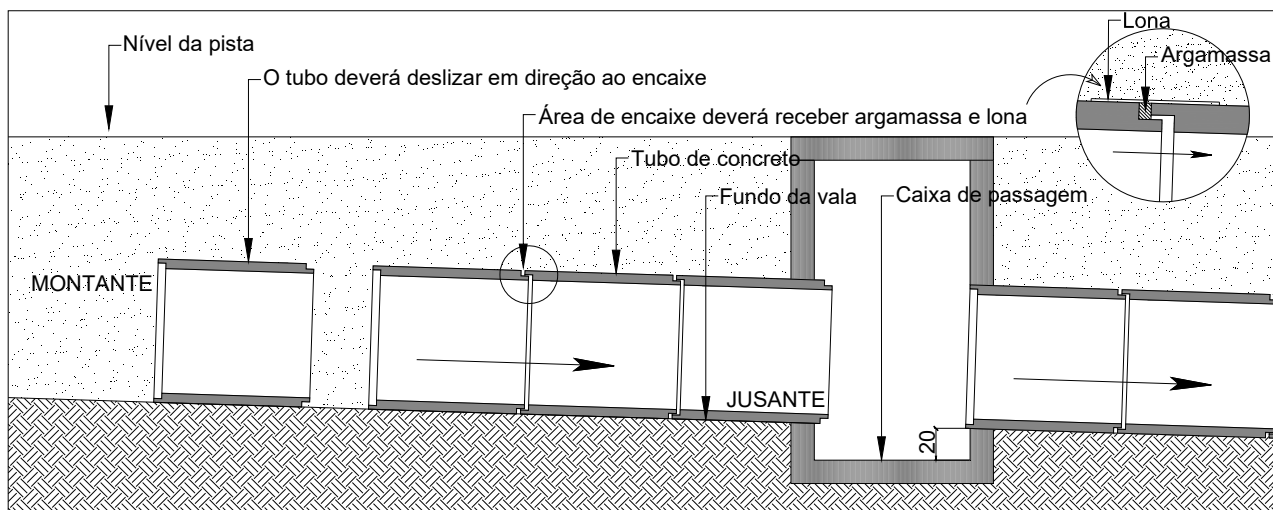
6.3.3 Lastro de Vala com Pedra Brita

Após a regularização do fundo da vala, o servente deve fazer o lançamento manual da quantidade especificada no projeto, deve regularizar a parte superior do lastro da vala para então ser aplicada a compactação com compactador de solos de percussão.

6.3.4 Galerias de Águas Pluviais

Devem ser posicionadas conforme projeto e serão também de encaixe tipo macho e fêmea. Deve-se ressaltar que os diâmetros indicados no projeto correspondem aos diâmetros internos dos tubos.

Os tubos devem ser limpos internamente e sem defeitos, não podendo ser assentadas as peças trincadas. Cuidado especial deve ser tomado principalmente com as bolsas e pontas dos tubos. Os tubos deverão ser colocados cuidadosamente, seguindo-se todas as dimensões de profundidade e os valores de declividade indicados nos desenhos técnicos, de modo a ficarem no alinhamento, repousando em leito de material compactado com soquete mecânico para que fique suficientemente firme e uniforme impedindo assim recalque e deslocamentos. As tubulações por declividade serão sempre assentadas de jusante para montante, com o macho voltado para jusante (figura abaixo).



Sempre que o trabalho for interrompido, o último tubo assentado deverá ser tamponado, a fim de evitar a entrada de elementos estranhos.

Os tubos devem ser içados por retro escavadeira e posicionados com auxílio de um servente, sendo que serão encaixadas ainda içadas e acopladas com ajuste manual, sem necessidade de manobra de deslizar sobre o Lastro. Concomitante com o assentamento do tubo, deve ser posicionada a lona plástica que vai revestir a emenda, que deve envolver todo o perímetro desta junção.

Os tubos deverão ser rejuntados com argamassa de cimento e areia no traço 1:3, devendo ser tomada a máxima precaução no rejuntamento a fim de se evitar qualquer vazio. Antes da execução do rejunte, as pontas dos tubos deverão ser devidamente umedecidas.

O rejuntamento dos tubos deverá ser executado depois de ser feito o encaixe de três tubos adiante, a fim de que o rejunte não venha a se romper em consequência de abalos, e após a realização da ligação da emenda, deverá ser concluído o processo de encapar com a lona plástica.

A tubulação recebera esse tipo de tratamento de rejuntamento com argamassa e lona quando o mesmo houver desencaixa entre os tubos ou algum tipo de quebra nos encaixes.



6.3.5 Caixa Coletora Combinada com Tampa e Grelha de Concreto

Deverá ser executada com blocos de concreto estrutural rejuntados com argamassa de cimento e areia no traço 1:6. A laje do fundo deverá ser em concreto com espessura mínima de 0,08m e resistência de 15MPa.

O anel superior da caixa deverá ser em concreto bem nivelado e desempenado, no traço 1:2:2, cimento, areia, brita com resistência de 20MPa. A ligação da caixa com bueiro executado deverá ser com tubo de concreto no diâmetro de projeto, com acabamento interno e rejuntado com argamassa de cimento e areia no traço 1:3.

A CONTRATADA fornecerá as tampas e grelhas de concreto obedecendo ao projeto anexo fabricado em concreto com resistência de 20 MPa aos 28 dias.

Este serviço seguirá a Especificação de Serviço da norma DNIT 026/2004 ES.

6.3.6 Caixa de Ligação e Passagem

Deverá ser executada com concreto armado $f_{ck} = 20$ MPa, confeccionado em betoneira considerando lançamento manual, armação com aço CA-60 nas dimensões de projeto, as formas serão em tábuas de pinho podendo ser reutilizadas por até 3 vezes.

A ligação da caixa com bueiro executado deverá ser com tubo de concreto no diâmetro de projeto, com acabamento interno e rejuntado com argamassa de cimento e areia no traço 1:3.

A fabricação da tampa deve ser feita com forma de pinho, onde será colocada a armadura em aço conforme projeto, sobre espaçadores dispostos de maneira que a armadura se mantenha suspensa sem flexão, e em seguida deve ser lançado o concreto. Só poderá ocorrer o desforme após



o período mínimo de 7 dias, e a instalação no local da obra após 28 dias, sendo que as peças deverão ser içadas com auxílio de retro escavadeira.

6.3.7 Meio Fio com Sarjeta

O meio-fio com sarjeta será em concreto pré-moldado com resistência mínima de 15Mpa aos 28 dias. O concreto deve ser preparado de acordo com o prescrito nas normas NBR-12654 e NBR 12655. Além de atender ao que dispõem as especificações do DER/PR.

No processo de fabricação deverão ser assegurado que as peças sejam homogêneas e compactadas para obedecerem às exigências previstas, e não possuírem trincas, fraturas ou outros defeitos, que possam prejudicar o assentamento ou mesmo afetar a resistência e durabilidade do pavimento.

As dimensões serão as de projeto quanto à altura e espessura podendo o comprimento ser de 0,80m para facilitar o manuseio. Os materiais utilizados na fabricação dos pré-moldados deverão satisfazer as seguintes condições:

Cimento: obedecer às exigências da ABNT e ABCP;

Agregados: obedecer às exigências da ABNT-EB-4;

Água: estar isenta de elementos prejudiciais às reações do cimento;

O concreto utilizado deverá ser preparado de acordo com o prescrito na norma NBR 6118/03, além de atender ao que dispõe a norma DNIT 020/2006-ES. Os meio-fio deverão estar num alinhamento perfeito e assentes sobre uma base regularizada, devendo o espaçamento (junta) entre meio-fio não ultrapassar a 0,015m.

O rejuntamento será com cimento e areia no traço 1:3, desde a base até o topo do meio-fio, devendo as juntas estar limpas de impurezas e molhadas.



6.4 Pavimentação Asfáltica

6.4.1 Regularização e Compactação do Sub-Leito;

Após a execução dos serviços de corte e aterro deve-se proceder com a regularização e compactação do sub-leito, para tal é necessário que a motoniveladora escarifique toda a área de intervenção do projeto até uma profundidade 20 cm, após o solo estar escarificado deve entrar o caminhão pipa e acrescentar água até que o solo atinja a umidade adequada, assim que a umidade for corrigida deve ser procedido o gradeamento a fim de homogeneizar toda a camada escarificada, a moto niveladora retorna para dar acabamento e nivelar o greide de acordo com o projeto, assim que o greide estiver de acordo com o projeto o rolo executa a compactação até atingir um grau de compactação maior que 95% do proctor normal.

6.4.2 Sub-Base de Macadame Seco:

Após a liberação pela Fiscalização/Contratante para o serviço de Regularização do Sub-Leito, logo deverá ser iniciada a sub-base, antes que se perca o serviço de regularização.

O agregado graúdo deverá ser constituído por produto resultante de britagem primária (pedra rachão) de rocha sã, deve ser espalhado em uma camada uniformemente distribuída, obedecendo aos alinhamentos e perfis projetados. A espessura solta dos agregados deve ser constante e suficiente para que seja obtida a espessura especificada após compactação, o espalhamento será feito com moto niveladora.



Para o espalhamento do agregado graúdo deve-se utilizar a escavadeira hidráulica para realizar a quebras dos montes e a moto niveladora para espalhamento, deve-se executar a verificação do greide e da seção transversal com cordéis ou gabaritos; caso ocorra deficiência ou excesso de material, deve-se efetuar a correção pela adição ou remoção do material. No caso de existir deficiência de material, utilizar sempre agregado graúdo, sendo vetado o uso de agregado miúdo. Efetuadas as correções necessárias, deve ser obtida a acomodação do material graúdo, previamente ao lançamento do material de enchimento, pela passagem do rolo liso sem vibrar.

Após a distribuição do material de enchimento, a camada deve ser compactada com uso de rolo liso vibratório, para forçar a penetração do material nos vazios do agregado graúdo.

Logo após a completa compactação da camada, deve ser feita nova verificação na superfície para verificar a ocorrência de excesso ou deficiência de material de enchimento. Constatado o excesso ou falta de finos, deve-se realizar as correções necessárias da seguinte forma:

- I. Se houver deficiência de finos, deve-se processar o espalhamento da segunda camada de material de enchimento;
- II. Se houver excesso de finos, deve-se processar a remoção do material excedente por meios manuais ou mecânicos, utilizando-se ferramentas auxiliares, tais como: pá, enxada, rastelo ou vassoura mecânica.

A compactação deve prosseguir até se obter um bom entrosamento dos agregados componentes da camada de macadame seco.

6.4.3 Base de Brita Graduada

A superfície a receber a camada de base de brita graduada deve estar totalmente concluída, perfeitamente limpa, isenta de lama e demais



agentes prejudiciais, desempenada e com as declividades estabelecidas no projeto, além de ter recebido prévia aprovação por parte da fiscalização.

Eventuais defeitos existentes devem ser adequadamente reparados antes da distribuição da brita graduada.

A brita graduada produzida na central deve ser descarregada diretamente sobre caminhões basculantes e em seguida transportada para a pista. Os materiais devem ser protegidos por lonas para evitar perda de umidade durante seu transporte.

Não é permitido o transporte de brita graduada para a pista quando a camada subjacente estiver molhada, incapaz de suportar, sem se deformar, a movimentação do equipamento.

A distribuição da brita graduada deve ser feita com moto niveladora, capaz de distribuir a brita graduada em espessura uniforme, sem produzir segregação, e de forma a evitar conformação adicional da camada.

A compactação da brita graduada deve ser executada mediante o emprego de rolos vibratórios lisos, nos trechos em tangente, a compactação deve evoluir partindo das bordas para eixo, e nas curvas, partindo da borda interna para borda externa. Em cada passada, o equipamento utilizado deve recobrir, ao menos, a metade da faixa anteriormente compactada.

Durante a compactação, deve ser promovido o umedecimento da superfície da camada mediante emprego de caminhão tanque irrigador de água.

A compactação deve evoluir até que se obtenha o grau de compactação mínimo igual ou superior a 100% em relação à massa específica aparente seca máxima, obtido no ensaio de compactação.

Características do material:

- Os agregados miúdos são aceitos desde que os resultados individuais de equivalente de areia sejam superiores a 55%
- Os resultados individuais de CBR devem ser iguais ou maiores a 100%.
- Os valores individuais de expansão devem ser menores que 0,3%.



6.4.4 Imprimação

O ligante asfáltico empregado na imprimação deve ser o asfalto diluído CM-30, em conformidade com a norma DNER – EM 363/97, A taxa de aplicação “T” é na ordem de 1,2 l/m².

Após a perfeita conformação geométrica da base, proceder à varredura da superfície utilizando trator de pneu equipado com vassoura mecânica, de modo a eliminar todo e qualquer material solto.

A distribuição do ligante deve ser feita por carros equipados com bomba reguladora de pressão e sistema completo de aquecimento que permitam a aplicação do ligante asfáltico em quantidade uniforme.

Deve-se imprimir a largura total da pista em um mesmo turno de trabalho e deixá-la, sempre que possível, fechada ao tráfego. Quando isto não for possível, trabalha-se em uma faixa de tráfego e executa-se a imprimação da faixa de tráfego adjacente assim que a primeira for liberada ao tráfego.

6.4.5 Pintura de Ligação

Na pintura de ligação deve ser aplicado o seguinte material asfáltico: - emulsão catiônica de ruptura rápida RR-1C, a taxa de aplicação da emulsão, definida é de 0,7 l/m².

Antes da aplicação da pintura de ligação deve-se proceder à limpeza da superfície, que deve ser executada com emprego de vassouras mecânicas rotativas acoplada a trator de pneus. Devem ser removidos todos os materiais soltos e nocivos encontrados sobre a superfície da camada.

A aplicação deve ser feita por caminhão distribuidor de emulsão asfáltica, sistema de aquecimento, bomba de pressão regulável, manômetros



e termômetros de fácil leitura, e mangueira de operação manual para aspersão; o equipamento espargidor deve possuir certificado de aferição atualizado.

6.4.6 Revestimento Asfáltico

Revestimento asfáltico é uma mistura executada a quente, em usina apropriada, com características específicas. É composta de agregado graduado, cimento asfáltico (CAP 50/70), e melhorador de adesividade, espalhada e compactada a quente.

Não é permitida a execução dos serviços em dias de chuva. O concreto asfáltico somente deve ser fabricado, transportado e aplicado quando a temperatura ambiente for superior a 10 °C.

A superfície deve apresentar-se limpa, isenta de pó ou outras substâncias prejudiciais. Eventuais defeitos existentes devem ser adequadamente reparados, previamente à aplicação da mistura.

O Revestimento não poderá distar há mais de 100 km do empreendimento. A densidade para efeito de orçamento foi considerada as médias das densidades obtidas nas usinas da região cujo valor verificado foi de 2,40 ton/m³ e o teor de asfalto de 5,2%

O transporte se fará em caminhões basculantes as caçambas dos veículos devem ser cobertas com lonas impermeáveis durante o transporte de forma a proteger a massa asfáltica da ação de chuvas ocasionais, da eventual contaminação por poeira e, especialmente, evitar a perda de temperatura e queda de partículas durante o transporte. As lonas devem estar bem fixadas na dianteira para não permitir a entrada de ar entre a cobertura e a mistura.

Deve ser assegurado, previamente ao início dos trabalhos, o aquecimento conveniente da mesa alisadora da acabadora à temperatura



compatível com a da massa a ser distribuída. Deve-se observar que o sistema de aquecimento destina-se exclusivamente ao aquecimento da mesa alisadora e nunca de massa asfáltica que eventualmente tenha esfriado em demasia.

Na descarga, o caminhão deve ser empurrado pela acabadora, não se permitindo choques ou travamento dos pneus durante a operação.

A rolagem tem início logo após a distribuição do concreto asfáltico. A fixação da temperatura de rolagem condiciona-se à natureza da massa e às características do equipamento utilizado.

- a) inicia-se a rolagem com uma passada com rolo liso;
- b) logo após, a passada com rolo liso, inicia-se a rolagem com uma passada do rolo pneumático atuando com baixa pressão;
- c) à medida que a mistura for sendo compactada e houver conseqüente crescimento de sua resistência, seguem-se coberturas com o rolo pneumático, com incremento gradual da pressão;
- d) o acabamento da superfície e correção das marcas dos pneus deve ser feito com o rolo tandem, sem vibrar;
- e) a compactação deve ser iniciada pelas bordas, longitudinalmente, continuando em direção ao eixo da pista;
- f) cada passada do rolo deve ser recoberta na seguinte, em 1/3 da largura do rolo;
- g) durante a rolagem não serão permitidas mudanças de direção ou inversões bruscas de marcha, nem estacionamento do equipamento sobre o revestimento recém rolado, ainda quente;
- h) as rodas dos rolos devem ser ligeiramente umedecidas para evitar a aderência da mistura; nos rolos pneumáticos, devem ser utilizados os mesmos produtos indicados para a caçamba dos caminhões transportadores; nos rolos metálicos lisos, se for utilizada água, esta deve ser pulverizada, não se permitindo que escorra pelo tambor e acumule se na superfície da camada.

O processo de execução das juntas transversais e longitudinais deve assegurar condições de acabamento adequadas, de modo que não sejam percebidas irregularidades nas emendas.



No reinício dos trabalhos, deve-se realizar a compactação da emenda com o rolo perpendicular ao eixo, com 1/3 do rolo sobre o pano já compactado e os outros 2/3 sobre a massa recém aplicada.

Sempre que solicitados serão apresentados ensaios e Laudo Técnico de Controle Tecnológico do pavimento asfáltico fornecidos pelo fabricante e/ou providenciados pela construtora para comprovar atendimento às normas técnicas vigentes. Os ensaios deverão ser acompanhados de Parecer Técnico, com a respectiva ART/RRT.

6.5 Sinalização Viária

6.5.1 Sinalização Horizontal

Inicialmente deve ser executada a limpeza da área a ser aplicada a pintura de modo a eliminar qualquer tipo de material que possa prejudicar a aderência do produto no pavimento, utilizando vassouras e escovas. A superfície deve ser esfregada até que esteja completamente isenta de materiais soltos ou qualquer substância divergente do pavimento conforme determinado no projeto, de maneira que a pintura possa ser executada diretamente no pavimento asfáltico apresente perfeita aderência.

A pré-marcação será feita com base no projeto e com o uso de corda para determinar localização precisa. A marcação deve ser feita manualmente com tinta, utilizando pinceis, brochas e spray. Após a pré-marcação o caminhão equipado com máquina demarcadora de faixas de tráfego à frio, inicia a pintura das faixas de acordo com o projeto.

A tinta a ser utilizada será do tipo a base de resina acrílica, a espessura de aplicação deve ser de 0,6 mm, As esferas de vidro retro-refletivas tipo I B devem ser adicionadas à tinta na razão de 200 g/l de tinta, de modo a permanecerem internas à película aplicada.



Os serviços não podem ser executados quando a temperatura ambiente estiver acima de 40°C ou estiver inferior a 5°C, e quando tiver ocorrido chuva 2 horas antes da aplicação;

A abertura do trecho ao tráfego somente pode ser feita após, no mínimo, 30 minutos após o término da aplicação.

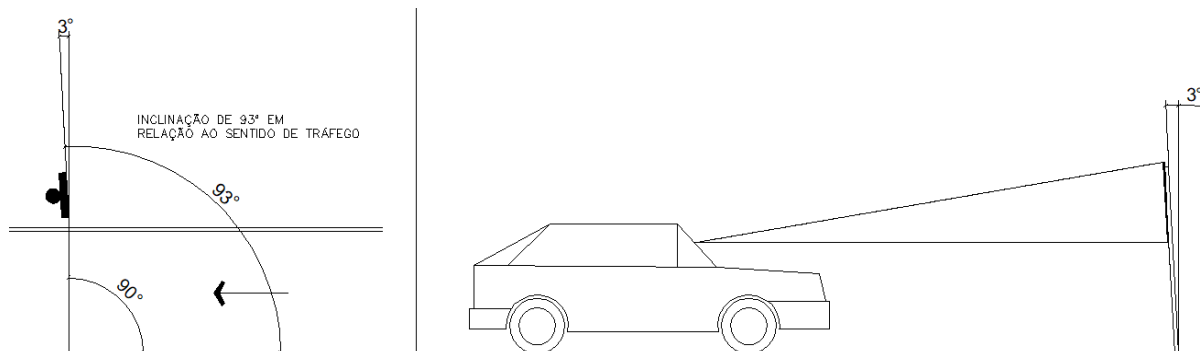
6.5.2 Sinalização Vertical

As placas de sinalização de trânsito deverão ser colocadas após a conclusão da obra, conforme projeto de sinalização.

As placas de regulamentação, advertência e indicação deverão ser confeccionadas chapas metálicas zincadas (NBR-11904), deverão ser revestidas com películas refletivas tipo I-A (NBR- 14644) e as letras, números, setas e tarjas com película do mesmo tipo (I-A), para as letras, números, setas e tarjas da cor preta, usar película IV-B.

As sinalizações verticais serão em tubo de aço galvanizado de diâmetro = 2" com paredes de 1,95 mm com tampão de plástico no topo do tubo para evitar infiltração de água, fixada na calçada em sapata de concreto 15 Mpa com diâmetro de 25 cm x 60 cm de profundidade. As placas serão em aço carbono 3 mm de espessura que serão fixadas no tubo de aço galvanizado com furação para fixação da placa vedada na parte superior com acessórios como, porcas, arruelas e parafusos galvanizados acima descrito.

A base da chapa metálica da placa deve sempre estar a 2,20 metros em relação ao nível do piso aonde está instalada. Também deve ser instalada com um ângulo de 93° (noventa e três graus) em relação ao sentido de tráfego, bem como uma inclinação vertical de 3° (três graus).



Para a instalação das placas, se feita posteriormente a execução das calçadas, deve executar um furo com serra copo na calçada existente, e posteriormente a instalação, realizar o fechamento e acabamento do passeio, garantido uma superfície sem imperfeições.

As placas de identificação de rua com dimensões de 45x25 cm, esmaltada, na cor azul “Del Rey” com letras brancas.

6.6 Ensaios tecnológicos

6.6.1 Ensaios de Subleito

Para liberação e aprovação da base, a empreiteira terá que apresentar os seguintes ensaios:

- *Equivalente de Areia - DNER-ME 054/97 - IPR/DNIT;*
- *Compactação - DNIT 164/2013-ME;*

6.6.2 Ensaios de Base

Para liberação e aprovação da base, a empreiteira terá que apresentar os seguintes ensaios:



- *Equivalente de Areia - DNER-ME 054/97 - IPR/DNIT;*
- *Compactação - DNIT 164/2013-ME;*

6.6.3 Ensaios da Capa Asfáltica

Para liberação e aprovação da capa asfáltica, a empreiteira terá que apresentar os seguintes ensaios;

- *Teor de Betume - NORMA DNIT 158/2011 – ME;*
- *Ensaio Marshall - ABNT NBR 12891;*
- *Granulometria Do Material Asfáltico - DNER-ME 083/98 - IPR/DNIT;*

6.6.4 Ensaios de Concreto

Para liberação e aprovação da concretagem, a empreiteira terá que apresentar os seguintes ensaios;

- *Procedimento para moldagem e cura de corpos de prova - NBR 5738/15;*
- *Ensaio de compressão em corpos de prova cilíndricos - NBR 5739/18;*

6.7 Critérios de Medição e Pagamento.

A empresa executora deverá fornecer toda topografia que comprove os volumes de terraplenagem, apresentando suas respectivas seções transversais a cada solicitação de medição.

A empresa executora deve fornecer o as built ao final dos serviços.



A contratada deverá apresentar, antes do início dos trabalhos, o seu traço ideal, baseado nos materiais utilizados pela contratada e na faixa de serviço C.

Para a execução da capa asfáltica, (que deverá ocorrer de segunda a sexta-feira) a fiscalização deverá ser comunicada para acompanhamento dos trabalhos.

Finalizada a execução da capa asfáltica, será efetuada, por empresa contratada pelo Município, coleta do material para execução dos ensaios e emissão de laudos técnicos que apresentem características como teor de ligante, espessura, densidade, grau de compactação, etc.

A partir dos laudos, será verificado se o traço apresentado pela contratada condiz com o executado, sendo admitida, para o teor de betume, uma variação máxima de 0,3 (NORMA DNIT 031/2006 – ES).

Em caso de divergência, a capa asfáltica não será aceita pela fiscalização.

Salienta-se que a medição dos serviços referente a capa asfáltica ocorrerá somente posteriormente a emissão do laudo e aprovação do material por parte da fiscalização.

Poderá, a qualquer momento, a FISCALIZAÇÃO requisitar a CONTRATADA a realização de testes de qualidade dos materiais empregados e serviços executados por meio de empresa especializada, não vinculada a CONTRATADA. As despesas inerentes a estes ensaios correrão por conta única e exclusiva da CONTRATADA.

Como critério de medição em relação ao CAP, será utilizado a média aritmética dos resultados dos ensaios de controle tecnológico da massa asfáltica (ensaios realizados por empresa contratada pelo Município), **até o limite do orçamento.**

A Empresa deverá fornecer, antes do início dos serviços o projeto da massa asfáltica a ser utilizada no local, indicando minimamente: a taxa de aplicação do CAP 50/70, a faixa granulométrica e densidade, com data não superior a 12 meses.



Salienta-se que deverá ser disponibilizado a qualquer momento, quando solicitado pela FISCALIZAÇÃO, os tickets de balança e ou notas fiscais com os pesos das cargas utilizadas no local.

6.7.1 Considerações Gerais

Para aprovação dos serviços de pavimentação, após a execução de cada camada e antes da execução da posterior, deverá ser informada a fiscalização para que possa comparecer ao local das obras fazendo as verificações necessárias e conferência de espessuras. Não serão medidos os serviços que não tenham sido previamente informados e conferidos pela fiscalização da Contratante.

Todo material utilizado deverá ser de 1ª qualidade, ter aprovação prévia por parte da Municipalidade, assim como, qualquer alteração ou substituição que venham a favorecer o melhoramento e/ou qualidade dos serviços.

A Contratada, ainda na condição de proponente, terá analisado orçamento e memorial descritivo, a fim de obter esclarecimentos sobre eventuais discrepâncias junto ao órgão responsável pelo município - SEMURB - ou impugnar o Edital, não sendo aceito posteriormente aditivos em função de má interpretação das especificações descritas.

A Contratada deverá trabalhar nos locais com todo o equipamento de segurança necessário exigido por lei para garantir a segurança do funcionário e dos usuários do espaço.

Materiais e equipamentos utilizados nas obras são de inteira responsabilidade da Contratada.

A empresa contratada deverá manter a sinalização necessária durante as obras, sendo de responsabilidade da mesma qualquer acidente em decorrência da inexistência ou inadequação da sinalização.



Os serviços serão acompanhados pela Municipalidade, podendo a mesma impugnar qualquer trabalho que não satisfaça as condições deste memorial, sendo a Contratada obrigada a demolir/refazer, sem ônus para a Contratante.

Para qualquer esclarecimento referente ao projeto, orçamento e/ou memorial descritivo, a Empresa deve dirigir-se à Secretaria Municipal de Urbanismo e Obras.

6.8 Limpeza Geral

Terminados os serviços, a CONTRATADA deverá providenciar a retirada da instalação do canteiro de serviços e promover a limpeza geral dos serviços.

A CONTRATADA deverá proceder periodicamente à limpeza dos serviços, removendo os entulhos resultantes, tanto do interior da mesma, como no canteiro de serviços e adjacências provocados com a execução dos serviços, para bota-fora apropriado, sem causar poeiras e ou transtornos ao funcionamento dos edifícios adjacentes.

Deverão ser previamente retirados todos os detritos e restos de materiais de todas as partes dos serviços, que serão removidos para o bota-fora apropriado.



7 ORÇAMENTO

7.1 Apresentação:

O relatório que ora se apresenta tem a finalidade de descrever em forma de planilha as quantidades e o custo final para a Execução das obras de Engenharia para a SERVIÇOS PRELIMINARES, TERRAPLANAGEM, DRENAGEM PLUVIAL, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E SINALIZAÇÃO VIÁRIA – RUA TOCANTINS - Extensão 413,45 m localizada no município de Piên/PR, tendo sido denominado “Orçamento do Projeto”.

7.2 Planilha Orçamentária

PLANILHA DE SERVIÇOS - PAVIMENTAÇÃO

Município:		PIÊN			SAM		68	
Projeto:		PAVIMENTAÇÃO DE VIA URBANA			LOTE nº		1	
Local da Obra:		RUA TOCANTINS (413,45m)						
Código	Origem	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	UD	ORÇAMENTO APROVADO				
				QUANT	UNIT	(R\$) - PM	(R\$) - PM TOTAIS	
1		SERVIÇOS PRELIMINARES					2.132,69	
COMPOSIÇÃO01	Orçacivil	PLACA DE OBRA TIPO BANNER, 4,00 X 2,00 M, EM QUADRO DE METALON 20 X 20 MM E LONA 360 G, COM IMPRESSÃO DIGITAL, FIXADA EM ESTRUTURA DE MADEIRA.	un	1,00	2.132,69	2.132,69		
2		TERRAPLENAGEM					12.679,86	
520100A	DER	Escavação e carga mat. jazida 1a. cat./sem transporte	m3	415,31	4,48	1.860,59		
520100B	DER	Escavação, Carga e Transp. de jazida 1ª Cat.	m3	987,16	10,96	10.819,27		
3		BASE / SUB-BASE					194.855,83	
520100C	DER	Aterro c/ mat. do canteiro (escav 1ª CAT+transp+compact) - Passeio	m3	103,83	14,80	1.536,68		
511100A	DER	Regularização compac.subleito 100% PN	m2	3.546,59	3,42	12.129,34		
531000A	DER	Brita Graduada	m3	500,49	149,26	74.703,14		
531500	DER	Macadame seco britado preenchido c/pó de pedra	m3	886,65	120,10	106.486,67		
4		REVESTIMENTO					193.618,08	
560100B	DER	Imprimação com Emulsão EAI - exclusive emulsão	m2	3.125,96	0,40	1.250,38		
589190A	DER mat	Fornecimento de emulsão EAI - imprimação	ton	3,44	4.273,29	14.700,12		
561100A	DER	Pintura de ligação com RR-1C - exclusive emulsão	m2	3.125,96	0,28	875,27		
589420B	DER mat	Fornecimento de emulsão RR-1C - pintura de ligação	ton	1,56	3.555,56	5.546,67		
570000B	DER	CBUQ - CAPA Traço 1 (Quantidade menor que 10000 toneladas)	ton	375,12	189,41	71.051,48		
589000I	DER mat	Fornecimento de CAP - CBUQ (Quantidade menor que 10000 toneladas)	ton	18,76	5.340,84	100.194,16		
5		MEIO-FIO E SARJETA					42.196,96	
810150	DER	Meio-Fio com Sarjeta DER - Tipo 2 - (0,042 m3) - Pré-Moldado	m	814,50	50,53	41.156,69		
810650	DER	Meio-Fio com Sarjeta DER - Tipo 7 - (0,031 m3) - Pré-Moldado	m	24,50	42,46	1.040,27		
6		SERVIÇOS DE URBANIZAÇÃO					63.356,53	
100576B	SINAPI	Regularização e Compactação p/ assentamento de calçadas/lajotas/blocos	m2	1.041,18	2,01	2.092,77		
603900C	DER	Lastro de Brita	m3	31,24	144,18	4.504,18		
603000A	DER	Aço CA-50 Dobr. e Colocação	kg	187,32	22,01	4.122,91		
605000E	DER	Calçada Concreto (e = 7,00 cm)	m2	1.017,88	38,90	39.595,53		
520100E	DER	Aterro c/ mat. do canteiro (escav 1ª CAT+transp+compact) - Passeio	m3	311,48	14,80	4.609,90		
605000J	DER	Rampa para PNE com Piso Tátil (NBR 9050) - Modelo 05 - 7,80 m2	un	6,00	591,20	3.547,20		
800100	DER	Hidrossemeadura	m2	427,30	11,43	4.884,04		
7		SINALIZAÇÃO DE TRÂNSITO					9.729,37	
822000	DER	Faixa de Sinalização Horizontal c/tinta resina acrílica base solvente- (0,034 m2/m2)	m2	157,78	28,85	4.551,95		
820000A	DER	Placa sinalização refletiva - SEM SUPORTE	m2	0,11	645,82	71,04		
821300	DER	Suporte metal.galv.fogo d=2,5" c/tampa e aletas anti-giro h=3,00m	un	1,00	390,32	390,32		
820000H	DER	Placa sinalização refletiva-octógono (0,2160 m2/ud) + suporte METÁLICO	un	3,00	529,82	1.589,46		
820000I	DER	Placa sinalização refletiva-losango (0,2025 m2/ud) + suporte METÁLICO	un	6,00	521,10	3.126,60		
10		DRENAGEM					119.975,49	
600300	DER	Escavação de Bueiros em 1ª Categoria	m3	928,26	9,35	8.679,23		
601200A	DER	Reaterro e apiloamento mecânico	m3	841,14	31,65	26.622,08		
603900G	DER	Lastro de Brita	m3	36,63	144,18	5.281,31		
610400A	DER	Corpo de BSTC ø 0,40 sem Berço e sem Armação	m	225,00	105,65	23.771,25		
610400C	DER	Corpo de BSTC ø 0,40 Sem Berço c/ Armação Simples CA-1	m	142,00	212,94	30.237,48		
BLSM150	DER	B.L. Simples pré-moldado H até 1,50 m	un	18,00	1.351,22	24.321,96		

Código	Origem	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	UD	ORÇAMENTO APROVADO			
				QUANT	UNIT	(R\$) - PM	(R\$) - PM TOTAIS
CLM040	DER	C.L. pré-moldado Tubo até 0,40	un	2,00	531,09	1.062,18	
11		ENSAIOS TECNOLÓGICOS (Os custos com mobilização e desmobilização de equipe e equipamentos para a extração de amostras para os ensaios tecnológicos, exceto da capa asfáltica, serão de responsabilidade da empresa executora da obra					12.003,38
8.1	DAER/RS	Ensaio de Massa Específica - In Situ - Método Frasco de Areia (Grau de Compactação) - Regularização e Compactação do Subleito	un	4,00	142,38	569,52	
8.1	DAER/RS	Ensaio de Massa Específica - In Situ - Método Frasco de Areia (Grau de Compactação) - Sub-base e Base	un	8,00	142,38	1.139,04	
5.1	DAER/RS	Ensaio de Granulometria do Agregado	un	8,00	145,16	1.161,28	
74022/27	SEIL/2016	Ensaio de Controle de Taxa de Aplicação de Ligante Betuminoso	un	4,00	95,71	382,84	
7.4	DAER/RS	Ensaio de Percentagem de Betume - Misturas Betuminosas	un	4,00	172,41	689,64	
74022/53	SEIL/2016	Ensaio de Controle do Grau de Compactação da Mistura Asfáltica	un	4,00	100,86	403,44	
74022/56	SEIL/2016	Ensaio de Densidade do Material Betuminoso	un	4,00	82,19	328,76	
74022/55	SEIL/2016	Ensaio de Tração por Compressão Diametral - Misturas Betuminosas	un	4,00	221,99	887,96	
7.1	DAER/RS	Extração de Corpo de Prova de Concreto Asfáltico com Sonda Rotativa	un	4,00	134,43	537,72	
3.20	DAER/RS	Mobilização e Desmobilização de Equipamento e Equipe para Extração de Corpos de Prova da Capa Asfáltica	gb	1,00	5.903,18	5.903,18	
x		PREÇO GLOBAL				650.548,19	650.548,19

Oéliton Antunes Coelho
 Engenheiro Civil - CREA SC 115283-2



7.3 BDI

Na sequência se apresenta a composição do BDI – Benefícios e Despesas Indiretas, utilizado no orçamento do Projeto.

Foi determinado o BDI de 22,40 % para os serviços executados em obra, e BDI de 13,49 % para os materiais adquiridos em obra.

Para a determinação do BDI (%), se utilizou a planilha abaixo fornecida pela CEF.

BDI - ACÓRDÃO Nº 2622/2013 – TCU PAVIMENTAÇÃO		
IMPOSTOS	ISS =	0,20
	PIS =	0,65
	COFINS =	3,00
	CPMF =	0,00
	TOTAL =	3,85
TIPO DE SERVIÇO	OBRAS	MATERIAIS
ADMINISTRAÇÃO CENTRAL	4,67	4,49
RISCOS	0,97	0,82
SEGUROS E GRANTIAS	0,74	0,89
DESPESAS FINANCEIRAS	1,21	1,11
LUCRO	8,69	6,22
BDI (OBRA OU MATERIAIS/EQUIP.)	21,71	18,38
BDI=((((1+(C8+C9+C10)/100)*(1+C11/100)*(1+C12/100))/(1-C6/100))-1)*100)		
BDI (OBRA)	21,71%	
BDI (MATERIAIS E EQUIPAMENTOS)	18,38%	

Oéliton Antunes Coelho
Engenheiro Civil - CREA SC 115.283-2



7.4 DMT

	DISTÂNCIAS MÉDIAS DE TRANSPORTES								
Município PIÊN									
Trecho: RUA TOCANTINS									
Obra: Pavimentação Urbana									
	Distâncias Médias de Transportes(DMT)								
	Materiais		Origem	Comercial		Local		TOTAL	
				Pav.	N/pav.	Pav.	N/pav.		
DESTINO - TRECHO	Abrigo parada ônibus		(1)					0,00	
	Areia		Gaspar Mineração	7,90				7,90	
	Brita		Gaspar Mineração	7,90				7,90	
	Cal hidratada/virgem		Comercio Local				1,50	1,50	
	Cal CH-I p/microrev.		Rio Branco do Sul	121,50			3,50	125,00	
	CAP-30/45 ou CAP-50/70		Repar	84,70			3,50	88,20	
	Cimento		Cimento Itambé	93,60			3,50	97,10	
	CM-30		Ref. Pres. Get. Vargas	80,00			3,50	83,50	
	Emulsão		Ref. Pres. Get. Vargas	80,00			3,50	83,50	
	Emulsão c/ polímero		Ref. Pres. Get. Vargas	80,00			3,50	83,50	
	Gabião galvanizado		Curitiba					0,00	
	Massa brita graduada		Usina Paviplan				11,40	11,40	
	Massa a quente		Usina Paviplan				11,40	11,40	
	Massa a frio		Usina Paviplan				11,40	11,40	
	Massa solo-cimento		Usina Paviplan				11,40	11,40	
	Material de fresagem		Pista p/ Patio da Prefeitura				1,50	6,50	8,00
	Material de pav.demolido		Pista p/ Patio da Prefeitura				1,50	6,50	8,00
	Paralelepípedo								0,00
	Pedra Britada-O.A.E.		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Pedra mão		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Poliedro		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Preench.rebaixo		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Rachão		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Solo jazida		Pista p/ Patio da Prefeitura				1,50	6,50	8,00
	Solos moles		Pista p/ Patio da Prefeitura				1,50	6,50	8,00
	Saibro		Gaspar Mineração	7,90					7,90
	Tijolos		Comercio Local						0,00
	Trilhos/chapas		Curitiba	75,30				6,40	81,70
	Tubo/lajota concreto		Cimentec Artefatos de Cimento				23,80		23,80
	Meio Fio Prémoldado		Cimentec Artefatos de Cimento				23,80		23,80
	DESTINO:	Areia		Maahs Areia Brita				6,50	6,50
		Brita		Usina Paviplan				0,50	0,50
Cimento Portland			Cimento Itambé	106,00				106,00	
CAP/CAP-Borracha/Polímero		Ref. Pres. Get. Vargas	80,00				80,00		
Cal hidratada CH-I				135,00				135,00	
Emulsão RM-1C/2C			Ref. Pres. Get. Vargas	80,00				80,00	
Emulsão c/polímero			Ref. Pres. Get. Vargas	80,00				80,00	
Solo jazida		Jazida-					0,00		

Oéilton Antunes Coelho

Engenheiro Civil - CREA SC 115.283-2

8 RELATÓRIO FOTOGRÁFICO



Foto01 – Estaca 0+000



Foto04 – Estaca 0+070



Foto02 – Estaca 0+010



Foto05 – Estaca 0+090



Foto03 – Estaca 0+050



Foto06 – Estaca 0+110



Foto07 – Estaca 0+150



Foto10 – Estaca 0+200



Foto08 – Estaca 0+180



Foto11 – Estaca 0+230



Foto09 – Estaca 0+180



Foto12 – Estaca 0+260



Foto13 – Estaca 0+280



Foto16 – Estaca 0+400



Foto14 – Estaca 0+310



Foto15 – Estaca 0+360

8.1 Sondagem



Foto01 – Estaca 0+100

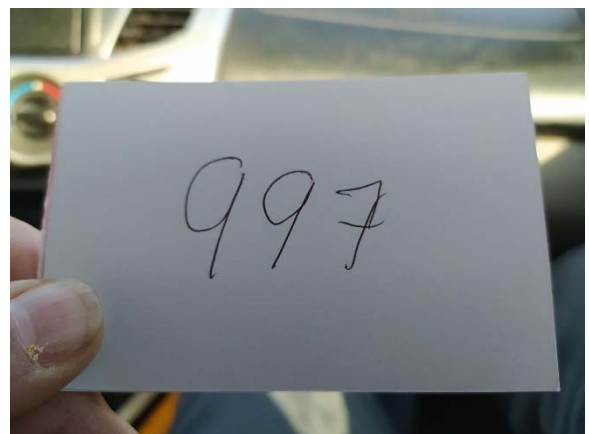


Foto02 – Estaca 0+100

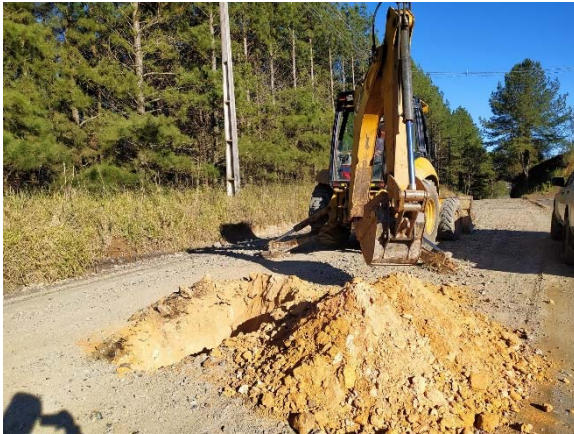


Foto03 – Estaca 0+380

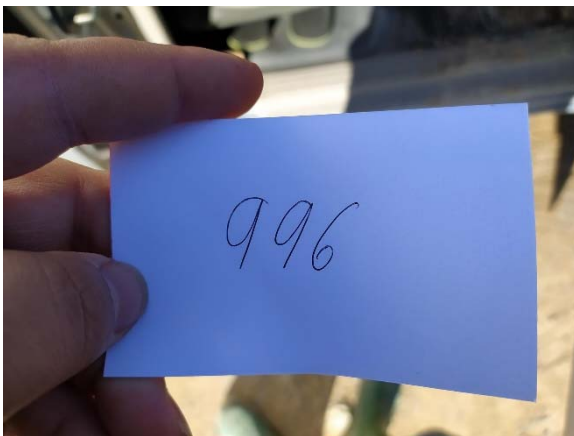


Foto04 – Estaca 0+380

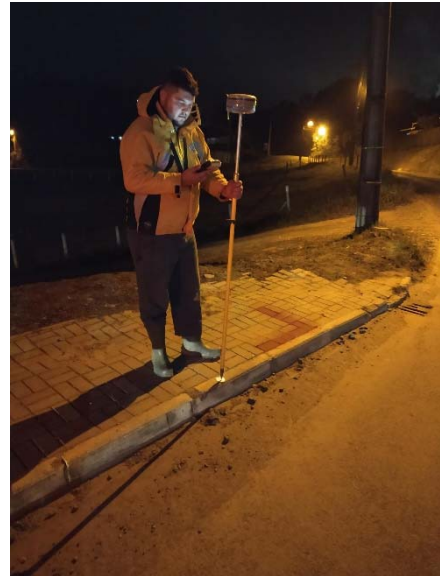


Foto01 – Estaca 0+000



Foto02 – Estaca 0+000

8.2 Vértice



9 BOLETIM DE SONDAGEM

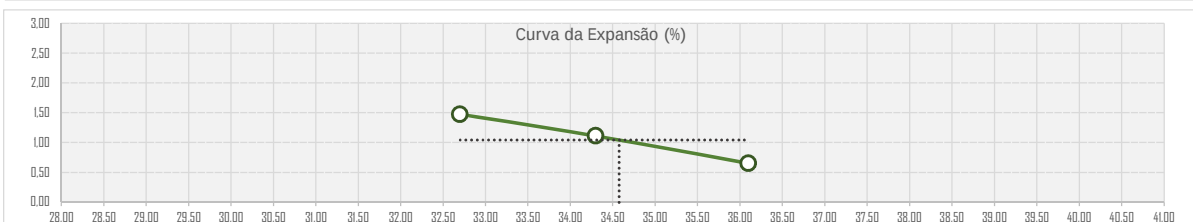
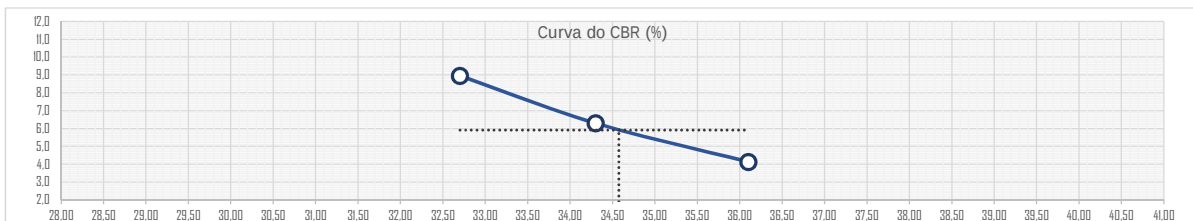
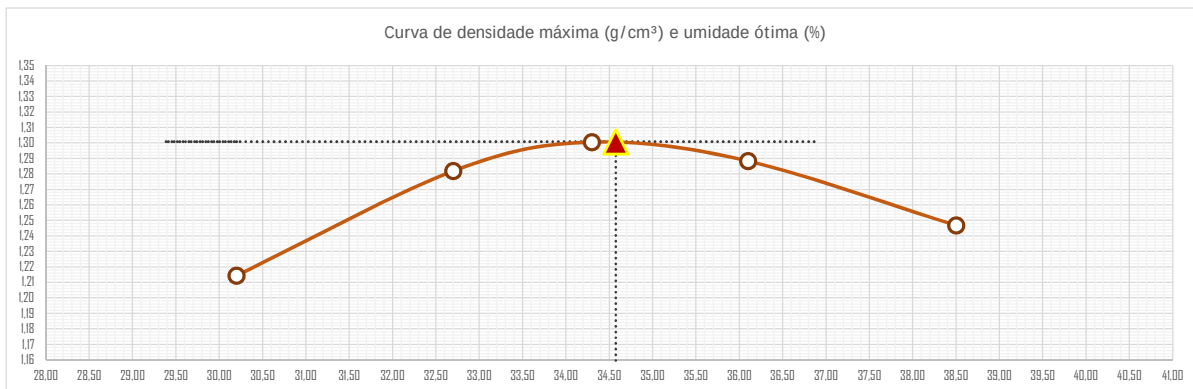
COMPACTAÇÃO, ISC, EXP, HOT E DENS. MÁX



Serviço: Material de Sondagem Furo: 996 EX Prof.: 0,00 a 1,50 Material: Argila Variegada
 Cliente: Prefeitura Municipal de Piên - PR
 Local: Rua Tocantins Data: 29/07/2021

CARACTERÍSTICAS		AMOSTRA		UMIDADE NATURAL	
Energia de Compactação	Normal	Peso da amostra úmida		Cápsula N°:	57 59
Disco Espaçador (Pol)	2"	Ph (g) = 6000,0		Cápsula + Solo Úmido (g)	83,29 73,04
Dens. Máxima (Kg/cm³)	1,301			Cápsula + Solo Seco (g)	72,04 63,93
Cilindro	Horas	Peso da amostra seca		Peso da Cápsula (g)	16,01 18,56
☐ Proctor ☒ C.B.R.		Ps (g) = 4996,7		Água (g)	11,25 9,11
Umidade Ótima (%)	34,57	Peso da água		Solo Seco (g)	56,03 45,37
C.B.R. (%)	5,91	Água (g) = 1003,3		Umidade %	20,08 20,08
Expansão (%)	1,04			Média	20,08

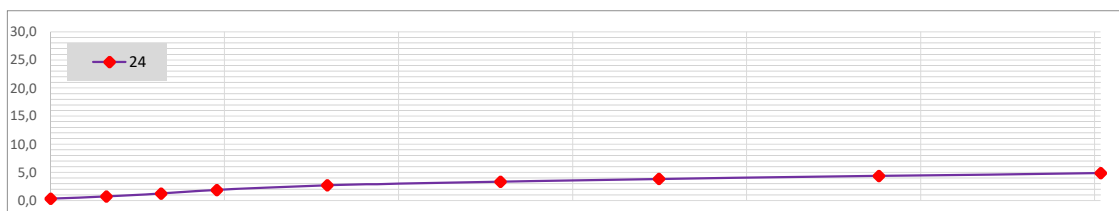
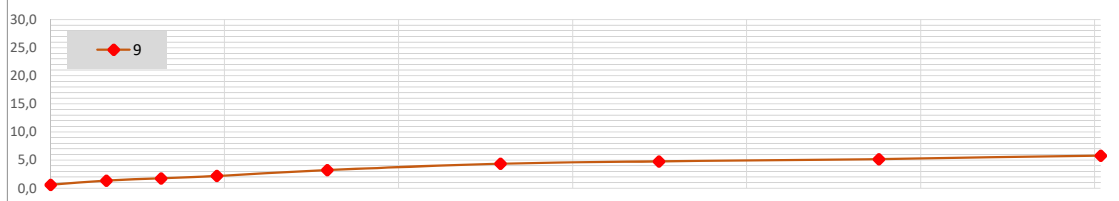
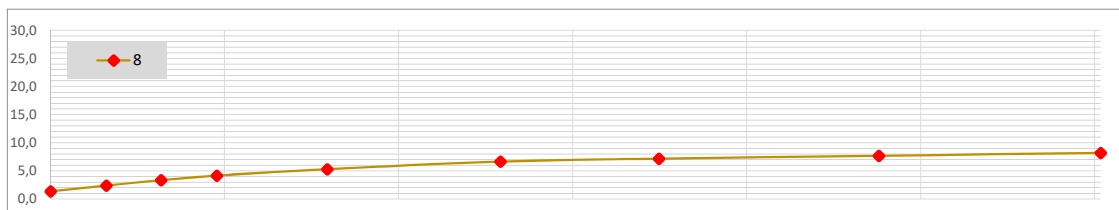
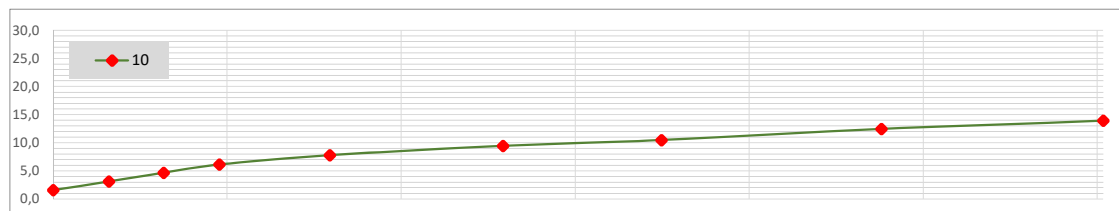
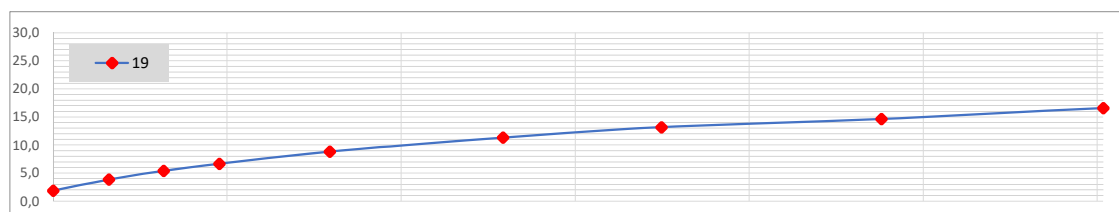
Descrição				Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°
				19	10	8	9	24	28
Água	g	a	-	1620	1740	1860	1980	2100	2220
	%	b	-	27,0	29,0	31,0	33,0	35,0	37,0
Solo úmido + Cilindro	g	c	-	9077,0	7998,0	8054,0	8186,0	8505,0	9415,0
Peso do Cilindro	g	d	-	5343,0	4073,0	4082,0	4151,0	4505,0	5428,0
Solo úmido	g	e	d - e	3734,0	3925,0	3972,0	4035,0	4000,0	3987,0
Volume do Cilindro	cm³	f	-	2361,7	2307,4	2274,2	2301,3	2316,5	2322,6
Massa Específica Aparente Úmida	g/cm³	g	e / f	1,581	1,701	1,747	1,753	1,727	1,717
Cápsula	n°	h	-	63	44	51	47	39	50
Solo úmido + cápsula	g	i	-	85,61	89,43	81,26	87,79	83,81	86,92
Solo Seco + Cápsula	g	j	-	70,55	71,32	64,88	69,19	65,39	66,63
Peso da Água	g	l	i - j	15,06	18,11	16,38	18,60	18,42	20,29
Peso da Cápsula	g	m	-	20,72	15,90	17,08	17,67	17,56	16,38
Solo Seco	g	n	j - m	49,83	55,42	47,80	51,52	47,83	50,25
Umidade	g	o	l / n	30,20	32,70	34,30	36,10	38,50	40,40
Massa Específica Aparente Seca	g/cm³	o	g / (1+o)	1,214	1,282	1,300	1,288	1,247	1,223



Anel Dinamométrico		1032			Área do Pistão:			19,32			Constante:			0,10379		
Cilindro		19			10			8			9			24		
Altura do Cilindro (cm)		12,879			12,699			12,599			12,699			12,649		
Data	Hora	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.
		(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%
29/07/2021	14:05:00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
30/07/2021	14:05:00	2,14	2,14	1,66	1,34	1,34	1,04	1,06	1,06	0,82	0,68	0,68	0,53	0,31	0,31	0,24
31/07/2021	14:05:00	2,26	2,26	1,75	1,58	1,58	1,23	1,24	1,24	0,96	0,76	0,76	0,59	0,35	0,35	0,27
01/08/2021	14:05:00	2,47	2,47	1,92	1,79	1,79	1,39	1,32	1,32	1,02	0,83	0,83	0,64	0,42	0,42	0,33
02/08/2021	14:05:00	2,65	2,65	2,06	1,90	1,90	1,48	1,43	1,43	1,11	0,84	0,84	0,65	0,45	0,45	0,35

T	Penet.	Cilindro 19			Cilindro 10			Cilindro 8			Cilindro 9			Cilindro 24		
Min.	mm	L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)	
		(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.
0,5	0,63	18	1,9	1,9	15	1,6	1,6	13	1,3	1,3	6	0,6	0,6	3	0,3	0,3
1,0	1,27	37	3,8	3,8	30	3,1	3,1	23	2,4	2,4	13	1,3	1,3	7	0,7	0,7
1,5	1,90	52	5,4	5,4	45	4,7	4,7	32	3,3	3,3	17	1,8	1,8	12	1,2	1,2
2,0	2,54	64	6,6	6,6	59	6,1	6,1	40	4,2	4,2	21	2,2	2,2	18	1,9	1,9
3,0	3,81	85	8,8	8,8	75	7,8	7,8	51	5,3	5,3	31	3,2	3,2	26	2,7	2,7
4,0	5,80	109	11,3	11,3	91	9,4	9,4	64	6,6	6,6	42	4,4	4,4	32	3,3	3,3
6,0	7,62	127	13,2	13,2	101	10,5	10,5	69	7,2	7,2	46	4,8	4,8	37	3,8	3,8
8,0	10,15	141	14,6	14,6	120	12,5	12,5	74	7,7	7,7	50	5,2	5,2	42	4,4	4,4
10,0	12,70	160	16,6	16,6	134	13,9	13,9	79	8,2	8,2	56	5,8	5,8	47	4,9	4,9

CBR'		70,31	9,45		8,71		5,90		3,10		2,66	
CBR"		105,46	10,73		8,96		6,30		4,13		3,15	



LIMITES FÍSICOS



Serviço: Material de Sondagem Furo: 996 EX Prof.: 0,00 a 1,50 Material: Argila Variegada
 Cliente: Prefeitura Municipal de Piên - PR
 Local: Rua Tocantins Data: 29/07/2021

ANÁLISE GRANULOMÉTRICA

Peneira n.	Abertura	Retido (g)	Passando (g)	% que Passa da Amostra total	Amostra para Granulometria		
3"	76,2		993,97	100,00%	Amostra Total Úmida (g)		1.000,00
2 1/2"	63,5		993,97	100,00%	Solo Seco Retido na #10 (g)		16,35
2"	50,8		993,97	100,00%	Solo Úmido Pass. #10 (g)		983,65
1 1/2"	38,1		993,97	100,00%	Solo S. Pass. #10 (g)		977,62
1"	25,4		993,97	100,00%	Amostra Total Seca (g)		993,97
3/4"	19,1		993,97	100,00%	Umidade Higroscópica		
1/2"	12,7	0,00	993,97	100,00%			
3/8"	9,5	0,00	993,97	100,00%	Cápsula N°.: 26	21	
4	4,8	5,86	988,11	99,41%	Cápsula+Solo Úmido(g)	82,45	79,68
10	2,0	10,49	977,62	98,36%	Cápsula+Solo Seco(g)	82,03	79,31
Peneiramento Fino					Peso da Cápsula (g)	15,62	17,70
Peso da Amostra Úmida		100,00		Peso da Amostra Seca	99,39		
Peneira		Amostra Seca (g)		Porcentagem que Passa		Solo Seco (g)	
N.	Abertura	Retido	Passante	Amostra Parcial	Amostra Total	Umidade %	
10	2,000	0				0,63	0,60
40	0,420	10,03	89,36	89,91%	88,43%	Média 0,62	
200	0,075	21,41	67,95	68,37%	67,24%		

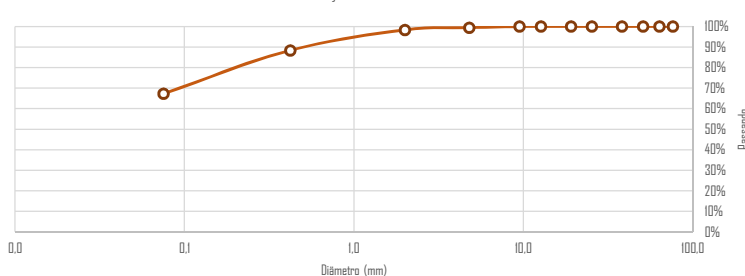
ENSAIOS FÍSICOS

LÍMITE DE LIQUIDEZ	Cápsula	Solo Úmido + Cápsula	Solo Seco + Cápsula	Peso da Cápsula	Peso da Água	Peso do Solo Seco	% de Água	Número de Golpes	Constante	LL Calculado	LL Adotado
	117	12,32	11,01	7,72	1,31	3,29	39,82	51	0,980	45,48	45,56
	146	12,94	11,62	8,44	1,32	3,18	41,51	42			
	102	12,18	10,85	7,84	1,33	3,01	44,19	31			
	133	12,02	10,47	7,13	1,55	3,34	46,41	22			
	145	13,85	12,05	8,37	1,80	3,68	48,91	11			
LÍMITE DE PLASTICIDADE	Cápsula	Solo Úmido + Cápsula	Solo Seco + Cápsula	Peso da Cápsula	Peso da Água	Peso do Solo Seco	% de Água				
	126	9,68	9,23	7,49	0,45	1,74	25,86				
	136	10,08	9,54	7,21	0,54	2,33	23,18				
	135	9,46	9,23	8,23	0,23	1,00	23,00				
	115	11,24	10,69	8,30	0,55	2,39	23,01				
	111	9,94	9,41	7,21	0,53	2,20	24,09				
23,83											

RESUMO DOS ENSAIOS

Pedregulho > 4,8 mm 0,59%
 Areia Grossa 4,8 a 2,0 mm 1,06%
 Areia Média 2,0 a 0,42 mm 9,93%
 Areia Fina 0,42 a 0,074 mm 21,19%
 Passando na #200 67,24%
 Limite Liquidez 45,56
 Limite Plasticidade 23,83
 Índice Plasticidade 21,73
 Índice de Grupo 12
 Classificação H.R.B. A7-6

DISTRIBUIÇÃO GRANULOMÉTRICA



Etapa	Preparação	Granulometria	LL	LP	Cálculos
	DNER ME - 041/94	DNER ME - 080/94	DNER ME - 122/94	DNER ME - 082/94	
Data					
Operador					

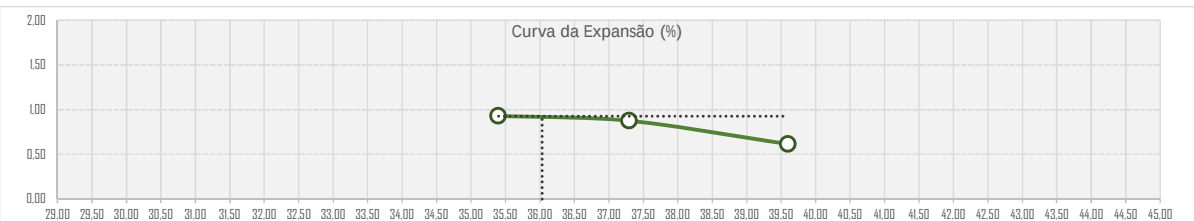
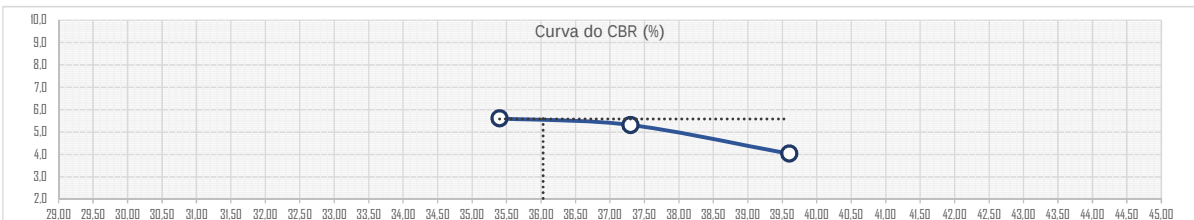
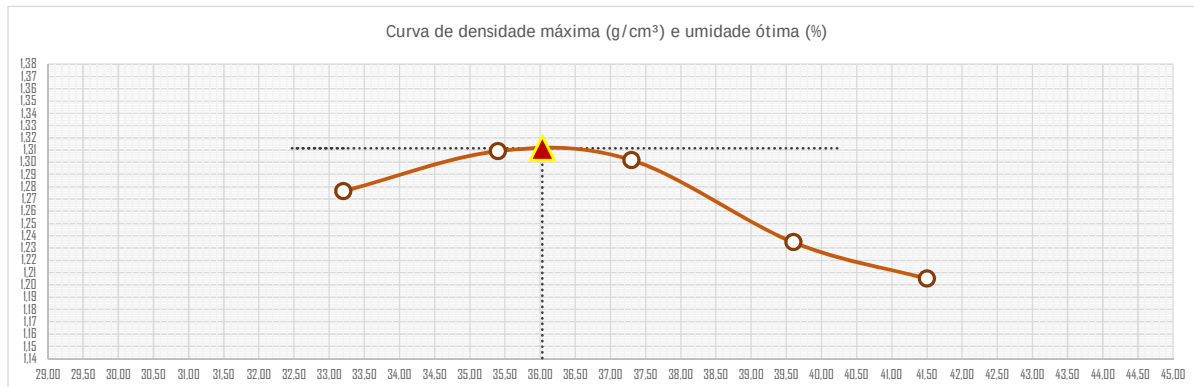
COMPACTAÇÃO, ISC, EXP, HOT E DENS. MÁX



Serviço: Material de Sondagem Furo: 997 EX Prof.: 0,00 a 1,50 Material: Argila Variiegado
 Cliente: Prefeitura Municipal de Piên - PR
 Local: Rua Tocantins / Reinaldo de O. Mendes Data: 19/07/2021

CARACTERÍSTICAS		AMOSTRA		UMIDADE NATURAL	
Energia de Compactação	Normal	Peso da amostra úmida		Cápsula N°:	57 62
Disco Espaçador (Pol)	2"	Ph (g) = 6000,0		Cápsula + Solo Úmido (g)	81,54 86,10
Dens. Máxima (Kg/cm³)	1,311	Peso da amostra seca		Cápsula + Solo Seco (g)	67,29 71,42
Cilindro	Horas	Ps (g) = 4695,4		Peso da Cápsula (g)	16,01 18,58
☐ Proctor ☒ C.B.R.		Peso da água		Água (g)	14,25 14,68
Umidade Ótima (%)	36,03	Água (g) = 1304,6		Solo Seco (g)	51,28 52,84
C.B.R. (%)	5,59			Umidade %	27,79 27,78
Expansão (%)	0,93			Média	27,79

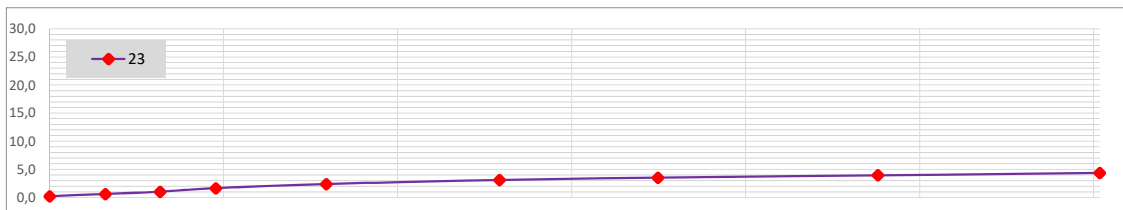
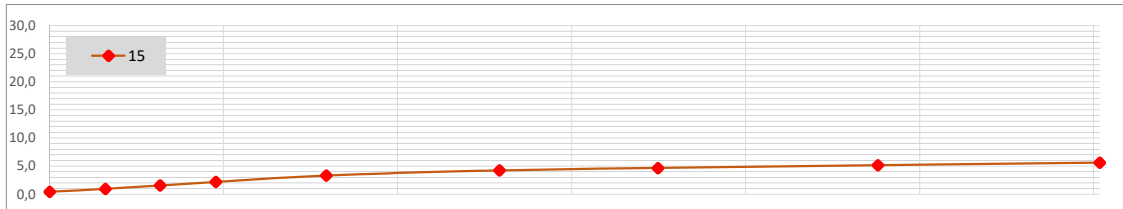
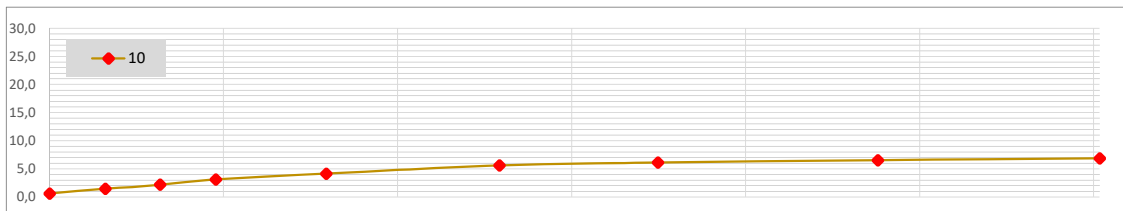
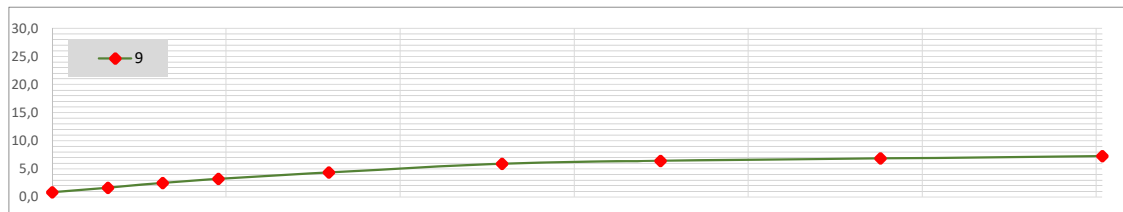
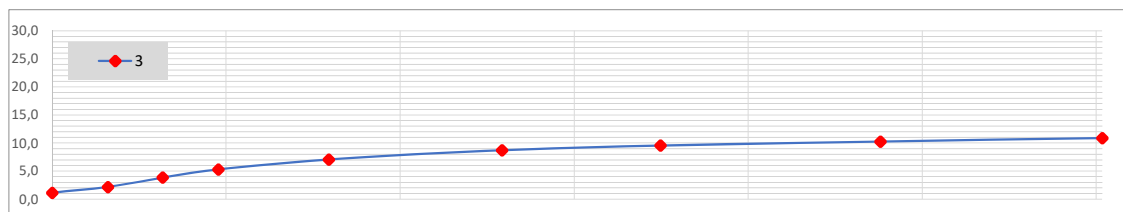
Descrição				Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°	Cilindro N°
				3	9	10	15	23	29
Água	g	a	-	1830	1950	2070	2190	2310	2430
	%	b	-	30,5	32,5	34,5	36,5	38,5	40,5
Solo úmido + Cilindro	g	c	-	7978,0	8230,0	8197,0	8217,0	9593,0	8502,0
Peso do Cilindro	g	d	-	4060,0	4151,0	4073,0	4248,0	5584,0	4595,0
Solo úmido	g	e	d - e	3918,0	4079,0	4124,0	3969,0	4009,0	3907,0
Volume do Cilindro	cm³	f	-	2304,3	2301,3	2307,4	2302,5	2351,1	2328,0
Massa Especifica Aparente Úmida	g/cm³	g	e / f	1,700	1,772	1,787	1,724	1,705	1,678
Cápsula	n°	h	-	14	4	44	25	29	36
Solo úmido + cápsula	g	i	-	89,61	87,02	91,48	93,19	95,10	90,88
Solo Seco + Cápsula	g	j	-	71,15	68,63	70,93	70,89	71,89	68,25
Peso da Água	g	l	i - j	18,46	18,39	20,55	22,30	23,21	22,63
Peso da Cápsula	g	m	-	15,54	16,71	15,90	14,52	15,96	16,05
Solo Seco	g	n	j - m	55,61	51,92	55,03	56,37	55,93	52,20
Umidade	g	o	l / n	33,20	35,40	37,30	39,60	41,50	43,40
Massa Especifica Aparente Seca	g/cm³	o	g / (1+o)	1,276	1,309	1,302	1,235	1,205	1,170



Anel Dinamométrico		1032			Área do Pistão:			19,32			Constante:			0,10379		
Cilindro		3			9			10			15			23		
Altura do Cilindro (cm)		12,699			12,699			12,699			12,689			12,889		
Data	Hora	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.	L	Dif.	Exp.
		(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%	(mm)	(mm)	%
19/07/2021	08:10:00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
20/07/2021	08:10:00	1,29	1,29	1,02	0,84	0,84	0,66	0,74	0,74	0,58	0,43	0,43	0,34	0,31	0,31	0,24
21/07/2021	08:10:00	1,43	1,43	1,13	0,98	0,98	0,77	0,86	0,86	0,68	0,52	0,52	0,41	0,35	0,35	0,28
22/07/2021	08:10:00	1,54	1,54	1,21	1,13	1,13	0,89	1,06	1,06	0,83	0,68	0,68	0,54	0,39	0,39	0,31
23/07/2021	08:10:00	1,65	1,65	1,30	1,18	1,18	0,93	1,11	1,11	0,87	0,78	0,78	0,61	0,42	0,42	0,33

T	Penet.	Cilindro 3			Cilindro 9			Cilindro 10			Cilindro 15			Cilindro 23		
Min.	mm	L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)		L	Pressão (Kg/m²)	
		(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.	(mm)	Calc.	Corr.
0,5	0,63	11	1,1	1,1	8	0,8	0,8	6	0,6	0,6	4	0,4	0,4	2	0,2	0,2
1,0	1,27	21	2,2	2,2	16	1,7	1,7	14	1,5	1,5	9	0,9	0,9	6	0,6	0,6
1,5	1,90	37	3,8	3,8	24	2,5	2,5	21	2,2	2,2	15	1,6	1,6	10	1,0	1,0
2,0	2,54	51	5,3	5,3	31	3,2	3,2	30	3,1	3,1	21	2,2	2,2	16	1,7	1,7
3,0	3,81	68	7,1	7,1	42	4,4	4,4	40	4,2	4,2	32	3,3	3,3	23	2,4	2,4
4,0	5,80	84	8,7	8,7	57	5,9	5,9	54	5,6	5,6	41	4,3	4,3	30	3,1	3,1
6,0	7,62	92	9,5	9,5	62	6,4	6,4	59	6,1	6,1	45	4,7	4,7	34	3,5	3,5
8,0	10,15	99	10,3	10,3	66	6,9	6,9	63	6,5	6,5	50	5,2	5,2	38	3,9	3,9
10,0	12,70	105	10,9	10,9	70	7,3	7,3	66	6,9	6,9	54	5,6	5,6	42	4,4	4,4

CBR'	70,31	7,53	4,58	4,43	3,10	2,36
CBR''	105,46	8,27	5,61	5,31	4,04	2,95



LIMITES FÍSICOS



Serviço: Material de Sondagem Furo: 997 EX Prof.: 0,00 a 1,50 Material: Argila Variegado
 Cliente: Prefeitura Municipal de Piên - PR
 Local: Rua Tocantins / Reinaldo de O. Mendes Data: 19/07/2021

ANÁLISE GRANULOMÉTRICA

Peneira n.	Abertura	Retido (g)	Passando (g)	% que Passa da Amostra total	Amostra para Granulometria		
3"	76,2		990,00	100,00%	Amostra Total Úmida (g)		1.000,00
2 1/2"	63,5		990,00	100,00%	Solo Seco Retido na #10 (g)		16,34
2"	50,8		990,00	100,00%	Solo Úmido Pass. #10 (g)		983,66
1 1/2"	38,1		990,00	100,00%	Solo S. Pass. #10 (g)		973,66
1"	25,4		990,00	100,00%	Amostra Total Seca (g)		990,00
3/4"	19,1		990,00	100,00%	Umidade Higroscópica		
1/2"	12,7		990,00	100,00%			
3/8"	9,5	0,00	990,00	100,00%	Cápsula N°.: 12	34	
4	4,8	5,32	984,68	99,46%	Cápsula+Solo Úmido(g)	85,24	91,03
10	2,0	11,02	973,66	98,35%	Cápsula+Solo Seco(g)	84,54	90,28
Peneiramento Fino					Peso da Cápsula (g)	17,25	16,27
Peso da Amostra Úmida		100,00		Peso da Amostra Seca		98,98	
Peneira		Amostra Seca (g)		Porcentagem que Passa			
N.	Abertura	Retido	Passante	Amostra Parcial		Amostra Total	
10	2,000	0					
40	0,420	6,31	92,67	93,63%		92,08%	
200	0,075	15,86	76,81	77,60%		76,32%	
					Umidade %	1,04	1,01
					Média	1,03	

ENSAIOS FÍSICOS

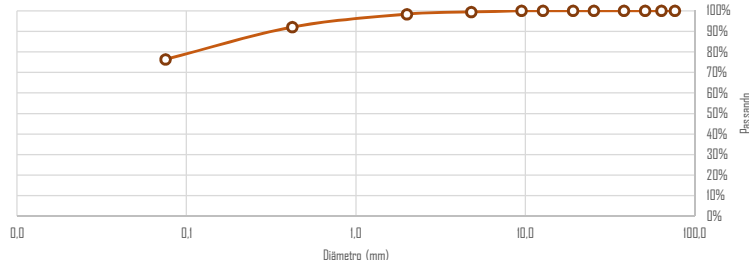
LIMITE DE LIQUIDEZ	Cápsula	Solo Úmido + Cápsula	Solo Seco + Cápsula	Peso da Cápsula	Peso da Água	Peso do Solo Seco	% de Água	Número de Golpes	Constante	LL Calculado	LL Adotado
	167	11,34	9,81	5,83	1,53	3,98	38,44	51			
	148	13,72	12,27	8,66	1,45	3,61	40,17	41			
	168	11,27	9,75	6,10	1,52	3,65	41,64	31			
	109	13,74	11,65	6,86	2,09	4,79	43,63	21	0,973	42,45	42,68
	119	13,10	11,16	6,89	1,94	4,27	45,43	11			

LIMITE DE PLASTICIDADE	Cápsula	Solo Úmido + Cápsula	Solo Seco + Cápsula	Peso da Cápsula	Peso da Água	Peso do Solo Seco	% de Água
	169	8,14	7,86	6,79	0,28	1,07	26,17
	101	9,04	8,77	7,67	0,27	1,10	24,55
	164	7,02	6,79	5,88	0,23	0,91	25,27
	161	6,88	6,64	5,61	0,24	1,03	23,30
	117	9,86	9,45	7,72	0,41	1,73	23,70
				24,60			

RESUMO DOS ENSAIOS

Pedregulho > 4,8 mm 0,54%
 Areia Grossa 4,8 a 2,0 mm 1,11%
 Areia Média 2,0 a 0,42 mm 6,27%
 Areia Fina 0,42 a 0,074 mm 15,76%
 Passando na #200 76,32%
 Limite Liquidez 42,68
 Limite Plasticidade 24,60
 Índice Plasticidade 18,08
 Índice de Grupo 12
 Classificação H.R.B. A7-6

DISTRIBUIÇÃO GRANULOMÉTRICA



Etapa	Preparação	Granulometria	LL	LP	Cálculos
	DNER ME - 041/94	DNER ME - 080/94	DNER ME - 122/94	DNER ME - 082/94	
Data					
Operador					



10 A.R.T



Anotação de Responsabilidade Técnica - ART

Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia de Santa Catarina

CREA-SC



ART OBRA OU SERVIÇO

25 2021 7845465-9

Inicial

Equipe - ART 7845446-2

1. Responsável Técnico

MARCIA CANCELIER MATTEI DELA GIUSTINA

Título Profissional: Engenheira Agrimensora

RNP: 2502175780

Registro: 081383-3-SC

Empresa Contratada: TERRA PROJETOS E CONSULTORIA LTDA EPP

Registro: 127722-4-SC

2. Dados do Contrato

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: RUA AMAZONAS

Complemento:

Cidade: PIEN

Valor da Obra/Serviço/Contrato: R\$ 299.124,81

Contrato: 044/2021

Celebrado em: 19/05/2021

Honorários:

Vinculado à ART:

Bairro: CENTRO

UF: PR

Ação Institucional:

Tipo de Contratante: Pessoa Jurídica de Direito Público

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40
Nº: 373

CEP: 83860-000

3. Dados Obra/Serviço

Proprietário: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: DIVERSOS

Complemento:

Cidade: PIEN

Data de Início: 19/05/2021

Finalidade: Infra-estrutura

Data de Término: 18/05/2022

Bairro: DIVERSOS

UF: PR

Coordenadas Geográficas:

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40
Nº: S/N

CEP: 83860-000

Código:

4. Atividade Técnica

Coordenação	Estudo	Levantamento
Fotogrametria		
	Dimensão do Trabalho:	1.500.000,00 Metro(s) Quadrado(s)
Desenho Geométrico	Estudo	Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Terraplenagem	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Drenagem	Orçamento	Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Pavimentação Asfáltica	Orçamento	Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	12,00 Quilômetros(s)
Pavimentação em pedras	Orçamento	Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	8,00 Quilômetros(s)
Base e/ou sub base	Orçamento	Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	10,00 Quilômetros(s)
Sinalização	Orçamento	
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)

5. Observações

Elaboração de estudos e projeto básico de engenharia para obras de pavimentação e drenagem no município de Piên, conforme Termo de Referência. Utilizando Plataforma BIM.

6. Declarações

Acessibilidade: Declaro que na(s) atividade(s) registrada(s) nesta ART foram atendidas as regras de acessibilidade previstas nas normas técnicas de acessibilidade da ABNT, na legislação específica e no Decreto Federal n. 5.296, de 2 de dezembro de 2004.

7. Entidade de Classe

ASCEA - 9

8. Informações

- A ART é válida somente após o pagamento da taxa.
- Situação do pagamento da taxa da ART em 25/06/2021: TAXA DA ART A PAGAR
- Valor ART: R\$ 88,78 | Data Vencimento: 05/07/2021 | Registrada em: 25/06/2021
- Valor Pago: | Data Pagamento: | Nosso Número: 14002104000310693
- A autenticidade deste documento pode ser verificada no site www.crea-sc.org.br/art.
- A guarda da via assinada da ART será de responsabilidade do profissional e do contratante com o objetivo de documentar o vínculo contratual.
- Esta ART está sujeita a verificações conforme disposto na Súmula 473 do STF, na Lei 9.784/99 e na Resolução 1.025/09 do CONFEA.

9. Assinaturas

Declaro serem verdadeiras as informações acima.

ORLEANS - SC, 25 de Junho de 2021

MARCIA CANCELIER MATTEI DELA GIUSTINA

029.732.219-27

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

76.002.666/0001-40





Anotação de Responsabilidade Técnica - ART

Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia de Santa Catarina

CREA-SC



ART OBRA OU SERVIÇO

25 2021 7845460-8

Inicial

Equipe - ART 7845446-2

1. Responsável Técnico

MATEUS JACQUES NAZARIO

Título Profissional: Engenheiro Civil

RNP: 2518560106

Registro: 164158-6-SC

Empresa Contratada: TERRA PROJETOS E CONSULTORIA LTDA EPP

Registro: 127722-4-SC

2. Dados do Contrato

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: RUA AMAZONAS

Complemento:

Cidade: PIEN

Valor da Obra/Serviço/Contrato: R\$ 299.124,81

Contrato: 044/2021

Celebrado em: 19/05/2021

Honorários:

Vinculado à ART:

Bairro: CENTRO

UF: PR

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40
Nº: 373

CEP: 83860-000

Ação Institucional:

Tipo de Contratante: Pessoa Jurídica de Direito Público

3. Dados Obra/Serviço

Proprietário: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: DIVERSOS

Complemento:

Cidade: PIEN

Data de Início: 19/05/2021

Finalidade: Infra-estrutura

Data de Término: 18/05/2022

Coordenadas Geográficas:

Bairro: DIVERSOS

UF: PR

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40
Nº: S/N

CEP: 83860-000

Código:

4. Atividade Técnica

Coordenação	Estudo	Levantamento
Serviço topografico Planialtimétrico		
	Dimensão do Trabalho:	30.000,00 Metro(s)
Fotogrametria	Estudo	Levantamento
	Dimensão do Trabalho:	1.500.000,00 Metro(s) Quadrado(s)
Desenho Geométrico	Estudo	Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Terraplenagem	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Drenagem	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Pavimentação Asfáltica	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	12,00 Quilômetros(s)
Pavimentação em pedras	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	8,00 Quilômetros(s)
Base e/ou sub base	Orçamento	Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	10,00 Quilômetros(s)
Hidrologia	Estudo	Análise Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Tráfego	Projeto	Estudo Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Geotecnia	Estudo	Análise Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)

5. Observações

Elaboração de estudos e projeto básico de engenharia para obras de pavimentação e drenagem no município de Piên, conforme Termo de Referência. Utilizando Plataforma BIM.

6. Declarações

Acessibilidade: Declaro que na(s) atividade(s) registrada(s) nesta ART foram atendidas as regras de acessibilidade previstas nas normas técnicas de acessibilidade da ABNT, na legislação específica e no Decreto Federal n. 5.296, de 2 de dezembro de 2004.

7. Entidade de Classe

ASCEA - 9

8. Informações

- A ART é válida somente após o pagamento da taxa.
- Situação do pagamento da taxa da ART em 25/06/2021: TAXA DA ART A PAGAR
- Valor ART: R\$ 88,78 | Data Vencimento: 05/07/2021 | Registrada em: 25/06/2021
- Valor Pago: | Data Pagamento: | Nosso Número: 14002104000310687
- A autenticidade deste documento pode ser verificada no site www.crea-sc.org.br/art.
- A guarda da via assinada da ART será de responsabilidade do profissional e do contratante com o objetivo de documentar o vínculo contratual.
- Esta ART está sujeita a verificações conforme disposto na Súmula 473 do STF, na Lei 9.784/99 e na Resolução 1.025/09 do CONFEA.

9. Assinaturas

Declaro serem verdadeiras as informações acima.

ORLEANS - SC, 25 de Junho de 2021

MATEUS JACQUES NAZARIO

059.298.219-09

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

76.002.666/0001-40





Anotação de Responsabilidade Técnica - ART

Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia de Santa Catarina

CREA-SC



ART OBRA OU SERVIÇO

25 2021 7845446-2

Inicial

Equipe - ART Principal

1. Responsável Técnico

OELITON ANTUNES COELHO

Título Profissional: Engenheiro Civil

RNP: 2511047721

Registro: 115283-2-SC

Empresa Contratada: TERRA PROJETOS E CONSULTORIA LTDA EPP

Registro: 127722-4-SC

2. Dados do Contrato

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: RUA AMAZONAS

Complemento:

Cidade: PIEN

Valor da Obra/Serviço/Contrato: R\$ 299.124,81

Contrato: 044/2021

Celebrado em: 19/05/2021

Honorários:

Vinculado à ART:

Bairro: CENTRO

UF: PR

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40

Nº: 373

CEP: 83860-000

Ação Institucional:

Tipo de Contratante: Pessoa Jurídica de Direito Público

3. Dados Obra/Serviço

Proprietário: MUNICÍPIO DE PIEN

Endereço: DIVERSOS

Complemento:

Cidade: PIEN

Data de Início: 19/05/2021

Finalidade: Infra-estrutura

Data de Término: 18/05/2022

Coordenadas Geográficas:

Bairro: DIVERSOS

UF: PR

CPF/CNPJ: 76.002.666/0001-40

Nº: S/N

CEP: 83860-000

Código:

4. Atividade Técnica

Coordenação	Estudo	Levantamento
Serviço topografico Planialtimétrico		
	Dimensão do Trabalho:	30.000,00 Metro(s)
Fotogrametria	Estudo	Levantamento
	Dimensão do Trabalho:	1.500.000,00 Metro(s) Quadrado(s)
Desenho Geométrico	Estudo	Análise Projeto
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Terraplenagem	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Drenagem	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Pavimentação Asfáltica	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	12,00 Quilômetros(s)
Pavimentação em pedras	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	8,00 Quilômetros(s)
Base e/ou sub base	Projeto	Orçamento Dimensionamento
	Dimensão do Trabalho:	10,00 Quilômetros(s)
Sinalização	Projeto	Orçamento Estudo
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Hidrologia	Projeto	Estudo Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Tráfego	Projeto	Estudo Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)
Geotecnia	Projeto	Estudo Análise
	Dimensão do Trabalho:	30,00 Quilômetros(s)

5. Observações

Elaboração de estudos e projeto básico de engenharia para obras de pavimentação e drenagem no município de Piên, conforme Termo de Referência. Utilizando Plataforma BIM.

6. Declarações

Acessibilidade: Declaro que na(s) atividade(s) registrada(s) nesta ART foram atendidas as regras de acessibilidade previstas nas normas técnicas de acessibilidade da ABNT, na legislação específica e no Decreto Federal n. 5.296, de 2 de dezembro de 2004.

7. Entidade de Classe

ASCEA - 09

8. Informações

- A ART é válida somente após o pagamento da taxa.
- Situação do pagamento da taxa da ART em 25/06/2021: TAXA DA ART A PAGAR
- Valor ART: R\$ 233,94 | Data Vencimento: 05/07/2021 | Registrada em: 25/06/2021
- Valor Pago: | Data Pagamento: | Nosso Número: 14002104000310671
- A autenticidade deste documento pode ser verificada no site www.crea-sc.org.br/art.
- A guarda da via assinada da ART será de responsabilidade do profissional e do contratante com o objetivo de documentar o vínculo contratual.
- Esta ART está sujeita a verificações conforme disposto na Súmula 473 do STF, na Lei 9.784/99 e na Resolução 1.025/09 do CONFEA.

9. Assinaturas

Declaro serem verdadeiras as informações acima.

ORLEANS - SC, 25 de Junho de 2021

OELITON ANTUNES COELHO

069.210.969-20

Contratante: MUNICÍPIO DE PIEN

76.002.666/0001-40



CREA-SC
Conselho Regional de Engenharia
e Agronomia de Santa Catarina



PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN

SECRETÁRIA MUNICIPAL DE PLANEJAMENTO, OBRAS E URBANISMO

PROJETO BÁSICO E EXECUTIVO DE ENGENHARIA

VOLUME II

RUA TOCANTIS

LOTE: 01 – PIÊN

TRECHO: CENTRO

SEGMENTO: Entre a Estaca 0+0,000m à Estaca 0+413,45m



SETEMBRO DE 2021

INDÍCE:

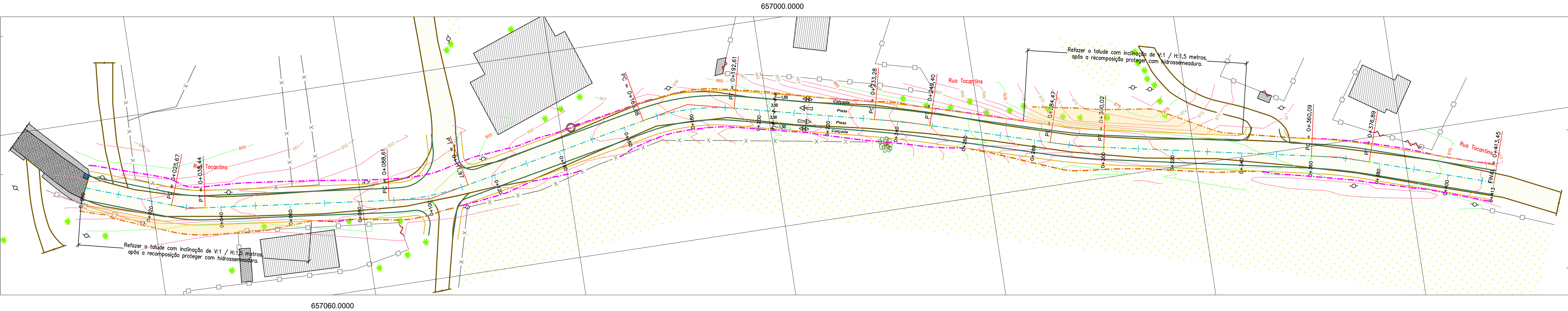
1.0 – PROJETO DE TERRAPLENAGEM

2.0 – PROJETO DE DRENAGEM

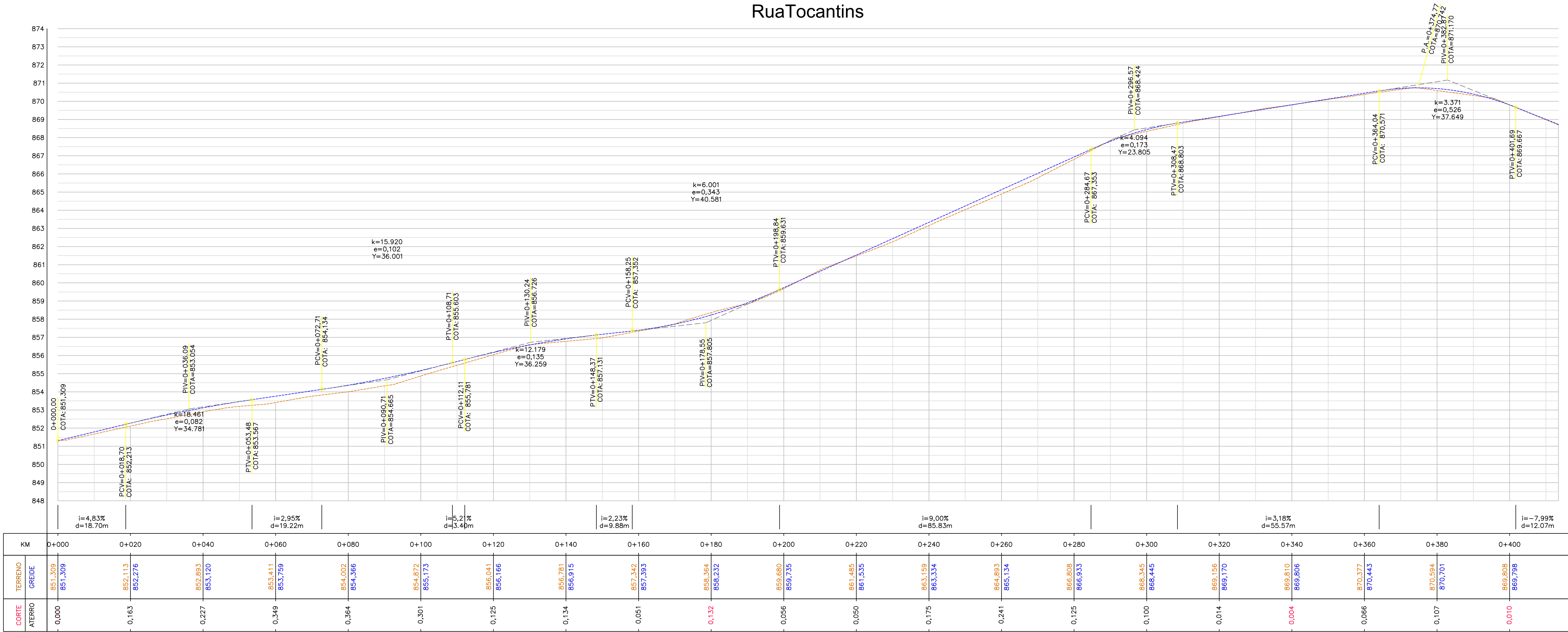
3.0 – PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA

4.0 – PROJETO DE SINALIZAÇÃO

1.0 — PROJETO DE TERRAPLENAGEM



RuaTocantins



CONVENÇÕES:

- ASfalto
- REV. PRIMÁRIO
- CAMINHOFRITRILHA
- CAILÇADA (CONCRETO)
- CERCA
- MURO
- PORTÃO
- EDIFICAÇÃO
- ALPENDRE
- ARVORE Ø<30cm
- ARAUCÁRIA
- VEGETAÇÃO
- POSTE
- POSTE ALTA TENSÃO
- CX. COLETOIRA GUA
- CX. COLETOIRA GRELHA
- GALERIA PLUVIAL
- BORDO PISTA
- CAILÇADA
- EIXO PROJETADO
- TERRENO NATURAL
- GREIDE DE PAVIMENTAÇÃO
- ÁREA DE CORTE
- ÁREA DE ATERRO
- OFF-SET (CORTE)
- OFF-SET (ATERRO)
- Hidrossemeadura

CLIENTE:



CONTEÚDO:

Rua Tocantins

Projeto Geométrico e Terraplenagem
Planta e Perfil Longitudinal
Restituição Topográfica

ESCALA:

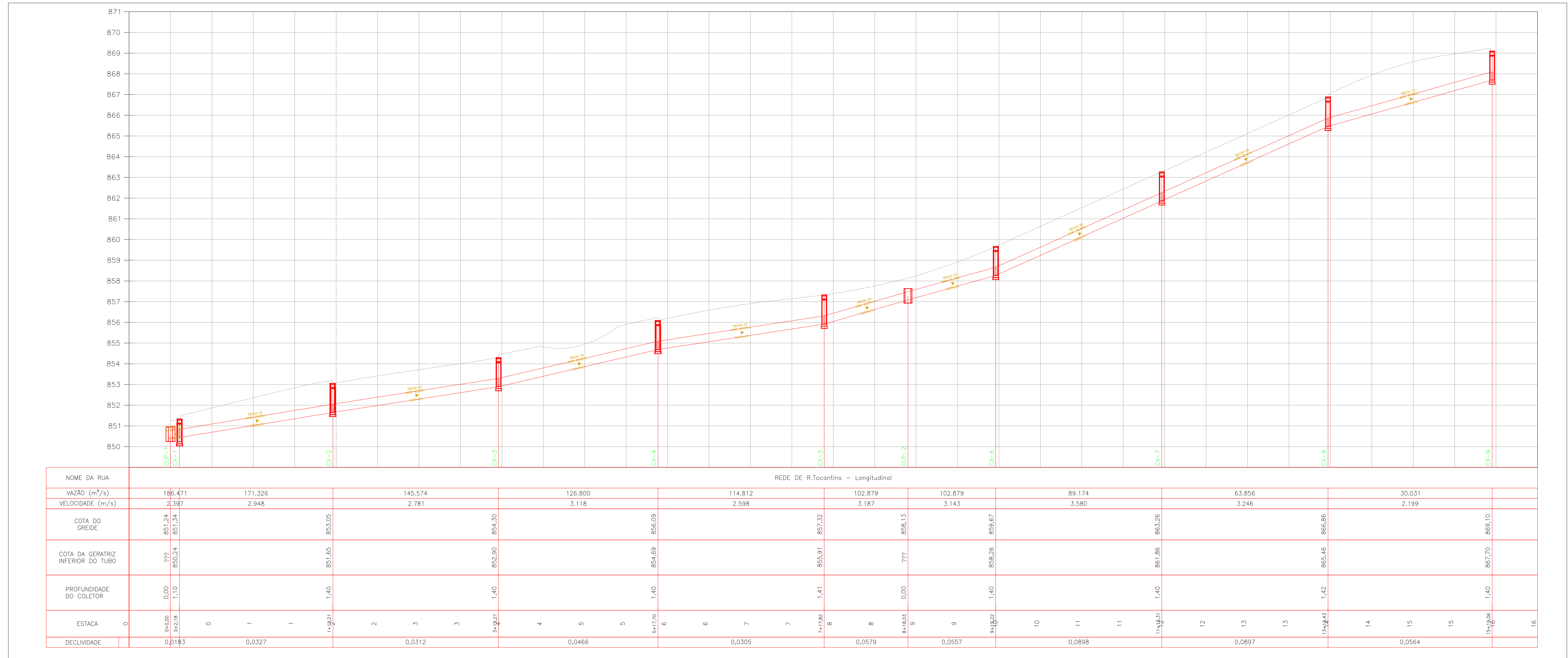
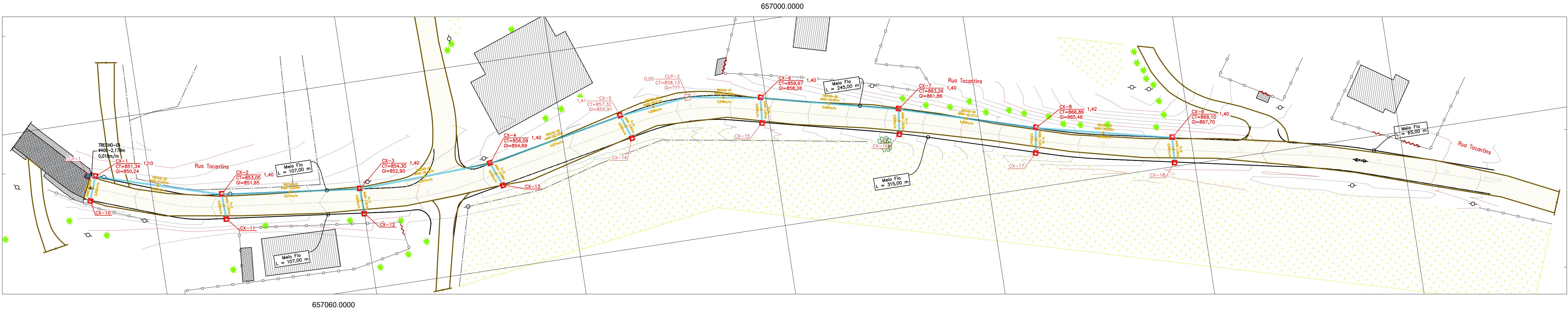
H = 1 / 400
V = 1 / 300

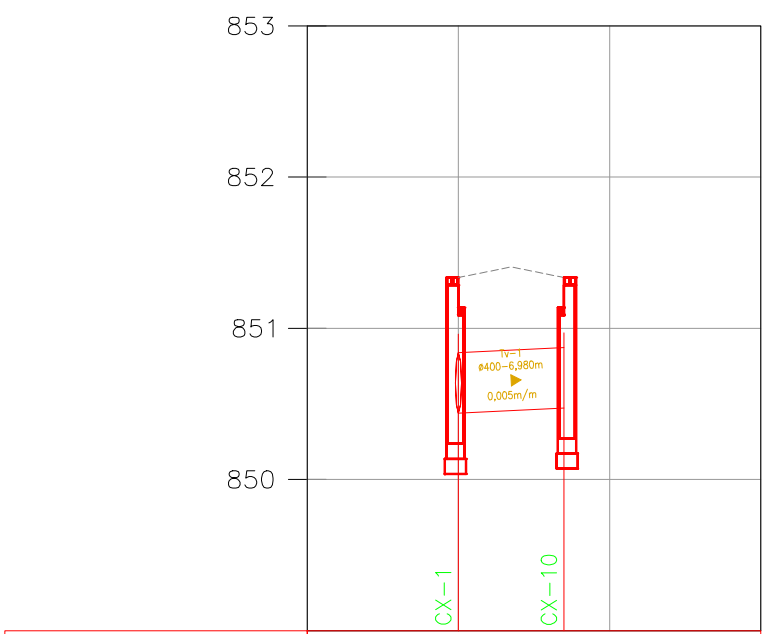
ORIGINAL A1

GRÁFICAS

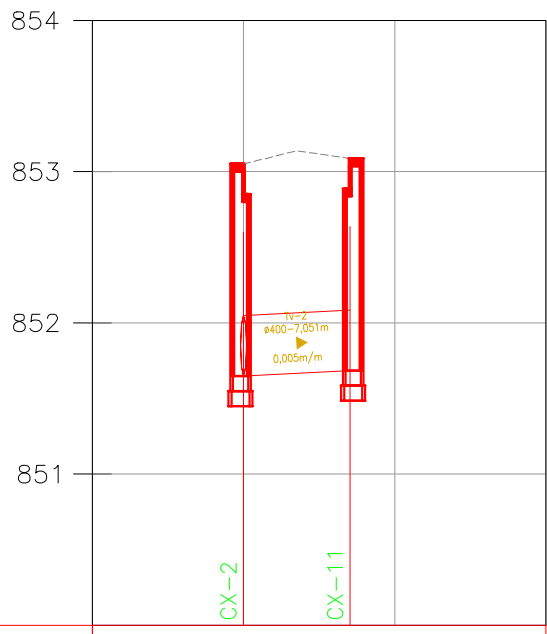
DATA:	Agosto/21	CONDIÇÃO:	POT-PR-01
LOCAL:	Plan	FOLHA:	1

2.0 – PROJETO DE DRENAGEM

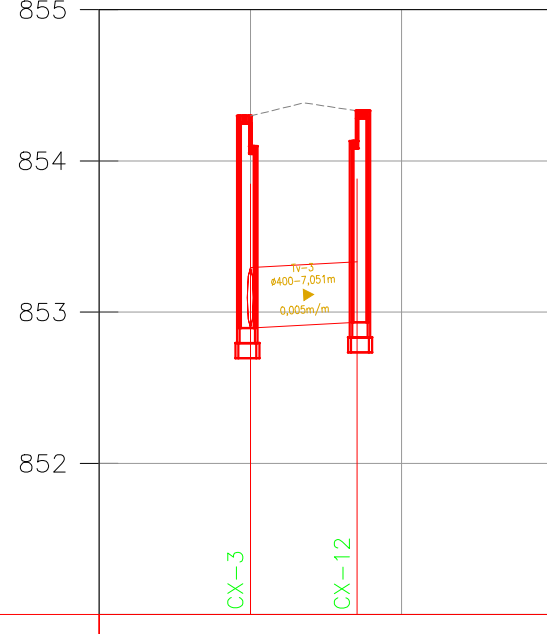




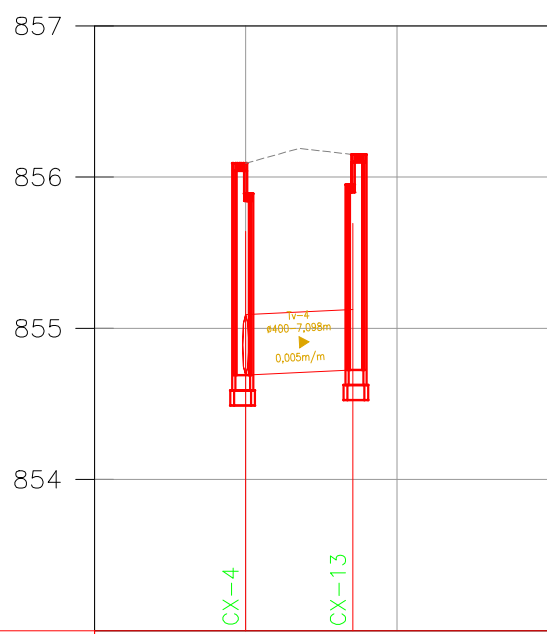
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv01			
VAZÃO (m³/s)		11.626		
VELOCIDADE (m/s)		0.712		
COTA DO GREIDE		851,34	851,34	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		850,24	850,27	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,10	1,06	
ESTACA	0	0+0,00	0+6,98	1
DECLIVIDADE			0,0051	



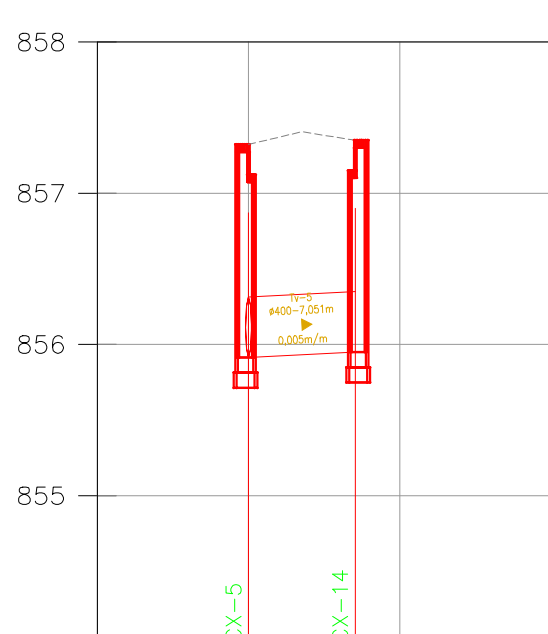
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv02			
VAZÃO (m³/s)		20.545		
VELOCIDADE (m/s)		0.846		
COTA DO GREIDE		853,05	853,09	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		851,65	851,69	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,40	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0051	



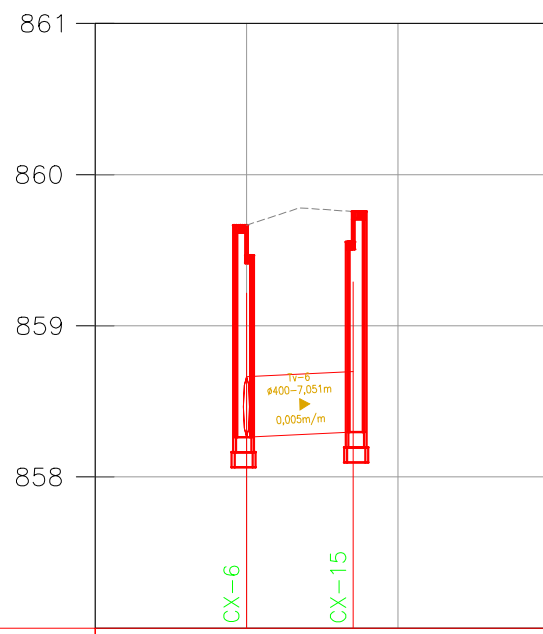
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv03			
VAZÃO (m³/s)		13.351		
VELOCIDADE (m/s)		0.754		
COTA DO GREIDE		854,30	854,33	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		852,90	852,93	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,40	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0053	



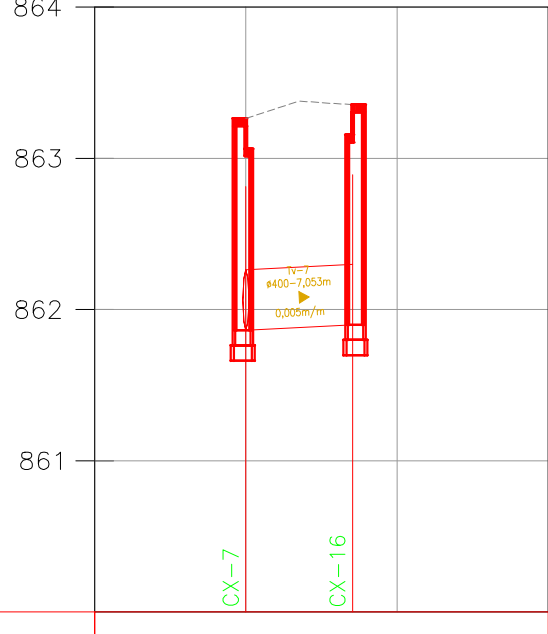
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv04			
VAZÃO (m³/s)		5.980		
VELOCIDADE (m/s)		0.575		
COTA DO GREIDE		856,09	856,15	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		854,69	854,72	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,42	
ESTACA	0	0+0,00	0+2,10	1
DECLIVIDADE			0,0049	



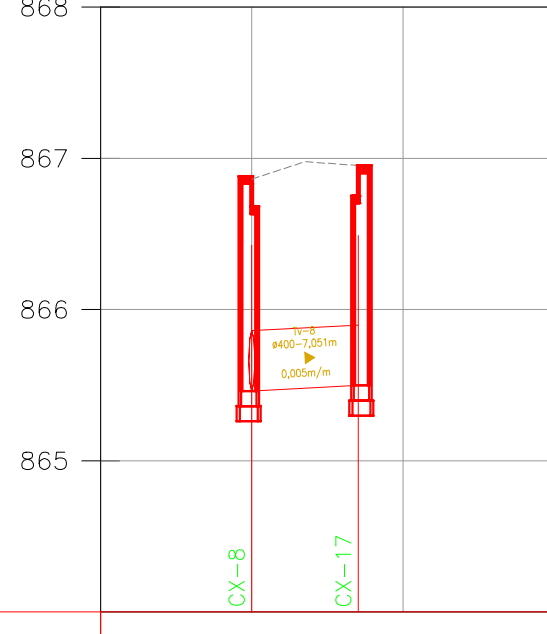
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv05			
VAZÃO (m³/s)		5.122		
VELOCIDADE (m/s)		0.550		
COTA DO GREIDE		857,32	857,35	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		855,91	855,95	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,41	1,40	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0050	



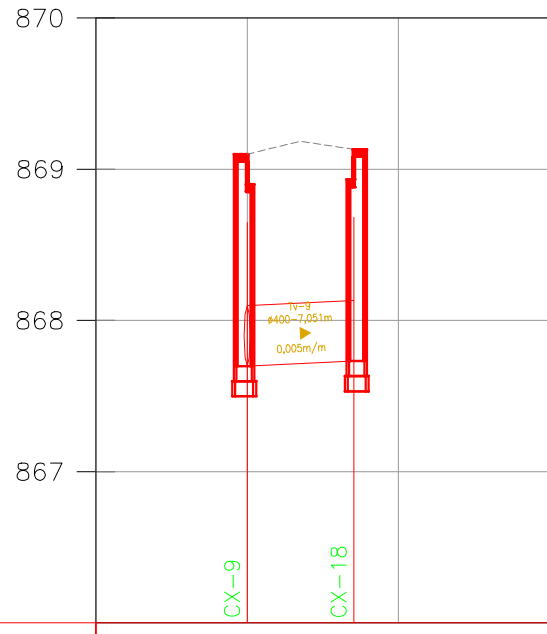
NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv06			
VAZÃO (m³/s)		4.047		
VELOCIDADE (m/s)		0.496		
COTA DO GREIDE		859,67	859,76	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		858,26	858,30	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,46	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0046	



NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv07			
VAZÃO (m³/s)		3.430		
VELOCIDADE (m/s)		0.488		
COTA DO GREIDE		863,26	863,36	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		861,86	861,90	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,46	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0051	



NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv08			
VAZÃO (m³/s)		3.767		
VELOCIDADE (m/s)		0.504		
COTA DO GREIDE		866,86	866,95	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		865,46	865,50	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,42	1,46	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0051	



NOME DA RUA	REDE DE R.Tocantins - Tv09			
VAZÃO (m³/s)		5.081		
VELOCIDADE (m/s)		0.538		
COTA DO GREIDE		869,10	869,13	
COTA DA GERATRIZ INFERIOR DO TUBO		867,70	867,73	
PROFUNDIDADE DO COLETOR		1,40	1,40	
ESTACA	0	0+0,00	0+7,05	1
DECLIVIDADE			0,0047	

CONVENÇÕES:

LEGENDA:



Rua Tocantins

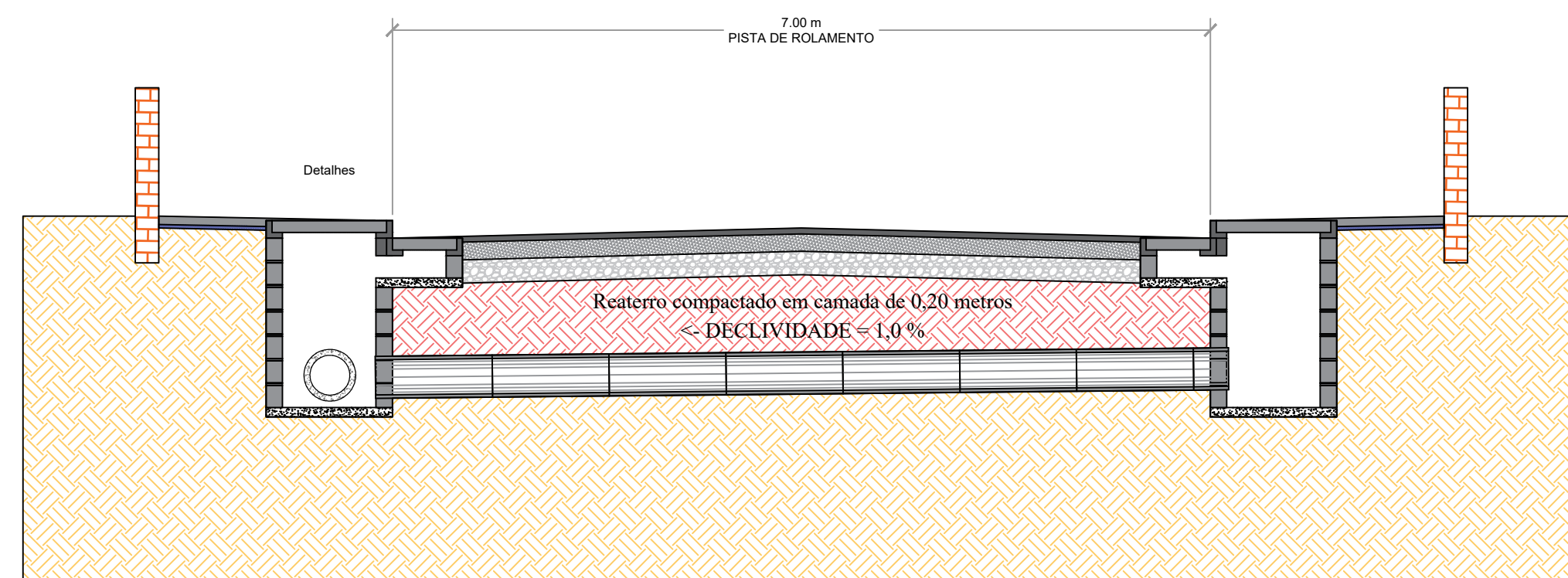
Projeto Drenagem Pluvial
Perfil Transversal
Restituição Topográfica

ESCALA: H = 1 / 500
V = 1 / 50

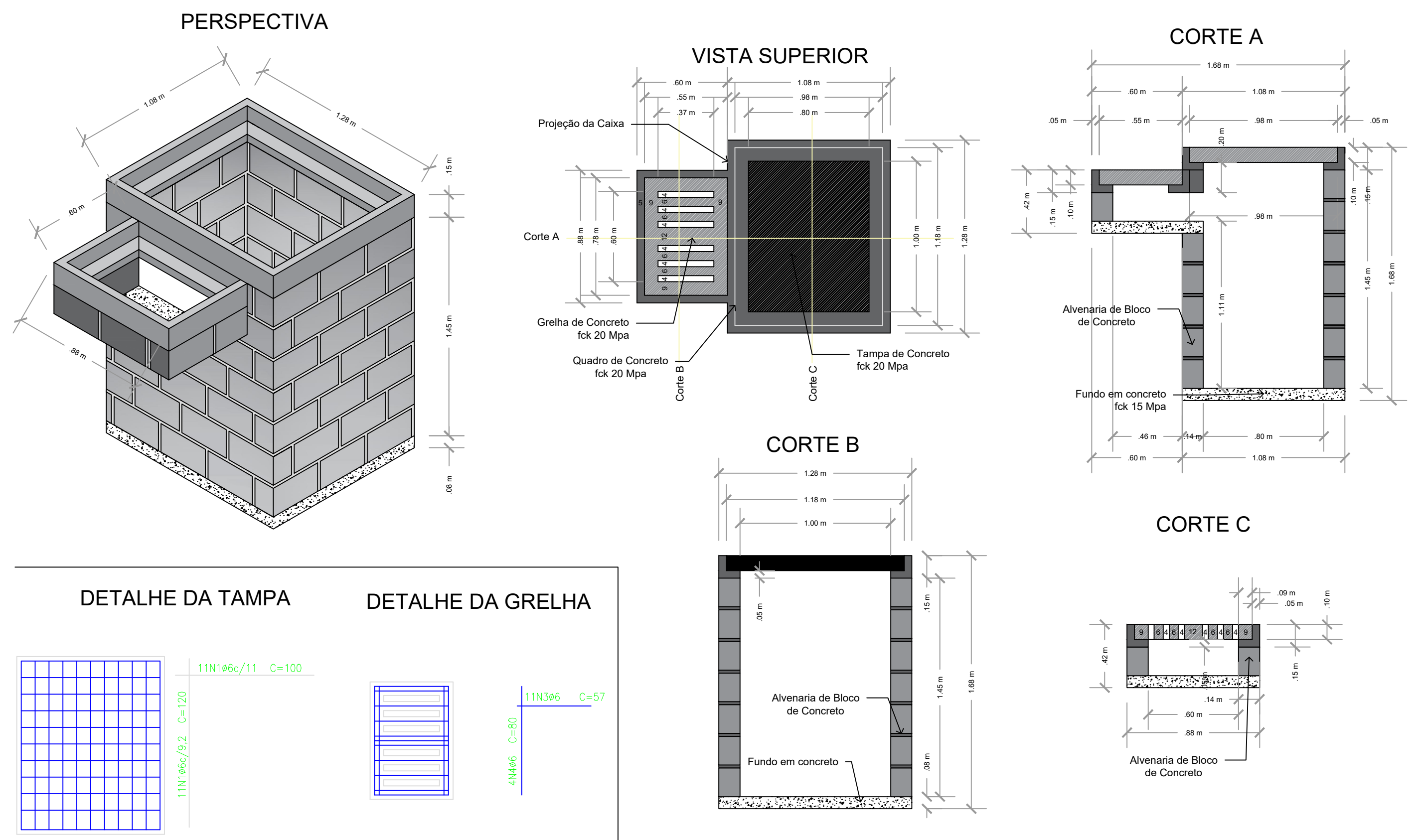
GRÁFICAS

DATA:	Set/21	CORRIGIDO:	POP_PT-1
LOCAL:	Plan	FECHA:	3

Esc: 1/50



Esc: 1/25



Esc: 1/25

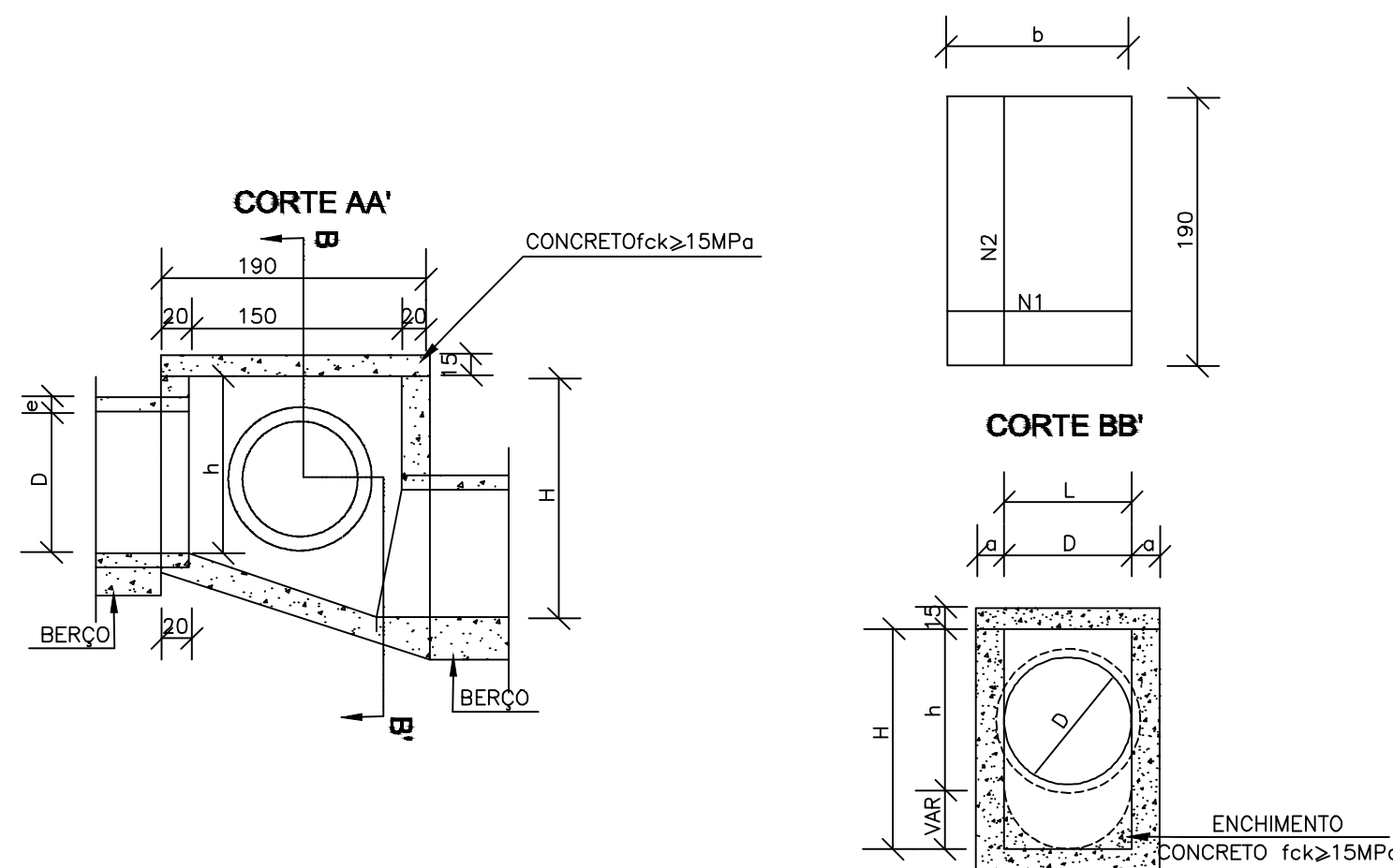
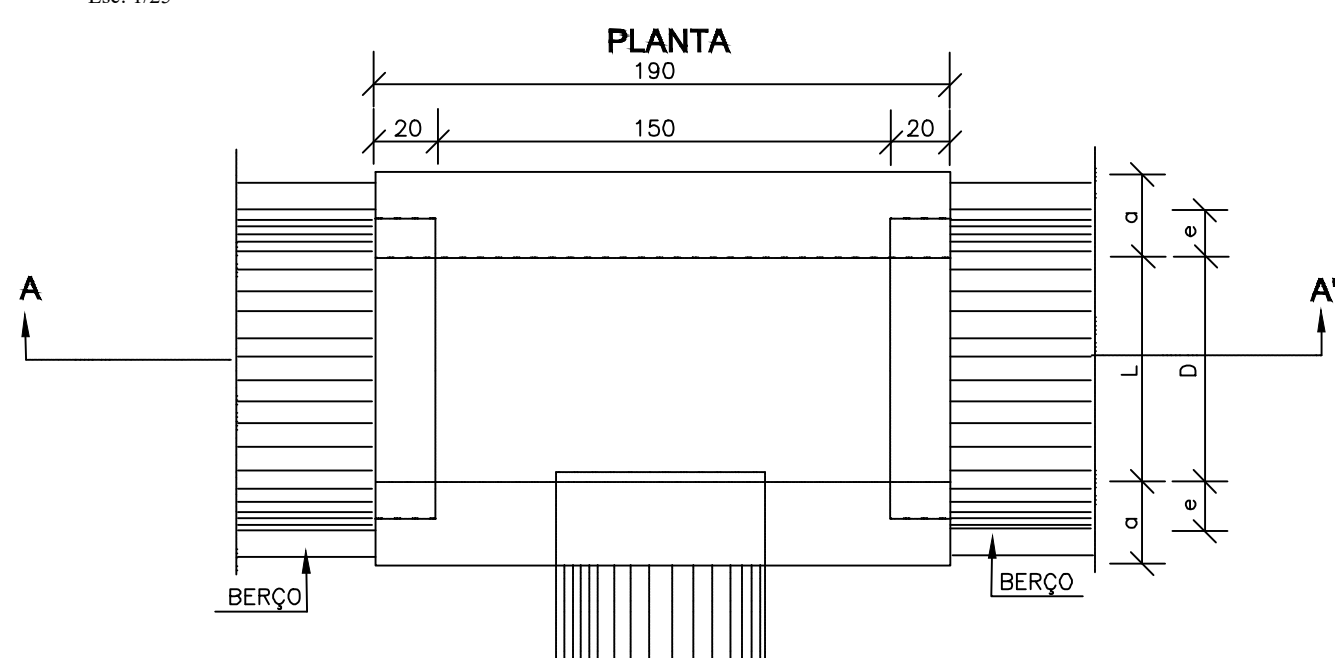
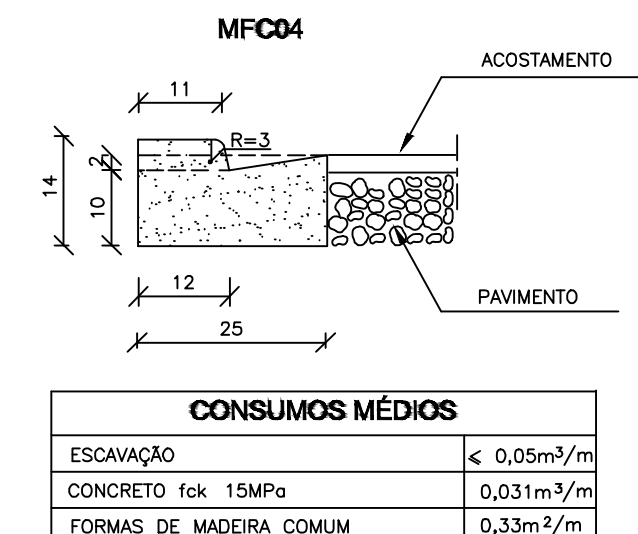
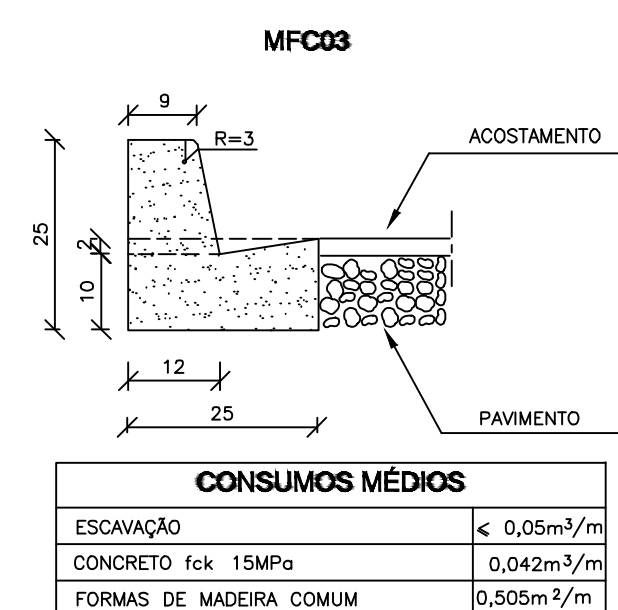


TABELA DE ARMADURAS DA TAMPA								
ϕ	N1				N2			
	QUANT.	DIAM.	COMP.	ESPAÇ.	QUANT.	DIAM.	COMP.	ESPAÇ.
40	11	6,3	95	20	8	4,0	185	15
60	11	6,3	95	20	8	4,0	185	15
80	11	6,3	125	20	14	4,0	185	10
100	14	6,3	145	15	16	4,0	185	10
120	17	6,3	165	12,5	10	6,3	185	20
150	17	6,3	195	12,5	17	6,3	185	12,5

DIMENSÕES E QUANTIDADES APROXIMADAS PARA UMA UNIDADE									
CÓDIGO	DIMENSÕES						QUANTIDADES		
	D	L	a	b	h	H	FORMAS (m ²)	AÇO (kg)	CONCRETO (m ³)
CAIXAS SEM DISPOSITIVO INTERNO DE QUEDA									
CLP01	40	60	20	100	80	80	11,93	4,1	1,410
CLP02	60	60	20	100	80	80	11,93	4,1	1,350
CLP03	80	80	25	130	100	100	15,71	6,0	1,940
CLP04	100	100	25	150	130	130	20,57	8,0	2,440
CLP05	120	120	25	170	150	150	24,65	11,6	2,820
CLP06	150	150	25	200	180	180	32,70	16,2	3,410
CAIXAS COM DISPOSITIVO INTERNO DE QUEDA DE 50cm									
CLP07	40	60	20	100	80	130	14,43	4,1	1,680
CLP08	60	60	20	100	80	130	14,43	4,1	1,610
CLP09	80	80	25	130	100	150	18,46	6,0	2,270
CLP10	100	100	25	150	130	180	23,52	8,0	2,790
CLP11	120	120	25	170	150	200	27,80	11,6	3,200
CLP12	150	150	25	200	180	230	34,82	16,2	3,820
CAIXAS COM DISPOSITIVO INTERNO DE QUEDA DE 100cm									
CLP13	40	60	20	100	80	180	16,93	4,1	1,960
CLP14	60	60	20	100	80	180	16,93	4,1	1,900
CLP15	80	80	25	130	100	200	21,21	6,0	2,630
CLP16	100	100	25	150	130	230	26,47	8,0	3,190
CLP17	120	120	25	170	150	250	30,95	11,6	3,620
CLP18	150	150	25	200	180	280	38,27	16,2	4,290

Esc: 1/10

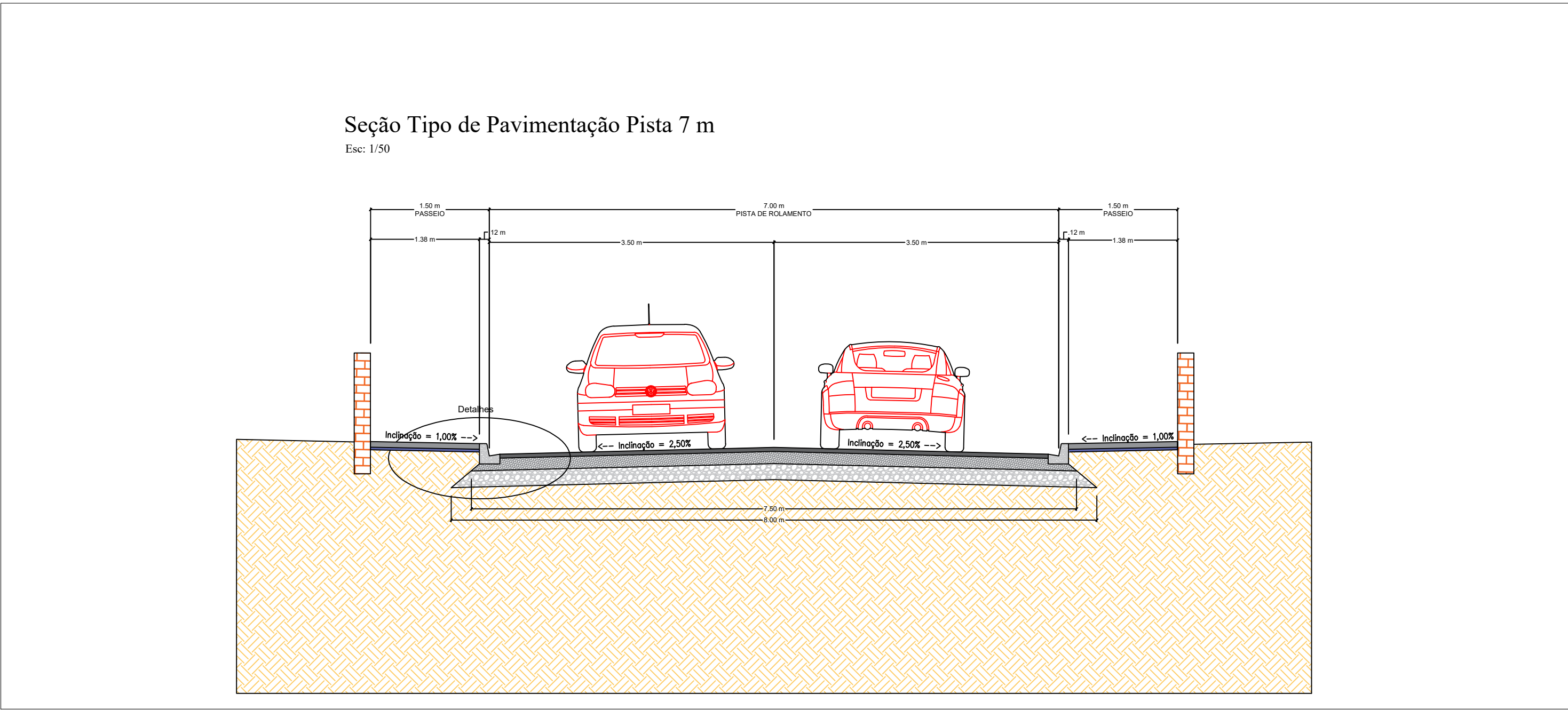
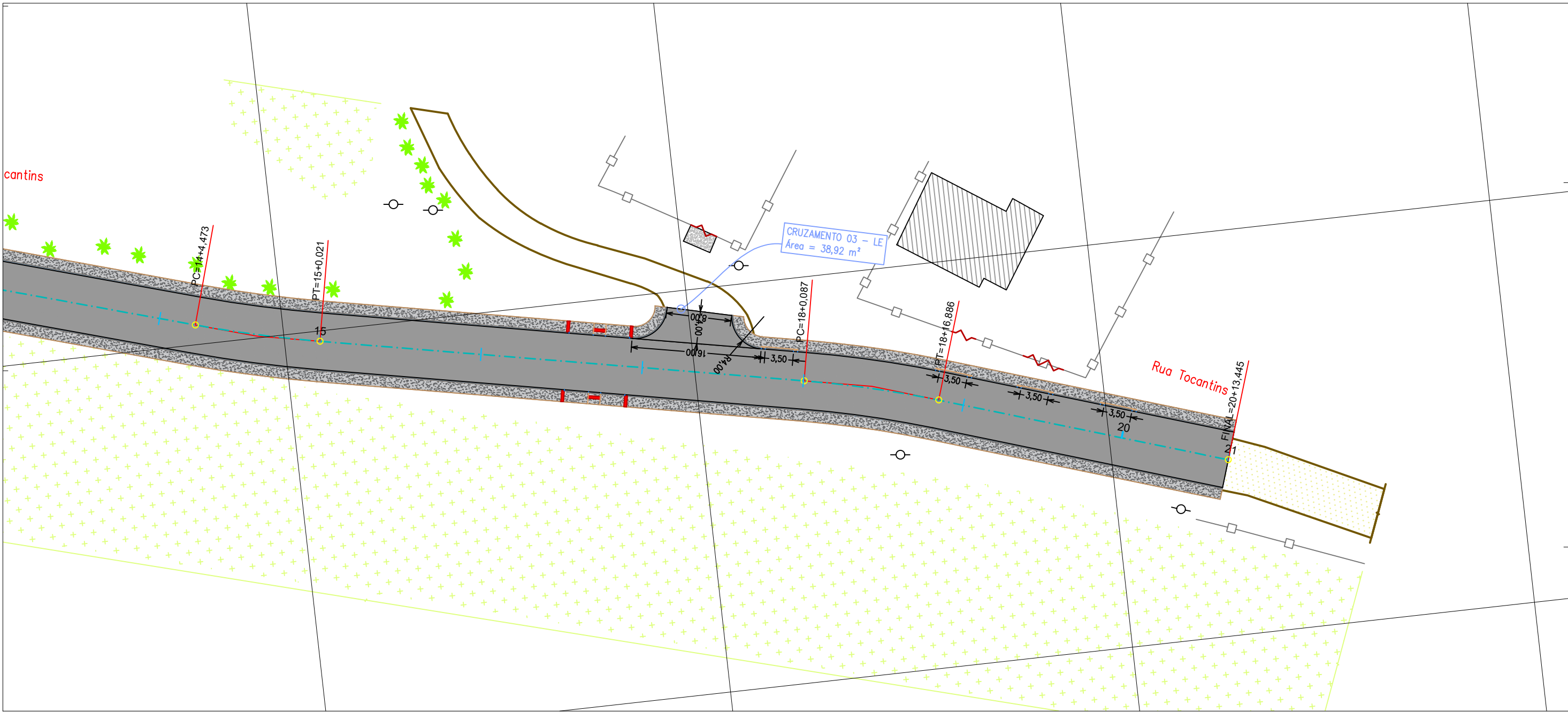
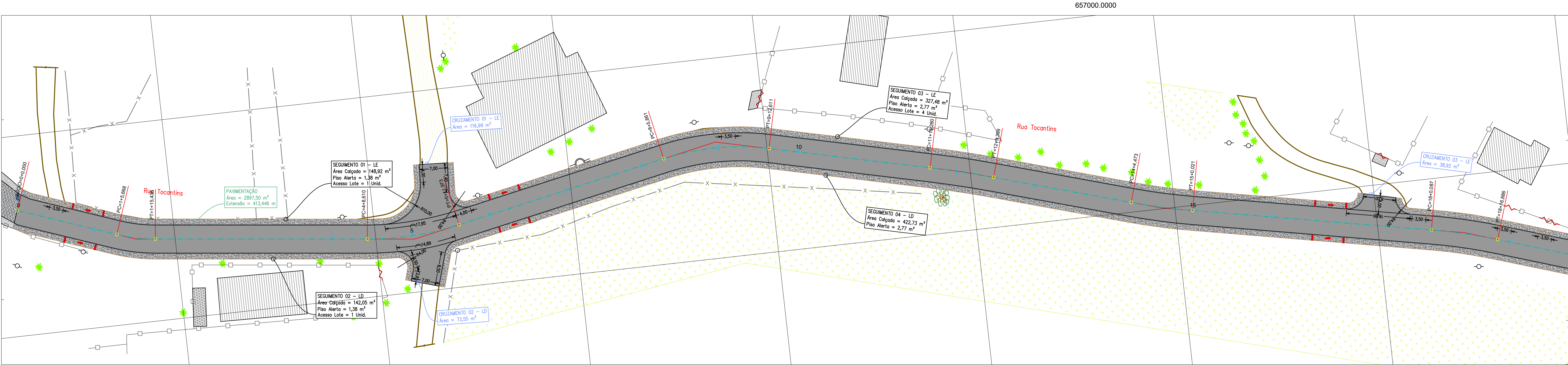


NOTAS:

- 1 - Dimensões em cm
2 - Em geral os meios-fios serão pré-moldados podendo ser também moldados "IN LOCO" por extrusão (formas deslizantes)

ITEM	DESCRIÇÃO	QUANT.	UN.
1.1.1.2	BSTC400 PA1	63.00	m
1.1.1.2	BSTC400 PS1	304.00	m
1.2.2.1	CL1000 ATE 2.00 METROS	2	un
1.2.3.1	BOCA DE LOBO SIMPLES	18	un
1.3.1.2	VOL.ESCAVACAO BSTC400	907.43	m3
1.3.2.6	VOL.ESCAVACAO BLS	20.83	m3
1.3.3.2	VOL.LASTRO BRITA BSTC400	36.63	m3
1.3.4.2	REATERRO ESCAVACAO BSTC400	841.14	m3

3.0 – PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA



LEGENDA			DIMENSÕES OPP - PF	
			LARGURA (m)	ESPESSURA (m)
01	PISTA DE ROLAMENTO	CONCRETO BETUMINOSO USINADO À QUENTE - CBUQ	6,74	0,05
02	PINTURA DE LIGAÇÃO	TAXA 0,5Kg/m²	6,74	-
03	IMPRIMAÇÃO	TAXA 1,2Kg/m²	6,74	-
04	BASE	BRITA GRADUADA	7,50	0,15
05	SUB-BASE	MACADAME SECO	8,00	0,25
06	SUB-LEITO	REGULARIZAÇÃO E COMPACTAÇÃO	8,00	-
07	CALÇADA	CONCRETO 20 Mpa	1,50	0,07
08	LASTRO DE BRITA	BRITA 1	1,38	0,03
09	MEIO FIO TIPO 2	CONCRETO PRÉ MOLDADO	0,25	0,25

① PISTA DE ROLAMENTO

② PINTURA DE LIGAÇÃO

③ IMPRIMAÇÃO

④ BASE

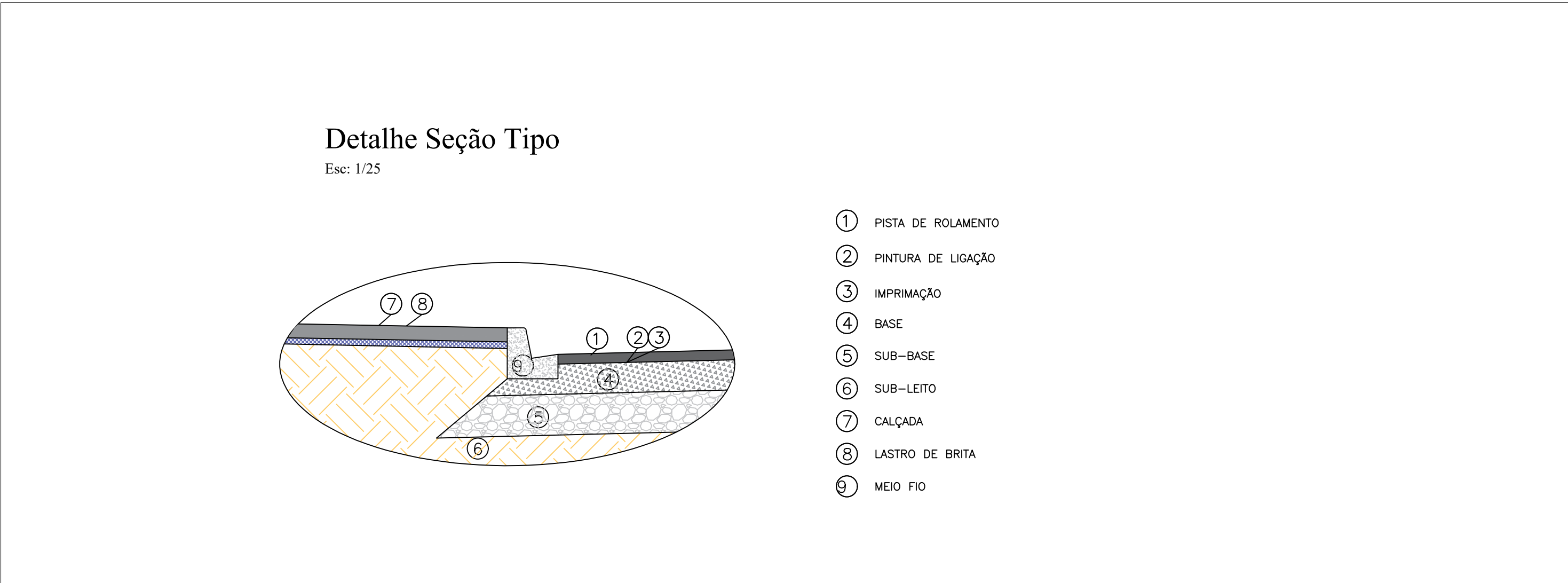
⑤ SUB-BASE

⑥ SUB-LEITO

⑦ CALÇADA

⑧ LASTRO DE BRITA

⑨ MEIO FIO



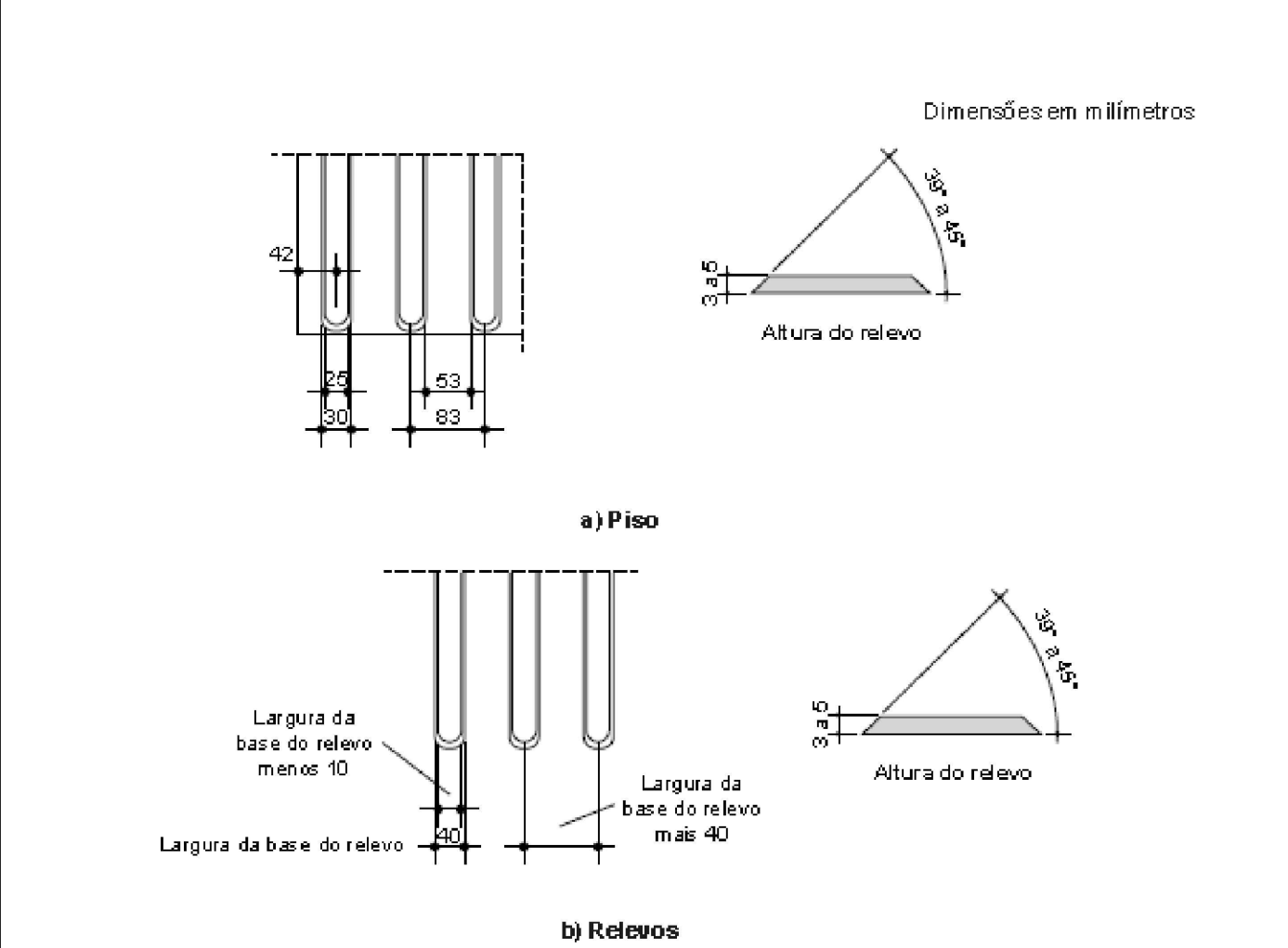
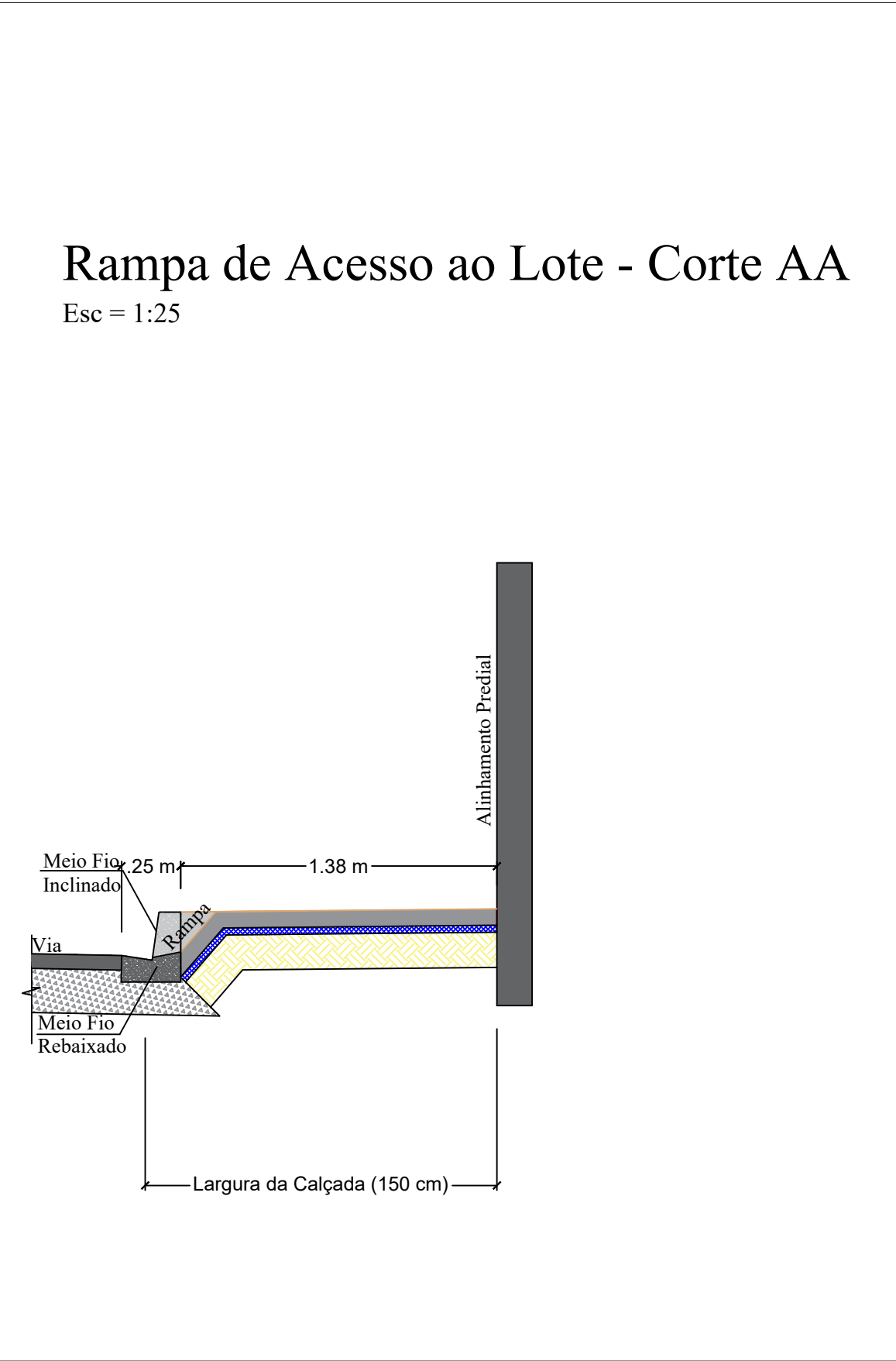
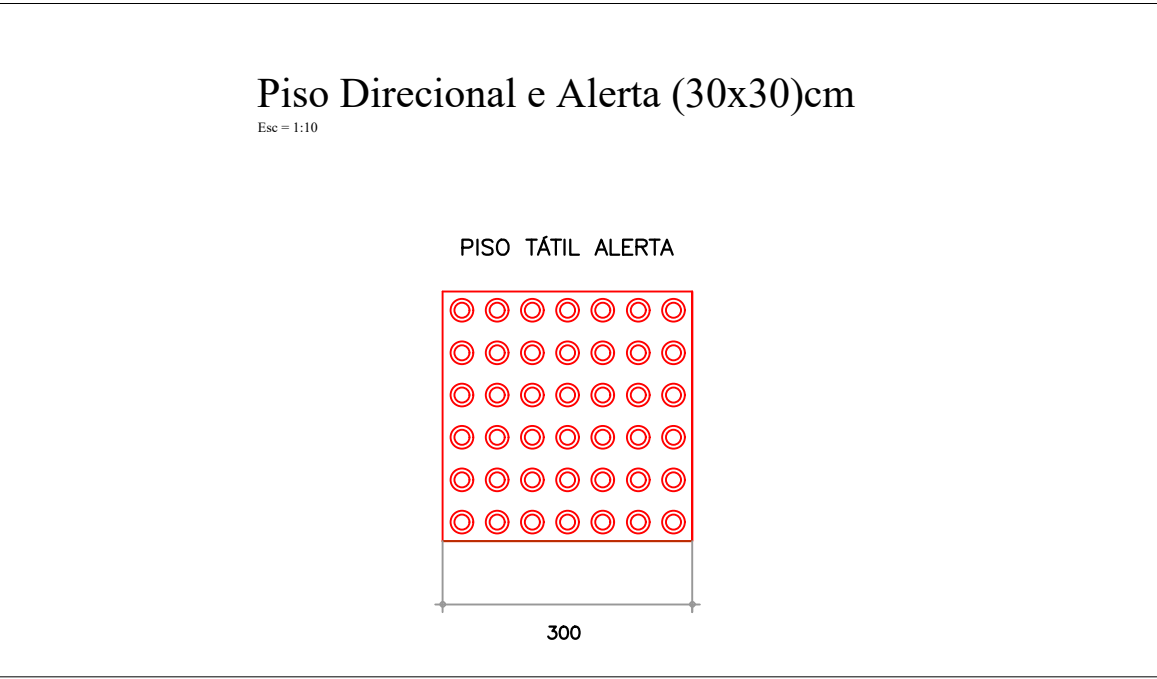
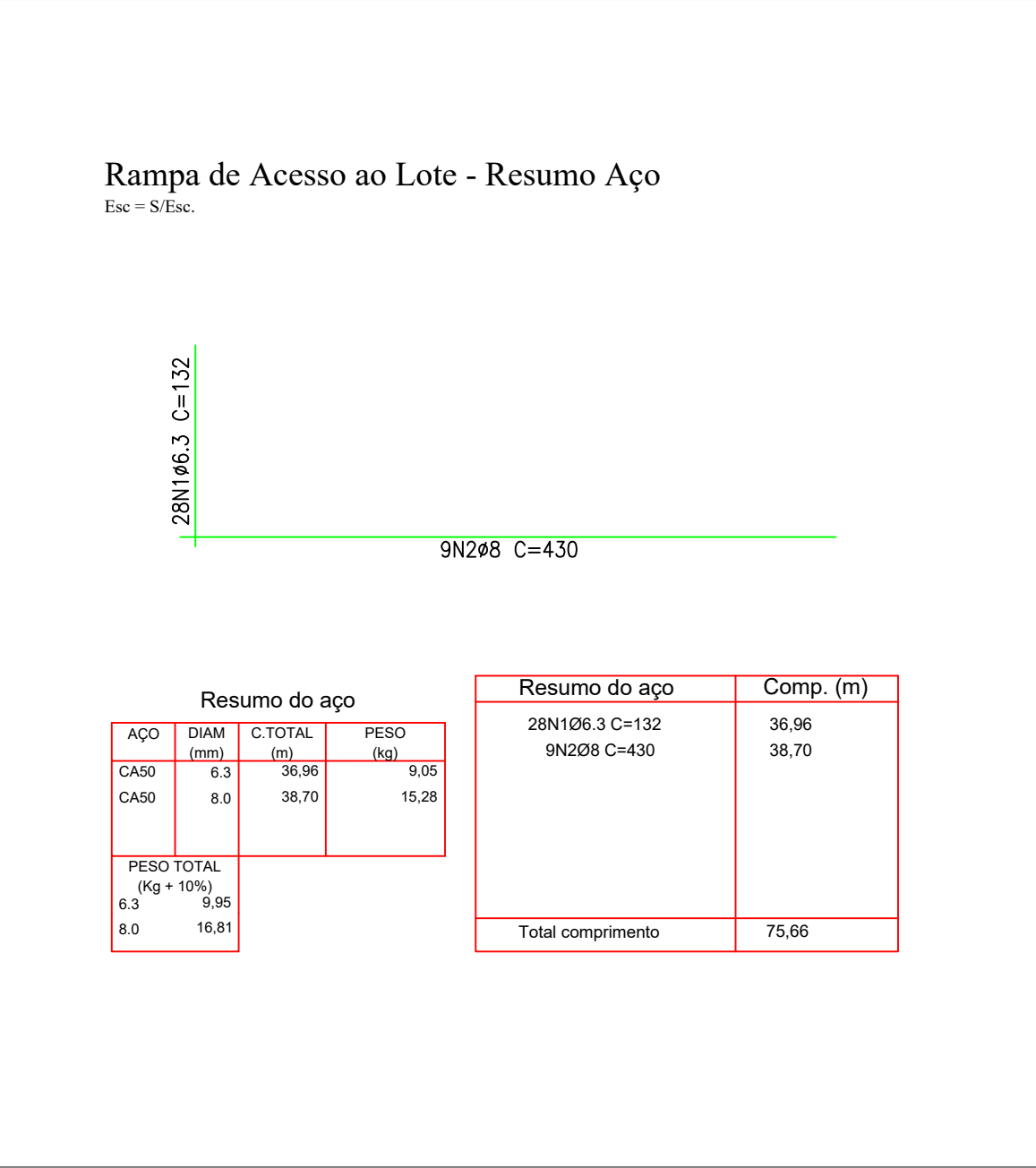
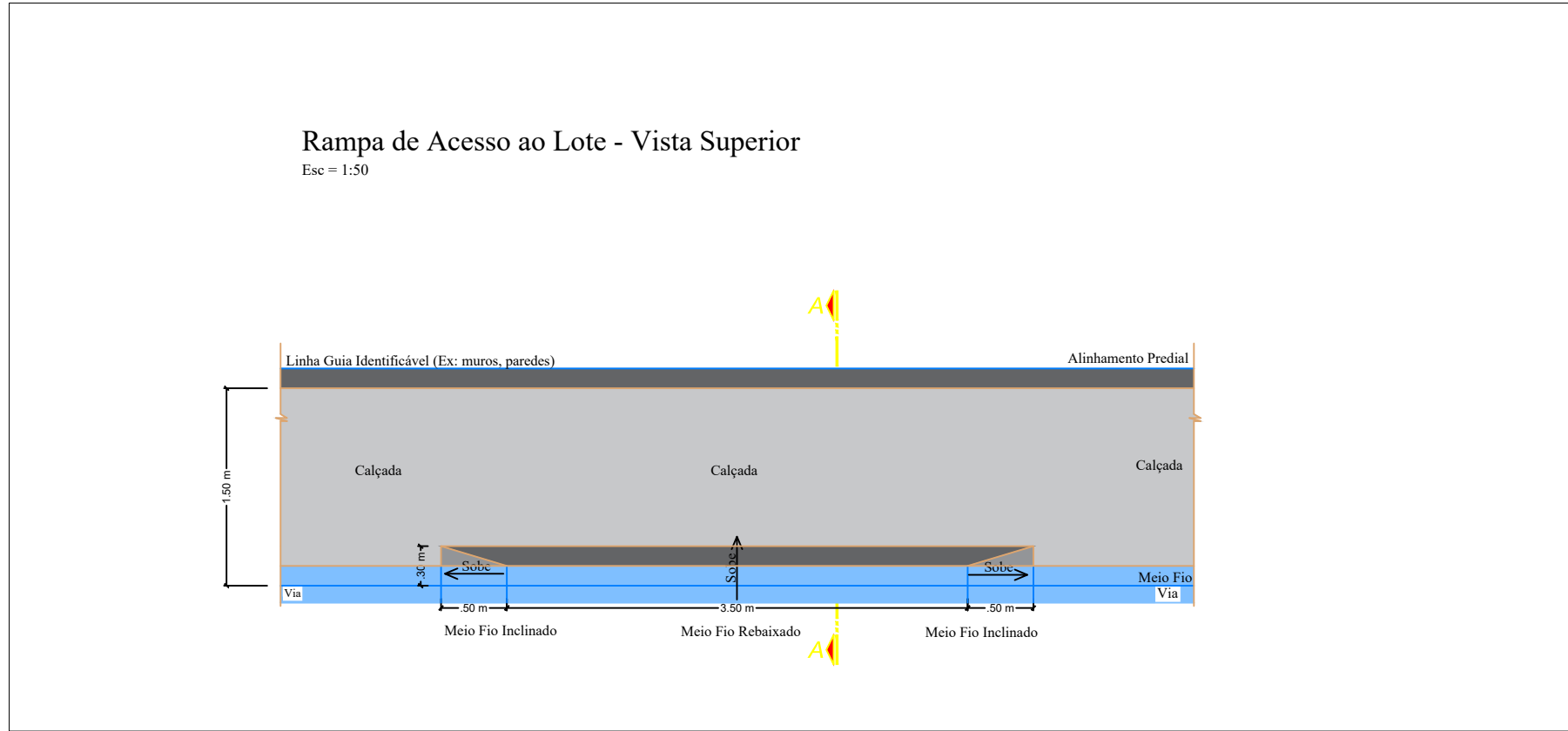
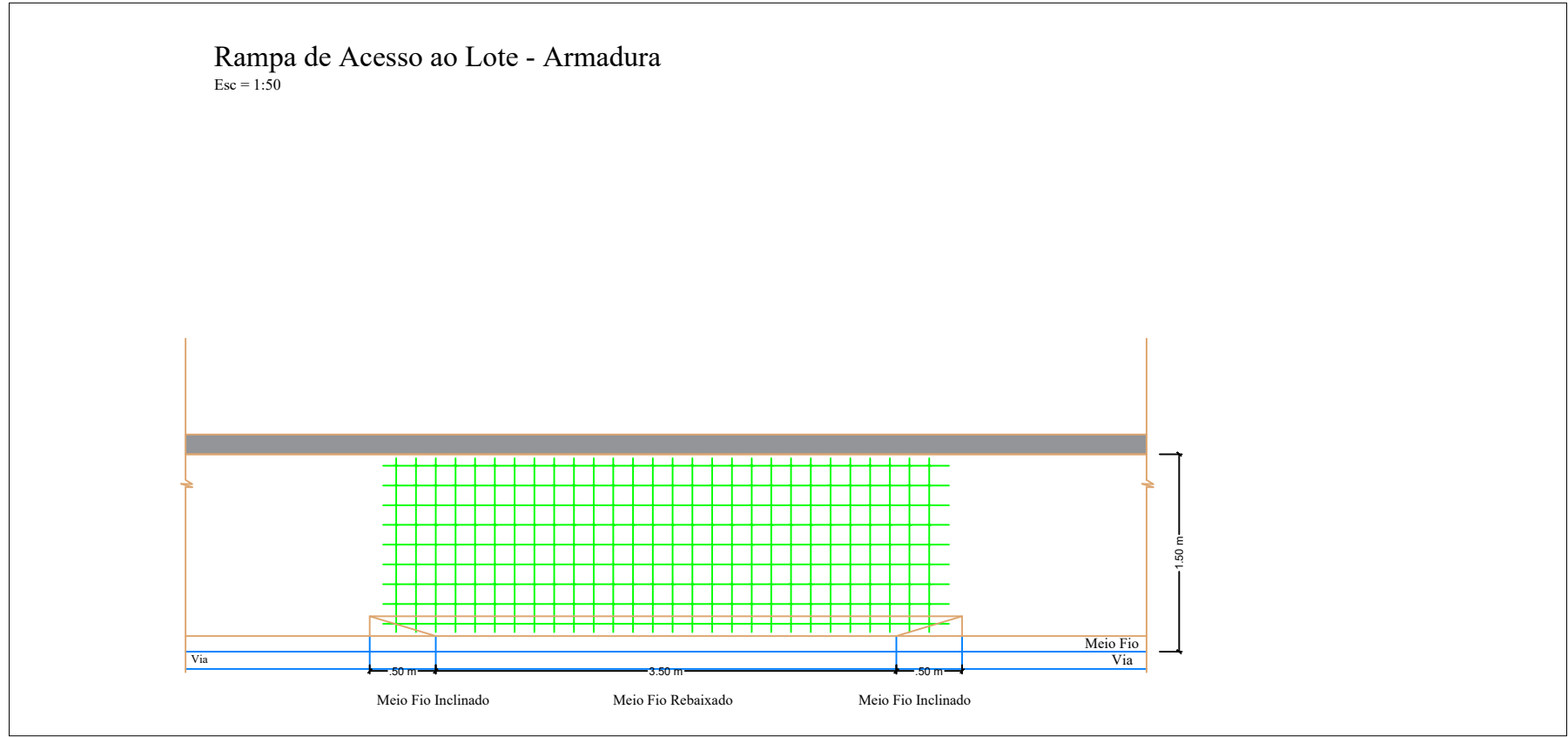
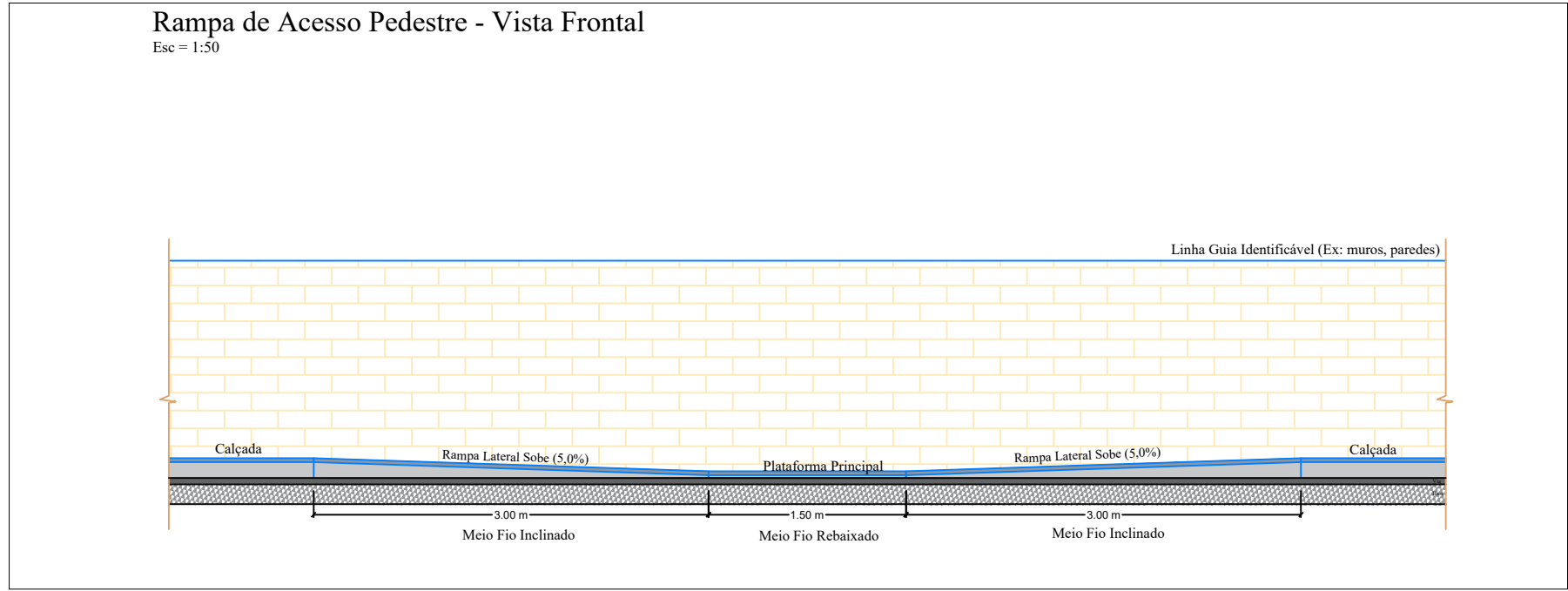
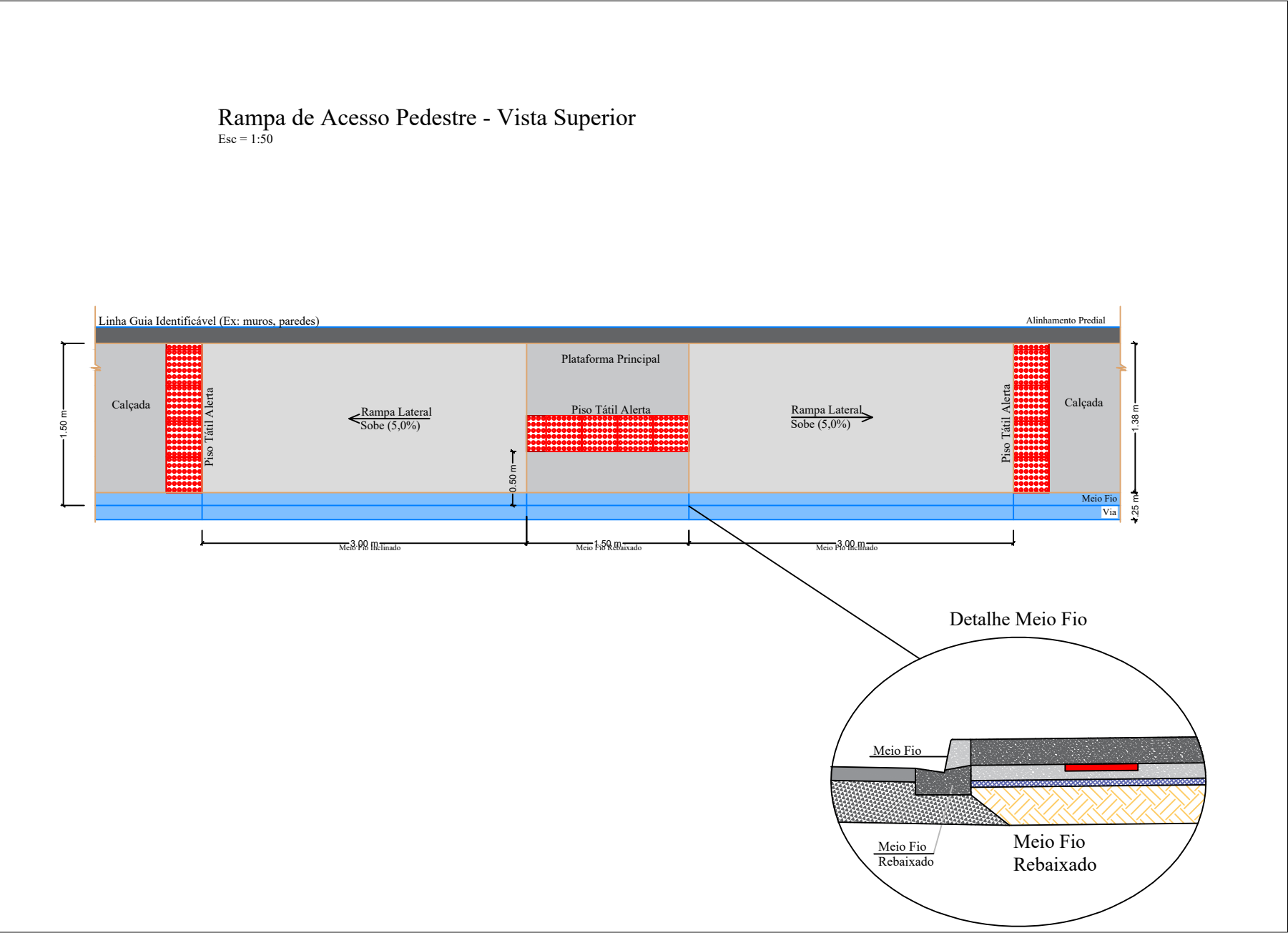


Figura 63 – Sinalização tátil direcional e relevos táteis direcionais instalados no piso

Tabela 5 – Dimensão da sinalização tátil e visual de alerta

	Recomendado	Mínimo	Máximo
Piso tátil direcional			
Largura da base do relevo	30	30	40
Largura do topo do relevo	25	20	30
Altura do relevo	4	3	5
Distância horizontal entre os centros de relevo	83	70	95
Distância horizontal entre as bases de relevo	53	45	55
Relevos táteis direcionais instalados no piso	Recomendado	Mínimo	Máximo
Largura da base do relevo	40	35	40
Largura do topo do relevo	Largura da base do relevo menos 10		
Distância horizontal entre centros do relevo	Largura da base do relevo mais 30		
Altura do relevo	4	3	5

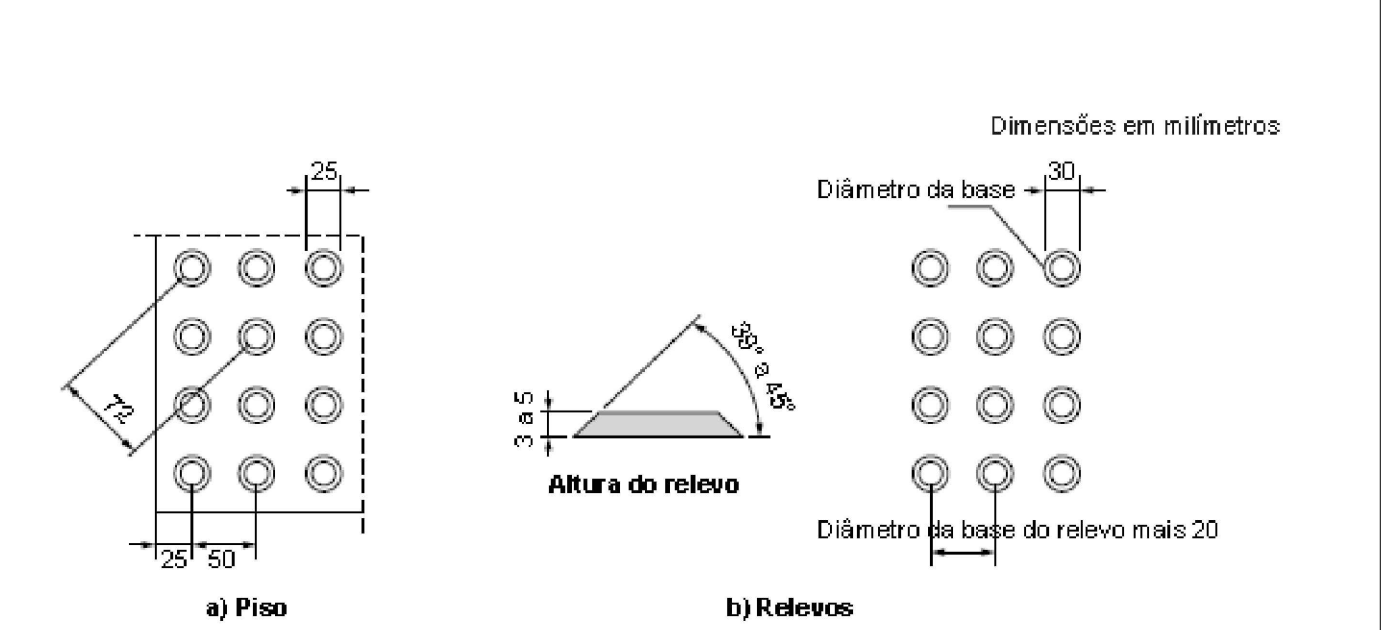
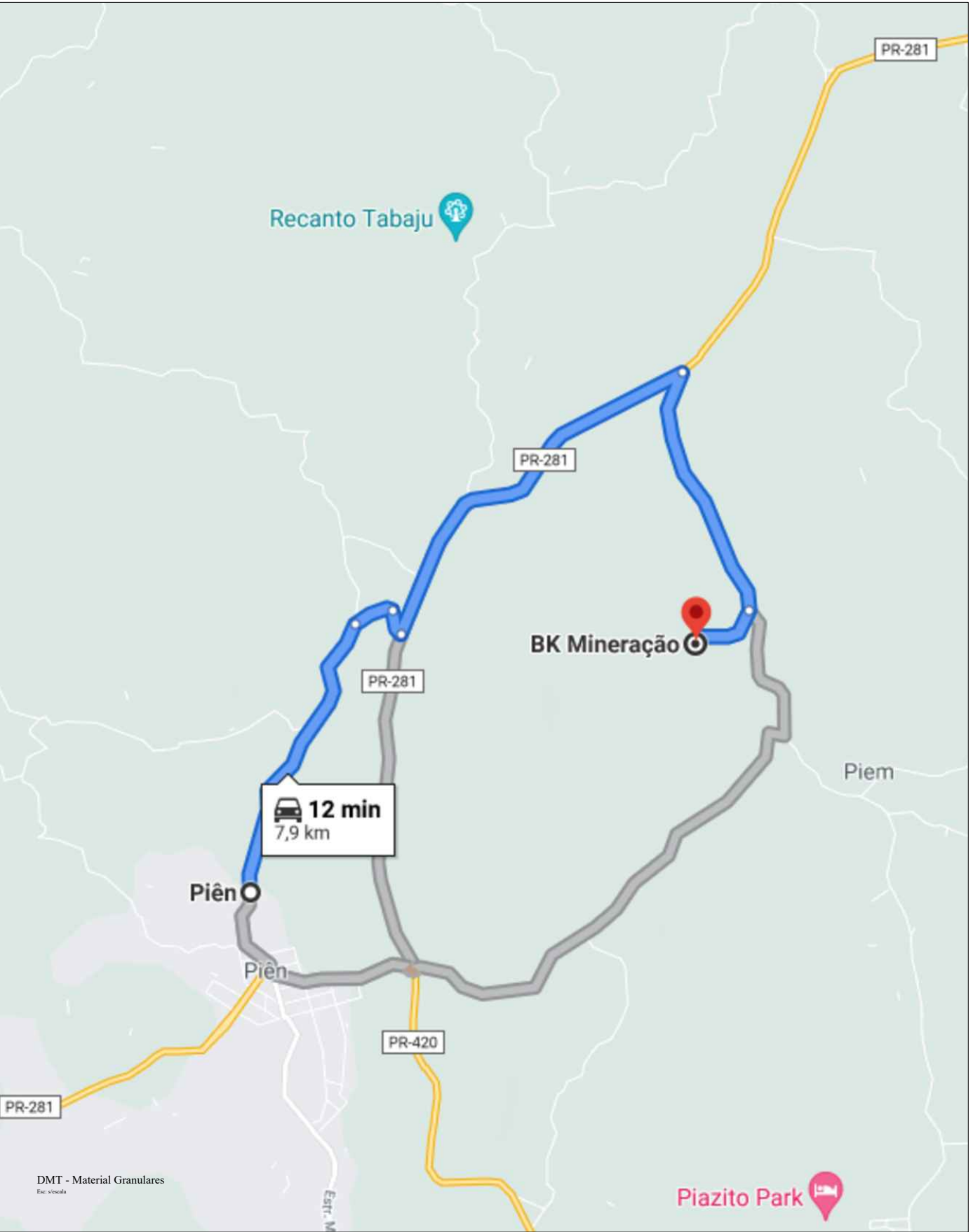
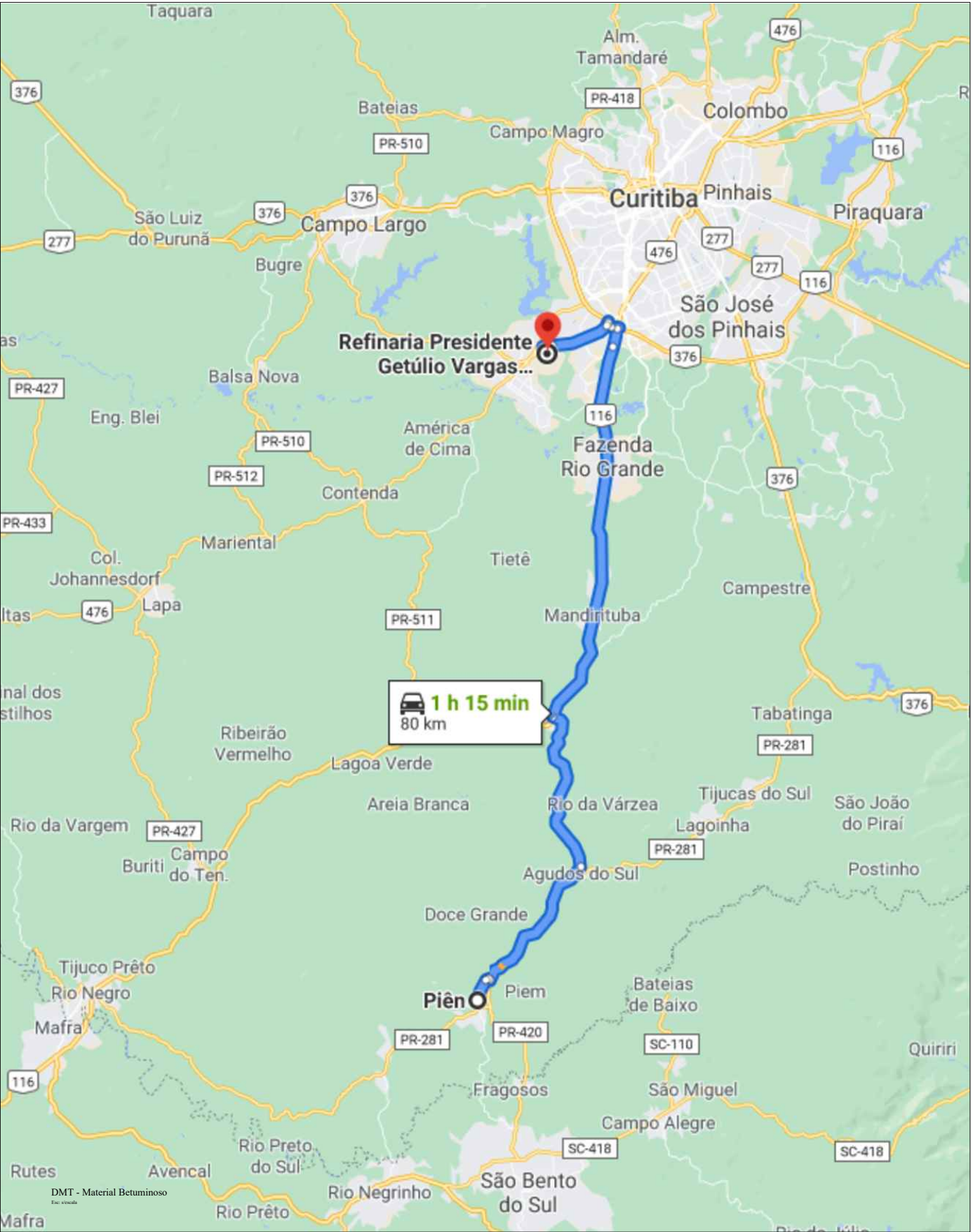


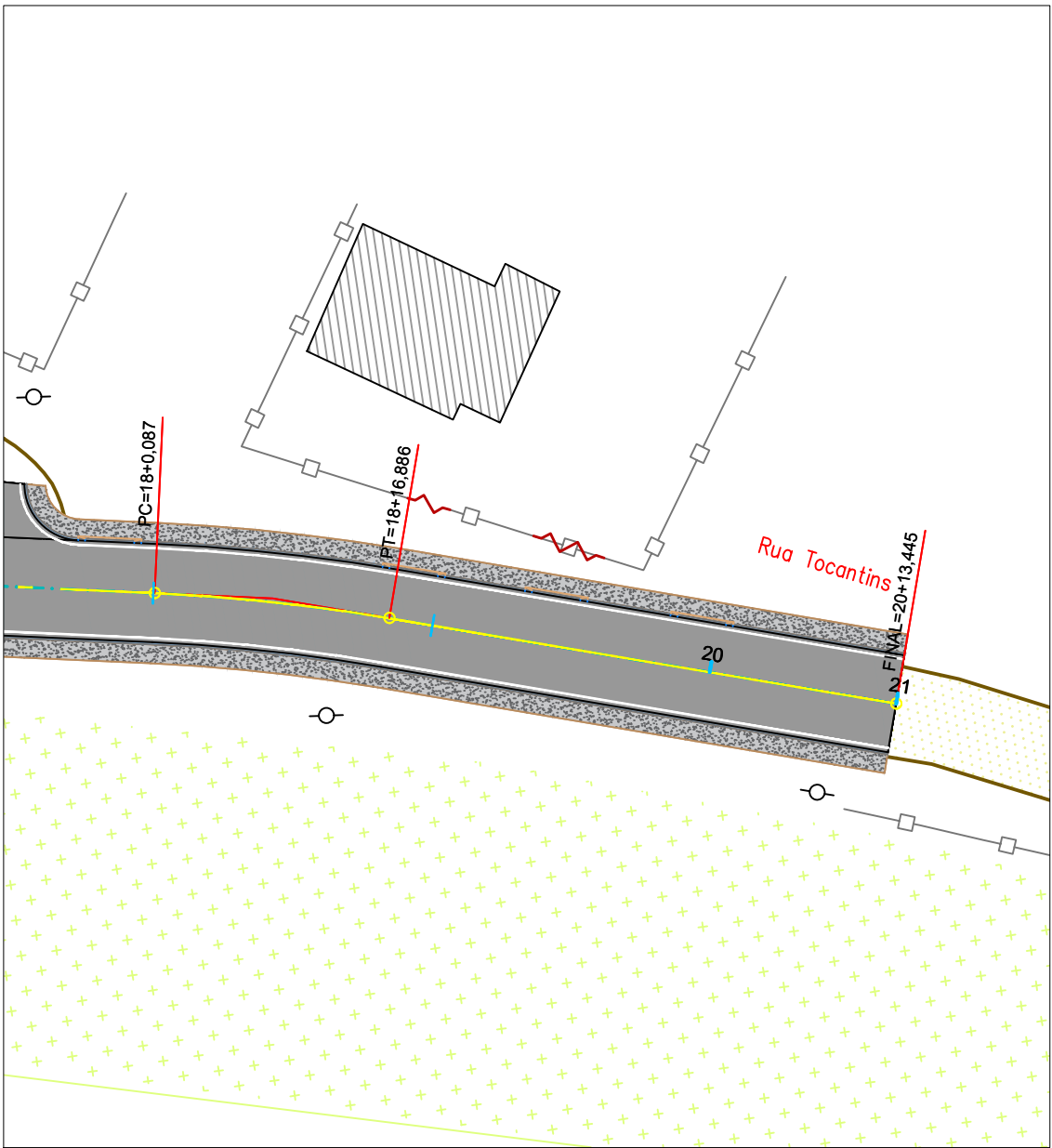
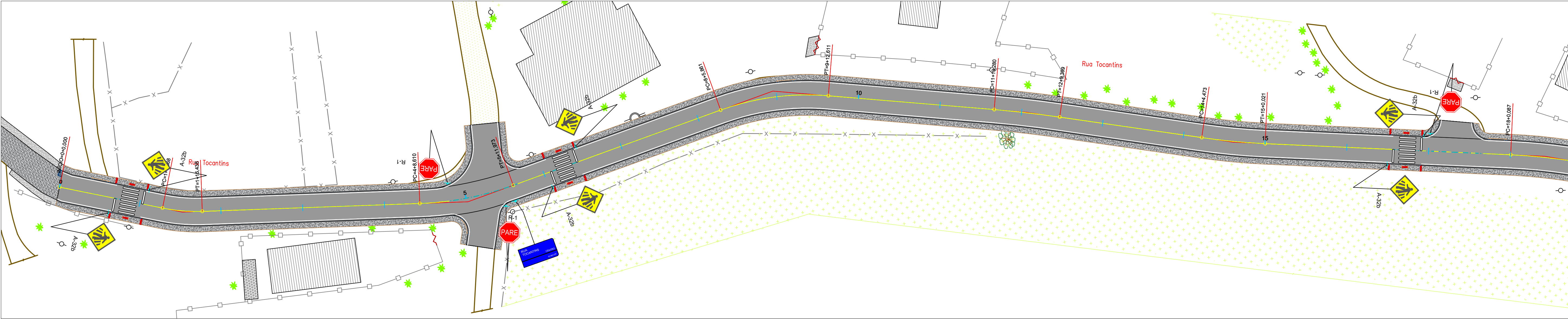
Figura 62 – Sinalização tátil de alerta e relevos táteis de alerta instalados no piso

Tabela 4 – Dimensão da sinalização tátil e visual de alerta

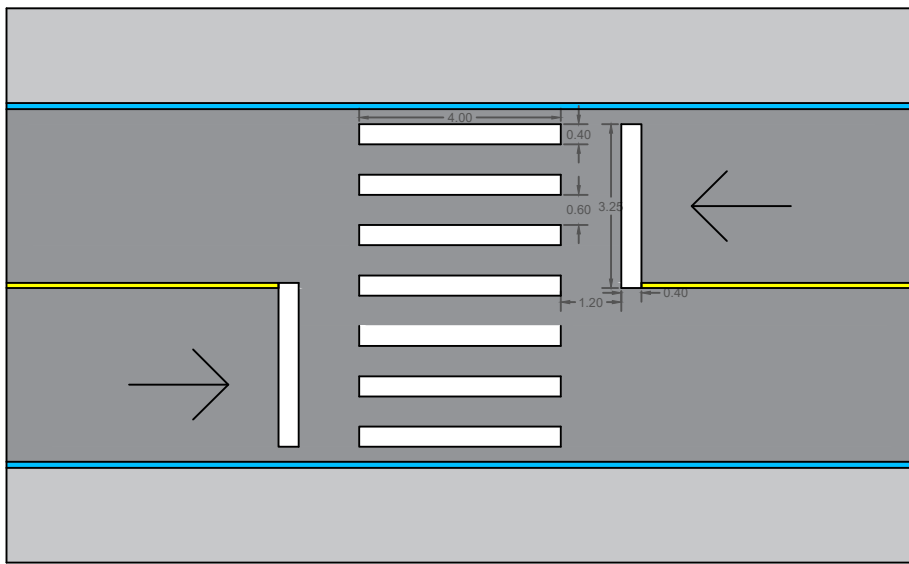
	Recomendado	Mínimo	Máximo
Piso tátil de alerta			
Diâmetro da base do relevo	25	24	28
Distância horizontal entre centros de relevo	50	42	53
Distância diagonal entre centros de relevo	72	60	75
Altura do relevo	4	3	5
NOTA: A distância do eixo da primeira linha de relevo até a borda do piso é igual à metade da distância horizontal entre centros. O diâmetro do topo é igual à metade a dois terços do diâmetro da base, respeitando-se os limites acima.			
Relevos táteis de alerta instalados no piso	Recomendado	Mínimo	Máximo
Diâmetro da base do relevo	30	25	30
Diâmetro do topo do relevo	1/2 do diâmetro da base		
Distância diagonal entre centros do relevo	Diâmetro da base do relevo mais 20		
Altura do relevo	4	3	5



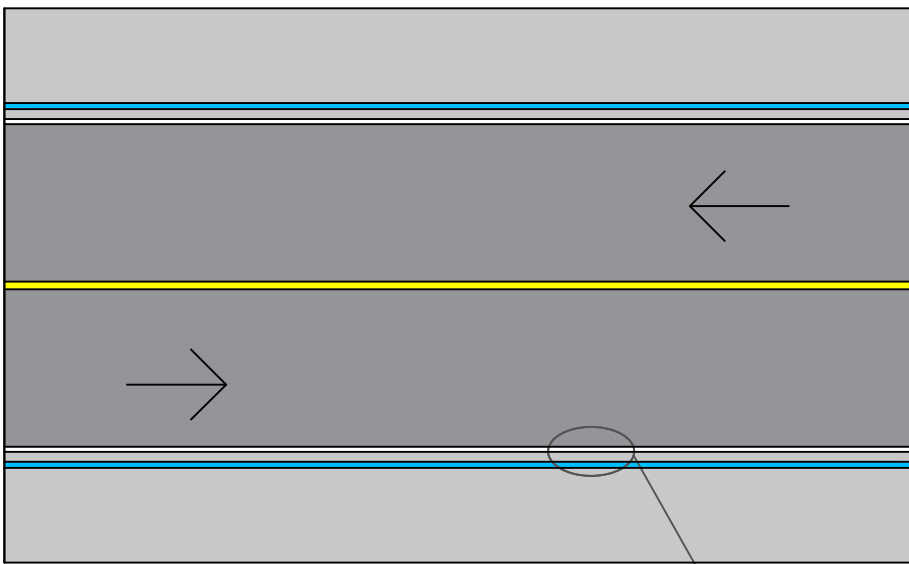
4.0 – PROJETO DE SINALIZAÇÃO



Detalhe Sinalização Horizontal - Pista 7,00 m
Faixa de Travessia de Pedestres Tipo Zebra (FTP-1)
Esc = 1:150

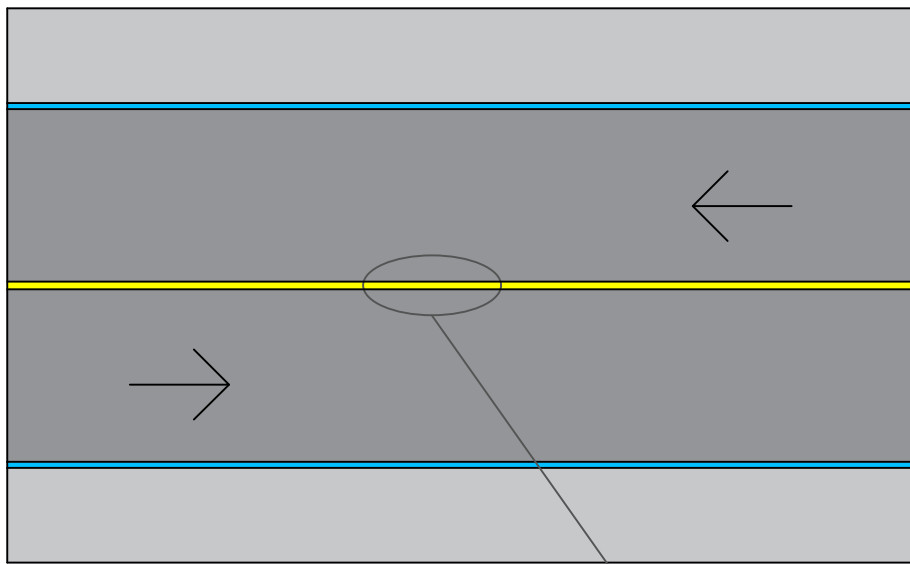


Linha de Bordo (LBO)
Esc = 1:150



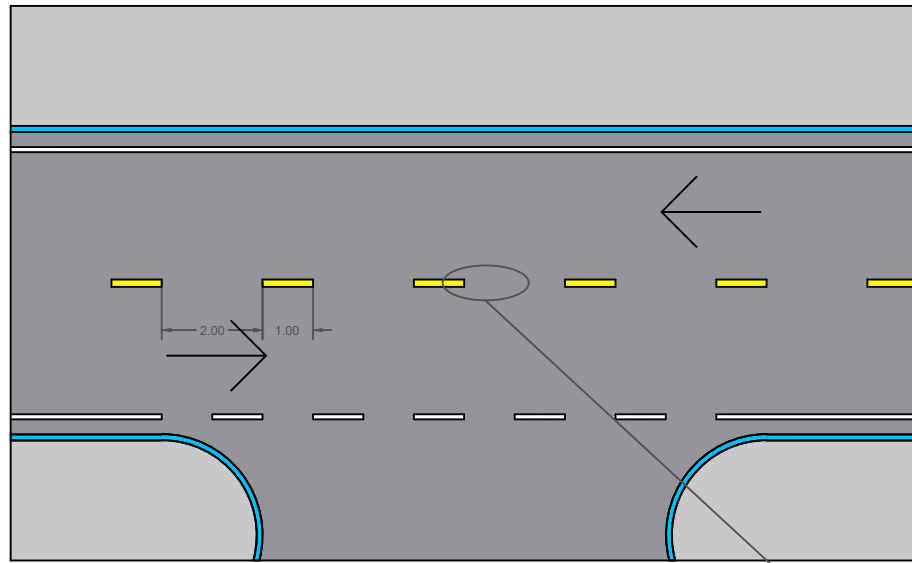
VELOCIDADE - v (Km/h)	LARGURA DA LINHA - L (m)
v < 80	0,10
v ≥ 80	0,15

Linha Simples Continua (LFO-1)
Esc = 1:150



VELOCIDADE - v (Km/h)	LARGURA DA LINHA - L (m)
v < 80	0,10
v ≥ 80	0,15

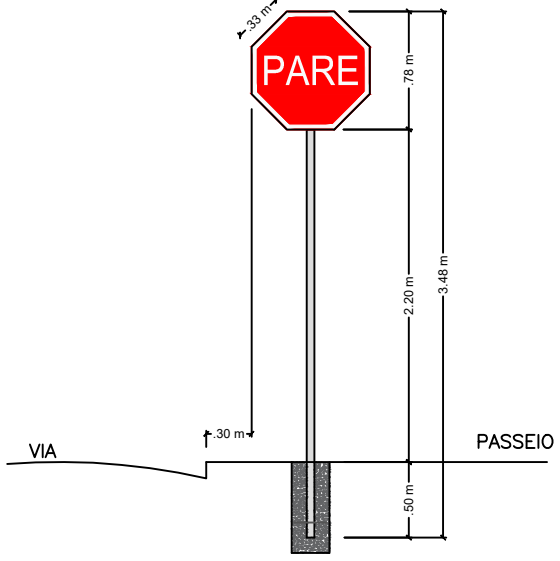
Linha Simples Seccionada (LFO-2)
Esc = 1:150



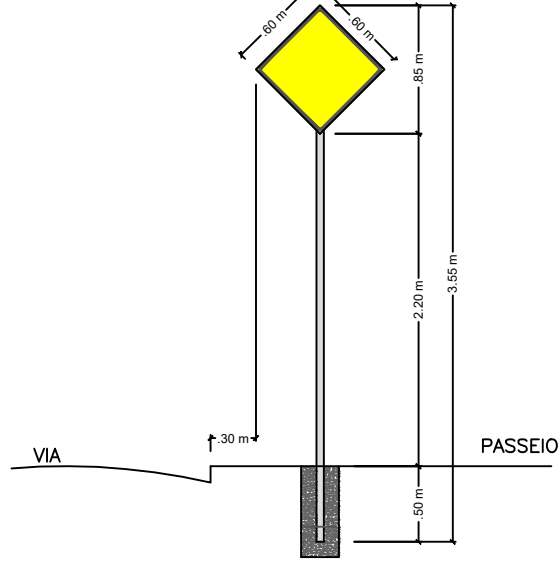
VELOCIDADE v (Km/h)	LARGURA DA LINHA - L (m)	CADÊNCIA 1: e	TRACO 1	ESPACAMENTO e (m)
v < 60	0,10*	1: 2*	1*	2*
		1: 2	2	4
	0,10	1: 3	2	6
60 <= v < 80	0,10**	1: 2	3	6
		1: 2	4	8
	0,10**	1: 3	2	6
v ≥ 80	0,15	1: 3	3	9
		1: 3	4	12

(*) Situações restritas a ciclovias.
(**) Pode ser utilizado largura maior em casos que estudos de engenharia indiquem a necessidade, por questões de segurança.

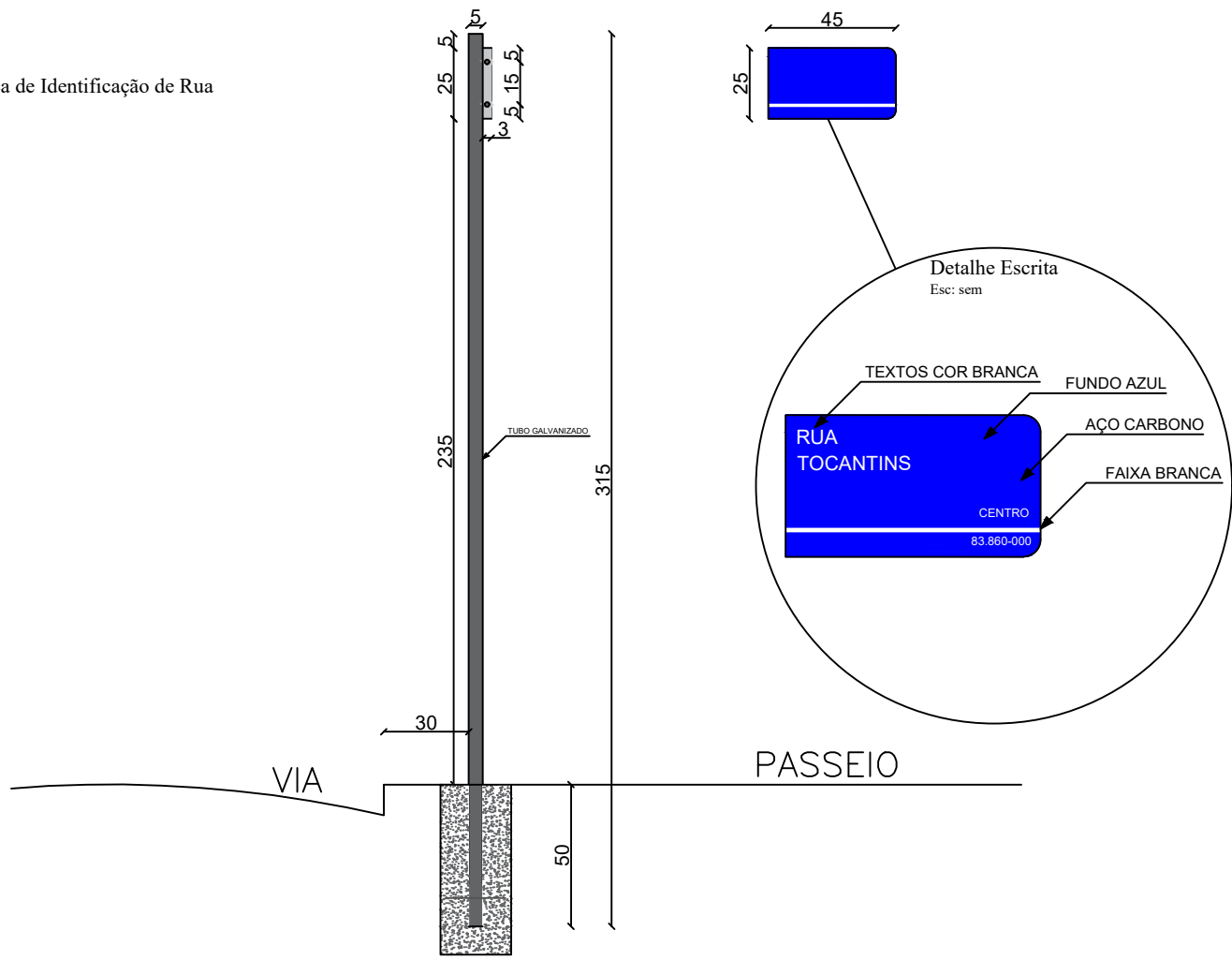
Detalhe Placa Regulamentação R1
Esc = 1:50



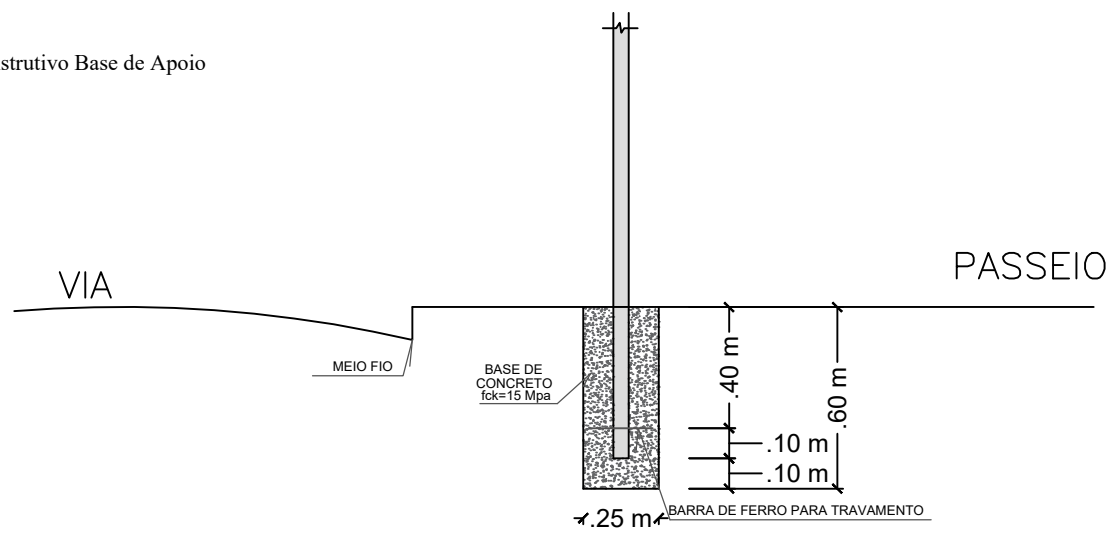
Detalhe Placa Advertência Lado de 60 cm
Esc = 1:50



Detalhe Placa de Identificação de Rua
Esc = 1:25



Detalhe Construtivo Base de Apoio
Esc = 1:25



PLACAS DE REGULAMENTAÇÃO

MODELO DOS SINAIS	CÓDIGOS DIMENSÕES	PINTURAS	QUANTIDADE
	R-1 L = 0,33 m	FUNDO VERMELHO ORLA E LETRAS BRANCAS	3

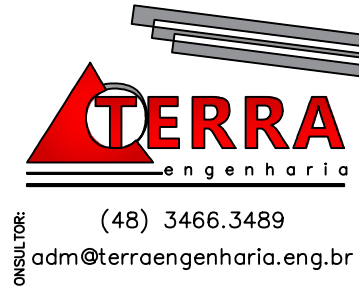
PLACAS DE ADVERTÊNCIA

MODELO DOS SINAIS	CÓDIGOS DIMENSÕES	PINTURAS	QUANTIDADE
	A-32b 0,60x0,60m.	FUNDO AMARELO ORLA PRETA SÍMBOLO NA COR PRETA	6

PLACAS DE IDENTIFICAÇÃO

MODELO DOS SINAIS	CÓDIGOS DIMENSÕES	PINTURAS	QUANTIDADE
	kit-01 0,45x0,25m.	FUNDO AZUL FAIXA PRETA TEXTO COR BRANCA	1

ASfalto	Muro	Araucária	CX. Coletora Grelha	Meio Fio Proj.	Placa de Sinalização 1 Suporte
Rev. Primário	Portão	Vegetação	Galeria Pluvial	Proj. Rampa Acesso Lote I	Faixa de Eixo Amarela
Caminho/Trilha	Edificação	Poste	Pista Projetado	Proj. Rampa Cadeirante II	Faixa de Bordo Branca
Calçada (Concreto)	Alpendre	Poste Alta Tensão	Calçada Concreto	Base Projetado	
Cerca	Árvore Ø<30cm	CX. Coletora Guia	Piso Tátil Alerta	Sub-base Projetado	



Rua Tocantins

PROJETO DE SINALIZAÇÃO VIÁRIA
DETALHES DA SINALIZAÇÃO HORIZONTAL E VERTICAL
RESTITUIÇÃO TOPOGRÁFICA

OBJETO: H = 1 / 500

ESCALA: ORIGINAL A1

GRÁFICAS

DATA:	SETEMBRO/2021	CODIGO:	PSV-SGHV-RT-RO
LOCAL:	PEN / PR	FOUNAL:	7



PREFEITURA MUNICIPAL DE PIÊN

VOLUME III

NOTA DE SERVIÇO

RUA TOCANTINS

CENTRO

PIÊN – PR.



48 3466-3489

Quadro de Acompanhamento.

00	Emissão Inicial	MCM	03/09/2021
Rev.	Descrição	Responsável:	Data:

CADERNETA DE LOCAÇÃO DO EIXO



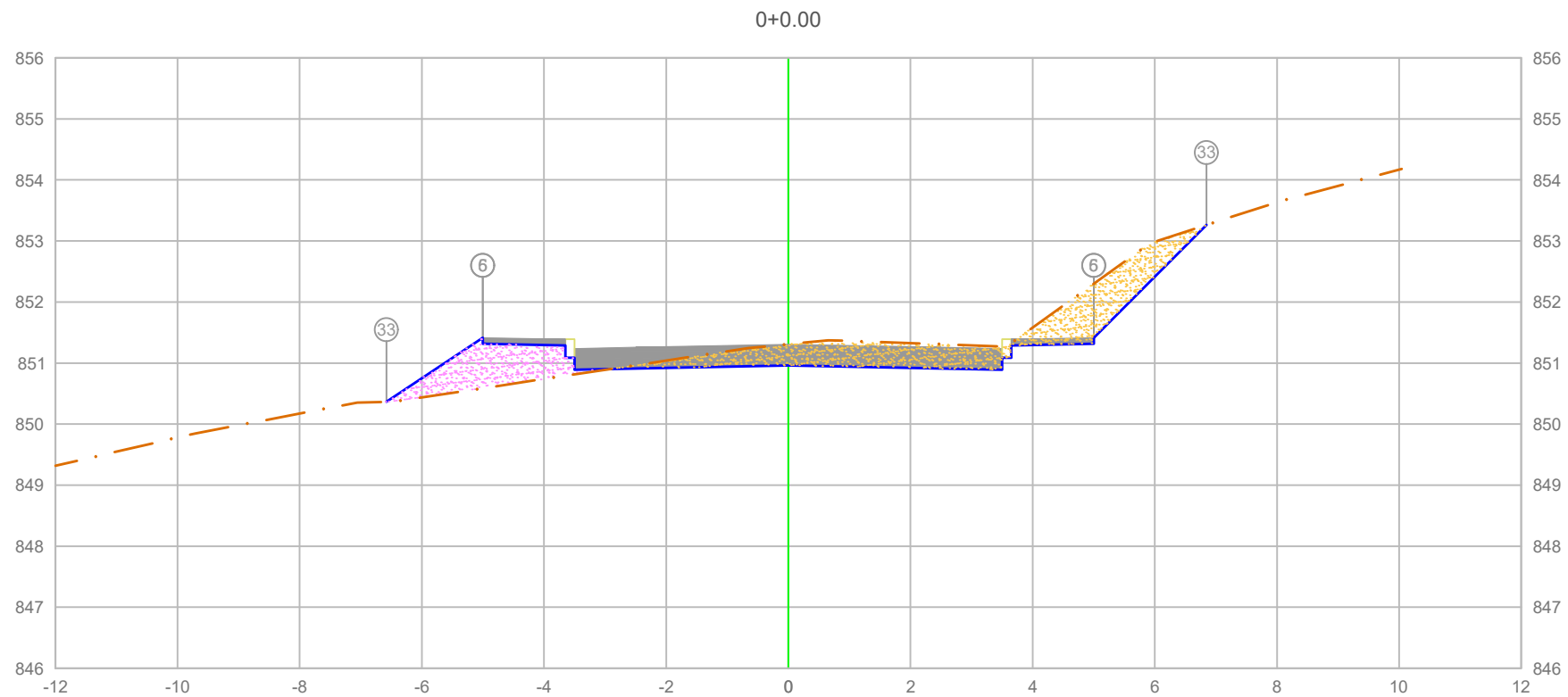
Empreendimento: Rua Tocantins

Município: Pien

Relatório de Alinhamento por Estaca

Estaca	Quilometragem	Progressiva	Norte	Este	Cota	Obs
0+0,000	0,000	0,000	7.112.861,443	657.018,556	851,309	
1+0,000	20,000	20,000	7.112.880,243	657.025,380	852,276	
1+5,668 PC	25,668	25,668	7.112.885,571	657.027,314	852,537	
1+15,438 PT	35,438	35,438	7.112.895,063	657.029,533	852,947	
2+0,000	40,000	40,000	7.112.899,596	657.030,039	853,120	
3+0,000	60,000	60,000	7.112.919,473	657.032,258	853,759	
4+0,000	80,000	80,000	7.112.939,349	657.034,477	854,366	
4+8,610 PC	88,610	88,610	7.112.947,906	657.035,432	854,683	
5+0,000	100,000	100,000	7.112.959,278	657.035,832	855,173	
5+11,973 PT	111,973	111,973	7.112.971,152	657.034,394	855,774	
6+0,000	120,000	120,000	7.112.979,018	657.032,796	856,166	
7+0,000	140,000	140,000	7.112.998,618	657.028,815	856,915	
8+0,000	160,000	160,000	7.113.018,218	657.024,834	857,393	
8+5,861 PC	165,861	165,861	7.113.023,961	657.023,667	857,570	
9+0,000	180,000	180,000	7.113.038,017	657.022,448	858,232	
9+12,611 PT	192,611	192,611	7.113.050,502	657.024,064	859,103	
10+0,000	200,000	200,000	7.113.057,696	657.025,751	859,735	
11+0,000	220,000	220,000	7.113.077,168	657.030,316	861,535	
11+13,280 PC	233,280	233,280	7.113.090,098	657.033,348	862,730	
12+0,000	240,000	240,000	7.113.096,620	657.034,964	863,334	
12+9,399 PT	249,399	249,399	7.113.105,670	657.037,499	864,180	
13+0,000	260,000	260,000	7.113.115,826	657.040,538	865,134	
14+0,000	280,000	280,000	7.113.134,987	657.046,271	866,933	
14+4,473 PC	284,473	284,473	7.113.139,272	657.047,554	867,335	
15+0,000	300,000	300,000	7.113.154,341	657.051,269	868,445	
15+0,021 PT	300,021	300,021	7.113.154,362	657.051,273	868,446	
16+0,000	320,000	320,000	7.113.173,972	657.055,096	869,170	
17+0,000	340,000	340,000	7.113.193,602	657.058,924	869,806	
18+0,000	360,000	360,000	7.113.213,233	657.062,751	870,443	
18+0,087 PC	360,087	360,087	7.113.213,318	657.062,768	870,445	
18+16,886 PT	376,886	376,886	7.113.229,570	657.066,978	870,735	
19+0,000	380,000	380,000	7.113.232,531	657.067,941	870,701	
20+0,000	400,000	400,000	7.113.251,551	657.074,128	869,798	
20+13,445	413,445	413,445	7.113.264,336	657.078,286	868,703	

Observações:

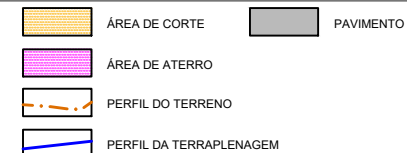


PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5 33 6
-5.000 -6.528000
851.416 850.835416

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5 6 33
5.000 5.000 6.847
851.416 851.416 853.263



0+000.00

A.corte 1ª. =	3.67	m²	A.aterro =	1.55	m²
A.corte 2ª. ripper =		m²	A.rsm =		m²
A.corte 2ª. explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²
A.corte 3ª. =		m²	A.reat. solo =		m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

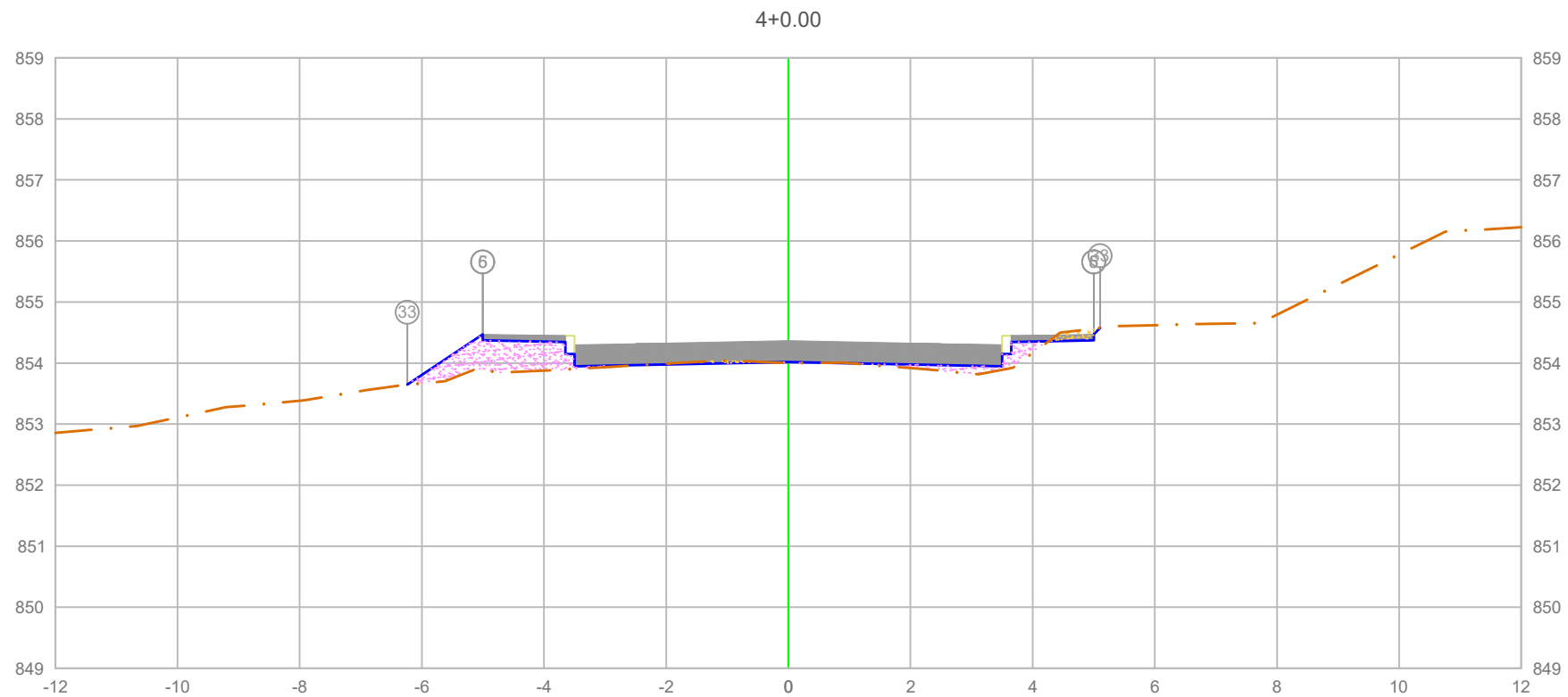
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO





PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5
-5.000
854.473

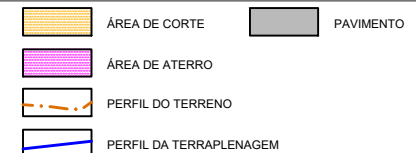
33
-6.000
854.473

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5
5.000
854.473

6
5.000
854.473

33
5.103
854.576



0+080.00

A.corte 1ª. = 0.16 m²

A.aterro = 1.46 m²

EMITENTE

A.corte 2ª. ripper = m²

A.rsm = m²

A.corte 2ª. explos. = m²

A.reat. rachão = m²

A.corte 3ª. = m²

A.reat. solo = m²

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

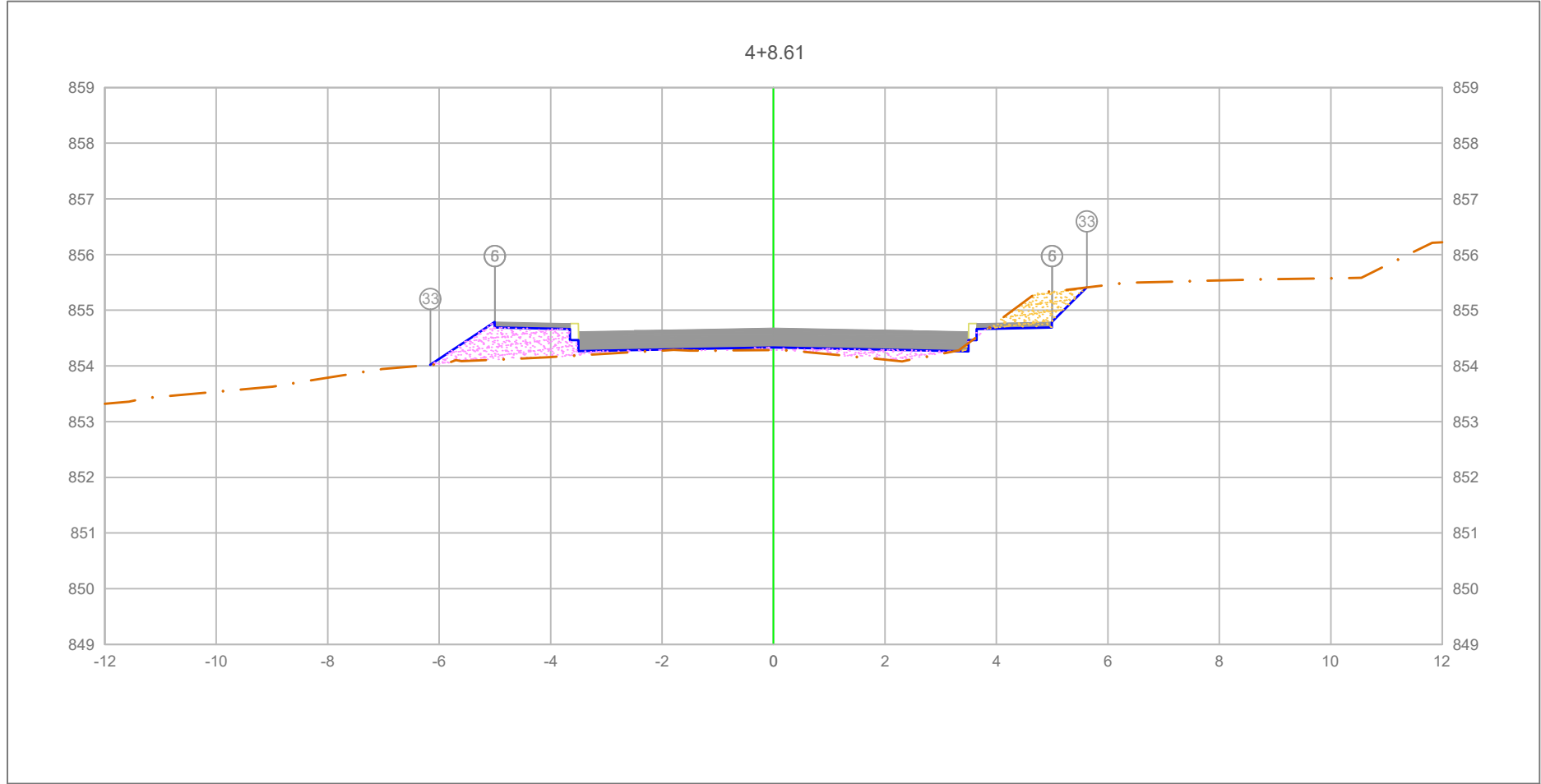
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO





PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5 -5.000 854.790	6 -5.000 854.790	33 -5.621 855.410		
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5 5.000 854.790	6 5.000 854.790	33 5.621 855.410		

ÁREA DE CORTE

ÁREA DE ATERRO

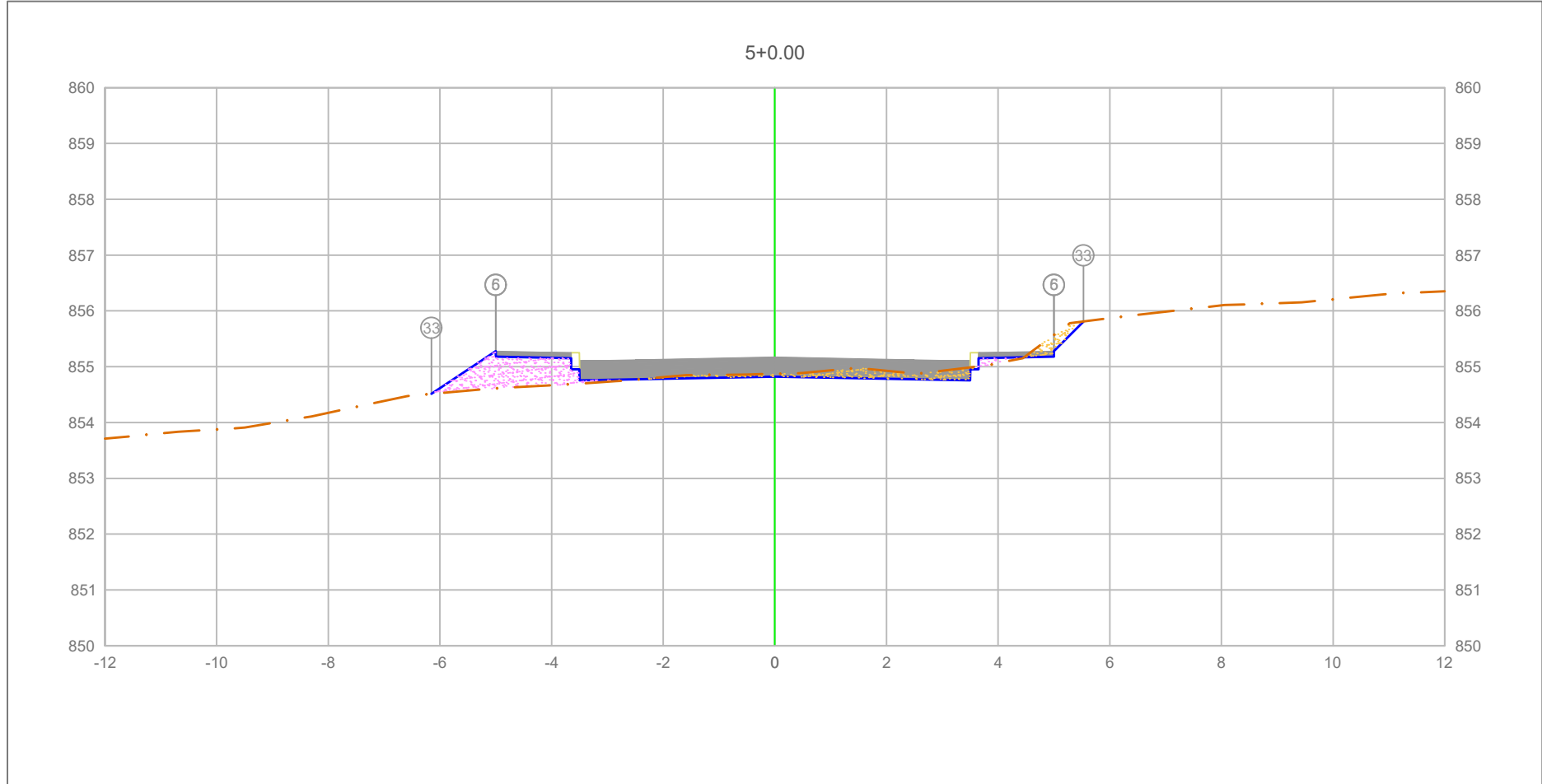
PERFIL DO TERRENO

PERFIL DA TERRAPLENAGEM

PAVIMENTO

0+088.61	A.corte 1ª, = 0.64 m²	A.aterro = 1.67 m²	EMITENTE	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO	ORGÃO DE APROVAÇÃO
Cota terreno = 854.283	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²		LOCAL: Rua Tocantins	
Cota projeto = 854.333	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²		ESCALA 1:100	
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²		CÓDIGO NS-TER-01	
				FOLHA	





PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5 -5.000 855.280	6 -5.000 855.280	33 -5.530 855.810	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO	ORGÃO DE APROVAÇÃO
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5 5.000 855.280	6 5.000 855.280	33 5.530 855.810	LOCAL: Rua Tocantins	
					ESCALA 1:100	
					CÓDIGO NS-TER-01	
					FOLHA	

0+100.00	A.corte 1ª, = 0.78 m²	A.aterro = 1.22 m²	EMITENTE
Cota terreno = 854.872	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²	
Cota projeto = 854.823	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²	
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²	

ÁREA DE CORTE

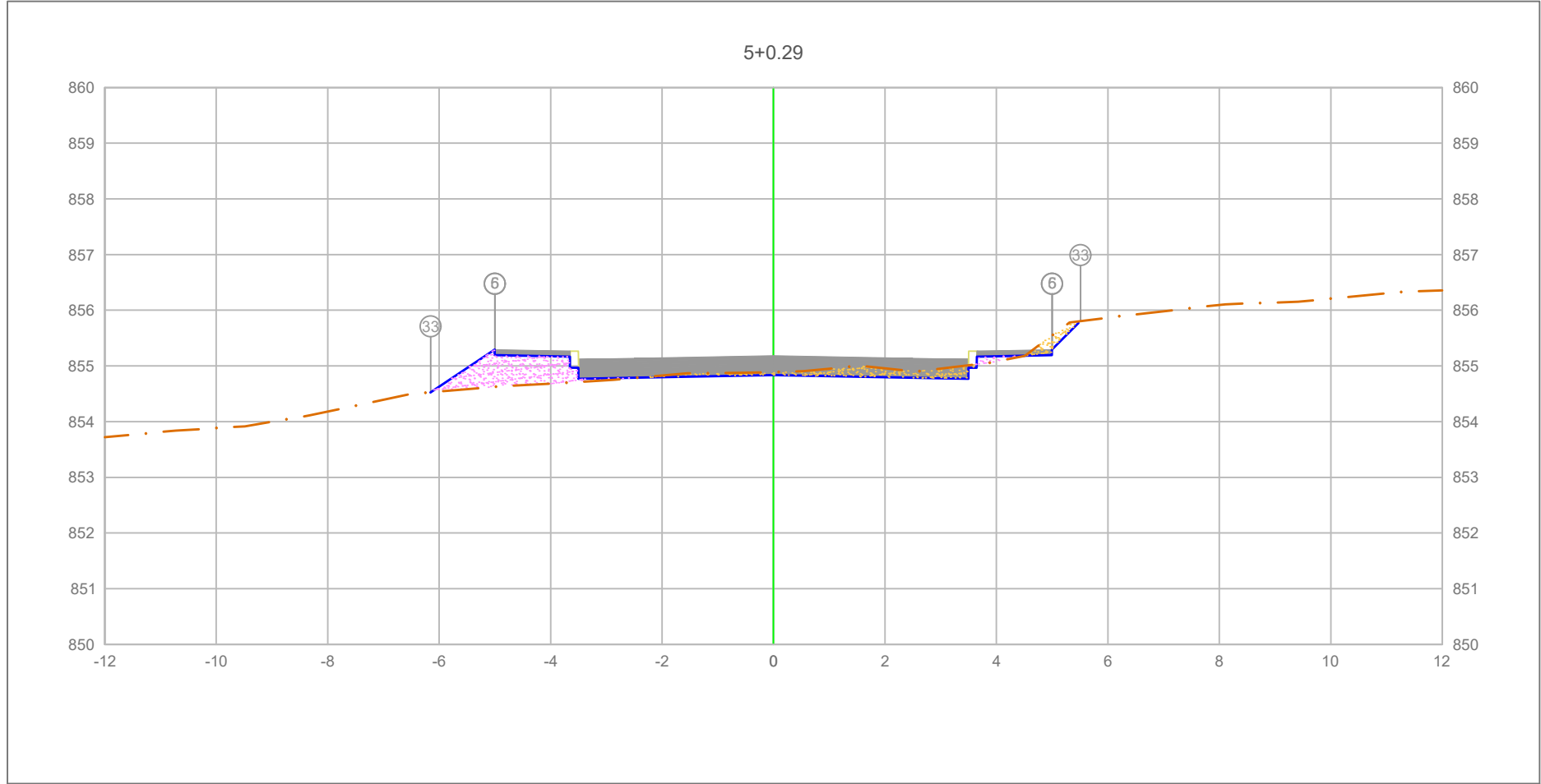
ÁREA DE ATERRO

PERFIL DO TERRENO

PERFIL DA TERRAPLENAGEM

PAVIMENTO



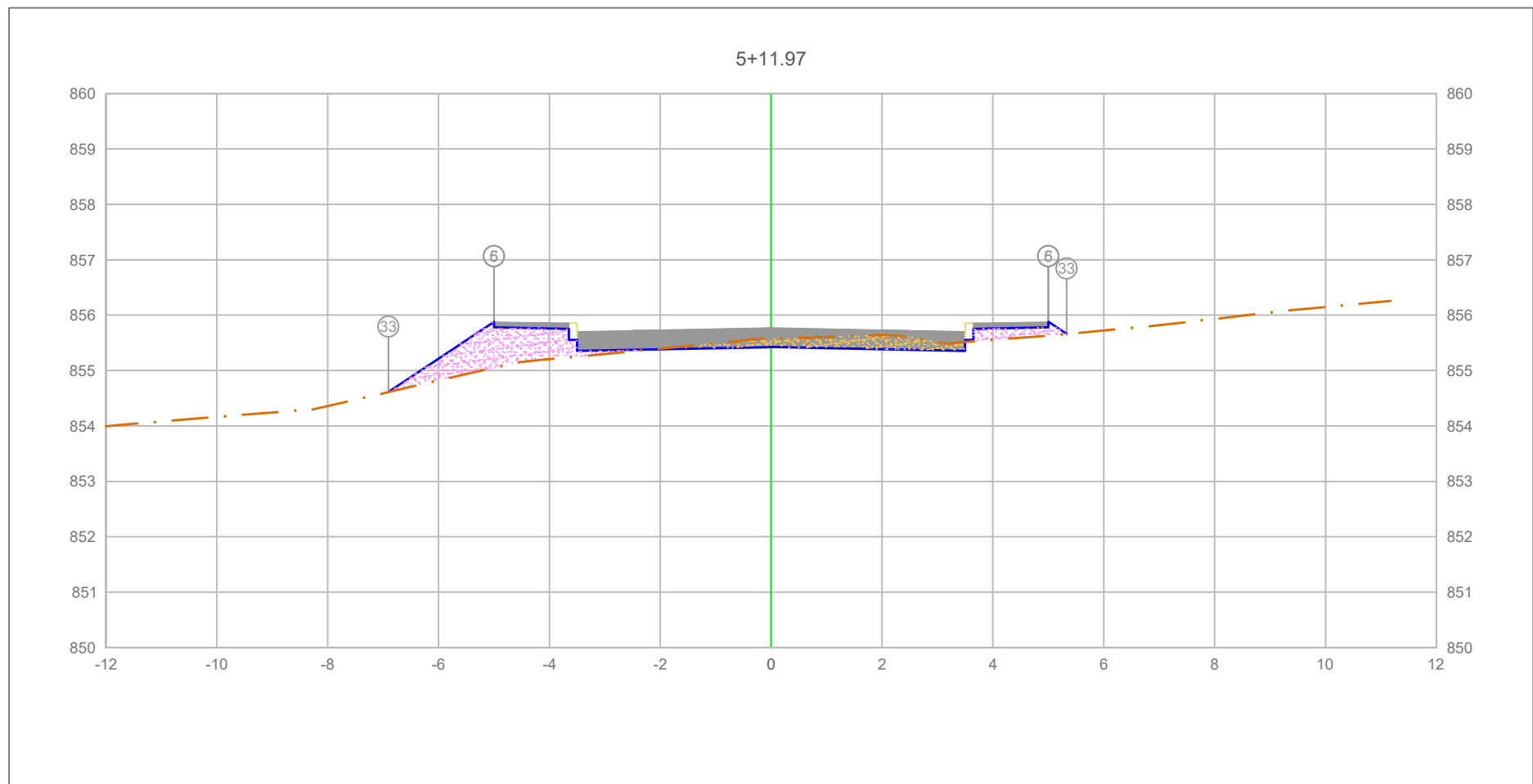


PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5	6	33	5	6	33	 ÁREA DE CORTE	 PAVIMENTO
		-5.000	-5.000	-5.000	-5.000	-5.000	-5.000	 ÁREA DE ATERRO	
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5	6	33	5	6	33	 PERFIL DO TERRENO	
		855.294	855.294	855.805	855.294	855.294	855.805	 PERFIL DA TERRAPLENAGEM	

0+100.29	A.corte 1ª. =	0.79	m²	A.aterro =	1.22	m²	EMITENTE	OBJETO:			ORGÃO DE APROVAÇÃO
	A.corte 2ª. ripper =		m²	A.rsm =		m²		NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO			
	A.corte 2ª. explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²		LOCAL:			
	A.corte 3ª. =		m²	A.reat. solo =		m²		Rua Tocantins			
Cota terreno =	854.890							ESCALA	CÓDIGO	FOLHA	
Cota projeto =	854.837							1:100	NS-TER-01		

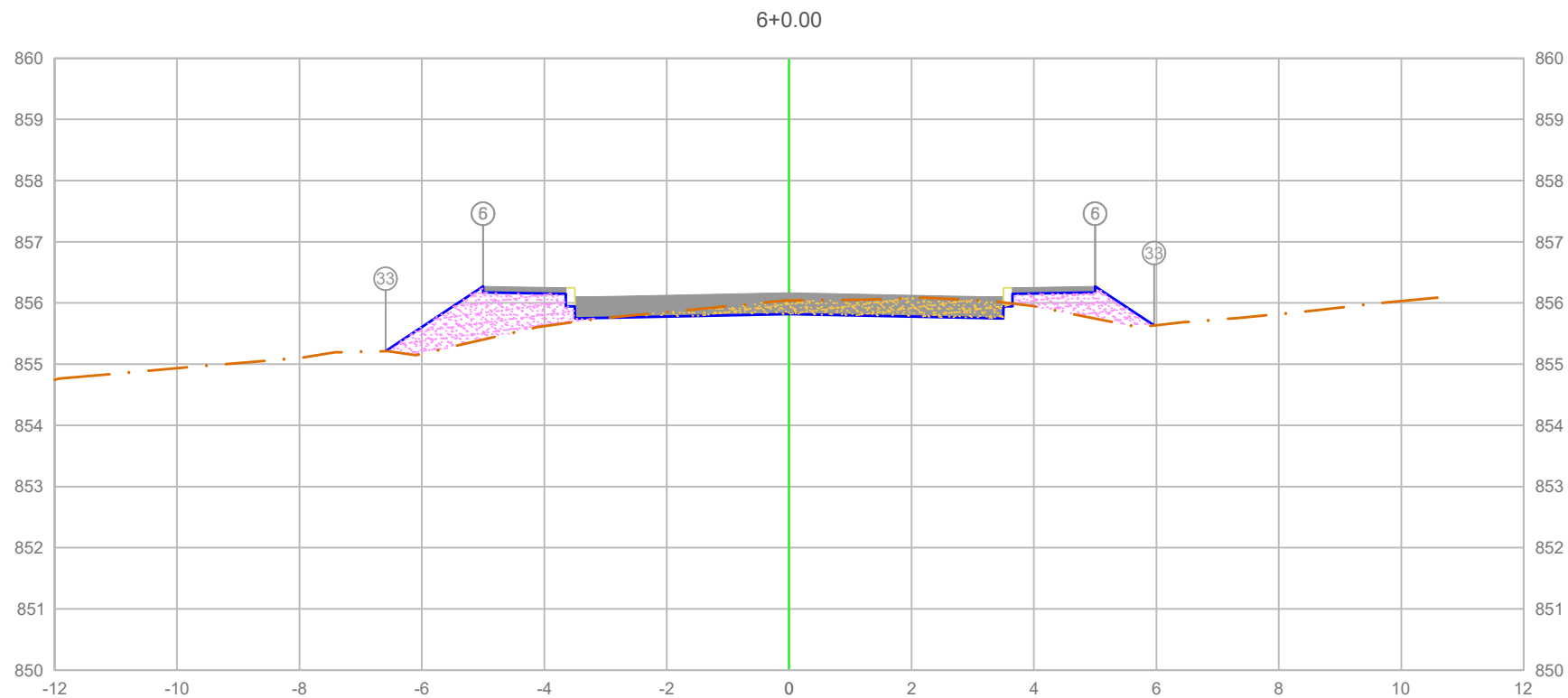
- ÁREA DE CORTE
- ÁREA DE ATERRO
- PERFIL DO TERRENO
- PERFIL DA TERRAPLENAGEM
- PAVIMENTO





PLATAFORMA ACABADA PTO. LADO ESQUERDO DIST. COTA		5 33 6 -5.000-6.903 -5.000 855.88154.612855.881		 ÁREA DE CORTE		 PAVIMENTO			
PLATAFORMA ACABADA PTO. LADO DIREITO DIST. COTA		5 6 33 5.000 5.000 5.330 855.881 855.881 855.661		 ÁREA DE ATERRO		 PERFIL DO TERRENO			
				 PERFIL DA TERRAPLENAGEM					
0+111.97		A.corte 1ª. = 0.88 m²	A.aterro = 2.02 m²	EMITENTE		OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO		ORGÃO DE APROVAÇÃO	
		A.corte 2ª. ripper = m²	A.rsm = m²			LOCAL:			
Cota terreno = 855.577		A.corte 2ª. explos. = m²	A.reat. rachão = m²			Rua Tocantins			
Cota projeto = 855.424		A.corte 3ª. = m²	A.reat. solo = m²			ESCALA 1:100 CÓDIGO NS-TER-01 FOLHA			





PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5 33 6
-5.000 -6.542000
856.273 855.852273

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5 6 33
5.000 5.000 5.961
856.273 856.273 855.633

ÁREA DE CORTE PAVIMENTO
ÁREA DE ATERRO
PERFIL DO TERRENO
PERFIL DA TERRAPLENAGEM

0+120.00

A.corte 1ª, = 1.31 m²
A.corte 2ª, ripper = m²
A.corte 2ª, explos. = m²
A.corte 3ª, = m²

A.aterro = 2.34 m²
A.rsm = m²
A.reat. rachão = m²
A.reat. solo = m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

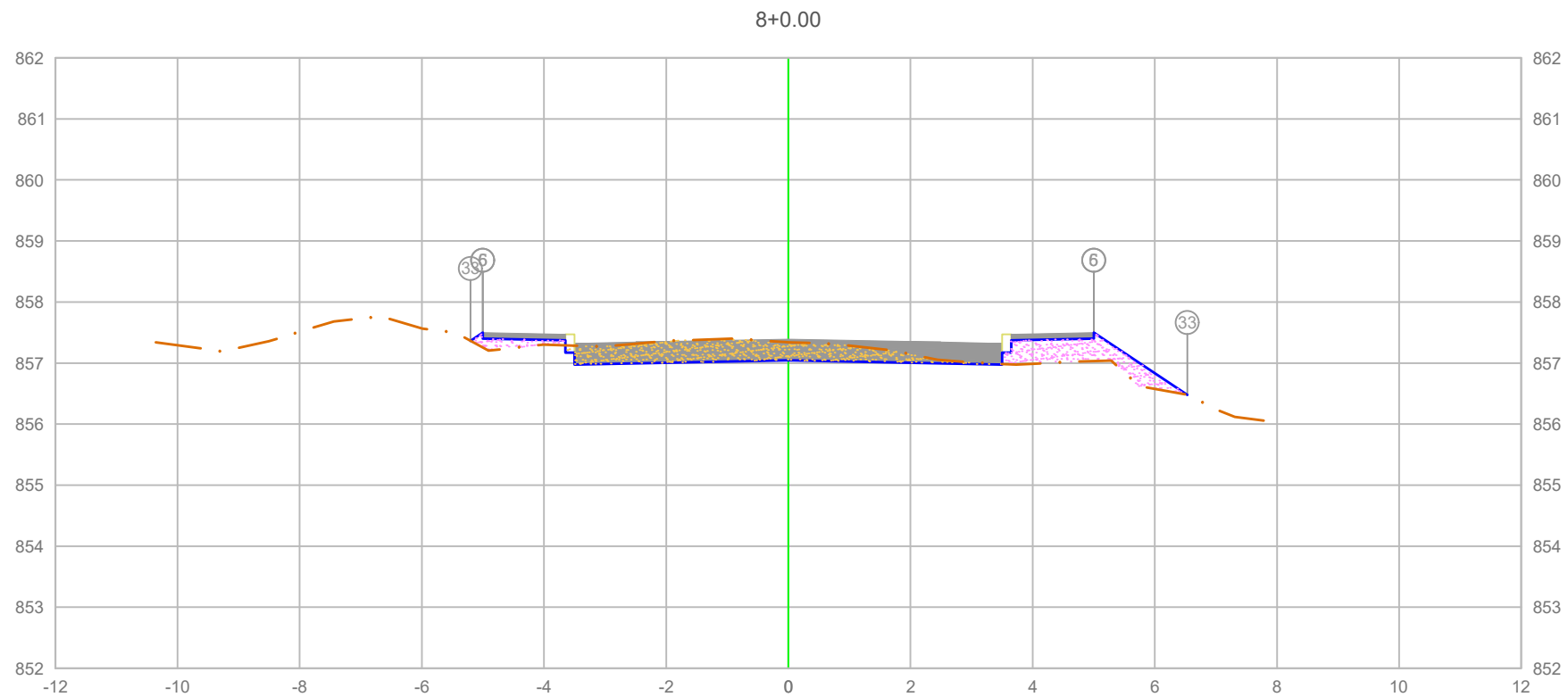
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO



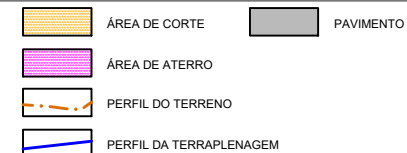


PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5	6	33
-5.000	-5.000	-5.203
857.500	857.500	857.365

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5	6	33
5.000	5.000	6.531
857.500	857.500	856.480



0+160.00

A.corte 1ª. =	1.78	m²	A.aterro =	1.14	m²
A.corte 2ª. ripper =		m²	A.rsm =		m²
A.corte 2ª. explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²
A.corte 3ª. =		m²	A.reat. solo =		m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

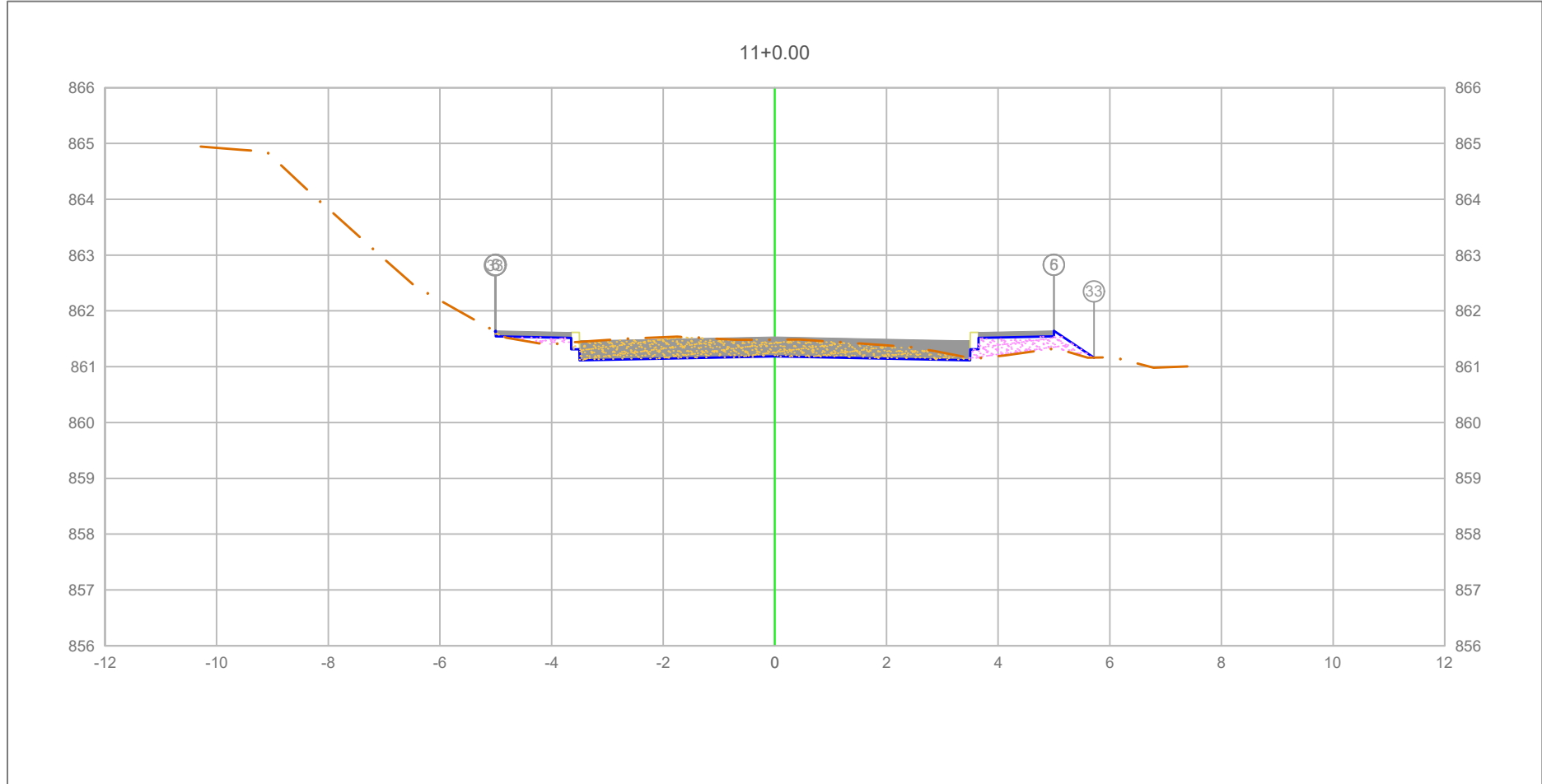
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO





PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5	-5.000	861.642	6	-5.000	861.642	33	-5.014	861.632
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5	5.000	861.642	6	5.000	861.642	33	5.719	861.163

ÁREA DE CORTE

ÁREA DE ATERRO

PERFIL DO TERRENO

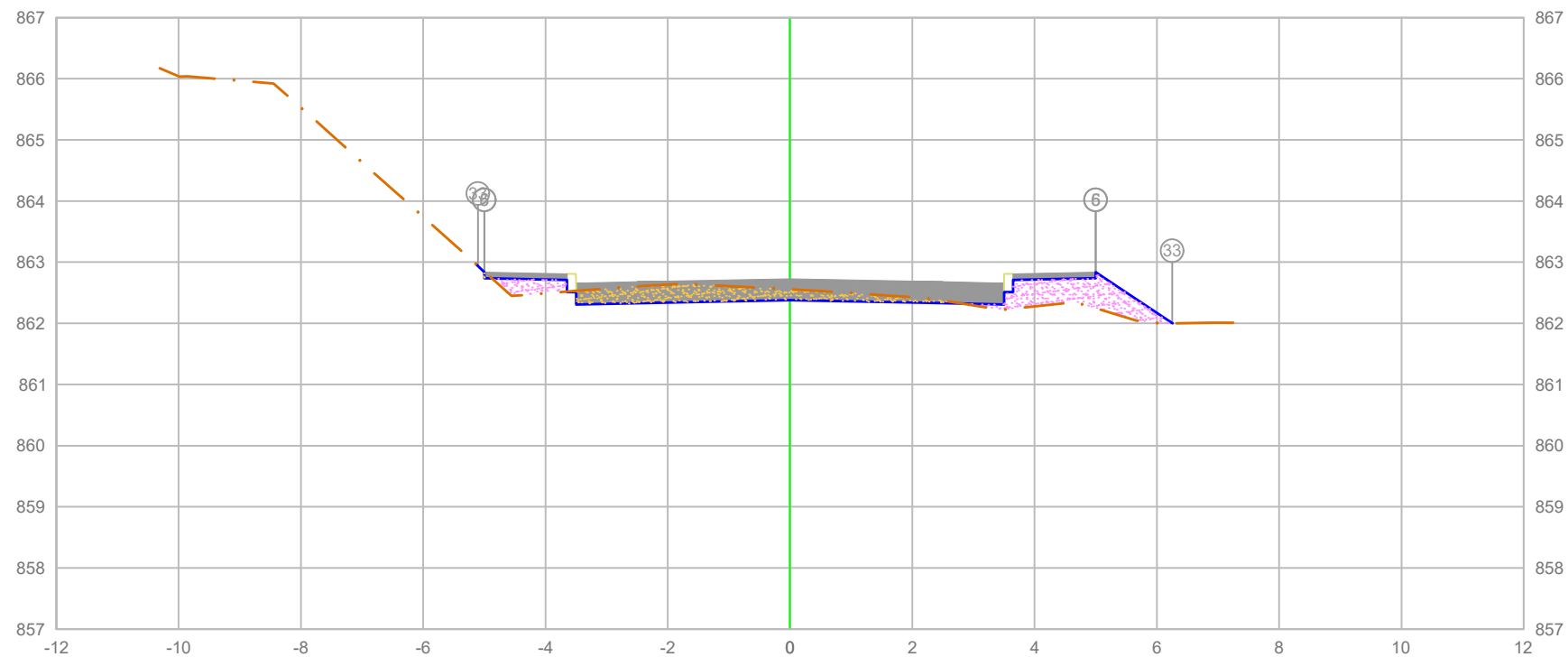
PERFIL DA TERRAPLENAGEM

PAVIMENTO

0+220.00	A.corte 1ª, = 2.05 m²	A.aterro = 0.64 m²	EMITENTE	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO	ORGÃO DE APROVAÇÃO
Cota terreno = 861.485	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²		LOCAL: Rua Tocantins	
Cota projeto = 861.185	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²		ESCALA 1:100	CÓDIGO NS-TER-01
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²		FOLHA	



11+13.28



PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5	6	33
-5.000	-5.000	-5.103
862.837	862.837	862.939

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5	6	33
5.000	5.000	6.252
862.837	862.837	862.002

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+233.28

Cota terreno = **862.556**
Cota projeto = **862.380**

A.corte 1ª, =	1.21	m²	A.aterro =	1.33	m²
A.corte 2ª, ripper =		m²	A.rsm =		m²
A.corte 2ª, explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²
A.corte 3ª, =		m²	A.reat. solo =		m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

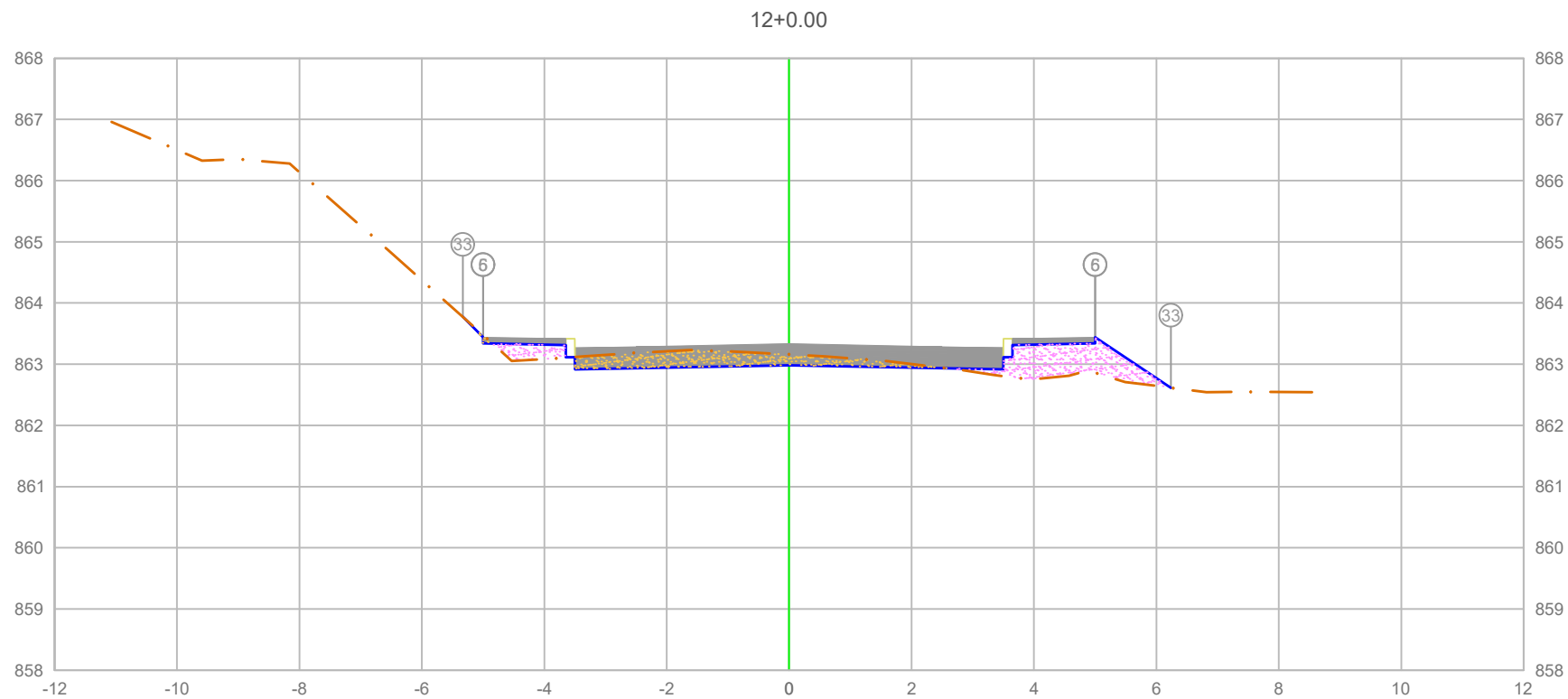
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO





PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

5	6	33
-5.000	-5.000	-5.333
863.441	863.441	863.773

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5	6	33
5.000	5.000	6.239
863.441	863.441	862.616

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+240.00

Cota terreno = **863.159**
Cota projeto = **862.984**

A.corte 1ª, =	1.13	m²	A.aterro =	1.46	m²
A.corte 2ª, ripper =		m²	A.rsm =		m²
A.corte 2ª, explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²
A.corte 3ª, =		m²	A.reat. solo =		m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

CÓDIGO

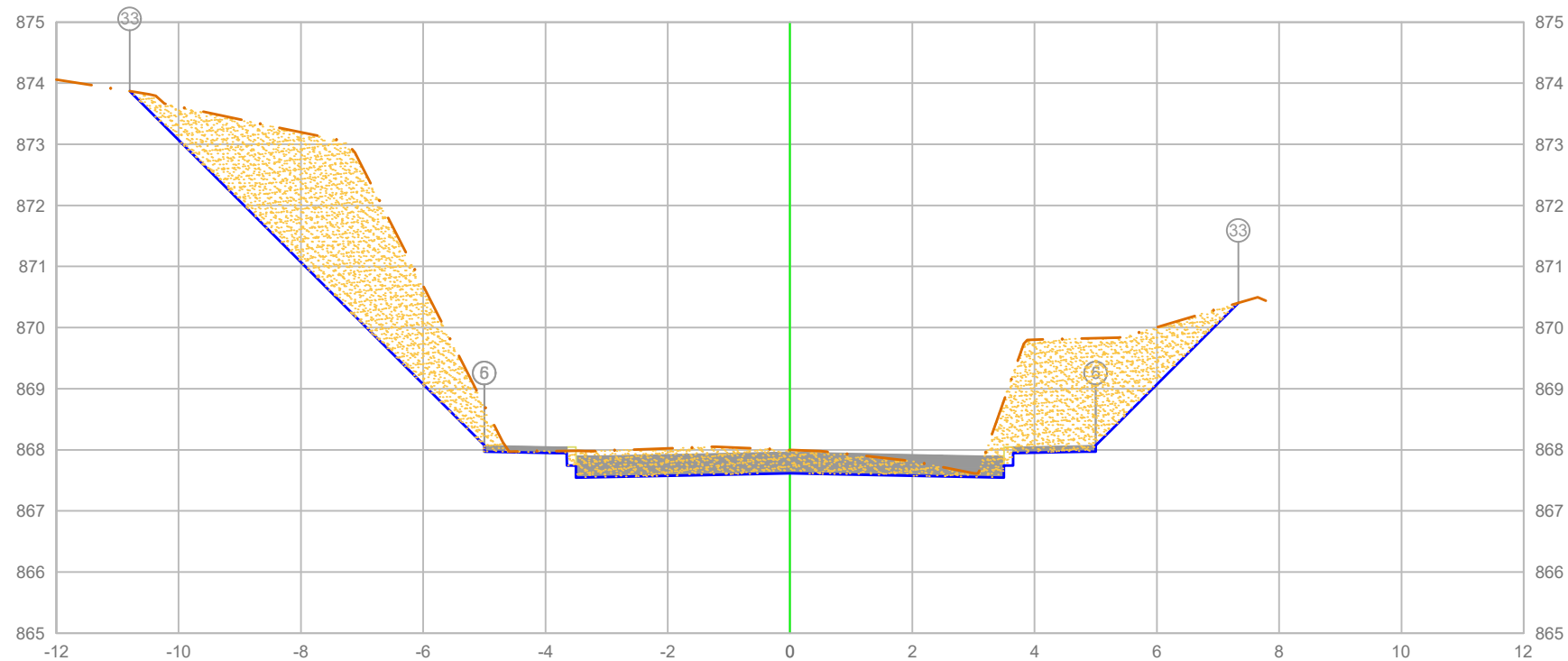
NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO



14+12.25

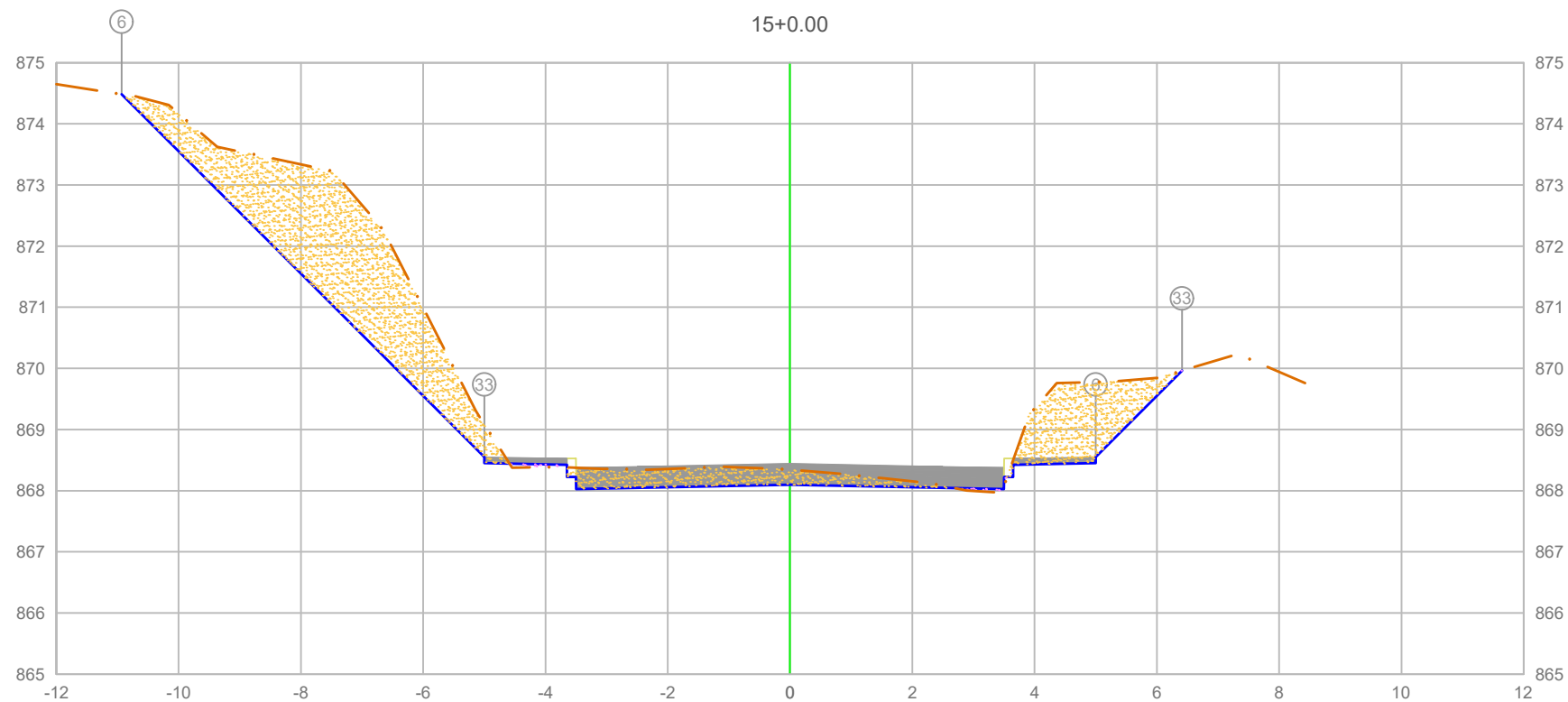


PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	33 -10.798 873.870	5 -5.000 868.072	6 -5.000 868.072
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5 5.000 868.072	6 5.000 868.072	33 7.333 870.404

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+292.25 Cota terreno = 867.998 Cota projeto = 867.614	A.corte 1ª, = 16.00 m²	A.aterro = 0.00 m²	EMITENTE	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO			ORGÃO DE APROVAÇÃO
	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²		LOCAL: Rua Tocantins			
	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²		ESCALA 1:100	CÓDIGO NS-TER-01	FOLHA	
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²					



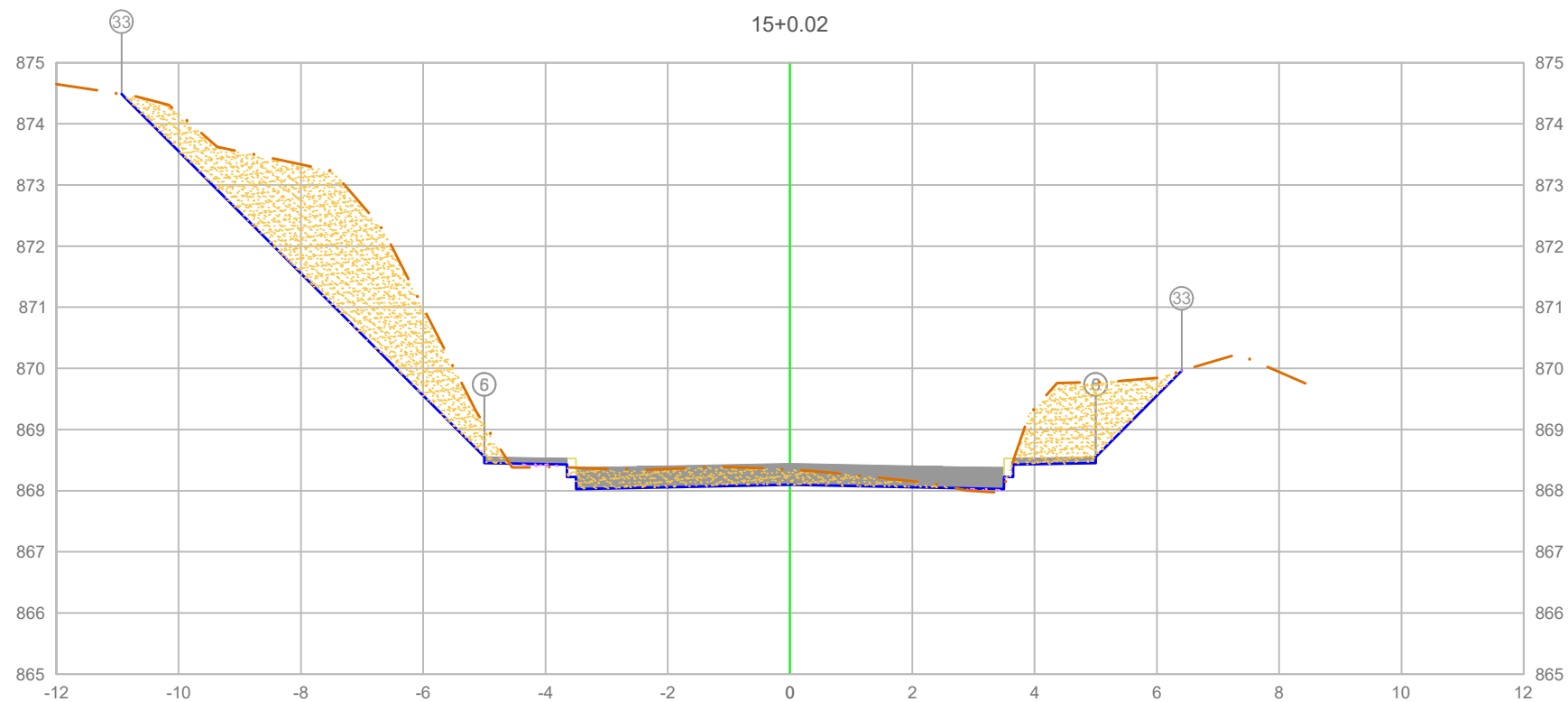


PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	6	-10.933	874.485	33	-5.000	868.552
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	6	5.001	868.552	33	6.411	869.962

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+300.00	A.corte 1ª, =	11.24	m²	A.aterro =	0.08	m²	EMITENTE	OBJETO:			ORGÃO DE APROVAÇÃO
	A.corte 2ª, ripper =		m²	A.rsm =		m²		NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO			
	A.corte 2ª, explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²		LOCAL:			
	A.corte 3ª, =		m²	A.reat. solo =		m²		Rua Tocantins			
Cota terreno =	868.345							ESCALA	CÓDIGO	FOLHA	
Cota projeto =	868.095							1:100	NS-TER-01		



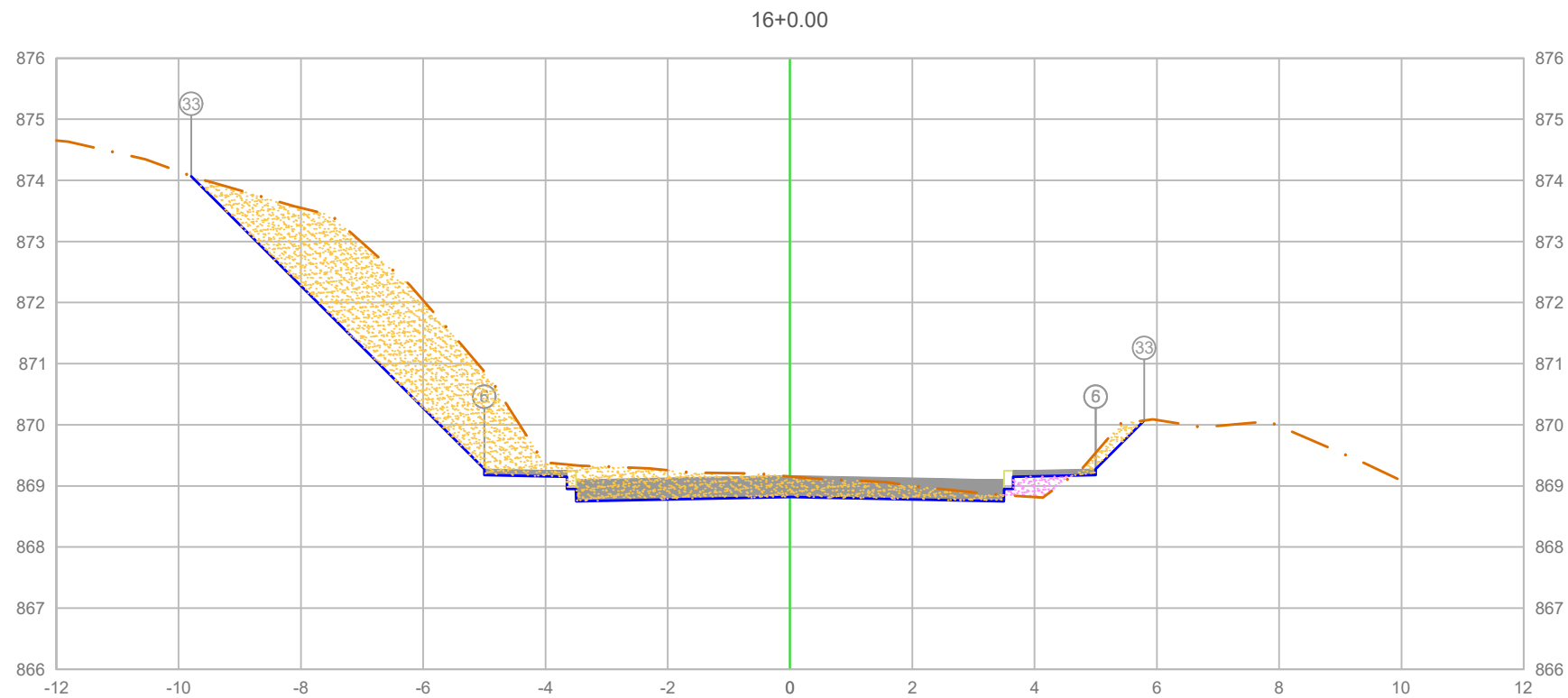


PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	33 -10.934 874.487	5 -5.000 868.553	6 -5.000 868.553
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5 5.000 868.553	6 5.000 868.553	33 6.408 869.961

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+300.02 Cota terreno = 868.346 Cota projeto = 868.096	A.corte 1ª, = 11.23 m²	A.aterro = 0.08 m²	EMITENTE	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO			ORGÃO DE APROVAÇÃO
	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²		LOCAL: Rua Tocantins			
	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²		ESCALA 1:100	CÓDIGO NS-TER-01	FOLHA	
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²					





PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO ESQUERDO DIST.
COTA

33	5	6
-9.793	-5.000	-5.000
874.069	869.277	869.277

PLATAFORMA ACABADA PTO.
LADO DIREITO DIST.
COTA

5	6	33
5.000	5.000	5.795
869.277	869.277	870.071

	ÁREA DE CORTE		PAVIMENTO
	ÁREA DE ATERRO		
	PERFIL DO TERRENO		
	PERFIL DA TERRAPLENAGEM		

0+320.00

A.corte 1ª, =	9.92	m²	A.aterro =	0.26	m²
A.corte 2ª, ripper =		m²	A.rsm =		m²
A.corte 2ª, explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²
A.corte 3ª, =		m²	A.reat. solo =		m²

EMITENTE

OBJETO:

NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO

LOCAL:

Rua Tocantins

ESCALA

1:100

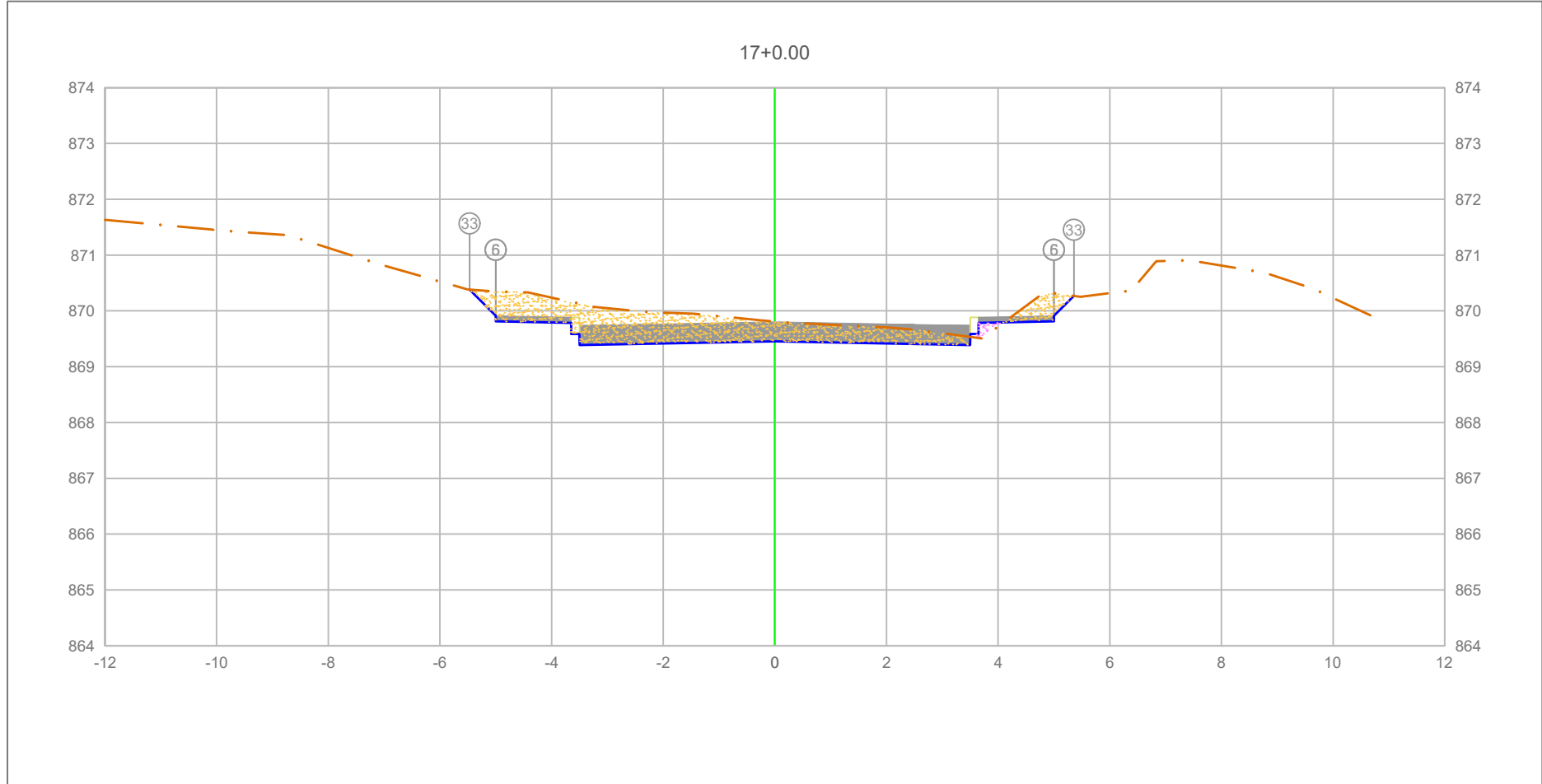
CÓDIGO

NS-TER-01

FOLHA

ORGÃO DE APROVAÇÃO

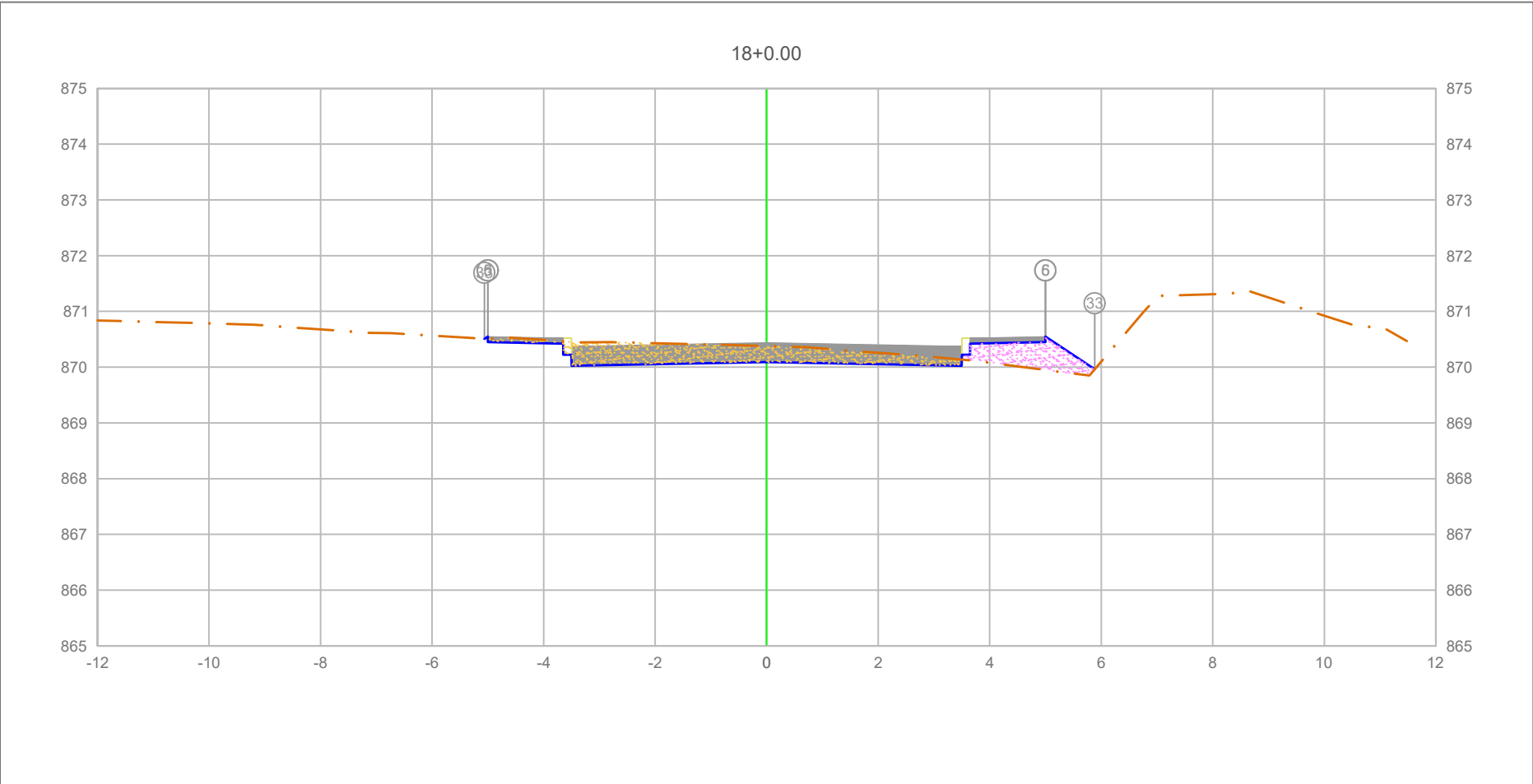




PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5 -5.000 869.913	6 -5.000 869.913	33 -5.469 870.381	 ÁREA DE CORTE	 PAVIMENTO
					 ÁREA DE ATERRO	
					 PERFIL DO TERRENO	
					 PERFIL DA TERRAPLENAGEM	

0+340.00	A.corte 1ª. =	4.04	m²	A.aterro =	0.08	m²	EMITENTE	OBJETO:			ORGÃO DE APROVAÇÃO
	NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO										
	A.corte 2ª. ripper =		m²	A.rsm =		m²		LOCAL:			
	Rua Tocantins										
	A.corte 2ª. explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²		ESCALA	CÓDIGO	FOLHA	
Cota terreno =	869.810			A.reat. solo =		m²	1:100	NS-TER-01			
Cota projeto =	869.456										

- ÁREA DE CORTE
- ÁREA DE ATERRO
- PERFIL DO TERRENO
- PERFIL DA TERRAPLENAGEM
- PAVIMENTO



PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5	-5.000	870.550	6	-5.000	870.550	33	-5.063	870.508
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5	5.000	870.550	6	5.000	870.550	33	5.883	869.961

0+360.00	A.corte 1ª, = 2.15 m²	A.aterro = 0.87 m²	EMITENTE	OBJETO: NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO	ORGÃO DE APROVAÇÃO
Cota terreno = 870.377	A.corte 2ª, ripper = m²	A.rsm = m²		LOCAL: Rua Tocantins	
Cota projeto = 870.093	A.corte 2ª, explos. = m²	A.reat. rachão = m²		ESCALA 1:100	CÓDIGO NS-TER-01
	A.corte 3ª, = m²	A.reat. solo = m²			FOLHA

ÁREA DE CORTE

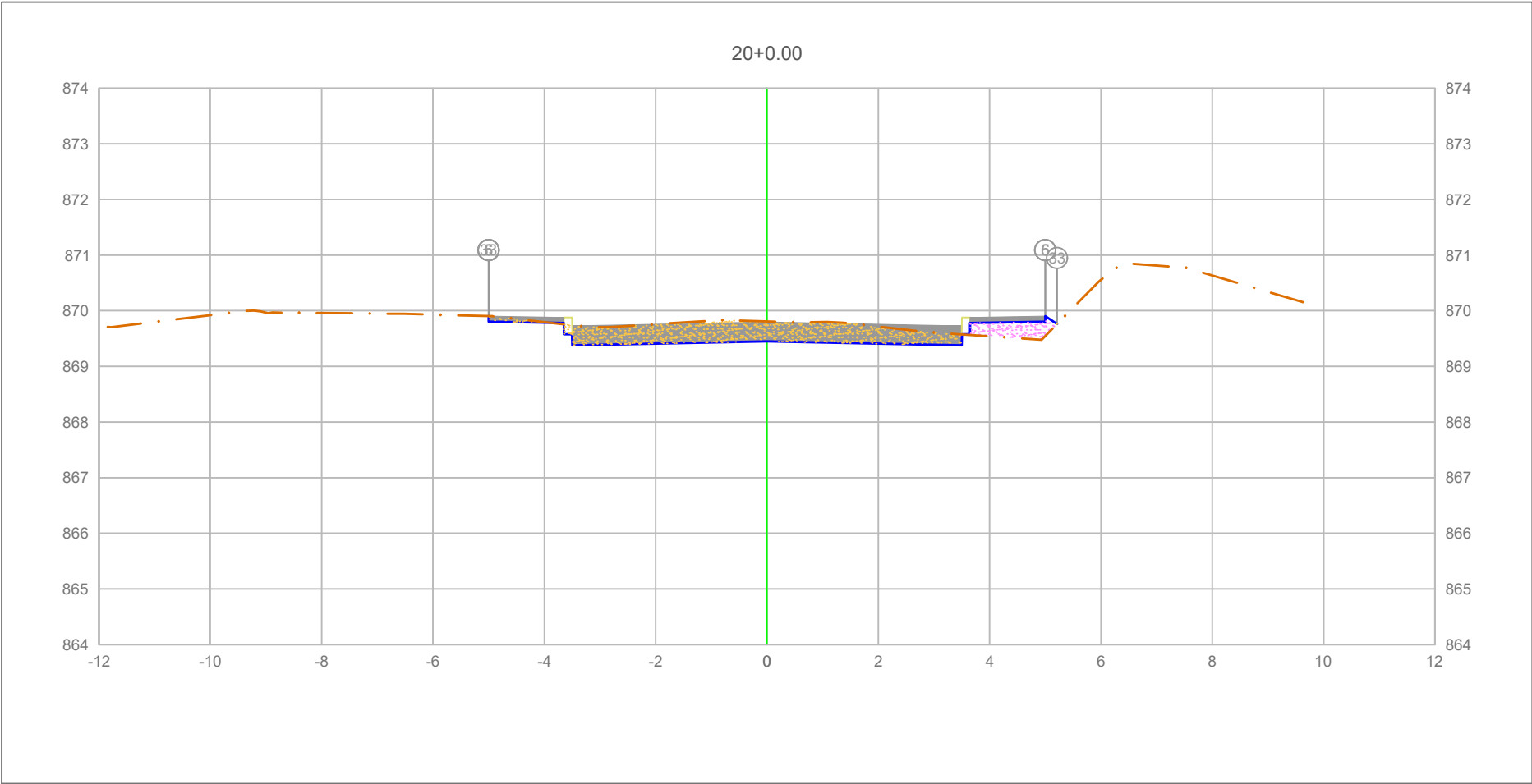
ÁREA DE ATERRO

PERFIL DO TERRENO

PERFIL DA TERRAPLENAGEM

PAVIMENTO





PLATAFORMA ACABADA LADO ESQUERDO	PTO. DIST. COTA	5	-5.000	869.905	6	-5.000	869.905	33	-5.002	869.904
PLATAFORMA ACABADA LADO DIREITO	PTO. DIST. COTA	5	5.000	869.905	6	5.000	869.905	33	5.212	869.764

0+400.00	A.corte 1ª, =	2.41	m²	A.aterro =	0.41	m²	EMITENTE	OBJETO:	NOTA DE SERVIÇO DE PAVIMENTO ACABADO	ORGÃO DE APROVAÇÃO
Cota terreno = 869.808	A.corte 2ª, ripper =		m²	A.rsm =		m²		LOCAL:	Rua Tocantins	
Cota projeto = 869.448	A.corte 2ª, explos. =		m²	A.reat. rachão =		m²		ESCALA	1:100	
	A.corte 3ª, =		m²	A.reat. solo =		m²		CÓDIGO	NS-TER-01	
								FOLHA		

ÁREA DE CORTE

ÁREA DE ATERRO

PERFIL DO TERRENO

PERFIL DA TERRAPLENAGEM

PAVIMENTO



