

### PROJETO BÁSICO

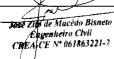
**VOLUME I - MEMORIAL DESCRITIVO** 

José Zib de Mucêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### Sumário

1 INTRODUÇÃO	0
2 LOCALIZAÇÃO	
3 ESTUDO	
3.1 ESTUDO TOPOGRÁFICO	
3.1.1 Levantamento Topográficos	
3.1.2 Processamento dos Vetores	
3.2 ESTUDO HIDROLÓGICO	
3.2.1 Dados Utilizados	
3.2.2 Dimensionamento das Vazões Pelo Método Racional	
3.3 ESTUDOS DE TRÁFEGO	
3.3.1 Rampas Máximas	
3.3.2 Velocidade de Projeto	
4 PROJETO GEOMÉTRICO	17
4.1 CARACTERÍSTICAS PLANIMÉTRICAS	17
4.2 CARACTERÍSTICAS ALTIMÉTRICAS	17
5 PROJETO DE TERRAPLANAGEM	17
5.1 METODOLOGIA	18
5.2 gabaritagem e otimização das seções transversais	18
5.3 cálculo dos volumes	18
6 PROJETO DE DRENAGEM	19
6.1 projeto drenagem superficial	19
6.1.1 Dimensionamento	20
6.1.2 Descida D'água	22
6.1.3 Entrada Para Descidas D'água	24
6.1.4 Saída D'água	25
6.1.5 Caixa Coletora	27
6.1.6 Bueiro de Greide	
6.1.7 Boca de Bueiro	
	$I \rightarrow$





#### 1ª ETAPA

6.1.8 Berço Para Assentamento de Bueiros	34
6.2 drenagem pluvial urbana	35
6.2.1 Sarjeta Para Passagem e Veículos (Sarjetão) e Dimensionamento.	35
6.3 QUANTITATIVO DA DRENAGEM SUPERFICIAL E URBANA	37
PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO	38
7.1. ESTUDO DE TRÁFEGO - DETERMINAÇÃO DO NÚMERO EQUIVALENTE DE SOLICITAÇÕES DO NÚMERO "N"	
7.1.1 Estudo de Tráfego	38
7.1.2 Dados de Estudo de Tráfego	38
7.1.3 Determinação do Volume Médio Diário Anual de Trágefo (VMDAT)	40
7.1.4 Determinação do Fator Climático Regional (FR)	41
7.1.5 Determinação do Fator de Pista (FP)	41
7.1.6 Determinação do Fator de Veículo (FV)	42
7.1.7 Determinação do Número "N"	45
7.2 dimensionamento de pavimentos flexíveis	
7.3 ESPECIFICAÇÕES DE MATERIAIS E SERVIÇOS	54
7.3.1 Remoção de Material Inadequado, Escavação, Carga e Transporte	54
7.3.2 Corte, Escavação e Transporte	54
7.3.3 Aterro e Compactação	
7.3.4 Regularização e Compactação do Subleito	55
7.3.5 Subleito	55
7.3.6 Sub-base	55
7.3.7 Base	
7.3.8 Imprimação	
7.3.9 Pintura de Ligação	
7.3.10 Capa de Concreto Usinado à Quente (CBUQ)	
PROJETO DE SINALIZAÇÃO	
8.1 SINALIZAÇÃO VERTICAL	
8.1.1 Sinalização de Regulamentação	
8.1.2 Sinalização de Advertência	

José Zilo de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CIPEA CE Nº 061863221-2



#### 1ª ETAPA

8.1.3 Sinalização de Indicação
8.1.4 Sinalização Temporária69
8.2. SINALIZAÇÃO HORIZONTAL71
8.2.1 Características
8.3 DISPOSITIVOS AUXILIARES
8.4. dispositivos de contenção viária
8.4.1 Comprimento Mínimo Necessário
8.5 RESULTADOS QUANTITATIVOS

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### **LISTA DE FIGURAS**

Figura 1 - Planta de Localização da Rodovia.	9
Figura 2 – Plúvio 2.1.	12
Figura 3 - Classe e Critérios de Classificação Técnica	14
Figura 4 - Classes de Rodovia e seus Dimensionamentos.	15
Figura 5 – Rampas Máximas.	16
Figura 6 - Velocidade de Projeto	16
Figura 7 – Sarjeta de Corte e Aterro 80/17.	20
Figura 8 - Quadro do Coeficiente de Rugosidade	21
Figura 9 – DAR-3.	23
Figura 10 – DAR-3 ( Corte Transversal AA).	23
Figura 11 – EDA-01 (Planta e Corte CC')	24
Figura 12 – EDA-02 (Planta e Corte CC')	25
Figura 13 – DEB-01 (Planta e Corte AA' e BB')	26
Figura 14 – DEB-02 (Planta e Corte CC' e DD")	26
Figura 15 — Caixa Coletora de Sajeta / CCS-01 (Perspectiva).	27
Figura 16 – Caixa Coletora de Sajeta / CCS-01 ( em planta e corte B-B).	28
Figura 17 – Caixa Coletora de Sajeta / CCS-01 (corte A-A)	28
Figura 18 – Equações Para Verificar a Capacidade dos Tubos.	30
Figura 19 – BSTC.	33
Figura 20 – BSTC (Planta Normal, Vista Lateral, Vista Frontal e Planta Esconso).	33
Figura 21 – Berço Para Assentamento de Bueiros	34
Figura 22 – Sarjeta Para Passagem de Veículos (Sarjetão)	36
Figura 23 – Seção Transversal Típica de Sarjetão	36
Figura 24 – Demonstração de um Sarjetão	37
Figura 25 – Sarjeta.	37
Figura 26 – Quadro de Fatores de Equivalência de Carga do USACE de Tráfego.	42
Figura 27 – Quadro de Espessura Mínima de Revestimento Betuminoso	47

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### 1ª ETAPA

Figura 28 – Perfil do Pavimento
Figura 29 – Quadro do Coeficiente de Equivalência Estrutural
Figura 30 – Ábaco para Determinação de Espessura do Pavimento.
Figura 31 – Corte Transversal da Estrutura do Pavimento
Figura 32 – Dimensionamento do Pavimento
Figura 33 – Características dos Sinais de Regulamentação
Figura 34 – Características dos Sinais R-1.
Figura 35 – Posicionamento dos Sinais de Regulamentação, Pista sem acostamento
Figura 36 – Quadro de Distâncias de Visibilidade para as Velocidades de Operação
Figura 37- Características Sinais de Advertência
Figura 38 - Características das informações complementares
Figura 39 - Posicionamento Transversal – Pista sem Acostamento
Figura 40 - Quadro de Velocidade de Operação x Distância Mínima de Visibilidade
Figura 41 - Quadro de Cor e Respectivo Código
Figura 42 - Posicionamento Transversal da Placa de Indicação
Figura 43 - Defensa Semimaleável Simples
Figura 44 - Comprimento Mínimo Necessário em Tráfego Unidirecional
Figura 45 - Comprimento Mínimo Necessário em Tráfego Bidirecional

José Zilo de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### **LISTA DE TABELAS**

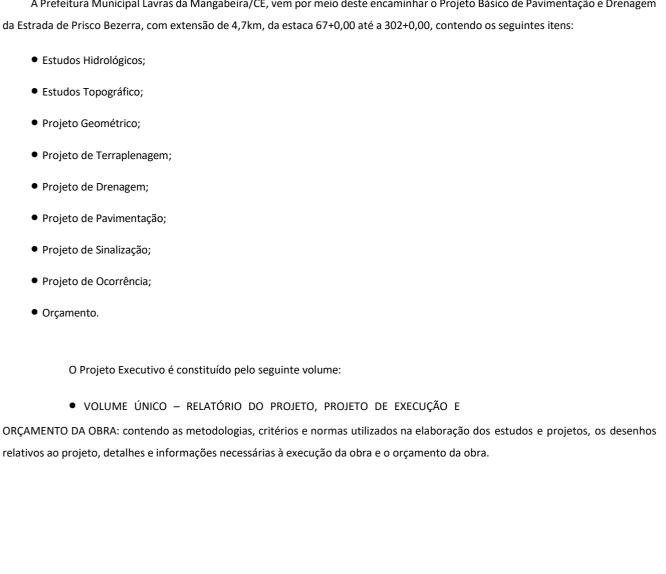
Tabela 1– Quadro do Coeficiente de Escoamento Superficial / Run-Off
Tabela 2- Tabela de Volume
Tabela 3 - Tipos e Quantidades dos Dispositivos
Tabela 4 - Classes de Veículos
Tabela 5 - Tabela de VDM41
Tabela 6 - Fator de Carga44
Tabela 7 - Fator de Veículo
Tabela 8 - Volume Diário Médio (VDMi) x Fator de Veículo (FVi)
Tabela 9 - Número de N
Tabela 10 – Ensaio de Campo
Tabela 11 – Dimensionamento das Camadas do Pavimento
Tabela 12 - Quantitativos das Placas no Projeto

José Zilo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 1 INTRODUÇÃO

A Prefeitura Municipal Lavras da Mangabeira/CE, vem por meio deste encaminhar o Projeto Básico de Pavimentação e Drenagem



1000 Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 2 LOCALIZAÇÃO

Figura 1 - Planta de Localização da Rodovia.



Fonte: Imagem de Satélite.

O projeto compreende o levantamento topográfico desde o cruzamento da Estrada Rodovia Raul Borbosa, que se encontra pavimentada (TSD com capa selante) com a via férrea, onde a partir da Estaca EST. 0; sendo da até a Estaca EST. 66 pavimentada em calçamento paralelepípedo (conjugada com a CE 284); e iniciando-se o projeto de terraplenagem, contudo a ESTRADA MUNICIPAL PRISCO BISPO BEZERRA inicia-se na EST. 97 ATÉ EST. 302, sendo nessa 1ª etapa contemplado o trecho entre as Estacas EST. 97 até a Est. 222; com os devidos proecessos de dimensionamento e cálculos de memorial, como se segue no Layout Gerral do projeto em anexo.

O estudo topográfico objetivou a preparação da base planialtimétrica cadastral suficientemente detalhada para permitir o desenvolvimento do projeto geométrico e demais projetos correlatos.

José Zito de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2





#### 3 ESTUDO

#### 3.1 ESTUDO TOPOGRÁFICO

O estudo topográfico objetivou a preparação da base planialtimétrica cadastral suficientemente detalhada para permitir o desenvolvimento do projeto geométrico e demais projetos correlatos.

### 3.1.1 Levantamento Topográficos

O levantamento topográfico da área foi realizado com a utilização do aparelho receptor GNSS RTK CHC i50 e i73 na configuração Base-Rover, sendo coletados os pontos notáveis do terreno, sarjetas, cercas, pontes, elementos de drenagem, árvores e demais pontos que julgamos necessários a

José Zilo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE N° 061863221-2



boa caracterização da área em estudo. Os dados coletados em campo foram transferidos para o computador através do software que se comunica com a coletora de dados dos receptores GNSS (Windows Mobile Device Center).

#### 3.1.2 Processamento dos Vetores

O processamento dos dados foi realizado através no site do IBGE, que utiliza modo de Posicionamento por Ponto Preciso (PPP), que faz uso do programa CSRS-PPP (GPS Precise Point Positioning) desenvolvido pelo NRCan (Geodetic Survey Division of Natural Resources of Canada), permitindo a obtenção de coordenadas referenciadas ao SIRGAS2000 (Sistema de Referência Geocêntrico para as Américas) e ao ITRF (International Terrestrial Reference Frame) através de um processamento preciso. O IBGE-PPP processa dados GNSS (GPS e GLONASS) coletados por receptores de uma ou duas frequências no modo estático ou cinemático. Os serviços foram distribuídos internamente para o processamento (cálculo) e desenho em meio digital, de acordo com a capacidade técnica do profissional necessária à melhor execução dos trabalhos.

#### 3.2 ESTUDO HIDROLÓGICO

Os estudos hidrológicos foram desenvolvidos objetivando determinar os parâmetros necessários para a determinação das vazões a serem comportadas pelos dispositivos de drenagem projetados ao longo da Rodovia, em estudo. Tais determinações deverão permitir o dimensionamento seguro dos dispositivos, eliminando o perigo de futuras inundações. Perseguindo tal intento, os estudos a desenvolver devem abordar alguns parâmetros descritos a seguir.

#### 3.2.1 Dados Utilizados

Em apoio aos Estudos Hidrológicos foram também utilizados os dados fornecidos pela consulta a cartas topográficas (esc. 1:250.000 –IBGE), bibliografia existente e também as informações obtidas diretamente de levantamentos topográficos.

A carta topográfica serve de apoio para o entendimento do histórico da região, apresentando as principais características no que diz respeito aos estudos hidrológicos. Com base nos estudos foi

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



utilizado no projeto as microbacias no decorrer da Rodovia. As microbacias utilizarão o **Método Racional** que de acordo com SMEDEMA e RYCROFT (1983), foi originalmente desenvolvido para estimar vazões máximas de escoamento em pequenas bacias urbanas, cuja proporção de área impermeável é grande. O método racional é amplamente difundido e de fácil aplicação, porém apresenta limitações por não ser adequado para bacias maiores que 2 km².

#### 3.2.2 Dimensionamento das Vazões Pelo Método Racional

#### 3.2.2.1 Tempo de Recorrência

O tempo de recorrência é o período de tempo médio em que um determinado evento hidrológico é igualado ou superado pelo menos uma vez. Os tempos de recorrência adotados para os cálculos das descargas são descritos abaixo conforme estudos hidrológicos.

TR = 25 anos, para o estudo da drenagem profunda; TR = 10 anos,

para a drenagem superficial;

TR = 15 anos, para os bueiros tubulares operando como canal aberto de seção livre;

### 3.2.2.2 Tempo de Concentração

O tempo de concentração da bacia hidrográfica de contribuição foi estimado, para cálculo das chuvas de projeto, com base na Fórmula do California Culverts Practice, California Highways and Public Works, ou Fórmula de KIRPICH, citada em SOUSA PINTO et. al. (1976) e PFAFSTETTER (1976) apud GENOVEZ (1991), dada por:

Onde:

 $\Delta h = \cot a$  de crista – cota de base, em metros;

L = comprimento do talvegue, em metros.

José Zio de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CNEA CE Nº 061863221-2



#### 3.2.2.3 Intensidade de Chuva

A intensidade pluviométrica é a altura pluviométrica por unidade de tempo (mm/H). De acordo com o aplicativo Plúvio 2.1 (desenvolvido para verificar a quantidade de chuva em um local de determinado) foi constatado os seguintes valores.

Figura 2 – Plúvio 2.1.

### RELATÓRIO

### Parâmetros da Equação de Intensidade, Duração e Frequência da Precipitação

### LOCALIZAÇÃO:

Localidade: Lavras da Mangabeira Estado: Ceará

Latitude: 6°39'22.36"S

Longitude: 38°50'51.48"O

### PARÂMETROS DA EQUAÇÃO:

k: 4741,82

a: 0,202

b: 42,383

c: 0,993

em que:

*i*<sub>m</sub>: intensidade da precipitação (mm h<sup>-1</sup>);

t: duração do evento chuvoso (min);

T: tempo de retorno (anos);

K, a, b e c: parâmetros empíricos de ajuste.

$$i_m = \frac{K * T_r^a}{(t+h)^c}$$

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 3.2.2.4 Coeficiente de Runoff (C)

#### Tabela 1- Quadro do Coeficiente de Escoamento Superficial / Run-Off.

#### Características da superfície

#### Coeficiente de escoamento

Revestimento de concreto de cimento Portland	0,70-0,90
Revestimento betuminoso	0,80-0,95
Revestimento primário	0,40-0,60
Solos sem revestimento com baixa permeabilidade	0,40-0,65
Solos sem revestimento com permeabilidade moderada	0,10-0,30
Prados e campinas	0,10-0,40
Áreas florestais	0,10-0,25
Terrenos cultivados em zonas altas	0,15-0,40
Terrenos cultivados em vales	0,10-0,30
Fonte: DNIT, 2005 (adaptada).	

### 3.2.2.5 Vazão de Projeto

$$Q = \frac{CxIxA}{3,6} \tag{3.0}$$

Sendo assim:

Q = Vazão (m<sup>3</sup>/s)

C = Coeficiente de Runoff (adm)

A = Área da Bacia (km²)

I = Intensidade de Chuva (mm/h)

Os resultados obtidos se encontram na tabela de dimensionamento de caixas e tubos no ANEXO

#### 3.3 ESTUDOS DE TRÁFEGO

A finalidade principal dos Estudos de Tráfego é de avaliar os volumes, composição da frota e previsão do comportamento futuro do tráfego. Em estudo (Anexo II) tendo como base os dados atuais

José Zilo de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



e em conjunto com pesquisas e por meio da geração e distribuição do tráfego, obtém-se o prognóstico das necessidades da rodovia no futuro, isto é, definição das características técnicas operacionais, além de permitir a determinação em função do peso próprio, da carga transportada e número de eixos dos veículos. Seus valores anuais e acumulados durante o período são determinados com base nas projeções de tráfego, sendo necessário para isto, o conhecimento da composição presente e futura da frota. No presente estudo, o volume médio (VDM) foi o primeiro passo a se usar para determinar a quantidade de carros, em média, que passaria em um corte transversal da estrada após 10 anos. O VDM considerado para o projeto foi maior que 50 veículos e menor que 300 veículos, o que classifica a classe de projeto da estrada a ser criada na classe IV-A, conforme as Figuras abaixo.

Figura 3 - Classe e Critérios de Classificação Técnica.

	CLASSE	CARACTERÍSTICAS	CRITÉRIO DE CLASSIFICAÇÃO TÉCNICA
40-	0	Via expressa Controle total de acessos	Decisão Administrativa
	А	Pista Dupla Controle Parcial de acessos	Os volumes de tráfego previstos ocasionarem níveis de serviço em rodovia de pista simples inferiores aos níveis C ou D.
	В	Pista Simples Controle parcial de acesso	Volume horário de projeto (VMH) > 200. Volume Médio Diário (VMD) > 1400.
	11	Pista Simples	V M D - 700 a 1400 veículos
	Ш	Pista Simples	V M D – 300 a 700 veículos
11/	Α	Pista Simples	V M D - 50 a 300 veículos
IV	В	Pista Simples	V M D < 50 veículos

Fonte: Manual de Projeto Geométrico de Rodovias Rurais/ DNER.

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



Figura 4 - Classes de Rodovia e seus Dimensionamentos.

Classe de Rodovias	Pista (m)	Acostamento (m)	Dispositivo de Drenagem (m)	Plataforma Total (m)
Classe I A	3,60	3,00	1,00	15,20
Classe I B	3,50	2,50	1,00	14,00
Classe II	3,50	2,00	0,90	12,80
Classe III	3,50	1,50	0,80	11,60
Classe IV A	3,30	0,80	0.80	9,80
Classe IV B	3,30	0,50	0,80	9,20

Fonte: Departamento de Estrada e Rodagem do Estado de Ceará (DER/CE).

Projeto da estrada estabelecida, foi definido o tipo de relevo da estrada de acordo com a análise do projeto planialtimétrico, que no caso resultou na classificação de **MONTANHOSO**. E com isso foi definido a largura das pistas de rolamento que é de 3,30 metros em ambos os lados somando assim as duas mãos da via 6,60 metros de largura e com 0,8 de drenagem e 0,8 de acostamento.

#### 3.3.1 Rampas Máximas

As características de cada Classe de via devem proporcionar um padrão global físico e operacional uniforme à via. Entre essas, os valores das rampas desempenham um papel primordial.

O estabelecimento de rampas máximas objetiva estabelecer um equilíbrio entre esse fator e os desempenhos operacionais dos veículos, principalmente no que tange ao consumo e desgaste, e também quanto ao aumento do tempo de viagem, procurando-se ainda homogeneizar as características e o padrão das rodovias. As rampas tem ainda grande influência sobre a capacidade das rodovias, especialmente naquelas de duas faixas e mão dupla. Os valores das rampas devem ser coerentes com as demais características técnicas e operacionais da rodovia.

A foto da tabela a seguir resume os valores máximos recomendados para as rampas das diferentes classes de rodovias. Entretanto, é desejável evitar, na medida do possível o emprego desses valores máximos. O valor de rampa máxima estabelecida no projeto foi de 10.94% no trecho com rocha.

José Zija de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREACE Nº 061863221-2



Figura 5 – Rampas Máximas.

Rodovias	Classes do	Região		
ROGOVIAS	Projeto	Plana	Ondulada	Montanhosa
	0	3%	4,0%	5%
	Ī	3%	4,5%	6%
Estadual	II	3%	5,0%	7%
	III	4%	6,0%	8%
	IV	5%	7,0%	9%
	A	4%	6%	8%
Vicinal	В	4%	6%	8%
Vicinal	С	5%	7%	9%
	D	6%	8%	10%

Fonte: Manual de Projeto Geométrico de Rodovias Rurais/ DNER.

#### 3.3.2 Velocidade de Projeto

A velocidade de projeto de 40 km/h foi estabelecida de acordo com a Figura 6.

Figura 6 - Velocidade de Projeto.

	Velocidade de projeto (km/h)		
Classe de projeto	Relevo		
	Plano	Ondulado	Montanhoso
Classe 0	120	100	80
Classe I	100	80	60
Classe II	100	70	50
Classe III	80	60	40
Classe IV	80-60	60-40	40-30

Fonte: Manual de Projeto Geométrico de Rodovias Rurais<sup>(1)</sup>

Fonte: Manual de Projeto Geométrico de Rodovias Rurais/ DNER.

José Zifo de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 4 PROJETO GEOMÉTRICO

O projeto geométrico tem por objetivo a definição geométrica do segmento em estudo em seus aspectos ligados ao comportamento horizontal, vertical longitudinal e vertical transversal. Este item foi desenvolvido sempre que possível em estreita consonância com as disposições normativas contidas no Manual de Projeto Geométrico de Rodovias Rurais do DNIT. O projeto geométrico foi desenvolvido através das informações topográficas fornecidas. A elaboração deste item foi executada a partir dos seguintes itens: Características planimétricas e Características altimétricas.

#### 4.1 CARACTERÍSTICAS PLANIMÉTRICAS

O projeto geométrico em planta constou do processamento eletrônico dos dados da topografia e lançamento do projeto em ambiente computacional. Esta rotina resultou nos seguintes elementos:

- Desenho da faixa de levantamento com curvas de nível espaçadas de 1,00 metro e curvas mestras espaçadas de 5,00 metros.
- Estaqueamento do eixo a cada 20,00m, com indicação dos pontos notáveis de interceção (PI's").

#### 4.2 CARACTERÍSTICAS ALTIMÉTRICAS

As características altimétricas constam do desenho do perfil do terreno, onde são representados os seguintes elementos:

- Linha de greide de terraplenagem projetada;
- Elementos de concordância vertical.

#### **5 PROJETO DE TERRAPLANAGEM**

O Projeto de Terraplenagem foi elaborado após definição do alinhamento horizontal e vertical a partir do projeto geométrico para o cálculo de movimentação de terra, e com os elementos fornecidos pelos estudos topográficos. O projeto consiste:

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- Cálculo dos Volumes de cortes e aterros;
- Análise visando a classificação dos materiais a serem escavados e sua quantificação;
- Cálculo das DMT's, objetivando minimizar as distâncias de transporte em função do equipamento.

#### 5.1 METODOLOGIA

O Projeto de Terraplenagem foi norteado pelo Projeto topográfico que se responsabilizou pela definição da cota do pavimento acabado, seções transversais e características gerais do projeto em questão. Em termos gerais, a total efetivação deste item de estudo constituiu-se do desenvolvimento dos seguintes tópicos:

- Gabaritagem;
- Otimização das Seções Transversais.

#### 5.2 GABARITAGEM E OTIMIZAÇÃO DAS SEÇÕES TRANSVERSAIS

O volume de terraplenagem, estaca por estaca, em cortes e em aterros, foi calculado a partir do processamento do perfil longitudinal do terreno, da cota do pavimento projetado acabado e das cadernetas de seções transversais. Ao desenho das seções efetivou-se a gabaritagem da plataforma de terraplanagem obedecendo as informações concernentes às seções transversais típicas.

#### 5.3 CÁLCULO DOS VOLUMES

O cálculo dos volumes de terraplenagem foi também realizado por meio do software Auto Cad Civil 3D. As planilhas de cubação indicam as áreas de corte e aterro das seções da via, bem como os volumes parciais e acumulados dos materiais escavados e dos aterros. O resumo dos volumes de terraplenagem para via deste projeto está anexo as plantas do projeto de terraplenagem, segue tabela com o resultado total da movimentação de terra.

Jose Zio de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Tabela 2- Tabela de Volume.

Vol. Corte Acum. (m³)	Vol. Atero Acum. (m³)	Vol. Líquido (m³)
19.304,66	33.244,32	-13.939,66

Fonte: Autocad Civil 3D.

#### **6** PROJETO DE DRENAGEM

O projeto de drenagem tem por objetivo dimensionar os dispositivos que irão resguardar todas as estruturas da obra das descargas líquidas que venham a incidir sobre a área. Basicamente os dispositivos são dimensionados de forma a proporcionar a coleta e condução das águas, até local seguro de deságue e seu dimensionamento consiste em compatibilizar-se a capacidade hidráulica de cada dispositivo às vazões de demanda. Os dispositivos utilizados no projeto são aqueles padronizados pelos Órgãos, visando-se tanto o aspecto técnico quanto de quantificação dos mesmos.

Para o projeto foram utilizados dispositivos de drenagem superficial e urbana. Os de drenagem superficial são: SARJETA DE ATERRO, SARJETA DE CORTE E CAIXA COLETORA DE

SARJETA. E os de drenagem pluvial urbana o SARJETÃO.

É importante lembrar que o projeto de drenagem foi desenvolvido com base no greide previsto no projeto geométrico. Foram considerados os aspectos ambientais para que o mesmo venha preservar o entorno do empreendimento e seus corpos hídricos.

#### 6.1 PROJETO DRENAGEM SUPERFICIAL

A drenagem superficial de uma rodovia tem como objetivo interceptar e captar, conduzindo ao deságue seguro, as águas provenientes de suas áreas adjacentes e aquelas que se precipitam sobre o corpo estradal, resguardando sua segurança e estabilidade. Para a drenagem superficial foram indicados dispositivos de sarjetas, caixas coletoras, entrada d'água, descidas d'água e saída d'água, sendo estes dispositivos suficientes e eficazes para a condução da água até o seu ponto de deságue. Os tipos de sarjeta escolhido para o projeto foi SARJETA DE CONCRETO EM ATERRO E SARJETA DE

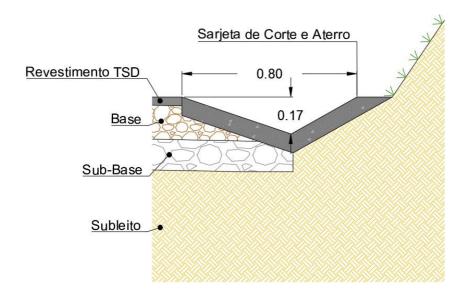
CONCRETO EM CORTE (STC 80/17). Esses dispositivos são um tipo bem aceito, pois, além de

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CINEA CE Nº 061863221-2



apresentar uma razoável capacidade de vazão, conta a seu favor com o importante fato da redução do risco de acidentes.

Figura 7 – Sarjeta de Corte e Aterro 80/17.



Fonte: DNIT,2010 (adaptada).

#### 6.1.1 Dimensionamento

Segue abaixo o passo a passo para o dimensionamento das Sarjetas: STC-80/17.

### 6.1.1.1 Comprimento Crítico (m)

$$d = \frac{\frac{2}{36x10^4 * A * R^3 * I^{0.5}}}{C * i * L * n}$$
(4.0)

Onde:

José Zito de Mucêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



A= área molhada da sarjeta, em m²;

= <u>Bxh</u> 2

L= Largura de implúvio

contribuição da pista de rolamento + acostamento

C= Coeficiente de Escoamento (Tabela 1);

Para as Sarjetas foram utilizados 0,8 (marcação vermelha);

i = intensidade de precipitação, em mm/h para a chuva de projeto conforme a fórmula e dados no item 3.2.2.2. (TR = 10 anos e Tc = 10 min).

I = Declividade da rua;

n = Coeficiente de Rugosidade de Manning, adimensional, de acordo com a Figura 8.

Figura 8 - Quadro do Coeficiente de Rugosidade.

tipo de superfície	n
sarjeta de concreto, bom acabamento	0,012
pavimento de asfalto	
textura lisa	0,013
textura áspera	0,016
sarjeta de concreto com pavimento de asfalto	
textura lisa	0,013
textura áspera	0,015
pavimento de concreto	
acabamento com espalhadeira	0,014
acabamento manual alisado	0,016
acabamento manual áspero	0,020

Fonte: WILKEN, 1978.

**Rh** = Raio hidráulico

R= A/P ----

P= perímetro molhado = X+Y (calculado pelo teorema de Pitágoras)

José Ziff de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



6.1.1.2 Vazão de Entrada (m³/s/m)

$$Q_e = \frac{c * i * A}{360} \tag{5.0}$$

6.1.1.3 Velocidade de Escoamento (m/s)

$$V = \frac{\frac{2}{Rh^3 \cdot I^2} \frac{1}{}}{n}$$
 (6.0)

 $6.1.1.4\,$  Vazão de Saída (m³/s/m)

$$Q_S = V * A \tag{7.0}$$

6.1.1.5 Resultados Obtidos

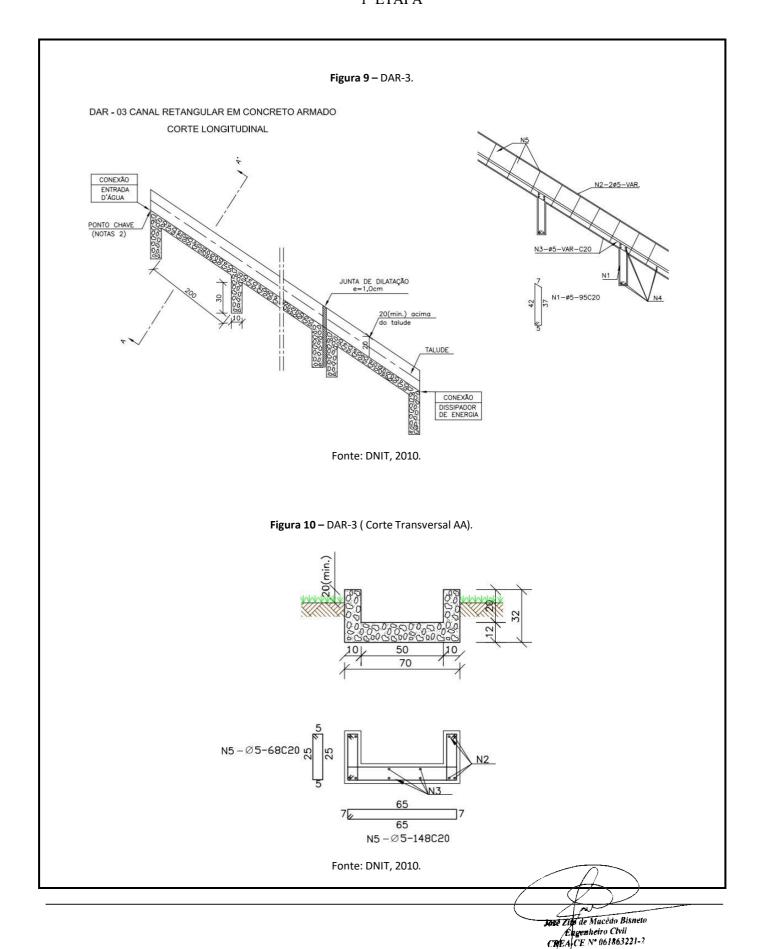
Conforme as fórmulas apresentadas, a Sarjeta STC 80/17 poderá ser utilizada, pois atende o comprimento crítico. Resultados obtidos no ANEXO I.

#### 6.1.2 Descida D'água

Descidas d'água em taludes de aterros: são dispositivos em concreto simples ou armado, moldados "in loco", destinados a conduzir através dos taludes de aterros as águas de plataforma coletadas por meios-fios de aterros e/ou os fluxos de bueiros tubulares que descarregam no talude de aterro. As descidas d'água em taludes de aterros pode ser do tipo rápido, com seção retangular ou trapezoidal ou em degraus, com seção retangular. Em qualquer caso, a deposição das águas se faz em caixas dissipadoras de energia. Foi utilizado escada de descida d'agua de aterro tipo rápido (DAR-3).

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2







#### 6.1.3 Entrada Para Descidas D'água

Entradas para descidas d'água: são dispositivos em concreto simples, moldados "in loco", destinados a receber as águas da plataforma coletadas pelos meios-fios de aterros, conduzindo-as às descidas d'água em taludes de aterros, sem quebrar a continuidade do fluxo d'água. Foram utilizados entrada para descida d'água (EDA -01 e 02).

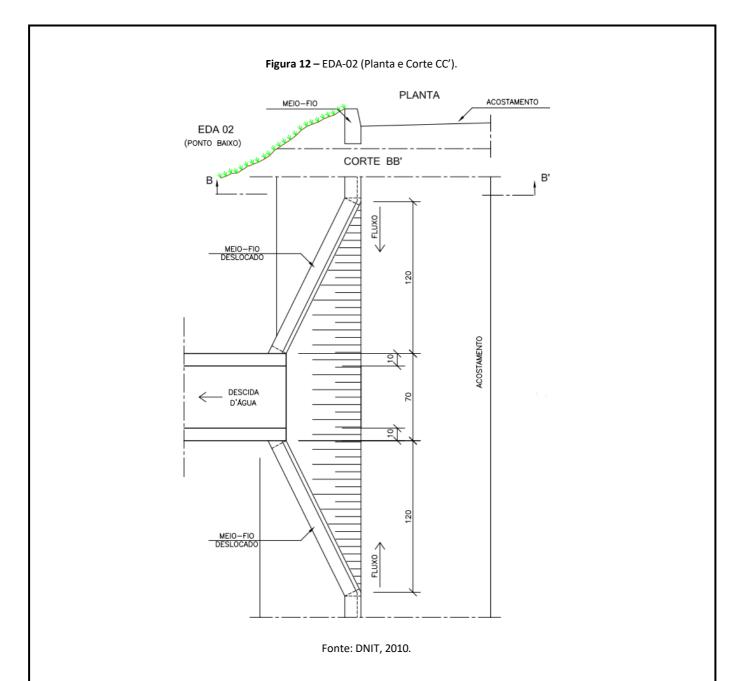
ACOSTAMENTO **EDA 01** (GREIDE CONTÍNUO) CORTE AA' FLUXO MEIO-FIO DESLOCADO ACOSTAMENTO C' DESCIDA BARREIRA MEIO-FIO CORTE CC (NOTA 3) ENTRADA D'AGUA

Figura 11 – EDA-01 (Planta e Corte CC').

Fonte: DNIT, 2010.

José Zie de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



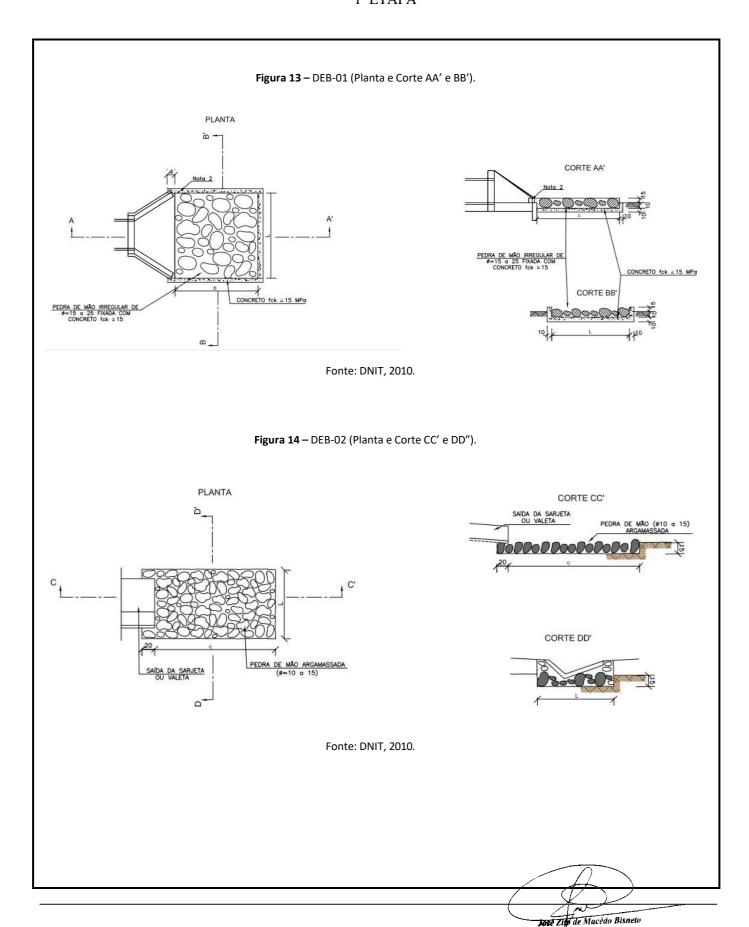


### 6.1.4 Saída D'água

Saída d'água é o dispositivo que capta as águas da sarjeta de aterro, desaguando-as no terreno natural ou conduzindo-as para as descidas d'água. Conforme o dimensionamento da sarjeta (em anexo 1), foi estipulado para o projeto que até 100m (pois depende do trecho) utilizaria uma saída de água. Foi utilizado dissipadores de energia (DEB-01/03 e DES-01).

José Zilo de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2





Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 6.1.5 Caixa Coletora

A caixa coletora é um dispositivo que abriga as águas resultantes das ações de outros dispositivos como descidas de água, sarjetas e áreas próximas da ferrovia/rodovia. A principal função desse equipamento é oferecer um ambiente temporário no qual a água será abrigada para que ela não fique em contato com a rodovia/ferrovia e seja destinada ao deságue no momento correto. A escolhida para o projeto foi a CAIXA COLETORA DE SARJETA COM GRELHA DE CONCRETO TIPO CCS

01. (Figura 15,16 e 17);

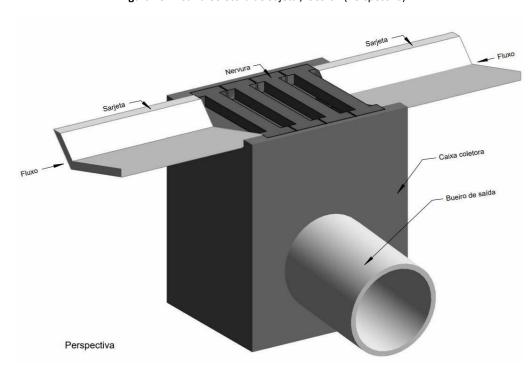
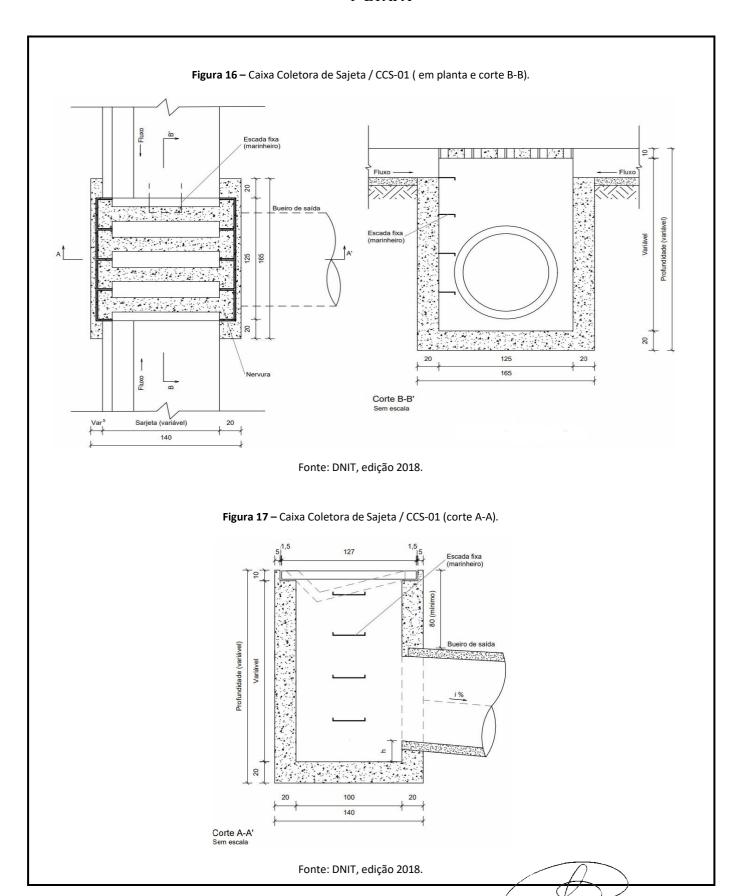


Figura 15 - Caixa Coletora de Sajeta / CCS-01 (Perspectiva).

Fonte: DNIT, edição 2018.

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2





José Zibi de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### 6.1.5.1 Capacidade de Engolimento

O dimensionamento desse tipo de dispositivo levará em consideração a velocidade média de escoamento e a Lâmina d'água, pois nesse projeto foi de suma importância. A equação 16 a seguir considera que o PV irá esgotar toda a água, tanto longitudinalmente como lateralmente. (DAEE/CETESB, 1986)

Os resultados obtidos referente aos cálculos em pontos intermediários em diferentes trechos da avenida se encontram na tabela em anexo. Segue abaixo os passos a passo do dimensionamento.

#### Lâmina D'água

$$L' = 1, 2 \times V \times tg\theta \times \sqrt{\frac{Ym}{g}}$$
(8.0)

Onde:

L' = Menor extensão que coleta toda a lâmina d'água;

V = Velocidade média do afluente (m/s);

Ym = altura da lâmina d'água, (m);

#### g = Gravidade;

As capacidades de esgotamento das caixas coletoras podem sofrer redução devido à possibilidade de obstruções causadas por intermédio de detritos carreados, irregularidades nos pavimentos das ruas juntos às sarjetas e hipóteses de cálculo que não correspondem à realidade. Para calcular o comprimento crítico da sarjeta, a equação resultante disso é:

$$d = \frac{\frac{2}{36x10^4 * A * R^3 * I^{0.5}}}{C * i * L * n}$$
(9.0)

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 18 – Equações Para Verificar a Capacidade dos Tubos.

Seção	Area (A)	Perimetro Molhado(P)	Raio Hidráulico (R)	Largura Superficial (B)	Profundida- de Média (y <sub>m</sub> )
M 8 N 7 0 180°=π rd	$\frac{D^2}{8}(\theta  \text{sen}\theta)$ $\theta = \text{rd}$	$\frac{\theta D}{2}$ $\theta = rd$	$\frac{D}{4} \left( 1 - \frac{\operatorname{sen} \theta}{\theta} \right)$ $\theta = \operatorname{rd}$	$D\left(\operatorname{sen}\frac{\theta}{2}\right)$ $\theta = \mathrm{rd}$	$\frac{D}{8} \left( \frac{\theta - sen \theta}{sen \frac{\theta}{2}} \right)$ $\theta = rd$
$\theta = 2\arccos\left(1 - 2\right)$	$2\frac{y_n}{D}$				

Fonte: Material didático Rafael Soares (C3D do Zero).

Onde:

A= Área molhada em m²;

L= Largura de implúvio;

contribuição da pista de rolamento + acostamento

C= Coeficiente de Escoamento, de acordo com a Tabela 1.

i = intensidade de precipitação, em mm/h para a chuva de projeto, conforme a fórmula e dados no item 3.2.2.2.

I = Declividade do tubo;

**n** = Coeficiente de Rugosidade de Manning, adimensional, de acordo com a Figura 8.

Rh = Raio hidráulico.

#### Velocidade de Escoamento (m/s)

Após ter calculado o valor da área da seção molhada, o valor da velocidade de escoamento pode ser definido a partir da equação 18. Recomenda-se que a velocidade não seja inferior a 0,75 m/s visando facilitar a autolimpeza e não ser superior a 5 m/s para evitar erosões no interior do tubo de concreto.

José Zilo de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



1ª ETAPA

$$V = \frac{\frac{2}{Rh^{3} * I^{2}} \frac{Q}{n^{\overline{}}}}{A}$$
 (10.0)

#### Vazões de Galerias Pluviais Em Áreas Urbanas

O modelo adotado é o chamado Método Racional, dado pela expressão:

Onde:

Q = vazão, em l/s;

C = coeficiente de escoamento superficial (adimensional), coeficiente de Runoff; (Tabela 1)

I = intensidade de chuva (mm/h), conforme a fórmula e dados no item 3.2.2.2.

A = área da bacia, em ha.

A chuva de projeto deve ser adotada para um período de retorno ou de recorrência de 25 anos; a sua duração, que se confundirá com o tempo de concentração, deve ser fixado para as cabeceiras de rede em 12 minutos. O tempo de percurso em cada trecho é dado pela expressão:

$$t\mathbf{p} = \frac{\mathbf{L}}{\mathbf{v} * 60} \tag{12.0}$$

Onde:

tp = tempo de percurso, em minutos; L =
comprimento do trecho, em m; V = velocidade
no trecho, em m/s.

José Zito de Mucêdo Bisneto És genheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



De uma curva Intensidade/Duração/Frequência, retira-se para 12 minutos e período de retorno de 25 anos, a intensidade da chuva de projeto, e com a definição do coeficiente de Runoff e da área de drenagem, calcula-se a vazão a ser drenada. À medida que se avança nos trechos, o tempo vem sendo acumulado (tempo de duração = tempo de concentração), de forma que a intensidade da chuva diminui (é uma exponencial inversa). Quando se encontra um PV que recebe concomitantemente vazões de vários trechos, não se somam esses tempos, mas adota-se àquele de maior valor; isso leva a uma chuva de menor intensidade, mas como as áreas drenadas vêm sendo acumuladas, a vazão cresce. Para bacias externas grandes, pode-se adotar como tc = td inicial a: (Fórmula de Kirpich)

$$Tc = 57*($$
  $\frac{L^3}{H})^{0.385}$  (13.0)

Onde:

Tc = tempo de concentração (min)

L = comprimento do talvegue, em km;

H = máximo desnível ao longo de L, em km

As chuvas de projeto podem ser obtidas das curvas constantes do Manual de Drenagem Urbana da CETESB, onde as mesmas constam em mm/min (basta transformá-las em mm/h).

6.1.5.2 Resultados Obtidos

Os resultados se encontram na tabela de dimensionamento de caixas e tubos no ANEXO I.

6.1.6 Bueiro de Greide

Dispositivo destinado a conduzir para local de deságue seguro, fora do corpo estradal, as águas coletadas por dispositivos de drenagem superficial.

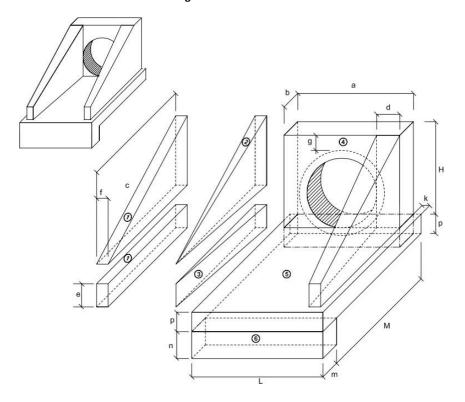
José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 6.1.7 Boca de Bueiro

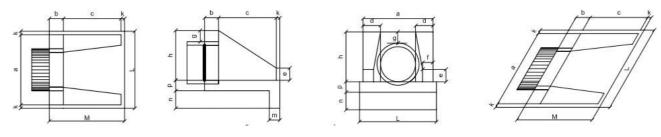
Abertura por onde entram ou saem as águas que atravessam um bueiro. A boca de bueiro utilizada no projeto foi BSTC (Boca Simples Para Rede Tubular de Concreto) com os diâmetros de 60.

Figura 19 - BSTC.



Fonte: DNIT, 2010.

Figura 20 – BSTC (Planta Normal, Vista Lateral, Vista Frontal e Planta Esconso).



Fonte: DNIT, 2010.

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 6.1.8 Berço Para Assentamento de Bueiros

As bases de tubos referem-se a berços de apoio sobre a qual os tubos são assentados. Os berços de apoio podem ser constituídos por material granular ou de concreto, conforme indicação de projeto. Os berços de material granular, concreto simples e armado devem seguir as dimensões especificadas nos projetos padrão PP-DE-H07-072 Berços e Detalhes de Bueiros Tubulares e PP-DE-H07-073 — Berços e Detalhes para Bueiros Ovóides.

VISTA LATERAL

VISTA LATERAL

ARMADURA DE ESPERA

PARA DE ESPE

Figura 21 – Berço Para Assentamento de Bueiros.

Fonte: DNIT, 2010.

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 6.2 DRENAGEM PLUVIAL URBANA

O sistema de drenagem pluvial urbana é um sistema de gestão de responsabilidade do poder público (município) para coletar a água da chuva e drená-las em galerias pluviais e esgotos pluviais que a levam até um curso hídrico capaz de receber a água da chuva. Seu principal objetivo é minimizar os problemas que esse excesso de água pode causar, como os deslizamentos de encostas e enchentes. Com um conjunto de estruturas e instalações nas vias urbanas, esse sistema canaliza e direciona esse escoamento para canaletas, bueiros, galerias entre outros. Assim, é possível direcionar para tratamento da água e reaproveitamento.

Existem quatro pontos principais que devem ser observados e considerados ao planejar a drenagem: aspecto social, legal e institucional, aspecto tecnológico e, por fim, o aspecto ambiental.

- Aspecto Social: controle das áreas com aglomeração populacional, para evitar qualquer tipo de acidente;
- Aspecto Legal e Institucional: cada prefeitura possui suas próprias drenagens ou terceirizam o serviço;
- Aspecto Tecnológico: ferramentas adequadas e instalações que sejam eficazes no escoamento;
- Aspecto Ambiental: a maneira como essas águas são direcionadas para mares, rios e bacias sem causar danos à natureza.
   Tem vários elementos que compõem esse tipo de sistema para que ele seja eficaz, porém o utilizado no projeto foi:
- Sarjetões: São formados pela própria pavimentação nos cruzamentos das vias públicas, formando calhas que servem para orientar o fluxo das águas que escoam pelas sarjetas. Fonte: (Pompêo, 2001)
  - 6.2.1 Sarjeta Para Passagem e Veículos (Sarjetão) e Dimensionamento.

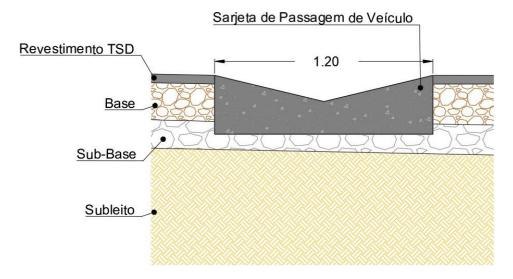
De acordo com a Figura 22, segundo Leal (2011) os sarjetões são canais de seção triangular longitudinais executados geralmente nas cotas mais baixas das vias públicas e nosencontros dos leitos viários; são construídos de modo a coletar e conduzir as águas superficiais até elementos de drenagem,

José Zip de Macêdo Bisneto Espenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



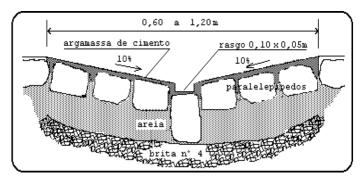
como bocas de lobo, além de conectar sarjetas ou encaminhar efluentes para o sistema de águas pluviais. Se sua execução não for realizada com eficiência - ou se for dispensada, as águas podem ficar mais tempo na superfície, causando erosão na terra ou mesmo pontos de alagamento.

Figura 22 – Sarjeta Para Passagem de Veículos (Sarjetão).



Fonte: DER/CE (adaptado).

Figura 23 – Seção Transversal Típica de Sarjetão.



Fonte: SB Pavimentos e Pisos (2018).

José Zije de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE N° 061863221-2



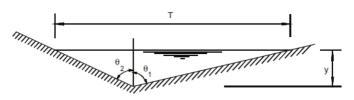




Fonte: Leal (2011).

O Sarjetão pode ser calculado da mesma maneira que duas sarjetas conforme Figura 25. Portanto o cálculo de dimensionamento é o mesmo que o item 6.1.1.

Figura 25 – Sarjeta.



Fonte: SB Pavimentos e Pisos (2018).

6.3 QUANTITATIVO DA DRENAGEM SUPERFICIAL E URBANA

Tabela 3 - Tipos e Quantidades dos Dispositivos.

SS

QUANTITATIVOS						
Saídas	D'água					
DEB- 01	37 un.					
DEB- 03	2 un.					
DES- 01	31 un.					
Boca de	Boca de Bueiro					
BSTC Ø 60	2 un.					
Sarjetas						
STC- 80/17	7.316,22					

José Zife de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



SPV-02	31,32m		
Caixa C	oletora		
CCS - 01	3 un.		
Descida D'água			
DAR - 3	- 3 93,35 m		
Entrada	ı D'água		
EDA - 01	19un.		
EDA - 02 2 un.			

#### 7 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

Em nosso projeto básico, foi utilizado o Método de Dimensionamento do DNIT. Em resumo, o método tem bases nos ensaios de CBR e Índice de Grupo do subleito, e nos estudos de tráfego e dados correspondentes aos coeficientes de equivalência estrutural.

7.1. ESTUDO DE TRÁFEGO - DETERMINAÇÃO DO NÚMERO EQUIVALENTE DE SOLICITAÇÕES DO EIXO PADRÃO - NÚMERO "N".

#### 7.1.1 Estudo de Tráfego

O objetivo final do estudo de tráfego visa determinar o Número N, que consiste na quantidade de solicitações do eixo padrão de 8,2T que o pavimento irá sofrer durante o período de projeto. Para se calcular o Número N, é necessário obter os fatores característicos do projeto, além da contagem dos veículos e tipos de veículos que irão utilizar a rodovia a ser implantada. Dados necessários para obter o número N:

- VMDAT (Volume Médio Anual de Tráfego)
- FP (Fator de Pista)
- FR (Fator Climático Regional)
- FV (Fator de Veículo)

### 7.1.2 Dados de Estudo de Tráfego

O objetivo principal do estudo de tráfego é analisar os veículos que circulam, classificando-os em classes e porte. A grande variedade de veículos que encontramos, nos leva a escolha dos veículos de projeto, cuja suas dimensões, peso e características serão base para parâmetros utilizados no projeto de pavimento 14 flexível. (MANUAL DE ESTUDO DE TRÁFEGO, 2006). Segundo Goldner (2008), o

José Zito de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



tráfego é formado por veículos como automóveis, caminhões, ônibus, motos, e outros modelos. A quantidade de veículos que passa em uma faixa da pista em um determinado tempo, variando de acordo com período do ano, do dia ou da semana é a determinante para se conhecer o volume de tráfego. Segue a tabela abaixo com os dados calculados de acordo com o projeto e a cidade do estudo de tráfego.

Tabela 4 - Classes de Veículos.

CLASSIFICAÇÃO DOS VEÍCULOS - DNIT				
Veículo				
Caminhão	2C	3,57		
Caminhão Trucado	3C	8,83		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	2S1	6,86		
Caminhão Simples	4C	9,58		
Caminhão Duplo Direcional Trucado	4CD	18,84		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	2S2	12,12		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	212	10,15		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	3S1	12,12		
Caminhão + Reboque	2C2	10,15		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	253	12,87		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	3S2	17,38		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	213	13,44		
Caminhão Trator + Semi-Reboque	2J3	15,41		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	312	15,41		
Caminhão + Reboque	2C3	15,41		
Caminhão Trucado + Reboque	3C2	15,41		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	3S3	18,13		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	313	18,70		
Caminhão Trator Trucado + Semi-Reboque	3J3	20,66		
Caminhão Trucado + Reboque	3C3	20,66		
Caminhão Trator	X	2,69		

José Zies de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



		1
ROMEU E JULIETA (Caminhão Trucado + Reboque)	3D3	20,66
ROMEU E JULIETA (Caminhão Trucado + Reboque)	3D4	25,92
BI-TREM ARTICULADO (Caminhão Trator Trucado + dois Semi- Reboque)	3D4	25,92
TREMINHÃO (Caminhão Trucado + dois Reboque)	3Q4	21,71
TRI-TREM (Caminhão Trator Trucado + três Semi-Reboque)	3Т6	34,47
RODOTREM (caminhão trator trucado + dois semi reboques dom dolly)	3T6	34,47
Ônibus	2CB	3,57
Ônibus trucado	ЗСВ	2,69
Ônibus Duplo Direcional Trucado	4CB	12,70
Ônibus Urbano Articulado	2SB1	6,86
Ônibus Urbano Bi-Articulado	2IB2	10,15

#### 7.1.3 Determinação do Volume Médio Diário Anual de Trágefo (VMDAT)

A partir do estudo de contagem de tráfego realizada, foi obtido o perfil e quantidade de veículos de cada classe que utilizam o trecho, sendo acrescido o tráfego gerado e desviado após início das operações.

- Tráfego local, que é composto pela parcela de veículos que trafegam usualmente pela rodovia, considerando a divisão entre classes de veículos.
- Tráfego Desviado, que se refere aos veículos que utilizavam de outras vias próximas e que passarão a utilizar o novo trecho.
- Tráfego Gerado, que é composto pelo tráfego criado na região devido às melhorias e crescimento da região.

José Zio de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Tabela 5 - Tabela de VDM.

	Volume Diário Médio de Tráfego Projetado do VDM (3% ao ano)							
Ano	мото	Automóveis	Ônibus	Caminhão	Caminhão Trucado	Caminhão Trator + Semi- Reboque	Caminhão Trator Trucado + Semi- Reboque	ROMEU E JULIETA (Caminhão Trucado + Reboque)
			2CB	2C	3C	212	313	3D4
2023	13	150	5	15	3	3	2	3
2024	13	155	5	15	3	3	2	3
2025	14	159	5	16	3	3	2	3
2026	14	164	5	16	3	3	2	3
2027	15	169	6	16	3	3	2	3
2028	15	174	6	16	3	3	2	3
2029	16	179	6	16	3	3	2	3
2030	16	184	6	16	3	3	2	3
2031	16	190	6	16	3	3	2	3
2032	17	196	7	16	3	3	2	3
2033	17	202	7	16	3	3	2	3

#### 7.1.4 Determinação do Fator Climático Regional (FR)

Conforme Manual de estudo de tráfego do DEER-CE, o Fator Climático Regional de Ceará será adotado igual a 1,0.

**FR = 1** 

### 7.1.5 Determinação do Fator de Pista (FP)

Conforme o Manual de Procedimentos para elaboração de Estudos e Projetos de Engenharia Rodoviária - Volume 1 - Estudos de Tráfego, Capacidades e Níveis de Serviços do DEER/CE (2013): Deve ser determinado o Fator de Pista "FP", para cada segmento homogêneo, levando-se em conta apenas o volume do tráfego comercial (caminhões e ônibus). Este fator deve ser utilizado na determinação do "Número Equivalente de Operações do Eixo-padrão de 8,2t" - Número "N". (DEER, 2013)

O DEER-CE (2013) adota por convenção de série histórica o valor de 1,000 para o FR, homogeneizando assim o cálculo. Desta forma, em rodovias de pista simples com movimento homogêneo, o FP deverá ser 50%.

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 7.1.6 Determinação do Fator de Veículo (FV)

Conforme dados, não se dispõe de pesquisas de pesagens que possam orientar o cálculo de fator de veículo, dispondo apenas das seguintes informações quanto ao carregamento:

- 38% Vazio;
- 52% com carga máxima legal;
- 10% com excesso de carga (até 15% de excesso em cada eixo).

$$FV = FE * FC$$
 (14.0)

FE = fator de eixo. (Quantidade de ações destrutivas por veículo na frota total)

FC = fator de equivalência de carga. (Quantifica o efeito destrutivo médio da frota de veículos.)

É a média ponderada das equivalências de cargas em referência às cargas reais a serem aplicadas no pavimento. O fator de eixo é determinado conforme a configuração de cada veículo, que irá transmitir uma quantidade de ações destrutivas no pavimento. O fator de equivalência de cargas, conforme Manual de estudo de tráfego, DNIT 2006, se dá pela conversão de um tráfego misto em um número equivalente de operação conforme a solicitação do eixo padrão de 8,2T, em que cada solicitação causa uma deformação no pavimento, levando a um efeito destrutivo que reduz a vida remanescente do pavimento. Para a determinação do Fator de Equivalência de Carga, foi adotado o método de projeto USACE que fornece os dados necessários, conforme figura 26:

Figura 26 – Quadro de Fatores de Equivalência de Carga do USACE de Tráfego.

Tipos de eixo	Faixas de Cargas (t)	Equações (P em tf)
2002 3 20 2 2 2 2 2	0 – 8	FC = 2,0782 x 10 <sup>-4</sup> x P <sup>4,0175</sup>
Dianteiro simples e traseiro simples	≥ 8	FC = 1,8320 x 10 <sup>-6</sup> x P <sup>6,2542</sup>
	0 – 11	FC = 1,5920 x 10 <sup>-4</sup> x P <sup>3,472</sup>
Tandem duplo	≥ 11	FC = 1,5280 x 10 <sup>-6</sup> x P <sup>5,484</sup>
T1	0 – 18	FC = 8,0359 x 10 <sup>-5</sup> x P <sup>3,3549</sup>
Tandem triplo	≥ 18	FC = 1,3229 x 10 <sup>-7</sup> x P <sup>5,5789</sup>

Fonte: Manual de Estudo de Tráfego, DNIT (2006, p.244).

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Clvil CREA CE Nº 061863221-2



Onde,

P = Peso bruto total sobre o eixo.

Os limites máximos de carregamento para cada eixo do veículo são determinados pela Resolução do CONTRAN (Conselho Nacional de Trânsito), Art. 2º, Letra I, nº 6.

Os limites máximos de peso bruto total e peso bruto transmitido por eixo de veículo, nas superfícies das vias públicas, são os seguintes:

- 6 O acoplamento dos veículos articulados com pino-rei e quinta roda deverão obedecer ao disposto na NBR NM ISO337.
- § 2º peso bruto por eixo isolado de dois pneumáticos: 6 t;
- § 3º peso bruto por eixo isolado de quatro pneumáticos: 10 t;
- § 4º peso bruto por conjunto de dois eixos direcionais, com distância entre eixos de no mínimo 1,20 metros, dotados de dois pneumáticos cada: 12 t;
- § 5º peso bruto por conjunto de dois eixos em tandem, quando à distância entre os dois planos verticais, que contenham os centros das rodas, for superior a 1,20m e inferior ou igual a 2,40m: 17 t;
- § 6º peso bruto por conjunto de dois eixos não em tandem, quando a distância entre os dois planos verticais, que contenham os centros das rodas, for superior a 1,20m e inferior ou igual a 2,40m: *15 t;*
- § 7º peso bruto por conjunto de três eixos em tandem, aplicável somente a semirreboque, quando a distância entre os três planos verticais, que contenham os centros das rodas, for superior a 1,20m e inferior ou igual a 2,40m: **25,5t**;
- § 8º peso bruto por conjunto de dois eixos, sendo um dotado de quatro pneumáticos e outro de dois pneumáticos interligados por suspensão especial, quando a distância entre os dois planos verticais que contenham os centros das rodas for:
  - a) inferior ou igual a 1,20m: 9t;
  - b) superior a 1,20m e inferior ou igual a 2,40m: 13,5 t.

José Zio de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CNEA CE Nº 061863221-2



De acordo com as informações acima, segue o resultado obtido de FC na Tabela 6.

Tabela 6 - Fator de Carga.

Fator de Carga (FC)					
	(	FC -			
Tipo de Eixo	P (tf)	Limite máx. +7,5%	USACE		
Eixo Simples Roda Simples - ESRS	6,00	6,45	0,28		
Eixo Simples Roda Dupla - ESRD	10,00	10,75	3,29		
Eixo Tandem Duplo - ETD	17,00	18,28	8,55		
Eixo Tandem Triplo - ETT	25,50	27,41	9,30		
2 Eixos simples (direciona)	12,00	12,90	10,29		
2 Eixos duplos	15,00	16,13	4,30		
Eixo especial	9,00	9,68	0,33		
Eixo especial (dist. Entre eixos até 2,4m)	13,50	14,51	2,41		
2 Eixos simples (pneu extra-largos)	17,00	18,28	8,55		
3 Eixos tandem (pneu extra-largos)	25,50	27,41	9,30		

Considerando cada classe de veículo e seu fator de eixo, foi encontrado o Fator de Veículo individual de cada classe, conforme Tabela 7.

Tabela 7 - Fator de Veículo.

Fatores de Veículos - FV						
Classe do Veículo 2CB 2C 3C 3I3 3D4 2I2						
USACE	3,57	3,57	8,83	18,70	25,92	10,15

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### 7.1.7 Determinação do Número "N"

O Número "N" equivale ao número de solicitações equivalentes do eixo padrão de 8,2 toneladas O valor encontrado para o Número "N" corresponderá a quantidade de solicitações que o pavimento receberá durante o período de projeto da rodovia, que no caso é 10 anos. Conforme o DNIT, podemos dizer que: o número "N", necessário ao dimensionamento do pavimento flexível de uma rodovia, é definido pelo número de repetições de um eixo-padrão de 8,2 t (18.000 lb ou 80 kN), durante o período de vida útil do projeto, que teria o mesmo efeito que o tráfego previsto sobre a estrutura do pavimento. Na determinação do número N são considerados fatores relacionados à composição do tráfego referentes a cada categoria de veículo, aos pesos das cargas transportadas e sua distribuição nos diversos tipos de eixos dos veículos. (ESTUDO DE TRÁFEGO DNIT, 2006)

A fórmula utilizada para encontrar o Número "N" é proposto pelo Método de Dimensionamento do DNIT:

Ni = 365 x FP x FR x  $\Sigma$  (VDMi x FV) (15.0)

Onde:

Ni = número equivalente de operações do eixo padrão de 8,2 ton. para o ano "i";

**EVDMi** = somatória do volume de tráfego comercial (ônibus + veículos de carga) ocorrente no trecho até o ano "i";

FP = Fator de Pista (por ser pista simples e de duas faixas é utilizado 0,5);

FR = Fator Climático Regional;

FV = Fator de Veículo

Com as fórmulas apresentada acima, obtivemos um resultado de  $\Sigma(VDMixFVi)$  conforme a tabela 8.

José Zio de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CNEA CE Nº 061863221-2



Tabela 8 - Volume Diário Médio (VDMi) x Fator de Veículo (FVi).

	Volume Diário Médio (VDMi) x Fator de Veículo (FVi)							
Ano	Ônibus	Caminhão	Caminhão Trucado	Caminhão Trator Trucado + Semi- Reboque	Caminhão Trator + Semi- Reboque	ROMEU E JULIETA (Caminhão Trucado + Reboque)	VDMi x FVi	
	2CB	2C	3C	3I3	212	3D4	1	
2023	18	54	26	37	30	78	2,43E+02	
2024	18	55	27	39	31	80	2,50E+02	
2025	19	57	26	37	30	78	2,47E+02	
2026	19	57	26	37	30	78	2,47E+02	
2027	20	57	26	37	30	78	2,48E+02	
2028	21	57	26	37	30	78	2,49E+02	
2029	21	57	26	37	30	78	2,49E+02	
2030	22	57	26	37	30	78	2,50E+02	
2031	23	57	26	37	30	78	2,51E+02	
2033	24	57	26	37	30	78	2,52E+02	
					Σ (VDM	i x Fvi) =	2,49E+03	

Tabela 9 - Número de N.

Cálculo do Número "N" N = 365 x FP x FR x Σ (VDMi x FVi)						
FP	FR Σ (VDMi x FVi) N					
0,50	1,00	2,49E+03 4,54E+05				
		N =	4,54E+05			

### 7.2 DIMENSIONAMENTO DE PAVIMENTOS FLEXÍVEIS

O pavimento flexível é caracterizado por conter uma camada de revestimento asfáltico sobre uma camada de material granular ou mesmo sobre o próprio solo quando este possui estabilidade comprovada para resistir a determinados esforços. Quando comparado ao pavimento rígido, o pavimento flexível exibe uma melhor deformação elástica, conhecida também como deflexão. Os esforços aplicados neste pavimento são dispersos verticalmente em suas camadas inferiores, tendo assim aplicação de cargas entre suas camadas de forma porcionada (BALBO, 2017; SILVA, 2008). No pavimento flexível, cada camada tem uma ou mais função específica que precisa assegurar aos veículos condições apropriadas de apoio e rolamento em quaisquer que sejam as condições climáticas. As cargas

José Zilo de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



na superfície do pavimento geram tensões a estrutura, que por sua vez, depende da resistência mecânica de cada camada e da associação destas (BALBO, 2011).

Para elaboração do presente estudo foram feitos 6 ensaios de campo (Tabela 10) ao longo da pista para o dimensionamento do Pavimento. E para dimensionar o pavimento foi utilizado o método do DNIT, conforme Manual de Pavimentação do DNIT (2006). A partir da capacidade de suporte do subleito, o pavimento é dimensionado, levando em consideração primeiramente o Número 'N', obtido no estudo de tráfego. Sobre o pavimento flexível, podemos considerar que: Pavimentos flexíveis são aqueles em que o revestimento é constituído por ligantes betuminosos. O pavimento, do nosso estudo, é constituído de três partes principais: sub-base, base e revestimento. Estas partes repousam sobre o subleito, ou seja, a plataforma da estrada, terminada após a conclusão dos cortes e aterros. (BAPTISTA, 1978) Conforme diretriz do Manual, a espessura do revestimento, que no caso estudado será um pavimento flexível em CBUQ, é definida conforme a Figura 27.

Tabela 10 - Ensaio de Campo.

Ensaios de Campo								
Coleta	Coleta Estaca ISCsub-leito Expansão							
P-7	173+11,66	7,41%	0,31%					
P-8	136+17,63	12,64%	0,16%					
P-9	102+17,38	15,39%	0,16%					
P-10	68+17,00	11,50%	0,37%					
P-11	48+3,66	10,07%	0,36%					
P-12	17+6,81	11,02%	0,37%					

Figura 27 – Quadro de Espessura Mínima de Revestimento Betuminoso.

N	Espessura Mínima de Revestimento Betuminoso			
N ≤ 10 <sup>6</sup>	Tratamentos superficiais betuminosos			
10 <sup>6</sup> < N ≤ 5 x 10 <sup>6</sup>	Revestimentos betuminosos com 5,0 cm de espessura			
5 x 10 <sup>6</sup> < N ≤ 10 <sup>7</sup>	Concreto betuminoso com 7,5 cm de espessura			
10 <sup>7</sup> < N ≤ 5 x 10 <sup>7</sup>	Concreto betuminoso com 10,0 cm de espessura			
N > 5 x 10 <sup>7</sup>	Concreto betuminoso com 12,5 cm de espessura			

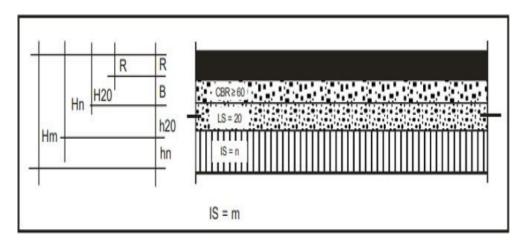
Fonte: Manual de Pavimentação do DNIT, 2006, p.147.

José Zio de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Conforme Balbo (2007) a camada de revestimento tem a função de "receber as cargas, estáticas ou dinâmicas, sem sofrer grandes deformações elásticas ou plásticas, desagregação de componentes ou, ainda perda de compactação". O passo seguinte é a determinação das espessuras do restante da estrutura do pavimento, que é composta por sub base e base, conforme Figura 28.

Figura 28 - Perfil do Pavimento.



Fonte: Manual de Pavimentação DNIT (2006).

Seguindo o Manual do DNIT, as espessuras podem ser obtidas, conforme as inequações abaixo. Segue abaixo a tabela 11 com o dimensionamento das camadas do pavimento.

 $\begin{aligned} RK_R + BK_B &\geq H_{20} \\ RK_R + BK_b + h_{20} \, KS &\geq H_n \\ RK_R + BK_b + h_{20} \, KS + h_n \, K_{Ref \geq} \, H_m \end{aligned}$ 

(16.0)

José Zito de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Tabela 11 – Dimensionamento das Camadas do Pavimento.

DIMENSIONAMENTO DO PAVIMENTO									
Pavimento		Trecho Pavimentado (Estacas)	Base RKR+BKB ≥ H20		Sub-base RK <sub>R</sub> +BK <sub>B</sub> +h20 K <sub>S</sub> ≥ H <sub>n</sub>		Reforço do Sub- leito RKR+BKB+h20 KS +hn KRef ≥ Hm		
Coleta	Hm (Sub-leito) (cm)	H <sub>20</sub>		hB- cal (cm)	hB- adot (cm)	h20- cal (cm)	h20- adot (cm)	hn- cal (cm)	hn- adot (cm)
P-7	45,00	22,00	138+0,18 até 174+1,72	19,60	19	23,00	23	0,00	0,00
P-8	30,00	22,00	103+10,26 até 138+0,18	19,60	19	8,00	15	-7,00	0,00
P-9	25,00	22,00	69+10,76 até 103+10,26	19,60	19	3,00	15	-12,00	0,00
P-10	32,00	22,00	48+10,10 até 69+10,76	19,60	19	10,00	15	-5,00	0,00
P-11	35,00	22,00	17+10,03 até 48+10,10	19,60	19	13,00	15	-2,00	0,00
P-12	32,00	22,00	0+00 até 17+10,03	19,60	19	10,00	15	-5,00	0,00

A camada de base vem logo abaixo do revestimento e é a responsável por resistir a grande parte da solicitação que o pavimento receberá, sendo necessário ser uma camada de boa resistência e resiliência, para que não ocorra uma deformação permanente no pavimento. Grande parte das patologias sofridas pelo pavimento flexível estão ligadas a problemas de base. Logo abaixo à base temos a camada de sub-base, que complementa a base, de forma que seu material, com características inferiores a base, irá proporcionar uma maior resistência em relação ao subleito, ou reforço de subleito, e ao mesmo tempo mais econômico que o material de base. O material constituinte da sub-base deverá ter características tecnológicas superiores às do material de reforço; por sua vez, o material da base deverá ser de melhor qualidade que o material da sub-base (BALBO, 2007).

José Zito de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 29 – Quadro do Coeficiente de Equivalência Estrutural.

Coeficiente de Equivalência Estrutural			
Componentes do pavimento	Coeficiente K		
Base ou revestimento de concreto betuminoso	2,0		
Base ou revestimento pré-misturado a quente, de graduação densa	1,7		
Base ou revestimento pré-misturado a frio, de graduação densa	1,4		
Base ou revestimento betuminoso por penetração	1,2		
Camadas granulares	1,0		
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 45 kg/cm	1,7		
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 45 kg/cm e 28 kg/cm	1,4		
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 28 kg/cm e 21 kg/cm	1,2		

Fonte: Autor (Adaptado do Manual de Pavimentação do DNIT, 2006, p. 146)

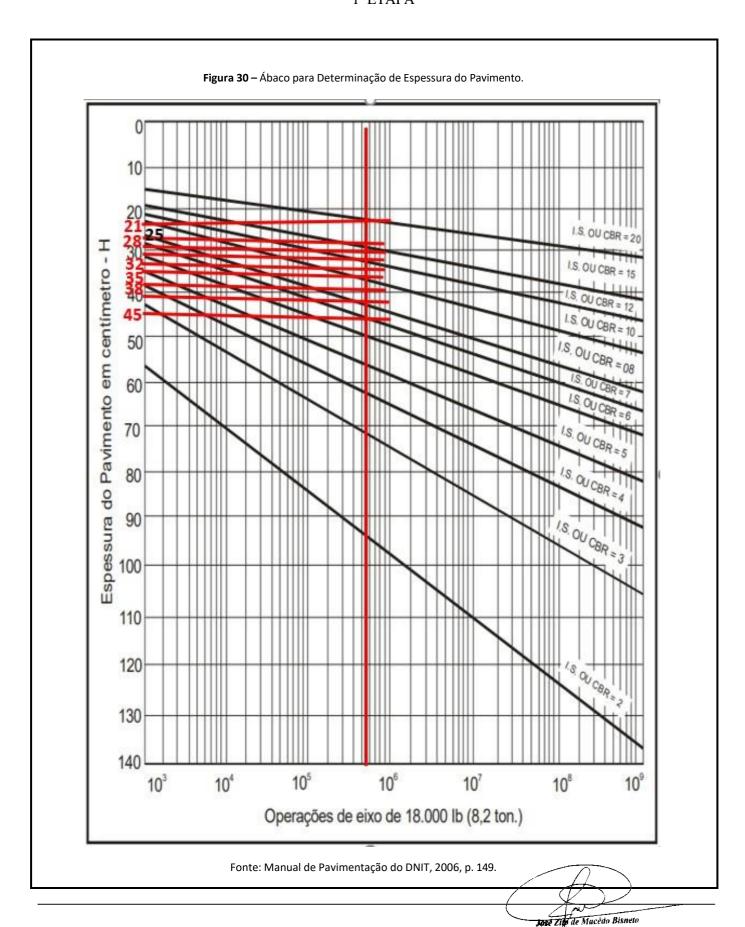
As espessuras do pavimento, de acordo com figura 28 (Perfil do pavimento), são denominadas da seguinte forma:

- H20 espessura do revestimento + base sobre a camada de sub-base
- B − Espessura da base;
- R Espessura de revestimento.

Para a determinação destas espessuras, conforme método do DNIT, utilizamos o ábaco de dimensionamento, conforme figura 40. Segundo Baptista (1978) a partir do gráfico da figura 40 tem- se a espessura total do pavimento em função do número N e do valor do IS ou CBR, onde na abscissa marcasse o número N e na ordenada a espessura do pavimento em centímetros. Ao se entrar com o número N e levantando se uma perpendicular até o IS correspondente ao subleito, posteriormente horizontalmente até o eixo das ordenadas, obtendo-se a espessura do pavimento.

José Zid de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2





Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



O dimensionamento de um pavimento se constitui na definição da espessura das camadas estruturais do pavimento que irão sobrepor o subleito e nas definições dos materiais que serão utilizados para sua construção.

Figura 31 – Corte Transversal da Estrutura do Pavimento.

Revestimento asfáltico
Base
Sub-base V V V V V V
Reforço do subleito
Subleito

Fonte: Material didático Prof. José Flavio do Nascimento.

A estrutura do pavimento pode ser definida como a capacidade de cada uma de suas camadas resistirem às deformações elásticas e plásticas produzidas pelas cargas do tráfego (DNIT, 2006), podendo considerar que:

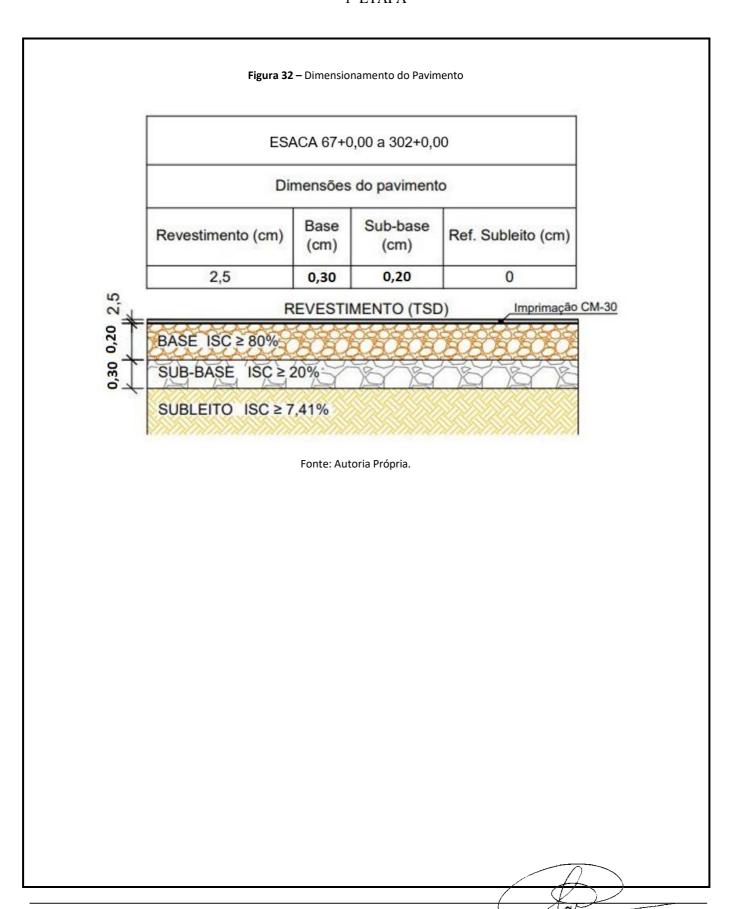
O pavimento deve ser dimensionado conforme o tráfego que o mesmo irá suportar em um determinado período de projeto, além das condições climáticas. Cada camada dimensionada do pavimento deverá resistir e transferir os esforços solicitantes às camadas inferiores, sem provocar rupturas e deformações excessivas. (Bernucci, 2008)

A partir do número N encontrado pelo estudo de tráfego e do ISC de projeto calculado nos tópicos anteriores, será realizado o dimensionamento das camadas do pavimento flexível em estudo, conforme método do DNIT.

Aplicando nas inequações anteriormente, especifica-se os seguintes materiais e espessuras:

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2





Tote Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 7.3 ESPECIFICAÇÕES DE MATERIAIS E SERVIÇOS

### 7.3.1 Remoção de Material Inadequado, Escavação, Carga e Transporte

Este tipo de serviço é realizado pela escavação de materiais nitidamente instáveis sob o pavimento, tais instabilidades do solo podem ser identificadas pela presença excessiva de umidade e/ou por características intrínsecas de baixo poder de suporte do solo. Detectando essas áreas, deve-se providenciar a operação de remoção que compreende o corte e retirada do material inadequado (solos de alta expansão, baixa capacidade de suporte ou solos orgânicos). Serão empregados: retroescavadeira, ou escavadeira hidráulica e transportadores diversos.

### 7.3.2 Corte, Escavação e Transporte

As operações de corte compreendem: escavação dos materiais constituintes do terreno natural até o greide de terraplenagem; carga e transporte dos materiais para aterros ou bota-foras; Estes materiais deverão ser transportados para locais previamente indicados pela fiscalização, de forma a não causar transtornos, provisórios ou definitivos, à obra.

#### 7.3.3 Aterro e Compactação

Aterros de pista são segmentos de ruas, cuja implantação requer depósito de materiais provenientes de jazidas, no interior dos limites das seções especificados no projeto. Após a locação, demarcação e nivelamento da topografia as operações de aterro compreendem: escavações, carga, transporte, descarga, espalhamento, conveniente umedecimento ou aeração e compactação dos materiais de cortes ou empréstimos, para a construção do corpo do aterro até as cotas indicadas em projeto. A execução dos aterros deverá prever a utilização racional de equipamentos apropriados, atendidas as condições locais e a produtividade exigida. Na construção dos aterros poderão ser empregados tratores de lâmina, caminhões basculantes, motoniveladoras, rolos lisos, pé-de-carneiro vibratório, arados, grade de disco, caminhões pipa, etc. O processo de compactação deverá ser executado em camadas de no máximo 20,00 cm, compactadas progressivamente das bordas para o centro, até atingir o grau de compactação de 95% do Proctor Modificado. Deverá ser realizado ensaio de grau de compactação de pista a fim de

José Zio de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



verificar a compactação do material empregado, caso seja granulometria grande será feito teste de carga.

#### 7.3.4 Regularização e Compactação do Subleito

Esta especificação se aplica à regularização do subleito da via a ser pavimentada com a terraplenagem concluída. Regularização é a operação que é executada com o objetivo de conformar o subleito, quando necessário, transversal e longitudinalmente. São indicados os seguintes tipos de equipamentos para execução da regularização: motoniveladora com escarificador; carro tanque distribuidor de água, rolos compactadores tipo pé-decarneiro, liso vibratório, grade de discos, etc. Os equipamentos de compactação e mistura, serão escolhidos de acordo com o tipo de material empregado e poderão ser utilizados outros, que não os especificados acima, desde que aceitos pela fiscalização.

#### 7.3.5 Subleito

Para se preparar o subleito, determina-se a primeira fase pela terraplanagem. No entanto, "[...] mesmo após a terraplenagem ser executada o subleito ainda poderá apresentar imperfeições que dependem de regularização e tratamento (DINIZ, 2016 p.31).

Iniciando por esse cenário, é primordial a qualidade da superfície do solo durante a regularização, conforme a Norma do DNIT, ES-137 (2010), regularizações essas alcançaram cortes ou aterros com até 20 cm de espessura. Outro importante aspecto na execução da camada, é a determinação dos ensaios de Compactação e ISC, durante a regularização. A norma ES-137 determina que toda a vegetação ou todo material orgânico devem ser removidos do local, seguido da realização dos cortes e aterros para atingir o greide de projeto.

#### 7.3.6 Sub-base

A camada designada sub-base é "[...] complementar à base, quando, por condições econômicas e técnicas, não for aconselhável construir a base diretamente sobre a regularização ou reforço do subleito." (SENÇO, 2007, p. 19).

EXECUÇÃO E COMPACTAÇÃO DE BASE E OU SUB BASE PARA PAVIMENTAÇÃO DE SOLO (PREDOMINANTEMENTE ARENOSO) COM CIMENTO (TEOR DE 3%) - EXCLUSIVE SOLO, ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE. Seguir rigorosamente a norma NORMA DNIT 422/2019 - ES Pavimentação - Solo-Cal - Adição de cal para Melhoria de Subleito - Especificação de Serviço, da camada de solo cal, deverá ser determinado em um estudo de dosagem, de forma que o material apresente as resistências à compressão aos 7 dias entre 28,0 e 45,0 kg/cm2.

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



	7.3.7 Base
	Após o local ter sido nivelado deverá ser colocada a base de 20 cm de espessura (em toda a pista) de material natural corrigido
ι	ilometricamente onde apresenta uma granulometria fixada pelas especificações (normas). As bases de material natural corrigido
ι	ilometricamente são formadas de material natural oriundo de jazida que é, previamente, britado e peneirado. E eles costumam

gran rrigido gran umam ser designados de cascalhos e saibros. No projeto será utilizado o cascalho que é um material de granulometria grossa, ou com grande porcentagem de pedregulho, o cascalho é resultante da desintegração natural da rocha, e seus grãos oscilam entre 2 mm e 76,2 mm.

> José Zipi de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



O uso do cascalho para execução de bases e sub-bases sempre foi viável por se ter em várias regiões, com custo baixo ou até mesmo sem custo de extração ou exploração e também por se obter um bom resultado final. Com a otimização e aumento de peso dos meios de carga, tem-se uma necessidade de pavimentos de maior resistência. Com essa grande demanda, tem sido cada vez mais difícil encontrar cascalho que atenda as especificações básicas (OLIVEIRA, 2012).

Após a sub-base existente e/ou executada, inicia-se a execução da base com o espalhamento do material cascalho estabilizada granulometricamente, indicado, distribuído de forma homogeneizada. O material deve ser conformado de maneira a se obter a espessura desejada após a compactação. A espessura da camada compactada não deve ser inferior a 10,0 cm nem superior a 20,0 cm, sendo que quando houver necessidade de se executar camadas de base com espessura final superior a 20,0 cm, estas devem ser subdivididas em camadas parciais. Após a conformação das camadas o material será devidamente compactado com utilização de equipamentos adequados.

#### 7.3.8 Imprimação

Imprimação consiste na aplicação de película de material betuminoso, sobre a superfície da base granular concluída, antes da execução do revestimento betuminoso, objetivando conferir coesão superficial, impermeabilizar e permitir condições de aderência entre a camada existente e o revestimento a ser executado. Esta atividade deverá ser executada de acordo com as Normas Técnicas: NBR-9686/93, NBR-12950/93 E EB-1686/93. Os materiais betuminosos para imprimação impermeabilizante podem ser de dois tipos: asfaltos diluídos ou alcatrão para pavimentação rodoviária. Os tipos de asfalto diluído podem ser de cura media, CM- 30 ou CM- 70. Já o alcatrão pode ser dos tipos AP-2 ou AP-6. A escolha do tipo de asfalto diluído deve ser realizada em função da textura do material da base. O material betuminoso a ser utilizado para execução da imprimação será o asfalto diluído de cura média CM-30. A temperatura de aplicação do material betuminoso deverá ser fixada para cada tipo de ligante em função da relação temperatura-viscosidade, escolhendo-se para isto uma faixa de 20 a 80 segundos SAYBOLT-FUROL para asfaltos diluídos.

Deveram ser aplicados sobre a base imprimação com CM-30 com taxa de 1,0L/m². Quando a superfície do pavimento apresentar sulcos, panelas ou desagregações, a causa dessas irregularidades

José Zio de Mucêdo Bisneto Espenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



deve ser investigada por meio de estudo de infra-estrutura do pavimento existente e as reparações devem ser procedidas antes da regularização das ondulações ou desníveis verificados.

Após a perfeita conformação geométrica da base, procede-se a varredura da sua superfície de modo a eliminar o pó e o material solto existente. Na sequência aplica-se o material betuminoso. O material não deve ser distribuído quando a temperatura ambiente estiver abaixo dos 10°C, ou em dias chuvosos, ou quando esta estiver eminente. Deve-se imprimar a pista inteira em um mesmo turno de trabalho e deixá-la, sempre que possível, fechada ao trânsito. Qualquer falha na aplicação do material betuminoso deve ser imediatamente corrigida, e na ocasião da aplicação do material betuminoso, a base deve se encontrar levemente úmida.

#### 7.3.9 Pintura de Ligação

Sendo decorridos mais de sete dias entre a execução da imprimação e a do revestimento, ou no caso de ter havido trânsito sobre a superfície imprimada, ou, ainda ter sido a imprimação recoberta com areia, pó-de-pedra, etc., deve ser feita uma pintura de ligação (DNIT 031/2006 – ES).

O Ligante Asfáltico indicado, de um modo geral, para a Pintura de Ligação é a Emulsão Asfáltica de Ruptura Rápida, tipo RR-1C ou RR-2C, sendo o RR-2C (Pintura de ligação, tratamentos superficiais, macadames betuminosos) o utilizado na execução do projeto.

As emulsões asfálticas RR-2C são constituídos por uma fase asfáltica dispersa em uma fase aquosa composta por tensoativos químicos e outros aditivos, resultando em um ligante asfáltico que pode ser utilizado a frio para diversos tipos de aplicação. Estas emulsões RR-2C são empregadas e normalmente empregada nos seguintes tipos de serviço: tratamento superficial simples, tratamento superficial múltiplo, capa selante/banho diluído, pintura de ligação e macadame betuminoso. Deverá ser sempre observada a temperatura ideal de aplicação em função de sua viscosidade, entretanto é empregada geralmente a temperatura ambiente podendo variar entre 10 e 40°C. Nunca deve ser aquecida acima de 70°C. Em caso de estocagem por longos períodos recomenda-se a recirculação do produto uma vez por semana. Evitar recirculação e bombeamento sucessivos para não ocorrer diminuição de viscosidade e ruptura por ar incluso. Na operação de diluição, adicionar água na emulsão e nunca o inverso. Não

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



estocar emulsões diluídas. As cargas dos carros tanques deverão ser completas a fim de evitar que a agitação altere as características da emulsão.

#### 7.3.10 Capa de Concreto Usinado à Quente (CBUQ)

O concreto betuminoso é o revestimento flexível resultante da mistura a quente, em usina apropriada, de agregado mineral graduado, material de enchimento e material betuminoso. Os serviços de reperfilamento serão executados nos seguimentos indicados no projeto, sendo a camada constante com 4 cm (quatro centímetros). O procedimento executivo consiste na descarga de C.B.U.Q., sobre pintura de ligação já pronta, executada diretamente com vibro-acabadora e, posteriormente a sua compactação com rolo de pneus de pressão variável e rolo tandem. Podem ser empregados os seguintes materiais betuminosos: Composição da Mistura do C.B.U.Q: A mistura da massa asfáltica do tipo CBUQ deverá constituir-se em uma mistura uniforme de agregados e cimento asfáltico do tipo CAP-50/70, no teor de 5,6% de CAP-50/70.

#### **8** PROJETO DE SINALIZAÇÃO

O projeto de sinalização foi elaborado segundo as modernas técnicas de Engenharia de Tráfego, objetivando basicamente: regulamentar o uso da Rodovia; advertir o usuário sobre a ocorrência e natureza de situações potencialmente perigosas e informar eficientemente.

### 8.1 SINALIZAÇÃO VERTICAL

A Sinalização Vertical projetada abrange placas de advertências, regulamentação, indicativas, educativas, delineadoras e marcos quilométricos. Porém, foram utilizadas as placas de advertência e regulamentação em nossa Rodovia, segue abaixo a descrição delas. A posição e o dimensionamento das placas foram estabelecidos em função da velocidade de operação considerada inferior a 60Km/h.

 <u>Placa de regulamentação</u> – têm por objetivo notificar os usuários sobre as restrições, proibições, e obrigações que governam o uso da via e cuja violação constitui infração prevista no Código
 Brasileiro de Trânsito.

> José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- <u>Placa de advertência</u> são utilizados sempre que se julga necessário chamar a atenção dos usuários para situações permanentes ou eventuais de perigo, na via ou em suas adjacências.
- <u>Placa de Indicação</u> são utilizadas para indicar direções, localizações, pontos de interesse turístico ou de serviços, e transmitir mensagens educativas, dentre outras, de maneira a ajudar o condutor em seu deslocamento.

#### 8.1.1 Sinalização de Regulamentação

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

#### 8.1.1.1 Formas e Cores

De acordo com o CONTRAM (Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito) a forma padrão do sinal de regulamentação é a circular, e as cores são vermelha, preta e branca. Constituem exceção, quanto à forma, os sinais R-1 — "Parada Obrigatória" e R-2 — "Dê a Preferência".

I. Características dos Sinais de Regulamentação

Figura 33 – Características dos Sinais de Regulamentação.

Forma		Cor		
		Fundo	Branca	
<i>(</i> )	$\wedge$	Símbolo	Preta	
		Tarja	Vermelha	
		Orla	Vermelha	
OBRIGAÇÃO/ RESTRIÇÃO	PROIBIÇÃO	Letras	Preta	

Fonte: CONTRAN, Vol. I (2007).

II. Características dos Sinais R-1.

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 34 - Características dos Sinais R-1.

Sinal Forma Código		Cor		
	D.4	Orla interna	Branca	
	R-1	Orla externa	Vermelha	
		Letras	Branca	

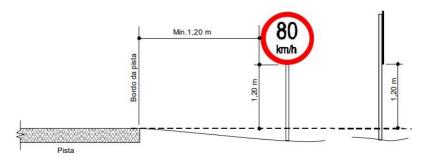
Fonte: CONTRAN, Vol. I (2007).

#### 8.1.1.2 Posicionamento na Via

#### a) Posicionamento transversal

De acordo com o DNIT – Manual de Sinalização Rodoviária, os sinais de regulamentação são colocados normalmente à margem direita da via, dela guardando uma distância segura, porém dentro do cone visual do motorista, e voltados para o fluxo de tráfego, conforme mostrado na Figura 35.

**Figura 35 –** Posicionamento dos Sinais de Regulamentação, Pista sem acostamento.



Fonte: DNIT – Manual de Sinalização Rodoviária, 2010.

### b) Posicionamento longitudinal

A distância de visibilidade necessária para a visualização do sinal é composta pela distância de percurso na velocidade de operação da via, correspondente ao tempo de percepção e reação, acrescida da distância que vai desde o ponto limite do campo visual do motorista até o sinal. A Figura 36 a seguir

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



relaciona distâncias de visibilidade para as velocidades de operação comumente consideradas, para um tempo de percepção e reação de 3 segundos.

Figura 36 – Quadro de Distâncias de Visibilidade para as Velocidades de Operação.

VELOCIDADE REGULAMENTADA (km/h)	DISTÂNCIA MÍNIMA DE VISIBILIDADE (m)
40	140
50	160
60	180
70	210
80	245
90	280
100	320
110	355

Fonte: MUTCD – 2003.

A fim de facilitar sua indicação em projetos, os sinais de regulamentação são reunidos em ordem sequencial, segundo os correspondentes números de código oficial da Resolução N°. 180, de 26 de agosto de 2005 do CONTRAN, conforme se apresenta na tabela 13, indicando-se expressamente o nome e logo abaixo o detalhamento e as condições de aplicação de cada placa utilizadas no projeto.

#### 8.1.2 Sinalização de Advertência

Os sinais de Advertência têm a função de advertir o usuário da via, da existência adiante, de um perigo ou situação inesperada à frente, na via ou adjacente a ela bem como de sua natureza. Essa espécie de sinalização exige geralmente de o condutor reduzir a velocidade e aumentar a atenção na direção do veículo, com o objetivo de aumentar a segurança. As condições típicas que justificam a sinalização de advertência são:

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- Situações potencialmente perigosas de alinhamento vertical e horizontal;
- Existência de dispositivo de controle de tráfego (quando inesperado);
- Interseções;
- Estreitamentos de pista;
- Ocorrência de condições perigosas (desmoronamentos, ventos laterais fortes, irregularidades na superfície da pista);
- Mudanças na configuração da pista;
- Obras;
- Alterações bruscas de circulação;
- Travessia de pedestres e ciclistas;
- Passagem de nível (cruzamento rodoferroviário);
- Restrições de circulação veicular;
- Condições especiais de pedestres e ciclistas.

A maioria dos sinais de advertência é de uso predominantemente rural, uma vez que determinadas situações só são possíveis em rodovias ou estradas.

### 8.1.2.1 Informações Complementares

Os Sinais de Advertência Complementares são empregados para destacar a mensagem de um sinal, reforçando-a, e para fornecer ao usuário informações adicionais sobre a advertência que lhe está sendo transmitida por aquela mensagem. Existem 3 tipos de advertência complementares:

- Sinal com informações adicionais;
- Sinal de advertência por legendas;
- Sinais de advertência compostos.

#### 8.1.2.2 Formas e Cores

A forma padrão dos sinais de advertência é a quadrada, devendo uma das diagonais ficar na posição vertical, e as cores são: amarela e preta.

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 37- Características Sinais de Advertência.

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

Fonte: CONTRAN, Vol. II (2007).

Figura 38 - Características das informações complementares.

Cor				
Fundo	Amarela			
Orla interna (opcional)	Preta			
Orla externa	Amarela			
Tarja	Preta			
Legenda	Preta			

Fonte: CONTRAN, Vol. II (2007).

### 8.1.2.3 Posicionamento dos Sinais de Advertência

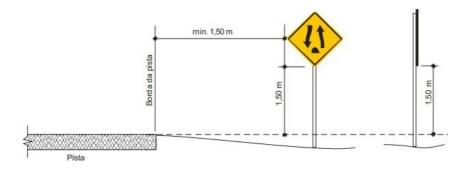
#### a) Posicionamento transversal

No tocante ao seu posicionamento transversal, os sinais de advertência são colocados normalmente à margem direita da via, dela guardando uma distância segura, porém dentro do cone visual do motorista, e frontais ao fluxo de tráfego, conforme ilustram a figura 39 que está de acordo com o projeto.

José Zio de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



**Figura 39 -** Posicionamento Transversal – Pista sem Acostamento.



Fonte: DNIT - Manual de Sinalização Rodoviária, 2010.

#### b) Posicionamento longitudinal

Os sinais de advertência têm seu posicionamento ao longo da via condicionado pela distância de visibilidade necessária para sua visualização e pelo tipo de situação para o qual se está chamando a atenção. A distância de visibilidade necessária para a visualização do sinal é composta pela distância de percurso na velocidade de operação da via, correspondente ao tempo de percepção e reação, acrescida da distância que vai desde o ponto limite do campo visual do motorista, até o sinal. A figura a seguir relaciona distâncias mínimas de visibilidade para as velocidades de operação comumente consideradas, para um tempo de percepção e reação de 2,5 segundos.

**Figura 40 -** Quadro de Velocidade de Operação x Distância Mínima de Visibilidade.

Velocidade de Operação (km/h)	Distância Mínima de Visibilidade (m)
40	60
50	70
60	80
70	85
80	95
90	105
100	115
110	125
120	135

Fonte: DNIT – Manual de Sinalização Rodoviária, 2010.

José Zila de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE N° 061863221-2



A fim de facilitar a indicação em projetos, os sinais de advertência são reunidos em ordem sequencial, segundo os correspondentes números de código oficiais da Resolução 243/2005 do CONTRAN, conforme se apresenta na Tabela 12.

#### 8.1.3 Sinalização de Indicação

A sinalização de indicação tem por finalidade fornecer aos usuários das rodovias informações e orientações úteis ao seu deslocamento. Entre tais informações estão as que permitem:

- identificar locais e rodovias;
- conhecer as distâncias de localidades e identificar seus acessos;
- orientar os usuários quanto aos seus destinos;
- dar informações sobre as condições operacionais das rodovias ou em trechos específicos delas;
- posicionar o veículo na faixa de trânsito correta para determinados destinos;
- educar os usuários quanto ao seu comportamento no trânsito;
- identificar a existência de serviços e pontos turísticos junto às rodovias.

A quantidade de informações contidas em cada sinal deve ser compatível com a capacidade de leitura e assimilação dos usuários, bem como a distância entre as placas. Os sinais de indicação devem localizar-se de forma a possibilitar a execução segura dos movimentos necessários para responder às mensagens transmitidas. Os detalhes e dimensões dos elementos das placas, tais como: Legenda, orlas, tarjas, setas, pictogramas, símbolos e diagramas, são objeto do Volume II – Confecção dos Sinais.

Os sinais são apresentados nos seguintes grupos:

- Identificação
- Localização
- Orientação
- Apoio Operacional
- Serviços Auxiliares
- Educativos
- Atrativos Turísticos

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 8.1.3.1 Formas, cores e dimensões

As placas de sinalização vertical de indicação são compostas por elementos que apresentam forma e cor preestabelecidas, definindo padrões específicos. Os padrões relativos à forma e cores das placas de sinalização vertical de indicação estão apresentados no Contram, Vol.III (Sinalização vertical de indicação) a fim de facilitar o detalhamento das placas, na fase da diagramação. Segue tabela referente ao padrão e respectivo código de cada cor.

Figura 41 - Quadro de Cor e Respectivo Código.

Cor	Padrão	Código
Branca	Munsell	N 9,5
Preta	Munsell	N 0,5
Verde	Munsell	10 G 3/8
Azul	Munsell	5 PB 2/8
Amarela	Munsell	10 YR 7,5/14
Marrom	Munsell	5 YR 6/14

Fonte: Contram, Vol.III.

As dimensões das placas de indicação devem ser calculadas em função da velocidade regulamentada na via, do tipo de placa, do número de informações e da maior legenda nelas contida, assim como dos demais elementos que as compõem (setas, orlas, tarjas, pictogramas, símbolos e diagramas), conforme critérios apresentados no Contram, Vol. III.

### 8.1.3.2 Posicionamento dos Sinais de Indicação

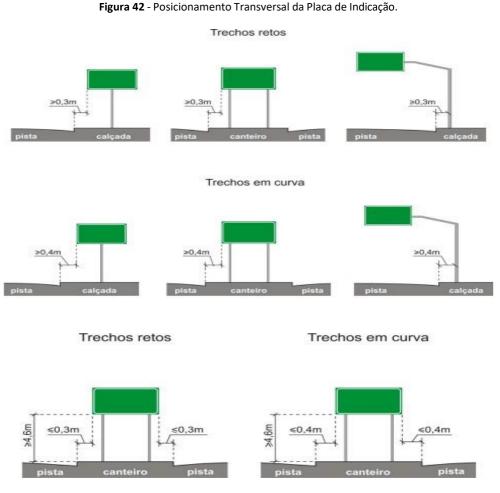
A regra geral de posicionamento das placas de sinalização de indicação consiste em colocá-las do lado direito da via ou suspensa sobre a pista, exceto nos casos previstos no Contram, Vol. III. ou quando as características da via interferem na sua visualização ou impedem a sua colocação no local mais indicado, tais como:

Calçada estreita ou inexistente;

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- Talude íngreme;
- Interferências visuais (árvores, painéis, abrigos de ônibus, etc);
- Vias com duas faixas de rolamento por sentido de circulação, com alta incidência de veículos pesados;
- Vias com três ou mais faixas de rolamento por sentido de circulação. As placas devem ser colocadas na posição vertical, fazendo um ângulo de 93º a 95º em relação ao fluxo de tráfego, voltadas para o lado externo da via, conforme mostrado na figura 42. Esta inclinação tem por objetivo assegurar boa visibilidade e legibilidade das mensagens, evitando o reflexo especular que pode ocorrer com a incidência de luz dos faróis ou de raios solares sobre a placa.



Fonte: DNIT - Manual de Sinalização Rodoviária, 2010.

lose Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### 6.1.4 Sinalização Temporária

A sinalização temporária consiste num conjunto de sinais e dispositivos com características visuais próprias, tendo como objetivo principal garantir a segurança dos usuários e dos trabalhadores da obra ou serviço, bem como a fluidez do tráfego nas áreas afetadas por intervenções temporárias na via. Essa sinalização tem por finalidade:

- Proteger os trabalhadores e os usuários da via em geral;
- Advertir os usuários da via sobre o caráter temporário da intervenção;
- Canalizar o usuário da via, estabelecendo os limites destinados ao tráfego e à intervenção;
- Fornecer informações precisas, claras e padronizadas;
- Regulamentar a circulação e outros movimentos, para reduzir os riscos de acidentes e congestionamentos;
- Assegurar a continuidade dos caminhos e os acessos às edificações lindeiras;
   Orientar os usuários sobre caminhos alternativos;
- Diminuir o desconforto causado à população da área afetada pela intervenção.

A sinalização temporária destina-se a sinalizar situações de caráter temporário e inesperado, abrangendo entre outros casos:

- Obras na via pública, tais como: construção de nova pista, alteração da geometria da via, construção de obras de arte, canalização de córregos, implantação de redes subterrâneas e aéreas, restauração de pavimento e recapeamentos;
- Serviços de manutenção em redes de energia elétrica, de água e esgotos, de gás combustível canalizado e de comunicação;
- Serviços de pavimentação, sinalização, topografia, remoção de interferências, varredura da pista, poda de árvore, limpeza de bueiros;
- Eventos, tais como: passeio ciclístico, maratona, filmagem, festa junina;
- Situações de emergência, tais como: rompimento de dutos, recuperação de pavimentos, acidente, desmoronamento, alagamento, pane de veículos na pista;
- Situações operacionais e de fiscalização, tais como: blitz, faixas reversíveis, bloqueios e desvios operacionais.

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



A sinalização temporária destinada a intervenções na via pública deve apresentar estrutura e materiais que não coloquem em risco a segurança viária.

A sinalização vertical temporária utiliza elementos que regulamentam as obrigações, limitações, proibições ou restrições para a área, via ou trecho da via em intervenção, adverte os usuários sobre a mudança nas condições da via, as restrições de acessibilidade e da intervenção em curso naqueles aspectos em que a segurança e o desempenho podem ser afetados e indicam caminhos alternativos para a transposição do trecho com obra, serviço ou evento, durante o seu tempo de duração.

#### 8.1.4.1 Classificação

Os sinais mais utilizados em sinalização vertical temporária são:

- Sinais de advertência: para alertar os usuários sobre a intervenção e identificar seu caráter temporário;
- Sinais especiais de advertência: sinais que contêm informações que advertem sobre situações específicas de obra ou serviço;
- Sinais de regulamentação: contêm mensagens imperativas, cujo desrespeito constitui infração de trânsito;
- Sinais de orientação de destino: contêm mensagens informativas de trajetos para motoristas ou pedestres;
- Sinais de orientação para pedestres: contêm mensagens informativas de localização, de equipamentos, de restrições de percurso ou de novos trajetos para pedestres;
- Sinais de orientação para ciclistas: contêm mensagens informativas de localização, de restrições de percurso ou de novos trajetos para ciclistas.

#### 8.1.4.2 Cores

legenda e orla interna na cor branca;

A sinalização vertical temporária utilizada em obra ou serviço apresenta as seguintes cores:

• Sinais de regulamentação: fundo na cor branca; orla e tarjas na cor vermelha e símbolos na cor preta, exceto o sinal R-1 – "Parada obrigatória", com fundo e orla externa na cor vermelha,

José Zija de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil

CREA CE Nº 061863221-2



- Sinais de advertência: fundo e orla externa na cor laranja; orla interna, legendas e símbolos na cor preta;
- Sinais especiais de advertência: orla externa e fundo na cor laranja; orla interna, tarja, legendas e símbolos na cor preta;
- Sinais de indicação de orientação de destino: fundo e orla externa na cor laranja; orla interna, tarja legendas e símbolos na cor preta;
- Sinais de indicação para pedestres ou ciclistas: fundo na cor laranja; tarjas, legendas, orla externa e símbolos na cor preta.

Todos os sinais de advertência podem ser inseridos em um retângulo de cor laranja, quando utilizados com mensagem complementar.

### 8.2. SINALIZAÇÃO HORIZONTAL

A sinalização horizontal compreende todas as linhas, marcas e dizeres pintados no pavimento, e caracteriza-se por sua eficiência em 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 verticais de regulamentação, advertência ou indicação.

A fim de garantir perfeito alinhamento e excelente configuração geométrica na demarcação das faixas, deverá ser executada a pré-demarcação da pintura a ser executada.

#### 8.2.1 Características

### 1. Formas

O padrão de traçado pode ser: Contínua, Tracejada e Símbolos e Legendas. No projeto utilizamos a contínua que são as linhas sem interrupção pelo trecho da via onde estão demarcando; podem estar longitudinalmente ou transversalmente apostas à via. E tracejada ou seccionada que são linhas seccionadas com espaçamentos de extensão igual ou maior que o traço.

#### 2. Cor

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



A sinalização horizontal apresenta cinco cores: Amarela, branca, vermelha, azul e preta. No projeto foi utilizado a <u>cor</u> <u>amarela e branca</u> que é utilizada na regulação de fluxos de sentidos opostos, na marcação de obstáculos, na delimitação de espaços proibidos para estacionamento ou parada e nos pontos de parada de transporte coletivo. A tonalidade das cores está indicada a seguir com base no padrão Munsell, conforme Norma da ABNT.

### 3. Classificação

A sinalização horizontal é classificada em: Marcas longitudinais, Marcas transversais, Marcas de canalização e Inscrições no pavimento. Foram utilizadas no projeto as marcas longitudinais.

### 3.1. Marcas longitudinais

As marcar longitudinais mais comumente encontradas nas rodovias têm a função de definir os limites da pista de rolamento, de orientar a trajetória dos veículos, ordenando-os por faixas de tráfego, de regulamentar as possíveis manobras de mudança de faixa ou de ultrapassagem. De acordo com sua função, as Marcas Longitudinais classificam-se em: Linhas de divisão de fluxos opostos (LFO), Linhas de divisão de fluxos de mesmo sentido (LMS), Linhas de borda (LBO), Linhas de continuidade (LCO) e Marcas longitudinais específicas.

### Linhas de divisão de fluxos opostos (LFO)

As marcações constituídas por Linhas de Divisão de Fluxos Opostos (LFO) separam os movimentos veiculares de sentidos opostos e indicam os trechos da via em que a ultrapassagem é permitida ou proibida. Apresentam-se nas seguintes formas:

- Linha Simples Contínua (LFO-1);
- Linha Simples Seccionada (LFO-2);
- Linha Dupla Contínua (LFO-3);
- Linha Contínua / Seccionada (LFO-4);
- Linha Dupla Seccionada (MFR).

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Linhas de divisão de fluxos de mesmo sentido (LMS)

Separam os movimentos veiculares de mesmo sentido e regulamentam a ultrapassagem e a transposição. Apresentam-se nas seguintes formas:

- Linha Simples Contínua (LMS-1)
- Linha Simples Seccionada (LMS-2)
  - Linhas de continuidade (LCO)

A LCO dá continuidade visual às marcações longitudinais principalmente quando há quebra no alinhamento em trechos longos ou em curvas.

Linhas de borda (LBO)

A LBO delimita, através de linha contínua, a parte da pista destinada ao deslocamento dos veículos, estabelecendo seus limites laterais.

Marcas longitudinais específicas

As Marcas Longitudinais Específicas visam a segregação do tráfego e o reconhecimento imediato do usuário. Apresentam-se nos seguintes tipos:

- Marcação de faixa exclusiva (MFE);
- Marcação de faixa preferencial (MFP);
- Marcação de faixa reversível no contra fluxo (MFR);
- Marcação de ciclofaixa ao longo da via (MCI).

### 3.2. Marcas Transversais

As marcas transversais ordenam os deslocamentos frontais dos veículos e os harmonizam com os deslocamentos de outros veículos e dos pedestres, assim como informam os condutores sobre a

José Zifo de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



necessidade de reduzir a velocidade e indicam travessia de pedestres e posições de parada. De acordo com a sua função, as marcas transversais são subdivididas nos seguintes tipos:

- Linha de Retenção (LRE);
- Linhas de Estímulo à Redução de Velocidade (LRV);
- Linha de "Dê a preferência" (LDP);
- Faixa de Travessia de Pedestres (FTP);
- Marcação de Cruzamentos Rodocicloviários (MCC);
- Marcação de Área de Conflito (MAC);
- Marcação de Área de Cruzamento com Faixa Exclusiva (MAE);
- Marcação de Cruzamento Rodoferroviário (MCF).

### 3.3. Marcas de Canalização

As Marcas de Canalização são utilizadas para orientar e regulamentar os fluxos de veículos em uma via, direcionando-os de modo a propiciar maior segurança e melhor desempenho, em situações que exijam uma reorganização de seu caminhamento natural. Possuem a característica de transmitir ao condutor uma mensagem de fácil entendimento quanto ao percurso a ser seguido, tais como:

- Quando houver obstáculos à circulação;
- Interseções de vias quando varia a largura das pistas;
- Mudanças de alinhamento;
- Acessos;
- Pistas de transferências e entroncamentos;
- Interseções em rotatórias.

As Marcas de Canalização são constituídas pela Linha de Canalização (LCA) e pelo Zebrado de preenchimento da área de pavimento não utilizável (ZPA), sendo este aplicado sempre em conjunto com a linha.

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CINEA CE Nº 061863221-2



### 3.4. Inscrições no Pavimento

As inscrições no pavimento melhoram a percepção do condutor quanto às condições de operação da via, permitindo-lhe tomar a decisão adequada, no tempo apropriado, para as situações que se lhes apresentarem. Possuem função complementar ao restante da sinalização, orientando e, em alguns casos, advertindo certos tipos de operação ao longo da via. As inscrições no pavimento podem ser de três tipos:

- Setas direcionais;
- Símbolos;
- Legendas.

### 8.3 DISPOSITIVOS AUXILIARES

Dispositivos auxiliares são elementos aplicados ao pavimento da via, junto a ela, ou nos obstáculos próximos à ela, cuja função principal é proporcionar maior segurança aos usuários da via. Servem como reforço de sinalização convencional, principalmente no período noturno e em condições atmosféricas adversas, de modo a destacar a geometria da via, as faixas de rolamento ou a existência de obstáculos próximos à via. Alertam sobre situações de perigo potencial ou servem de referência para o posicionamento correto dos veículos na pista. São constituídos de composições, formas, cores, refletividade e materiais diversos, aplicados em obstáculos, no pavimento da via ou adjacente à mesma.

Os dispositivos auxiliares são agrupados em nove conjuntos distintos, de acordo com a sua função:

- Dispositivos Delimitadores (Tacha e Tachão);
- Dispositivos de Canalização;
- Dispositivos de Sinalização de Alerta (Marcador de Perigo, marcador de alinhamento)
- Alterações nas Características do Pavimento;
- Dispositivos de Contenção Veicular;
- Barreiras Antiofuscamento e Acústica;
- Dispositivos de Proteção para Pedestres e/ou Ciclistas;
- Dispositivos Luminosos;

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- Dispositivos de Uso Temporário;
- Dispositivos de Controle de Acesso.

### 8.4. DISPOSITIVOS DE CONTENÇÃO VIÁRIA

São necessários em trechos específicos cujo sua aplicação pode reduzir significativamente a severidade dos acidentes que venham ocorrer, garantindo que o impacto contra o dispositivo de contenção tenha consequências menos graves do que atingir um objeto fixo, uma área acidentada, um corpo d'água ou algum usuário vulnerável na rodovia.

Foi utilizado no projeto como dispositivo de contenção longitudinal, defensas do modelo semimaleável simples, como mostra a figura abaixo:

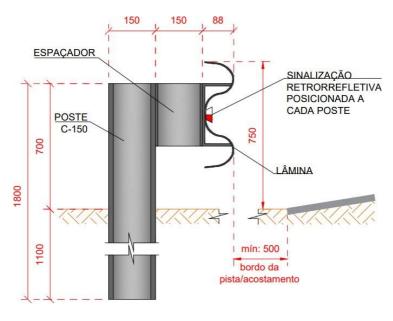


Figura 43 - Defensa Semimaleável Simples.

Fonte: ABNT NBR 6971:2012 (Editada Pelo Autor).

A defensa é constituída de um poste C-150, fixado a no mínimo 1,1m no solo. Espaçador, calço, lâmina e plaqueta, fechando assim o conjunto conforme NBR 6971:2012, Figura A.6, contendo sinalização retro reflexiva posicionada no centro da lâmina espaçada a cada poste.

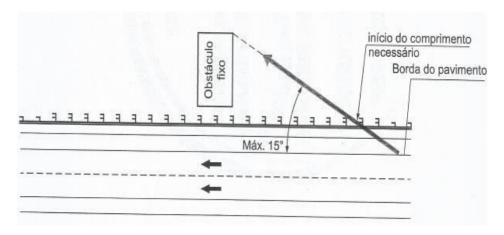
José Zila de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE N° 061863221-2



### 8.4.1 Comprimento Mínimo Necessário

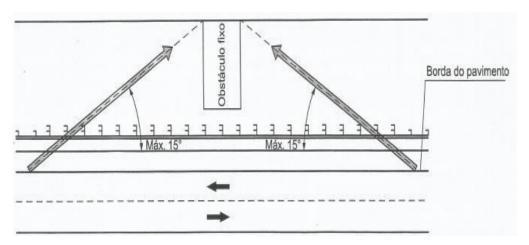
A NBR 15486:2016 define um comprimento mínimo em situações de obstáculos fixos, sendo aplicado graficamente em projeto, uma projeção de linha a 15º em relação a pista de rolamento, para delimitar o início da contenção, conforme mostrado na figura abaixo:

Figura 44 - Comprimento Mínimo Necessário em Tráfego Unidirecional.



Fonte: ABNT NBR 15486:2016.

Figura 45 - Comprimento Mínimo Necessário em Tráfego Bidirecional.



Fonte: ABNT NBR 15486:2016.

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 8.5 RESULTADOS QUANTITATIVOS

Conforme as descrições acima, segue abaixo a tabela com os quantitativos do projeto.

Tabela 12 - Quantitativos das Placas no Projeto.

_

	SINALIZAÇÃ	O HORIZONTAL	
		CAS	
Placa	Tipo	Código	Qtd (un
BRASILÂNDIA → JOÃO PINHEIRO ←  FIM DAS	PLACA DE INDICAÇÃO (ORIENTAÇÃO DE DESTINO)	I-2.2	1
OBRAS	PLACA DE SINALIZAÇÃO TEMPORÁRIA	Fim Das Obras	2
	PLACA DE SINALIZAÇÃO TEMPORÁRIA	A-24 Obras ou serviços	1
40	PLACA DE REGULAMENTAÇÃO	R-1	2
60 km/h	PLACA DE REGULAMENTAÇÃO	R-19.4	6
	PLACA DE REGULAMENTAÇÃO	R-19.6	4

José Zilo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



DOC.:  MEMORIAL DESCRITIVO	Nº 003/2024	REV: 0				
TÍTULO:						
	E LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVI E UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO I MANGABEIRA.					
ÁREA:		FOLHA:				
PROJETO EXECUTIVO DE PAVIMEN	JTIVO DE PAVIMENTAÇÃO DA ESTRADA PRISCO BEZERRA					

José Zits de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CF Nº 061863221-2



5	PLACA DE ADVERTÊN	CIA A-2a	1
	PLACA DE REGULAMENTAÇÃO	R-7	11
•	PLACA DE ADVERTÊNCIA	A-1a	1
	PLACA DE ADVERTÊNCIA	A-1b	1
	PLACA DE INDICAÇÃO (SERVIÇOS AUXILIARES)	S-14 Ponto de parada	1
VIA À ESQUERDA	PLACA DE SINALIZAÇÃO TEMPORÁRIA	A-24 Obras ou serviços (VIA À ESQUERDA)	1
VIA A DIREITA	PLACA DE SINALIZAÇÃO TEMPORÁRIA	A-24 Obras ou serviços (VIA À DIREITA)	1
A 50 m	PLACA DE SINALIZAÇÃO TEMPORÁRIA	A-24	1

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



FIM DO TRECHO PAVIMENTADO	PLACA DE ADVERTÊNCIA	Por Legendas	1									
SUPORTES												
Suporte Tipo Qtd (un)												
	Colun	a Dupla	2									
	Coluna	Simples	42									
	DISPOSITIV	OS AUXILIARES	1									
Tachas	Т	ipo	Qtd (un)									
	Tacha I	3i branca	1.194,00									
	Tacha Bi a	marela	899,00									

José Zip de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



81 a 83

SINALIZAÇÃO HORIZONTAL													
	/A FAIXA	S											
Faixa	Tipo	Código	Qtd (m)										
	Linha de Retenção	LRE	6,61										
	Marca delimitadora de parada de veículos específicos (MVE)	MVE	44,04										
	Linhas de borda	LBO	10.221,32										
7	Linha de "Dê a preferência"	LDP	5,34										
 	Zebrado de preenchimento da área de pavimento não utilizável	ZPA (amarela)	152,70										
	Linha Dupla Contínua	LFO-3	65,65										
; 	Linha de Canalização	LCA (amarela)	251,24										
	Linha Contínua / Seccionada	LFO-4	1.040,00										

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



	Linha Simples Seccionada	LFO-2	1.442,96										
	Linhas de continuidade	LCO	454,52										
	Linha Simples Contínua	LFO-1	2.608,08										
LEGENDAS													
Legenda	Tipo	Código	Qtd (un)										
PARE	Legenda "PARE"	PARE	1										
ONIBUS	Legenda "ÔNIBUS"	ÔNIBUS	1										
$\nabla$	Símbolo indicativo de interseção com via que tem preferência	SIP	1										

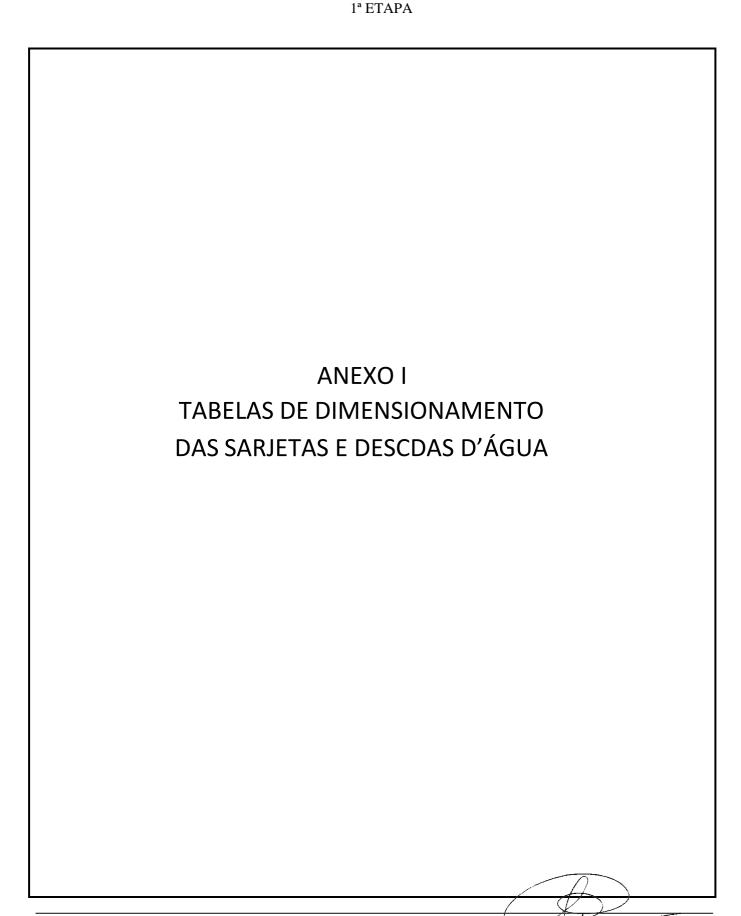
José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



	A OBRAS COMPLEMENTARES												
Obra Tipo (													
	TERMINAL ABATIDO ENTERRADO	72,03											
	DEFENSA SEMIMALEÁVEL SIMPLES	1.157,20											

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2





José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### **TABELA DE DIMENSIONAMENTO DAS SARJETAS**

									SAR.	JETA DE CORT	E E ATERRO	- DNIT						
SARJETA ADOTAD A	LADO	INICIO FINAL		INAL	S (m²)	P (m)	Rh (m )	Decli.(I) (%)	Coeficient e de Escoament o (c)	Coeficient e de Rugosidad e de Manning (n)	Intensidad e de Precipitaçã o (i) (mm/h)	Largura de Impluvi o (I) (m)	Compriment o Crítico (L) (m)	Compriment o trecho (L) (m)	Vazão de projet o da pista (m³/s)	Vazão da Sarjeta (m³/s)	Velocidad e (m/s)	
STC 80-17	D	0	4,96	11	18,12	0,068	0,8729	0,078	6,52	0,8	0,015	163,696	9	639	233	0,2092	0,2111	3,11
STC 80-17	E	0	16,99	5	3,25	0,068	0,8729	0,078	6,52	0,8	0,015	163,696	9	639	86	0,2092	0,2111	3,11
STC 80-17	Е	16	10,43	19	17,95	0,068	0,8729	0,078	0,50	0,8	0,015	163,696	9	177	68	0,0579	0,0585	0,86
STC 80-17	D	23	4,41	29	0,92	0,068	0,8729	0,078	0,50	0,8	0,015	163,696	9	177	117	0,0579	0,0585	0,86
STC 80-17	D	26	14,77	34	7,54	0,068	0,8729	0,078	0,50	0,8	0,015	163,696	9	177	153	0,0579	0,0585	0,86
STC 80-17	Е	62	3,25	68	15,7	0,068	0,8729	0,078	4,00	0,8	0,015	163,696	9	501	132	0,1640	0,1654	2,43
STC 80-17	E	68	15,7	71	0	0,068	0,8729	0,078	0,50	0,8	0,015	163,696	9	177	44	0,0579	0,0585	0,86
STC 80-17	Е	71	0	75	11,58	0,068	0,8729	0,078	3,71	0,8	0,015	163,696	9	482	92	0,1578	0,1593	2,34
STC 80-17	D	71	0	83	17,42	0,068	0,8729	0,078	7,05	0,8	0,015	163,696	9	665	257	0,2177	0,2196	3,23
STC 80-17	Е	75	18,23	86	8,91	0,068	0,8729	0,078	7,05	0,8	0,015	163,696	9	665	211	0,2177	0,2196	3,23
STC 80-17	Е	92	1,83	95	17,24	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	75	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	D	91	10,05	96	2,98	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	93	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	E	95	17,24	99	13,23	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	76	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	D	96	2,98	100	7,73	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	85	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	E	102	7,59	105	0	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	52	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	E	105	0	111	8,69	0,068	0,8729	0,078	5,81	0,8	0,015	163,696	9	604	129	0,1977	0,1993	2,93
STC 80-17	E	111	8,69	117	0	0,068	0,8729	0,078	2,72	0,8	0,015	163,696	9	413	111	0,1352	0,1364	2,01
STC 80-17	D	110	11,01	122	19,78	0,068	0,8729	0,078	2,72	0,8	0,015	163,696	9	413	249	0,1352	0,1364	2,01
STC 80-17	Е	122	19,78	129	7,19	0,068	0,8729	0,078	1,61	0,8	0,015	163,696	9	318	127)	0,1041	0,1049	1,54

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CNEA CE Nº 061863221-2



STC 80-17	Е	129	7,19	136	8,02	0,068	0,8729	0,078	1,61	0,8	0,015	163,696	9	318	141	0,1041	0,1049	1,54
STC 80-17	Е	141	15,06	145	8,5	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	73	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	D	142	12,5	151	6,5	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	174	0,1549	0,1562	2,30

José Zito de Mucêdo Bisneto

Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



STC 80-17	Е	145	7,45	147	8,5	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	41	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	D	151	6,28	155	0	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	74	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	Е	151	6,28	155	0	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	74	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	D	155	0	160	0	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	100	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	Е	155	0	160	0	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	100	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	D	160	0	169	4,88	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	185	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	Е	160	0	169	4,88	0,068	0,8729	0,078	3,57	0,8	0,015	163,696	9	473	185	0,1549	0,1562	2,30
STC 80-17	D	169	4,88	180	10,19	0,068	0,8729	0,078	8,18	0,8	0,015	163,696	9	716	225	0,2344	0,2365	3,48
STC 80-17	Е	169	4,88	181	10,12	0,068	0,8729	0,078	8,18	0,8	0,015	163,696	9	716	245	0,2344	0,2365	3,48
STC 80-17	D	182	7,9	185	6,33	0,068	0,8729	0,078	8,18	0,8	0,015	163,696	12	537	58	0,2344	0,2365	3,48
STC 80-17	Е	181	10,19	185	6,33	0,068	0,8729	0,078	8,18	0,8	0,015	163,696	12	537	76	0,2344	0,2365	3,48
STC 80-17	D	186	2,02	190	0,11	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	12	468	78	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	Е	186	2,02	190	0,11	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	12	468	78	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	D	190	0,11	194	19,99	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	12	468	100	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	E	190	0,11	194	19,99	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	12	468	100	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	D	194	19,99	198	15,03	0,068	0,8729	0,078	1,25	0,8	0,015	163,696	9	280	75	0,0917	0,0924	1,36
STC 80-17	E	194	19,99	198	15,03	0,068	0,8729	0,078	1,25	0,8	0,015	163,696	9	280	75	0,0917	0,0924	1,36
STC 80-17	D	195	0	198	15,03	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	9	624	75	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	Е	195	0	198	15,03	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	9	624	75	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	D	198	15,03	202	10	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	9	624	75	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	E	198	15,03	203	19,8	0,068	0,8729	0,078	6,21	0,8	0,015	163,696	9	624	105	0,2043	0,2061	3,03
STC 80-17	D	202	10	207	6,52	0,068	0,8729	0,078	1,25	0,8	0,015	163,696	9	280	97	0,0917	0,0924	1,36
STC 80-17	E	203	19,8	208	15,03	0,068	0,8729	0,078	1,25	0,8	0,015	163,696	9	280	95	0,0917	0,0924	1,36
STC 80-17	D	208	15,03	213	13,83	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	12	176	99	0,0768	0,0776	1,14
STC 80-17	Е	208	15,03	213	13,83	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	12	176	99	0,0768	0,0776	1,14

José Zifo de Mucêdo Bisneto Ébgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



STC 80-17	D	213	13,83	218	13,7	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	12	176	100	0,0768	0,0776	1,14
STC 80-17	Е	213	13,83	218	13,7	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	12	176	100	0,0768	0,0776	1,14
STC 80-17	D	218	13,7	223	13,92	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



STC 80-17	Е	218	13,7	223	13,92	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	D	223	13,92	228	13,68	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	Е	223	13,92	228	13,68	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	D	228	13,68	233	13,79	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	E	228	13,68	233	13,79	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	100	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	D	233	13,79	236	13,55	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	60	0,0769	0,0776	1,14
STC 80-17	Е	233	13,79	237	6,2	0,068	0,8729	0,078	0,88	0,8	0,015	163,696	9	235	72	0,0769	0,0776	1,14

Legenda: STC- Sarjeta Triangular de Corte e

Aterro; Rh – Raio Hidráulico; P – Perímetro Molhado da Sarjeta; S – Área Molhada da

Sarjeta; D – Direita E – Esquerda

> José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



### TABELA DE DIMENSIONAMENTO DAS CAIXAS E TUBOS.

Estacas	Montante	Jusante	Cota de Topo de Montant e	Cota de Fundo Montant e	Cota de Topo Jusante	Cota de Fundo Jusant e	Inclinação (%)	Inclinação m/m	Comprimento (m)	Diâmetro (m)	Área da bacia (m²)	С	Тс
EST.36+15	CCS-01/01	BSTC-DN60/01	775,3	773,46	-	773,36	0,5	0,005	6,24	0,60	1612	0,8	10
	CCS-01/02	CCS-01/03	758,34	756,48	758,33	756,43	0,5	0,005	9,22	0,600	1520	0,8	10
EST.123+00	CCS-01/03	BSTC-DN60/02	758,33	756,43	÷	756,38	0,5	0,005	15,9	0,600	1150	0,8	10
Estacas	Тр	Tc (Sistema)	I (mm/h)	Q (entrada) m³/s	Q (Projeto) m³/s	Q (calculada) m³/s	Área molhad a	Lâmina	%Lâmina	Raio Hidráulico	V(m/s)	teta	D/4
EST.36+15	0,097	10,00	163,2	0,0585	0,0585	0,0584	0,055	0,149	24,8	0,087	1,070	2,08	0,15
	0,146	10,15	163,2	0,0552	0,0552	0,0551	0,052	0,144	24,0	0,085	1,053	2,05	0,15
EST.123+00	0,214	10,36	163,2	0,0417	0,0969	0,0967	0,078	0,192	32,0	0,108	1,236	5,41	0,15

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

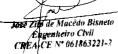


# **ANEXO II** ESTUDO DE TRÁFEGO lose Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### Sumário

	APRESENTAÇÃO
2.	INFORMAÇÕES GERAIS
	2.1 empreendedor
	2.2. RESPONSÁVEL PELO ESTUDO DE TRÁFEGO
3.	APRESENTAÇÃO DA RODOVIA EM ESTUDO E ÁREA DE INFLUÊNCIA
4.	INTRODUÇÃO
	4.1 INTRODUÇÃO HISTÓRICA
	4.2 prisco bezerra
	4.3 estudos de tráfego
	4.3.1 Contagem Volumétrica
	4.3.2 Métodos de Contagem
	4.3.3 Classes de Veículos
	4.3.4 Volume de Tráfego
	4.4 projeção de tráfego
	4.5 ELEMENTOS DO PROJETO GEOMÉTRICO
	4.5.1 Veículo de Projeto
	4.5.2 Velocidade Diretriz
	4.5.3 Distância de Visibilidade
	4.5.4 Faixa de Rolamento
5.	METODOLOGIA
	5.1. ATIVIDADES BÁSICA
	5.2. VISITAS TÉCNICAS DE RECONHECIMENTO LOCAL
	5.3. CONTAGEM CLASSIFICADA DE VEÍCULOS (CCV)
	5.4 CONTAGEM VOLUMÉTRICA DIRECIONAL
	5.5 ELABORAÇÃO DA PLANILHA
6.	CARACTERIZAÇÃO DO TRÁFEGO LOCAL





7. CLASSIFICAÇÃO DO NÍVEL DE TRÁFEGO
7.1 rodovias de duas faixas com sentidos de tráfego contrários (pista simples)27
8. VOLUMES DE TRÁFEGO31
9. RESULTADOS32
9.1 CONTAGEM DE VEÍCULOS32
9.2 FATOR DE HORÁRIO DE PICO (FHP)
9.3 DETERMINAÇÃO DO VOLUME MÉDIO DIÁRIO (VMD) ATUAL
9.4 DETERMINAÇÃO DO VOLUME MÉDIO DIÁRIO FUTURO
9.5 ESCOLHA DO VEÍCULO DE PROJETO
9.6 VELOCIDADE DO TRÂNSITO LOCAL36
9.6.1 Velocidade de Fluxo Livre36
9.6.2 Fluxo de Tráfegos37
9.6.3 Velocidade Média de Viagem40
9.6.4. Percentagem de Tempo Gasto Seguindo (PTGS)
10. ESTIMATIVA DE NÚMERO N
10.1. INTRODUÇÃO45
10.2. CONTAGEM CLASSIFICADA DE VEÍCULOS (CCV)45
10.3. metodologia empregada
11. CONSIDERAÇÕES FINAIS

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### **LISTA DE FIGURAS**

Figura 1 - Macro Localização da Estrada em Estudo.	6
Figura 2 - Trecho em Estudo e Planta de Localização. (PRISCO BEZERRA)	8
Figura 3 – Tabela de Tipos de Veículos.	4
Figura 4 – Dimensões Básicas dos Possíveis Veículos.	8
Figura 5- Classificação de Veículos Utilizado na Pesquisa	1
Figura 6 – Ponto de Localização de Estudo.	2
Figura 7 – Equipe em Campo.	3
Figura 8 – Tabela de Estudo de Tráfego.	4
Figura 9 - Situações em uma Rodovia Respectivas aos Diferentes Níveis de Serviço do HCM	6
Figura 10 - Exemplos de Rodovias de Duas Faixas com Sentidos de Tráfego Contrários	8
Figura 11 - Descrições de Qualidade do Fluxo do Tráfego nos Diferentes Níveis de Serviço Para as 4 Classes de Rodovias de Pista	
Simples	9
Figura 12 - Parâmetros Para Avaliação do Nível de Serviço	0
Figura 13 - Parâmetros Utilizados Para a Determinação do Nível de Serviço Para as Diferentes Classes de Rodovias de Pista simples30	0
Figura 14 - Limites para Determinação do Nível de Serviço em Rodovias de Pista Simples	1
Figura 15 - Classificação dos Veículos de Carga	6
Figura 16- Fatores de Equivalência de Carga da AASHT	7
Figura 17 - Fatores de Equivalência de Carga da USACE	7
Figura 18 - Percentuais de Veículos Comerciais na Faixa de Projeto	9
Figura 19 - Fator Climático Regional	9

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### **LISTA DE TABELAS**

Tabela 1 - Dos Pontos, Localização e Datas da Pesquisa	22
Tabela 2 - Conversão de Categorias de Veículos Para Unidades de Automóveis	31
Tabela 3 - Total de Veículos Por Dia	32
Tabela 4 – Volume dos Períodos de 15min.	33
Tabela 5 – FHP.	33
Tabela 6 – Fator de Expansão Diária	34
Tabela 7 – VDM	35
Tabela 8 – Valores em Porcentagem das Classes de Veículos.	35
Tabela 9 - Cálculo da Velocidade de Fluxo Livre	36
Tabela 10 - Ajustamento da Largura de Faixas (ffa)	37
Tabela 11 - Ajustamento Pela Densidade de Acessos (fA)	37
Tabela 12 - Fator de Ajustamento de Greide	38
Tabela 13 - Fator de ajuste em função de greides (FG), para porcentagem de tempo em pelotões.	38
Tabela 14 - Fator de Ajustamento de Veículos Pesados.	39
Tabela 15 - Fator de Ajustamento Para Zonas de Ultrapassagem Proibida	41
Tabela 16 - Cálculo do BPTGS Para PRISCO BEZERRA.	42
Tabela 17 - Cálculo do PTGS para Estrada PRISCO BEZERRA.	43
Tabela 18 - Fator de Ajustamento Para o Efeito Combinado da Distribuição do Tráfego por Sentido e da Percentagem das Zonas	de
Ultrapassagem Proibida	43

José Zió de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 1. APRESENTAÇÃO

O setor de Engenharia da prefeitura municipal de Lavras da Mangabeira tem o prazer de apresentar o Estudo de Tráfego da Estrada PRISCO BEZERRA, entre Sítio Pendência e o município de Umarim, Lavras da Mangabeira-CE.

Este documento surge do interesse da Prefeitura Municipal de Lavras da Mangabeira/CE em fomentar a estruturação de projetos de infraestrutura na Estrada PRISCO BEZERRA, retomando, sobretudo, os estudos de viabilidade à concessão do sistema rodoviário entre Sítio Pendência e o município de Umarim, Lavras da Mangabeira-CE.

Assim, o "Estudo de Tráfego" se faz necessário para avaliar a possibilidade de concessão dos referidos trechos rodoviários, seja por uma concessão comum ou seja por intermédio de uma Parceria Público- Privada (PPP) com a finalidade de se realizar de melhorias na infraestrutura destas vias. O presente documento faz parte de um conjunto de estudos técnicos com vistas a exploração dos trechos durante umprazo de 30 anos.

Na Figura 1 apresentada na sequência, é possível visualizar, ainda que de forma macro, as rodovias que estão contidas neste estudo.

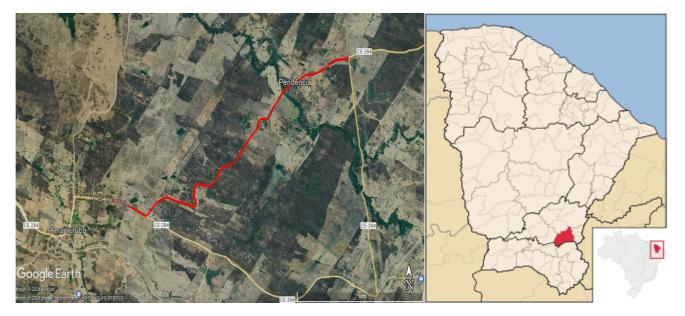


Figura 1 - Macro Localização da Estrada em Estudo.

José Zila de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREAICE Nº 061863221-2



Portanto este relatório tem como principal objetivo entre outras tarefas o de subsidiar os estudos econômico-financeiros, uma vez que apresenta informações técnicas indispensáveis sobre o tráfego das rodovias em questão, além de simular e projetar potenciais cenários, os quais, por diversas premissas distintas, alteram o volume de tráfego previsto para o horizonte de concessão, o que impacta diretamentena tarifa base e, consequentemente, na receita do concessionário.

Em síntese, este estudo pode ser resumido a três fases:

- Levantamentos de Campo (1)
- Simulação de Tráfego (2) e
- Projeção de Tráfego (3).

### 2. INFORMAÇÕES GERAIS

- > Objeto de Estudo: O presente Estudo de Tráfego objetiva compor parte da documentação prevista para o licenciamento ambiental, conforme Decreto Municipal empreendimentos de impacto local. Para tanto, o estudo tem como objetivo caracterizar o perfil da estrada e seu impacto no sistema viário, sob a ótica do conceito de polos geradores de tráfego e aspectos correlatos.
- Localização: Estrada Prisco Bezerra, Lavras da Mangabeira/CE.

### 2.1 responsável pelo estudo de tráfego

- Razão Social: Prefeitura Municipal de Lavras de Mangabeira
- Endereço: Monsenhor, R. Mecena Lucena, 78
- Município/UF: Lavras da Mangabeira/CE
- CNPJ: 07.609.621/0001-16
- **CEP: 28360-000**

José Zifo de Mucêdo Bisneto Estgenheiro Civil CINEA/CE Nº 061863221-2



1	ÁREA:	FOLHA:
	PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO DA ESTRADA PRISCO BEZERRA	
		8 a 51

José Zijo de Macêdo Bisneto És genheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

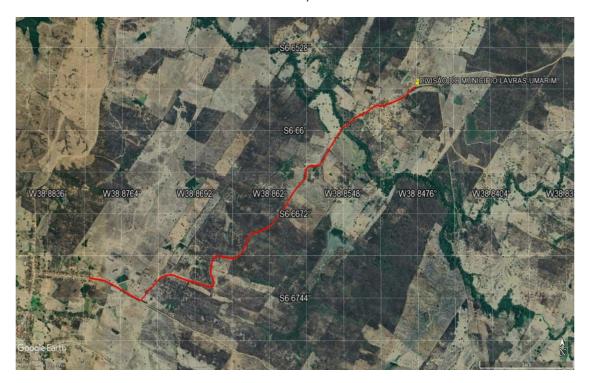


### 3. APRESENTAÇÃO DA RODOVIA EM ESTUDO E ÁREA DE INFLUÊNCIA

O trecho que é objeto deste estudo é:

PRISCO BEZERRA: Estrada de acesso ao município de Umarim.

**Figura 2 -** Trecho em Estudo e Planta de Localização. (PRISCO BEZERRA)



José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



4. INTRODUÇÃO

A engenharia de tráfego é um ramo da engenharia de transporte que trata do planejamento e projeto geométrico das operações de tráfego em ruas, avenidas, rodovias, fazendo com que a movimentação de pessoas e mercadorias seja feita de maneira conveniente, eficiente e segura (FREITAS, 2001). Ela caracteriza-se como uma área de conhecimento interdisciplinar onde o objetivo é o transporte seguro e conveniente. (PIGNATARO, 1973).

Estudo de tráfego consiste em uma avaliação feita por métodos sistemáticos de coleta, onde o objetivo fundamental é ver a relação entre todos os componentes que compõem o tráfego com o ambiente no qual ele está inserido. É uma ferramenta importante que auxilia a Engenharia de Tráfego atender as necessidades das vias de trânsito e um fazer bom planejamento da rede viária. (DNIT, 2006)

Com o estudo de tráfego é possível avaliar de maneira quantitativa os veículos que trafegam por uma determinada via em um conhecido período de tempo, também fornece a análise sobre a capacidade de uma via em receber o aporte de veículos e ver sua classificação perante a saturação desta em relação aos veículos (PIETROANTONIO, 1999).

O estudo de tráfego, portanto, fornece os conceitos e a aplicação metodológica necessárias para implementação dos procedimentos, que determinam os possíveis impactos associados à malha viária e a classificação da via de tráfego estudada, em termos da sua trafegabilidade.

O presente estudo refere-se à implantação de infraestrutura de uma rodovia que liga Lavras da Mangabeira a Santa Luzia da Serra -CE.

4.1 INTRODUÇÃO HISTÓRICA

As terras localizadas às margens do Jaguaribe-Mirim ou rio Salgado, eram habitadas pelos índios de diversa etnias tais como os Kariri, os Guariús.

Com a definitiva ocupação do território de Ceará no século XVII, na região dos Cariris, chegaram diversas entradas. Os integrantes das entradas, militares e religiosos, mantiveram os primeiros contatos com os nativos, estudaram as tribos, catequizaram os indígenas e os agruparam em aldeamentos ou missões.

Os resultados destes contatos e descobrimentos desencadearam notícias que na região das Minas de São José dos Cariris Novos (atual município de Missão Velha), tinha ouro em abundância e em seguida desencadeou-se uma verdadeira corrida para os sertões brasileiros, onde famílias oriundas de Portugal, sonhando com as riquezas de terras inexploradas e com a esperança de encontrar o minério, que as levariam a aumentar o seu patrimônio material, além de aumentar o seu prestigio pessoal com a corte portuguesa.

Famílias que vieram a Lavras da Mangabeira em busca do ouro, estabeleceram-se de modo a constituir essa cidade e consolidar sua própria história. Buscando conservar seu sangue, herança genética e seus sobrenomes, mantiveram uniões entre certas famílias e podem ser observados como verdadeiros clãs, que ainda hoje conservam esses padrões e moram ou mantém fortíssimas ligações com a cidade e entre sua família.

José Zilo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



### 4.2 PRISCO BEZERRA

A Estrada PRISCO BEZERRA é um trecho de estrada rural, com 4,7km que liga o município de Lavras da Mangabeira/CE ao município de Umarim, com baixo fluxo de veículo e ao longo dele possui várias Fazendas e Sítios.

### 4.3 ESTUDOS DE TRÁFEGO

Os estudos de tráfego são realizados com o intuído de planejar vias para transportar pessoas e mercadorias de forma eficiente, econômica e segura (BRASIL,2006).

Para isso, utilizam-se de métodos sistemáticos de coleta de dados, relativos aos elementos fundamentais do tráfego (motorista, pedestre, veículo, via e ambiente) e sua interrelação. O procedimento empregado é do tipo pesquisa, que pode ser realizada através de entrevistas, no caso da avaliação de origem e destino,ou por observação direta, no caso de avaliação de lotação veicular, pesquisas de velocidade, contagens volumétricas. No primeiro procedimento, são feitas perguntas orais ou escritas aos usuários classificando suas respostas. Já na observação direta, registra-se algum fenômeno de trânsito, sem afeta-lo (BRASIL, 2006).

De acordo com o Manual de Estudo de Tráfego (2006), as principais pesquisas empregadas, são:

- Contagens Volumétricas: têm o intuito de determinar a quantidade, o sentido e a composição de veículos que circulam em uma determinada região. A partir desses dados, é possível avaliar as causas de congestionamento ou de elevados índices de acidentes, dimensionar pavimentos, realizar projetos de canalização do tráfego, entre outros.
- Pesquisa de Origem e Destino: têm como objetivo identificar as origens e os destinos das viagens realizadas pelos veículos. Com essas informações, pode-se identificar desvios de tráfego devido a alterações do sistema viário, determinar as cargas dos veículos transportadas, estimar taxas de

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



crescimento, determinar custo de operações e custos de manutenção para alguma eventual obra no sistema viário.

- Pesquisa de Velocidade Pontual: permite determinar a velocidade do veículo no instante que ele passa por uma determinada seção da via. Esse tipo de pesquisa permite comparar as velocidades reais e as ideias para relacionar com o número de acidentes, determinar velocidade de segurança nas aproximações de interseções, determinação de superelevação, curvatura,
- Pesquisa de Velocidade e Retardamento: têm o objetivo de medir a velocidade e os retardamentos de um fluxo de veículos. Com isso, é possível identificar a facilidade ou dificuldade de percorrer determinado trecho.
- Pesquisa de Ocupação de Veículos: têm o intuito de conhecer o número de pessoas transportadas em média pelos veículos. Com essa pesquisa, é possível reduzir o grau de congestionamento, avaliar a eficiência de transportes coletivos e etc.
- Pesagem de Veículos: têm como objetivo conhecer a carga por eixo dos veículos de cargas que solicitam a estrutura. Usado para efeito de estatística, fiscalização, controle, avaliação e dimensionamento do pavimento.

### 4.3.1 Contagem Volumétrica

A contagem volumétrica é um tipo de pesquisa que pode ser empregada para determinar a composição do fluxo de veículos, em um determinado trecho de via, emuma determinada unidade de tempo. Com essas informações, pode-se determinar o nível de serviço de uma via, avaliar as principais causas de congestionamento ou acidentes, dimensionamento de pavimentos ou no projeto de canalização de dispositivos de tráfego (BRASIL, 2006).

Esse tipo de pesquisa pode ser realizado em interseções e em trechos entre interseções. No primeiro caso, tem como objetivo determinar o volume de veículos das vias que se cruzam e dos seus ramos de ligação. Já no segundo caso, temcomo intuito, determinar o fluxo de veículos de uma determinada via (BRASIL,2006).

Segundo o Manual de Estudos de Tráfego do DNIT (2006), as contagens volumétricas podem ser classificadas em: Contagens Globais, Contagens Direcionais e Contagens Classificatórias.

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



- a) Contagens Globais: são usadas para o cálculo de volumes diários, preparaçãode mapas de fluxos e determinação de tendência do tráfego. Nesse tipo de contagem, é registrado o número de veículos que passam por um trecho de determinada via, classificando-os de acordo com sua classe, independentementedo seu sentido.
- b) Contagens Direcionais: são usadas para cálculos de capacidade, determinação de intervalos de sinais, justificação de controles de trânsito, estudos de acidentes, entre outros motivos. Nas contagens direcionais, é feito o registro do número de veículos por sentido da via.
- c) Contagens Classificatórias: podem ser usados para o dimensionamento estrutural, projeto geométrico de rodovias e interseções, cálculo de capacidade e etc. São registrados os volumes de diferentes tipos de veículos.

Após definida a finalidade da pesquisa, a metodologia à ser adotada é realizada. Nesta etapa, decisões quanto aos dias da semana e quanto aos períodos do dia são tomadas. De acordo com o Manual de Estudos de Tráfego (2006), as pesquisas devem ser realizadas pelo menos durante três dias, incluindo o pico horário semanal, excluindo os dias que tem problemas relacionados ao tráfego de fim- desemana ou feriados.

Por outro lado, a falta de recursos é uma justificativa aceitável para a realização da pesquisa em períodos diferentes aos recomendados anteriormente. Neste caso, as pesquisas devem abranger os momentos que a via está sob solicitação máxima (horas de pico). A partir da utilização de conhecimentos a respeito sobre flutuações de fluxos, os dados podem ser expandidos, com a ressalva da ocorrência de erros, que na grande parte dos casos estão dentro dos limites aceitáveis (BRASIL, 2006).

Conforme o Manual de Estudos de Tráfego do DNIT (2006), as contagens devem ser divididas em intervalos de 15 minutos, com objetivo de mostrar a variaçãodentro da hora de pico.

### 4.3.2 Métodos de Contagem

Segundo o Manual de Estudo de Tráfego (2006), as contagens volumétricas podem ser realizadas de forma manual, automática ou videoteipe:

a) Contagem Manual: pode ser usada para classificação de veículos, análise de movimentos em

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



interseções e contagens em rodovias com muitas faixas. São feitas por pesquisadores providos de fichas e contadores manuais eletrônicos. Este equipamento grava os dados em sua memória interna que podem sertransferidos para algum computador posteriormente. Na falta desse aparelho, a contagem manual utilizando uma planilha, tipificando os veículos dentro do intervalo de tempo escolhido.

- b) Contagem Automática: são realizados com equipamentos em que os veículossão detectados através de tubos pneumáticos ou dispositivos magnéticos, sonoros, radar, célula fotoelétrica e etc. Permite um registro permanente dos volumes, porque são acoplados a computadores. O elevado custo e a exposição a roubos podem ser identificados como desvantagem do método.
- C) Videoteipe: neste método, utiliza-se de câmeras de vídeo para realizar a filmagem e obter a contagem volumétrica. Como vantagem pode-se destacar a utilização de apenas um observador, a maior confiança dos dados pelo fato de poder comprovar e a forma de trabalho mais confortável.

### 4.3.3 Classes de Veículos

A frota de veículos que circula nas rodovias apresenta grande variabilidade. Com isso, é comum selecionar classes de veículos representativos que servirão como base para estabelecer os controles do projeto de rodovias e suas interseções (BRASIL, 2006)

De acordo com o Manual de Projeto de Interseções do DNIT (2005), os veículos são classificados em cinco categorias:

- VP Veículos Leves: automóveis, minivans, vans, utilitários, pick-ups e similares.
- CO Veículos Comerciais Rígidos, não articulados: caminhões, e ônibus convencionais, normalmente de dois eixos e quatro
  a seis rodas.
- O Veículos Comerciais Rígidos de Maiores Dimensões: ônibus urbanos longos, ônibus de longo percurso e de turismo, caminhões longos (3 eixos). Possuem dimensões superior ao dos veículos CO básico.
- SR Veículos Comerciais Articulados: possuem uma unidade tratora simples e um semirreboque.
- RE Veículos Comerciais com Reboque: possuem uma unidade tratora simples, um

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



semirreboque e um reboque (conhecidos como bitrem).

Em estudos de capacidade, é comum utilizar a Unidade de Carro de Passeio (UCP) para transformar determinado tipo de veículo em número equivalente de carros de passeio, os quais produzem o mesmo efeito na capacidade da rodovia. O Manual de Estudos de Tráfego (2006) utiliza uma tabela de equivalência de veículos motorizados, bicicletas e veículos não classificados, em carros de passeio, transformando um volume de veículo de tráfego misto em UCP.

A Figura 3 apresenta os fatores de equivalência em carros de passeio para cada tipo de veículo. As siglas VP, CO, SR, RE são as mesmas citadas anteriormente, já a sigla "M" é para designar motos, "B" para bicicletas e "SI" para veículos não classificados.

Figura 3 – Tabela de Tipos de Veículos.

Tipo de Veículo	VP	СО	SR/RE	M	В	SI
Fator de Equivalência	1,0	1,5	2,0	1,0	0,5	1,1

É possível, também, que o volume seja representado pela soma dos veículos, independentemente de sua classe. Neste caso, o volume é expresso em "Unidade de Tráfego Misto", abreviado pela sigla UTM (BRASIL, 2006).

### 4.3.4 Volume de Tráfego

### 4.3.4.1 Volume Médio Diário

O Volume de Tráfego pode ser definido como o número de veículos que passa por determinada seção da via ou de uma faixa, durante uma unidade de tempo. Paraa representação dos serviços prestados pela via, é comum utilizar a média dos volumes de veículos que circulam em um período de 24 horas, designado porVolume Médio Diário (VMD). A partir desses dados, é possível definir a necessidade de uma nova via ou melhorias nas existentes, estimar os benefícios esperados de uma obra viária, prever as receitas em postos de pedágios, entre outros (BRASIL, 2006). O Manual de Estudo de Tráfego do DNIT (2006), por sua vez, apresenta o VMD das seguintes formas:

• Volume Médio Diário Anual (VMDa): número de veículos circulando em um ano dividido

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



por 365.

- Volume Médio Diário Mensal (VMDm): número de veículos circulando em um mês dividido pelo número de dias do mês estudado. Deve ser acompanhado pelo nome do mês referente.
- Volume Médio Diário Semanal (VMDs): número de veículos circulando em um uma semana dividido por 7. Deve ser acompanhado pelo nome do mês referente.
- Volume Médio Diário em um Dia de Semana (VMDd): número de veículos circulando em um dia de semana. Deve ser acompanhado pelo dia da semana e o nome do mês referente.

As análises devem ser feitas utilizando o VMDa (ou simplesmente VMD). Os outros Volumes Médios Diários são utilizados como amostras para serem ajustadase expandidas para a determinação do VMD (BRASIL, 2006).

### 4.3.4.2 Volume Horário

O Volume Horário pode ser conceituado como o número total de veículos trafegando em uma determinada hora. Utiliza-se desse conceito para realizar o dimensionamento dos detalhes geométricos das vias e interseções, determinação deníveis de serviços, planejamento da operação da via, sinalização, e regulamentação de trânsito (BRASIL, 2006).

Em condições ideais, o projeto de uma interseção ou de uma rodovia deveria atender à máxima demanda horária prevista para o ano de projeto (décimo ano apósa conclusão das obras). Neste caso, o empreendimento não ficaria congestionado em nenhuma hora do ano, tornando-o superdimensionado nas demais horas, consequentemente, antieconômico (BRASIL, 2005).

Devido a isso, no dimensionamento geométrico deve-se prever certo número de horas congestionadas para adoção do Volume Horário de Projeto (VHP). Desse modo, no Brasil, usualmente, tem-se utilizado o volume da 50º Hora mais solicitada da via, dentre as horas de um período de um ano. Em outros países é usado o valor da 30º Hora (BRASIL, 2006).

Contudo, poucos são os locais que dispõem de contagens volumétricas durante todo o ano para determinar o Volume Horário de Projeto. Portanto, em interseções, são feitas contagens em dias limitados, realizando posteriormente, a expansão e ajustamento das contagens feitas para estimar o

VMD, e assim, determinar o VHP (BRASIL, 2006).

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 4.3.4.3 Expansão Diária

A expansão horária deve ser feita caso a pesquisa não tenha sido realizada durante as 24 horas diária recomendada pelo Manual de Estudo de Tráfego do DNIT(2006). Para isso, deve-se calcular um fator de expansão diária dado pela Equação a seguir:

$$f_{\rm Pd} = \frac{VP_{24}}{VHP}$$

Onde:

- fPd Fator de expansão diária
- VP24 Volume de carros de passeio durante as 24 horas do dia
- VHP- Volume de carros de passeio durante as "h" horas de pesquisa

### 4.3.4.4 Fator Horário de Pico (FHP)

O fluxo de veículos apresenta como uma das principais características suavariação generalizada durante a hora, o dia, a semana, o mês e o ano. E para medir o grau de uniformidade do fluxo durante a hora de pico, utiliza-se do Fator Horáriode Pico (BRASIL, 2006). Este parâmetro pode ser determinado pela Equação abaixo:

$$\mathrm{F}\mathit{HP} = \frac{\mathit{Vhp}}{\mathit{4V}_{15\mathrm{max}}}$$

Onde:

- VHP Volume da Hora de Pico
- V15máx Volume do período de quinze minutos com maior fluxo dentro da hora de pico.

O FHP pode variar entre 0,25 (fluxo concentrado em um dos períodos de 15 minutos) e 1,00 (fluxo totalmente uniforme), casos extremos com baixas probabilidades de ocorrência. Em áreas urbanas os valores estão, geralmente, entre 0,80 e 0,98, dos quais, valores acima de 0,95 indicam grandes volumes de tráfego (BRASIL, 2006).

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 4.4 PROJEÇÃO DE TRÁFEGO

A projeção dos volumes de tráfego tem como objetivo fornecer elementos para aproposição de novos dispositivos. Este, por sua vez, deve proporcionar um nível de serviço adequado durante sua vida útil, neste caso, considera-se 10 anos a partir do ano de abertura ao tráfego (BRASIL, 2006).

De acordo com o Manual de Estudo de Tráfego (2006), a projeção do tráfego pode ser feita a partir de uma série de dados históricas, adotando, portanto, a funçãoque mais se aproxima, entre elas, cita- se: curvas representando uma progressão aritmética, uma progressão exponencial e curvas do tipo logístico. Usualmente, utiliza-se para períodos curtos ou de média duração a variação exponencial, que pode ser representada pela equação abaixo:

$$V_n = V_0(1+a)^n$$

#### Onde:

- Vn Volume de tráfego no ano "n";
- Vn Volume de tráfego no ano base;
- a − Taxa de crescimento anual;
- n Ano "n".

Caso não se tenha informações a respeito de informações de variáveis socioeconômicas, adota-se uma taxa de crescimento de 3% ao ano, próxima da taxade crescimento econômico do país, resultando em uma função exponencial (BRASIL, 2006).

### 4.5 ELEMENTOS DO PROJETO GEOMÉTRICO

### 4.5.1 Veículo de Projeto

Os veículos de projetos são aqueles, cujas características (peso e dimensões) servirão de bases para estabelecer os controles do projeto de rodovias e suas interseções, por exemplo, largura da faixa de rolamento, distância de visibilidade,raio de giro, entre outros. Em virtude disso, é importante que sejam

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



verificados todosos tipos de veículos que solicitam a via, separando-os em classe e escolhendo aquele com maior representatividade, que em dimensões e limitações de manobra, excedam a maioria dos de sua classe (BRASIL, 2010).

Fazer o projeto geométrico para um determinado veículo de projeto significa que os veículos com dimensões iguais ou menores terão condições de realizar manobrasde forma igual ou mais favorável a ele. Por outro lado, isso não significa que os veículos com características mais desfavoráveis não possam trafegar na rodovia, apenas, que em algumas situações, as condições serão menos favoráveis dos que as mínimas estabelecidas (BRASIL, 2010).

A escolha do veículo de projeto deve levar em consideração a composição do tráfego atual, obtida através de contagens volumétricas, e do tráfego futuro, feito através de projeções que consideram o desenvolvimento do local (BRASIL, 2010).

A Figura 4 apresenta as principais dimensões básicas dos possíveis Veículos de Projetos de acordo com o Manual de Projetos de Interseções (2005).

Figura 4 – Dimensões Básicas dos Possíveis Veículos.

Designação do Veículo Característica	Veículos Leves (VP)	Caminhões e ônibus convencion ais (CO)	Caminhões e ônibus longos (O)	Semi - reboques (SR)	Reboques (RE)
Largura total	2,1	2,6	2,6	2,6	2,6
Comprimento total	5,8	9,1	12,2	16,8	19,8
Raio min. da roda externa dianteira	7,3	12,8	12,8	13,7	13,7
Raio min. da roda interna traseira	4,7	8,7	7,1	6,0	6,9

### 4.5.2 Velocidade Diretriz

A velocidade diretriz pode ser definida como a maior velocidade com que pode ser percorrido determinado trecho viário com segurança e conforto, quando submetido às limitações impostas pelas características geométricas. Além disso, é a velocidade usada no projeto geométrico de uma via ou uma

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



interseção para determinar algumas características, por exemplo: curvatura, superelevação e distância de visibilidade (BRASIL, 2010).

A velocidade a ser adotada no projeto deve ser a maior possível, desde que atenda ao grau de segurança, a mobilidade e eficiência, respeitando as condiçõesdo meio ambiente, econômicas e estéticas, e os impactos sociais e políticos do local em estudo. Dentre os fatores que afetam diretamente na velocidade do veículo, cita- se: as características técnicas da rodovia, o atrito lateral, o volume e a composição do tráfego, condições do tempo, limitações legais e as impostas pelos dispositivos de controle de tráfego, além da habilidade do motorista e qualidade do veículo (BRASIL, 2010).

#### 4.5.3 Distância de Visibilidade

A distância de visibilidade corresponde ao padrão de visibilidade necessário, para que os motoristas tenham tempo hábil para tomar decisões, mantendo sua segurança. Entre elas, são consideradas no projeto as distâncias de visibilidade de parada, as de tomadas de decisão, as de ultrapassagem e aquelas a serem respeitadas nas interseções (BRASIL, 2010).

As interseções com mais de 02 (dois) ramos, precisam apresentar maiores distâncias de visibilidade, afim de possibilitar aos usuários (condutores e pedestres) identificar os perigos de conflitos e realizar as manobras necessárias. Caso não seja possível incorporar as distâncias adequadas, as velocidades devem ser reduzidas através da distância de visibilidade disponível ou de algum outro tipo de controle no cruzamento (BRASIL, 2005).

### 4.5.4 Faixa de Rolamento

Para obter a largura da faixa de rolamento da via ou interseção, deve-se adicionar a largura de uma faixa de segurança à largura do veículo de projeto. Esta medida depende da velocidade diretriz, da categoria da via e do nível de confortoque se deseja proporcionar. Em geral, as larguras das faixas estão entre 2,70 a3,60 metros (BRASIL, 2010)

Outro fator preponderante para determinação da largura da faixa de rolamento está relacionado com a necessidade de obter uniformidade dos trechos viários que antecedem ou sucedem o local em questão (BRASIL, 2010).

José Zito de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### 5. METODOLOGIA

### 5.1. ATIVIDADES BÁSICA

Foram consideradas atividades básicas e de certa forma, mesmo, prévias, para o desenvolvimento dos Estudos de Tráfego:

- A realização de visitas técnicas de reconhecimento local;
- Contagem Classificada de Veículos (CCV);

#### 5.2. VISITAS TÉCNICAS DE RECONHECIMENTO LOCAL

Tratam-se de visitas do corpo técnico responsável pela elaboração dos Estudos de Tráfego, com repetição de percursos, ao longo de todo o segmento a ser concedido, incluindo a vistoria das condições físicas e operacionais, além das pistas centrais, nas vias laterais e nos dispositivos de interseção, com especial foco nas áreas de travessias urbanas de intensa ocupação lindeira. Essa atividade contribuiu para a agilização e preparação de todas as demais atividades a serem desenvolvidas, mas especialmente para a identificação dos trechos homogêneos (TH) de tráfego, assim como para a seleção de locais de contagem de tráfego e locais seguros para a realização de entrevistas com usuários. As visitas de reconhecimento não se limitaram à fase inicial ou prévia dos trabalhos, mas se repetiram ao longo de seu desenvolvimento.

### 5.3. CONTAGEM CLASSIFICADA DE VEÍCULOS (CCV)

As Contagens Volumétricas de Veículos visam determinar a quantidade, o sentido e a composição do fluxo de veículos que passam por um ou vários pontos selecionados do sistema viário, numa determinada unidade de tempo. Essas informações serão usadas na análise de capacidade, no dimensionamento do pavimento, nas análises de viabilidade de implantação das praças de pedágio bem como caracterizar o perfil da rodovia. Existem dois locais básicos para realização das contagens: nos trechos entre interseções e nas interseções. As contagens entre interseções têm como objetivo identificar os fluxos de uma determinada via e as contagens em interseções levantar fluxos das vias que se interceptam e dos seus ramos de ligação. No presente estudo realizou-se a contagem entre interseções. Neste estudo, aplica-se a metodologia preconizada pelo manual de estudos de tráfego do

José Zio de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



DNIT, a qual utiliza pesquisadores, portando contadores manuais; registrando todos os veículos que trafegaram na via/postos de forma ininterrupta.

O tipo de pesquisa utilizada - Contagens Classificadas de Veículos (CCV) – realizadas no período de 06hrs até 20hrs em 3 dias. No que diz respeito ao número e localização dos pontos é importante frisar que são definidos com o intuito de garantir a obtenção de um conjunto de informações que permita a melhor caracterização possível do perfil volumétrico e comportamental do tráfego e das viagens que ora são realizadas no trecho em questão. As contagens de veículos ocorreram de forma direcional, isto é, considerando os movimentos das seções principais. A contabilização do fluxo foi segmentada em intervalos de 15 em 15 minutos.

No que diz respeito a classificação dos veículos durante as contagens, estes foram classificados de modo que oferecessem subsídio para posterior obtenção do número N. Deste modo, foram considerados além do automóvel de passeio (incluem-se utilitários de dois eixos não comercial) e motocicletas, a classificação de veículos pesados/comerciais é realizada por eixos segundo as classes apresentadas na Figura 5.

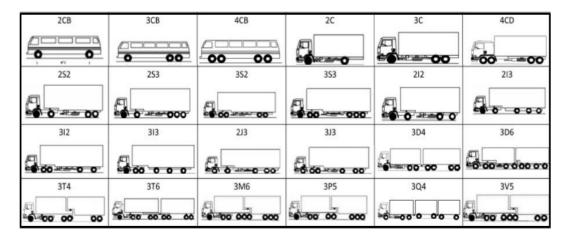


Figura 5- Classificação de Veículos Utilizado na Pesquisa.

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



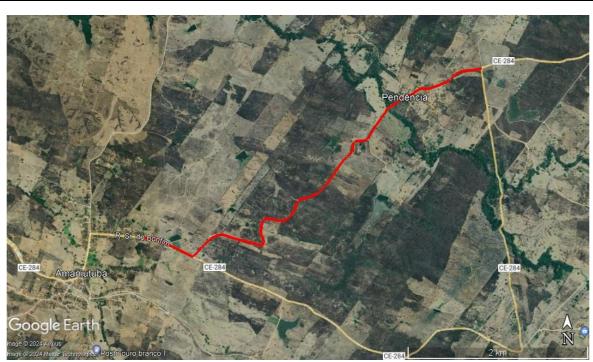


Figura 6 - Ponto de Localização de Estudo.

A Tabela 1 detalha os locais de referência para cada ponto de pesquisa.

Tabela 1 - Dos Pontos, Localização e Datas da Pesquisa.

PONTO DE PESQUISA	LOCALIZAÇÃO DE REFERÊNCIA
PONTO 1	SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM
PONTO 2	PRISCO BEZERRA

### 5.4 CONTAGEM VOLUMÉTRICA DIRECIONAL

Para ser feita a contagem volumétrica direcional, foi necessário fazer uma análise qualitativa do fluxo de veículos que passavam pela interseção em estudo, definindo quais seriam os dias mais representativos. De acordo com o DER/CE as contagens volumétrica direcional devem ser realizadas no período de 6h/20h e as anotações devem apresentar os resultados acumulados para cada tipo de veículo e para cada intervalo de 15 min. Segue abaixo as fotos quando foram feitas as contagens.

José Zifo de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



5.5 ELABORAÇÃO DA PLANILHA
Para auxiliar na contagem volumétrica direcional, uma planilha foi criada no <i>softwareMicrosoft Excel</i> . A planilha, ilustrada na Figura 8, apresenta os principais tipos de veículos encontrados no tráfego da região e encontra-se dividida em intervalos de 15 minutos, seguindo a recomendação do Manual de Estudos de Tráfego do DNIT (2006).

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



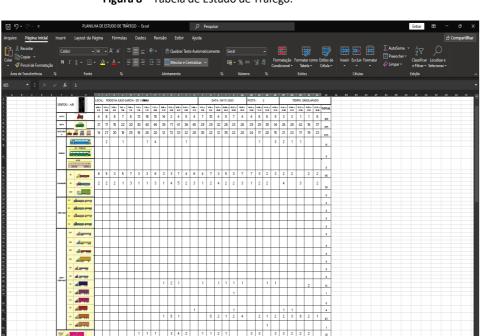


Figura 8 – Tabela de Estudo de Tráfego.

### 6. CARACTERIZAÇÃO DO TRÁFEGO LOCAL

Para caracterização foram feitos contagem manual dos veículos que trafegam pela via, estimado o volume de tráfego e a variação de tráfego na via para determinar as condições das vias. Para caracterizar o tráfego local, é necessário avaliar alguns aspectos do trânsito como: a análise da densidade, velocidade e volume de tráfego.

### 7. CLASSIFICAÇÃO DO NÍVEL DE TRÁFEGO

A análise da capacidade e do nível de serviço em rodovias é um assunto muito recorrente em projetos de engenharia de tráfego. Internacionalmente, o método mais utilizado para isso é o trazido pelo Highway Capacity Manual (HCM). O HCM é desenvolvido pelo Transportation Research Board (TRB), nos Estados Unidos. Nível de serviço é uma quantificação estratificada de medição de performance que representa a qualidade do serviço. Ele é influenciado por vários fatores como, por exemplo, o volume e a velocidade. O nível de serviço fornece uma medida de conforto do usuário e a

liberdade de manobras ao utilizar a rodovia. Ele é designado por LOS, do inglês Level Of Service. Os

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



níveis de serviço definidos pelo HCM são 6: A, B, C, D, E F. O limite entre os níveis de serviço E F corresponde ao valor da capacidade da rodovia Apesar do nível de serviço ser uma medida qualitativa, ele está associado a fatores de desempenho da via, podendo ainda ser feita uma relação aproximada com o fator demanda (volume) e capacidade (V/C).

A seguir são apresentadas as características de cada nível de serviço, que são ilustrados na Figura

11.

- Nível de serviço A: Corresponde a uma situação de fluidez do tráfego, com baixo fluxo de tráfego e velocidades altas, somente limitadas pelas condições físicas da via. Os condutores não se veem forçados a manter determinada velocidade por causa de outros veículos.
- **Nível de serviço B**: Corresponde a uma situação estável, em que não se produzem mudanças bruscas na velocidade, ainda que esta começa a ser condicionada por outros veículos. Os condutores podem manter velocidades razoáveis e em geral escolhem a faixa de tráfego por onde circulam. Os limites inferiores de velocidade e fluxo que definem este nível são análogos aos normalmente utilizados para o dimensionamento de vias rurais. A relação V/C se situa entre 0,35 e 0,5.
- Nível de serviço C: Corresponde a uma circulação estável, mas a velocidade e a manobrabilidade estão consideravelmente condicionadas pelo resto do tráfego. As ultrapassagens e a troca de faixa são mais difíceis, mas as condições de circulação são ainda toleráveis. Os limites inferiores de velocidade e fluxo são análogos aos normalmente utilizados para o dimensionamento de vias urbanas. A relação V/C se situa entre 0,5 e 0,75.
- **Nível de serviço D:** Corresponde a uma situação que começa a ser instável, quer dizer, em que se produzem trocas bruscas e imprevistas na velocidade e a manobrabilidade dos condutores está muito restringida pelo resto do tráfego. Nesta situação, aumentos pequenos no fluxo obrigam a trocas importantes na velocidade. Ainda que a situação não seja cômoda, pode ser tolerada durante períodos não muito longos. A relação V/C situa-se entre 0,5 e 0,9.
  - Nível de serviço E: Supõe que o tráfego é próximo da capacidade da via e as velocidades são

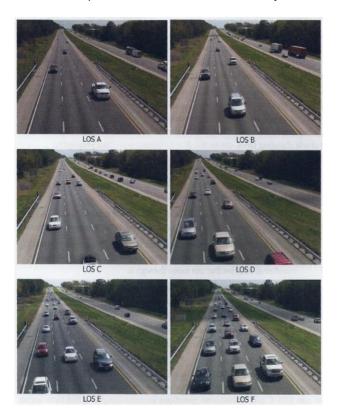
baixas. As paradas são frequentes, sendo instáveis e forçadas as condições de circulação. A relação V/C atinge o valor 1.

José Zito de Mucêdo Bisneto Eugenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



• Nível de serviço F: O nível F corresponde à situação de congestionamento, quando a demanda excede a capacidade da rodovia. A circulação é muito forçada, com velocidades muito baixas e formação de filas.

Figura 9 - Situações em uma Rodovia Respectivas aos Diferentes Níveis de Serviço do HCM.



O HCM modela o fluxo do tráfego com base em condições básicas de tráfego, que são próximas a condiçõesideais de tráfego. Contudo, as rodovias podem não apresentar estas mesmas condições, apresentando as suas condições prevalecentes, mais restritivas do que as condições ideais. A aplicação do método para as condições prevalecentes de uma rodovia se dá pela transformação da capacidade e da demanda por meio de alguns parâmetros.

As condições básicas do HCM definem a capacidade das rodovias em relação às suas características físicas,como por exemplo largura de faixas, largura de acostamento e tipo de divisor

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



central, e pelas condições dotráfego no local, como por exemplo pelas classes de veículos e pela velocidade.

### 7.1 RODOVIAS DE DUAS FAIXAS COM SENTIDOS DE TRÁFEGO CONTRÁRIOS (PISTA SIMPLES)

Rodovias de duas faixas com sentidos de tráfego contrários são conhecidas também por "rodovias de pista simples". São rodovias não divididas, com duas faixas, cada uma usada pelo tráfego em uma direção. Estas rodovias são caracterizadas por haver manobras de ultrapassagem utilizando a faixa de tráfego contrário. As manobras são limitadas pela existência de brechas na corrente de tráfego oposta e, também, pela avaliação de distância suficiente e segura para ultrapassagem. Pelo acréscimo do fluxo de tráfego, as oportunidades de ultrapassagem diminuem. Então acontece a formação de pelotões na corrente de tráfego, com veículos em comboio. O HCM utiliza uma classificação específica para as rodovias de duas faixas com sentidos de tráfego contrários. A classe da rodovia determina como é avaliado o seu nível de serviço.

#### Classe I

Expectativa de velocidade relativamente alta; principais rotas entre cidades; arteriais primárias conectando geradores de tráfego; Rotas de uso diário; Ligações primárias federais e estaduais; Viagens de longa distância.

### Classe II

Sem expectativa de viajar em alta velocidade; Acessos para rodovias de classe I; Rotas turísticas e recreacionais; passam por terreno acidentado; Viagens curtas, porções iniciais ou finais de viagens longas.

### Classe III

Servem áreas de desenvolvimento moderado, Segmentos de rodovias classe I ou II que atravessam pequenas cidades ou áreas recreacionais; O tráfego local se mistura com o tráfego de passagem, com alta densidade de pontos de acesso; Segmentos longos que atravessam áreas recreacionais espalhadas;

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

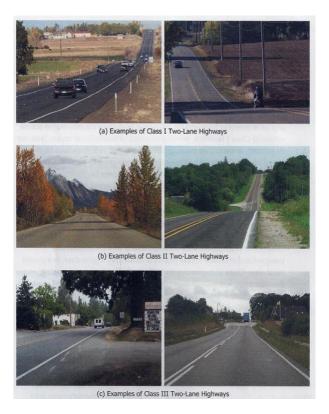


Muitas vezes com redução do limite de velocidade. A Figura a seguir ilustra dois exemplos de cada classe, trazidos no HCM 2010.

### Classe IV

São rodovia de pista simples, as quais podem ser subdivididas em estradas Classe IVA (veículos, bidirecionais) e estradas Classe IVB (VMD < 50 veículos, bidirecionais).

Figura 10 - Exemplos de Rodovias de Duas Faixas com Sentidos de Tráfego Contrários.



O HCM traz ainda a seguinte consideração sobre a definição da classe de uma rodovia de pista simples: "O principal determinante para a classificação de uma instalação (facility) é a expectativa do motorista, que pode não estar de acordo com a sua classificação funcional geral". Ressalta-se, ainda, que a caracterização de classe pode variar ao longo de uma mesma rodovia, portanto, recomenda-se segregar a rodovia em estudo em trechos homogêneos para identificar as classes distintas. O HCM modela as condições básicas através de curvas que relacionam a velocidade média de viagem - ATS

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



(Average Travel Speed) e a porcentagem de tempo trafegando em pelotão - PTSF (Percent Time-Spent- Following) com a taxa de fluxo na direção da análise. As condições básicas para rodovias de pista simples são as seguintes: Largura da faixa ≥12 ft (≈ 3,66 m); Largura do acostamento ≥6 ft (≈ 1,83 m); Ausência de proibição de ultrapassagem; somente carros de passeio; Terreno em nível (relevo plano); sem impedimentos no fluxo de tráfego. Segundo o HCM 2010, a capacidade para rodovias de pista simples nas condições básicas é: 1.700 veíc. /h por direção; Não excede 3200 veíc./h em ambas as direções em trechos longos; Não excede de 3.200 a 3.400 veíc./h em ambas as direções em trechos curtos (túneis ou pontes). A Figura 11 a seguir apresenta descrições para a qualidade do fluxo do tráfego nos diferentes níveis de serviço para as classes de rodovias de pista simples.

**Figura 11** - Descrições de Qualidade do Fluxo do Tráfego nos Diferentes Níveis de Serviço Para as 4 Classes de Rodovias de Pista Simples.



Os parâmetros utilizados para avaliar o Nível de Serviço de uma rodovia de duas faixas (pista simples) são:

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 12 - Parâmetros Para Avaliação do Nível de Serviço

ATS	Average Travel Speed: Velocidade Média de Viagem  Mede a mobilidade em uma rodovia de duas faixas.  Definido como a extensão do segmento dividido pelo tempo médio necessário para os veículos atravessá-lo.
PTSF	Percent Time-Spent-Following: Percentual do Tempo Gasto Seguindo  Representa a liberdade de manobra e o conforto e conveniência da viagem.  É a porcentagem média de tempo que os veículos devem viajar em pelotões, atrás de veículos mais lentos, devido a inabilidade de ultrapassá-los.  Pela dificuldade de se medir em campo, uma medida alternativa é a porcentagem de veículos viajando com intervalos menores de 3,0s em um local representativo dentro do segmento rodoviário.
PFFS	Percent of Free-Flow Speed: Percentual da Velocidade de Fluxo Livre  Representa a habilidade dos veículos viajarem próximos ou na velocidade regulamentada.

Conforme a função de cada classe de rodovia de pista simples, diferentes aspectos são tomados como importantes para o seu nível de serviço. A Tabela a seguir resume a aplicação das três medidas para a determinação dos níveis de serviço para as diferentes classes.

Figura 13 - Parâmetros Utilizados Para a Determinação do Nível de Serviço Para as Diferentes Classes de Rodovias de Pista simples.

Classe da rodovia	Critérios	Medidas utilizadas
Classe I	velocidade e conforto	ATS e PTSF
Classe II	conforto	PTSF
Classe III	velocidade próxima da velocidade limite	PFFS

A tabela a seguir extraída do HCM apresenta a determinação do nível de serviço a partir dos valores calculados.

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Figura 14 - Limites para Determinação do Nível de Serviço em Rodovias de Pista Simples.

Section 2	Class I H	ighways	Class II Highways	Class III Highways
LOS	ATS (mi/h)	PTSF (%)	PTSF (%)	PFFS (%)
A	>55	≤35	≤40	>91.7
В	>50-55	>35-50	>40-55	>83.3-91.7
C	>45-50	>50-65	>55-70	>75.0-83.3
D	>40-45	>65-80	>70-85	>66.7-75.0
E	≤40	>80	>85	≤66.7

### 8. VOLUMES DE TRÁFEGO

A seguir são apresentados os resultados das contagens realizadas nos principais postos de contagem. Antesé importante citar que os valores estão apresentados veículos/hora (vph).

A metodologia adotada utilizou o intervalo de 15 em 15 minutos com contagem manual nos sentidos IDA/VOLTA (A e B) em virtude da circulação de veículos no ponto de amostragem. Após a contagem manual foi necessário realizar a conversão das diversas categorias de veículos (ônibus, caminhões, motos, e os demais.), para unidades de automóveis de dois eixos e rodagem simples (veículos de passeio) para a realização dos cálculos. Esta conversão está descrita na Tabela 2.

Tabela 2 - Conversão de Categorias de Veículos Para Unidades de Automóveis.

Tipo de veículo	Fator multiplicador
Automóveis, caminhonetes, vans	1
Caminhões leves, micro ônibus	1,05
Caminhões médios	1,1
Caminhões pesados, ônibus	1,15
Motos, bicicletas	0,5

José Zip de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



O local da medição do volume de tráfego foi realizado na Intercessão entre a (ponto 1), pois conforme os estudos a PRISCO BEZERRA (ponto 2) praticamente se equivalem, com valores próximos de veículos que entram e saem da cidade, tornando-se um ponto neutro. As tabelas a seguir demonstram as contagens volumétricas realizadas nos dias 08,09 e 10 de novembro de 2023, em uma segunda, terça, quarta, quinta, sexta, segunda e terça-feira. Foram realizadas contagens nos sentidos A e B; das 06:00 às 20:00 horas.

Durante a amostragem em campo, para contagem do número de veículos, o fluxo de veículos nos sentidos A e B, foram similares, demonstrando que não há diferença significativa entre os sentidos de tráfego, exceção feita para alguns picos de aumento de tráfego em função da unidade fabril alocada na localidade.

#### 9. RESULTADOS

### 9.1 CONTAGEM DE VEÍCULOS

As Tabelas em ANEXO I apresentam o número de veículos contabilizados na contagem veicular. Como as contagens foram realizadas durante sete dias, os valores apresentados foram obtidos a partir da média aritmética, em cada movimento e para os diferentes intervalos.

A Tabela 3 apresenta o número total de veículos contabilizados na tabela em anexo, após a realização da média aritmética do número total de veículos dos 3 dias de contagens.

Tabela 3 - Total de Veículos Por Dia.

DIA	1º	2º	3º
Total	160	179	175

### 9.2 FATOR DE HORÁRIO DE PICO (FHP)

De acordo com a equação do tópico 4.3.4.4, para a determinação do FHP. A determinação do volume da hora de pico é feita pela soma do número de veículos em todos os intervalos de 15 minutos analisados e analisa-se qual deles é o maior. A contagem realizada determinou a maior hora de pico

José Zilo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



nos 3 dias de pesquisa como sendo entre 7:15/7:30h às 8:15/8:30h. Nesta hora o volume de pico para veículos é de 64 até o horário de 8:30hrs. Para determinar V15max, foi observado em campo que o horário onde verificou-se o maior fluxo de veículos foi no horário caracterizado entre 08:15h e 08:30h portanto, observou-se que em nestes 1/4 do tempo dos 60 minutos avaliados, o fluxo de veículos amostrado foi de 18 (Tabela 4). Com isso, determina-se o FHP:

Tabela 4 - Volume dos Períodos de 15min.

Volumes dos Períodos de 15 Minutos						
7:15	7:15 7:30 14					
7:30	7:45	13				
7:45	7:45 8:00 11					
8:00	8:15	8				
8:15	<b>8:30</b>	<b>18</b>				

Tabela 5 - FHP.

Anel Viário (Horário de Pico 8h15min à 8h30min)

FHP =  $\frac{Vhp}{4V15 \text{ max}}$ 

 $FHP = 64 \\ 4*18$ 

000

FHP = 0.89

O valor do Fator Horário de Pico de 0,89 está dentro dos limites estimados para áreas urbanas (0,80 a 0,98).

### 9.3 DETERMINAÇÃO DO VOLUME MÉDIO DIÁRIO (VMD) ATUAL

Como a contabilização dos dados não foi feita para o período de 24 horas, foi necessário realizar a expansão dos dados referentes ao fluxo de cada movimento. Para isso, utilizou-se o <u>fator de expansão diária</u>, determinado a partir da razão entre o volume de carros de passeio, moto, ônibus e caminhões

durante 24 horas do dia e o volume durante as "h" horas contabilizadas, conforme apresentado na

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



1ª ETAPA

Equação do tópico 4.3.4.3. os dados referentes ao período de 24 horas foram obtidos no dia 09 de novembro de 2023. A Tabela 6 apresenta os dados para o cálculo do fator de expansão diária.

Tabela 6 – Fator de Expansão Diária.

Fator de Expansão Diária					
DIA 1º 2º 3º Total					
Total 14 horas	160	179	175	514	
Total 24 horas	165	184	180	529	

A partir dos dados apresentado na Tabela 6, pode-se calcular o fator de expansão diária:

$$fpd = \frac{V_{D}}{V_{HP}} = \frac{529}{514} = 1,03$$

### 9.4 DETERMINAÇÃO DO VOLUME MÉDIO DIÁRIO FUTURO

Por não apresentar dados referente ao crescimento da frota veicular a cidade, será usado uma taxa de 3%, recomendado pelo Manual deEstudo de Tráfego do DNIT (2006). Esse valor, será usado para a determinação do VMD do 10º ano após a abertura do tráfego.

Tem-se:

$$V_{10} = V_0(1+0.03)^{10}$$

A Tabela 7 apresenta os resultados do VMD futuro com base na fórmula acima.

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



1ª ETAPA

Tabela 7 – VDM.

Volume Diário Médio de Tráfego Projetado do VDM (3% ao ano)								
Ano	Moto	Automóveis	Ônibus	Caminhão	Caminhão Trucado	Caminhão Trator + Semi- Reboque	Caminhão Trator Trucado + Semi- Reboque	ROMEU E JULIETA (Caminhão Trucado + Reboque)
			2CB	2C	<b>3</b> C	212	3I3	3D4
2023	13	150	5	15	3	3	2	3
2024	13	155	5	15	3	3	2	3
2025	14	159	5	16	3	3	2	3
2026	14	164	5	16	3	3	2	3
2027	15	169	6	16	3	3	2	3
2028	15	174	6	16	3	3	2	3
2029	16	179	6	16	3	3	2	3
2030	16	184	6	16	3	3	2	3
2031	16	190	6	16	3	3	2	3
2032	17	196	7	16	3	3	2	3
2033	scotha i	DO VEICULO DE	PROJETO	16	3	3	2	3

Para a escolha do veículo de projeto, separou-os em 3 diferentes classes e determinou suas porcentagens referente ao total de veículos contabilizados na interseção. A Tabela 8 apresenta esses valores em porcentagem.

Tabela 8 – Valores em Porcentagem das Classes de Veículos.

Os veículos foram separados em: Veículos de Passeio (VP), Comercial Rígido Não Articulado (CO ou O) e Semirreboque e Reboque (SR ou RE), de acordo comas classes apresentadas na figura 17.

% dos Veículos						
VVP	VVP CCO/O SSR/RE					
88%	10%	2%				

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



### 9.6 VELOCIDADE DO TRÂNSITO LOCAL

### 9.6.1 Velocidade de Fluxo Livre

A velocidade de fluxo livre é a velocidade média de operação dos veículos de uma via, num dado período, ao utilizar a via sem tráfego na via própria, nas condições existentes de geometria e de controle de tráfego, num primeiro momento atribui-se o valor básico de velocidade de fluxo livre (BVFL) correspondente a velocidade permitida na via, de 70km/h. A VFL é determinar pela equação:

$$VFL = BVFL - f_{fa} - f_{A}$$

Onde:

VFL = Velocidade de fluxo livre (km/h);

BVFL = Valor básico da velocidade de fluxo livre (km/h);

Ffa= Fator de ajustamento de largura de faixa e acostamento (Tabela 5);

FA = Fator de ajustamento para o número de acesso;

O Anel Viário possui um tamanho de largura de 3,30 metros e 6,60 metros para cada faixa de circulação, com BVFL de 60km/h com acostamento em ambos os lados, com largura 0,80 metros e 0,80 metro de drenagem. Como o trecho monitorado para realização do estudo, possui acesso entre 2 vias de tráfego considerando ambos os lados, o valor de fA ficou estabelecido como 16km/h. Sendo assim como demonstram as Tabela 10 e 11.

Tabela 9 - Cálculo da Velocidade de Fluxo Livre.

Velocidade de Fluxo Livre
Anel Viário
VFL = BVFL - ffa - fA
VFL = 60 – 4,9 - 16
VFL= 39,10 km/h

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



DOC.: ESTUDO DE TRÁFEGO	Nō	007/2023	REV: 0

José Zito de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Tabala 40 Airetana esta da Languer da Faire a (ffa)

Largura da faixa (m)	·	justamento da Largura c Ição no Valor de V	, ,				
	Largura do Acostamento						
	≥0,0<0,6	≥0,6<1,2	≥1,2<1,8	≥1,8			
2,7<3,0	10,3	7,7	5,6	3,5			
≥3,0<3,3	8,5	5,9	3,8	1,7			
≥3,3<3,6	7,5	4,9	2,8	0,7			
≥3,6	6,8	4,2	2,1	0			

Tabela 11 - Ajustamento Pela Densidade de Acessos (fA).

Acesso por Km (ambos os lados)	Redução em VFL (Km/h)
0	0,0
6	4,0
12	8,0
18	12,0
>= 24	16,0

### 9.6.2 Fluxo de Tráfegos

A estimativa do Fluxo de Tráfegos no local é feita pelos ajustamentos nos fluxos de tráfego levando em conta três fatores: FHP (fator de hora de pico), fG (fator de greide), fyp (fator de veículos pesados), representados pela equação:

$$V_{p=\frac{v}{FHP\times f_{G}\times f_{VP}}}$$

Onde:

**Vp** = Volume horário nos 15 minutos mais carregados da hora de pico, em carros de passeio equivalentes (ucp/h);

V = Volume da hora de pico em tráfego misto (veic/h);

José Zilo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



FHP = Fator de hora de pico;

FG= Fator de ajustamento de greide (Tabela 12);

**fVP=** Fator de ajustamento de veículos pesados (Tabela 14).

### Fatores de Ajuste para Greides

Os fatores de ajuste para greides levam em consideração o impacto das rampas ascendentes tanto na velocidade média da corrente de tráfego (v) bem como na determinação da porcentagem de tempo que os veículos trafegam em pelotões (PTP). Deve-se notar que o impacto dos greides na determinação de v e de PTP é numericamente diferente. Dessa maneira, na Tabela 12 são apresentados os valores de FG, para diferentes faixas de fluxos equivalentes, enquanto que na Tabela 13 são fornecidos os valores de fpG.

Tabela 12 - Fator de Ajustamento de Greide.

Volume horário nos dois	Volume horário em um sentido	Tipo de	terreno
sentidos (ucp/h)	(ucp/h)	Plano	Ondulado
0-600	0-300	1	0,71
>600-1200	>300-600	1	0,93
>1200	>600	1	0,99

Tabela 13 - Fator de ajuste em função de greides (FG), para porcentagem de tempo em pelotões.

Volume horário nos dois	Volume horário em um sentido		terreno
sentidos (ucp/h)	(ucp/h)	Plano	Ondulado
0-600	0-300	1	0,77
>600-1200	>300-600	1	0,94
>1200	>600	1	1,00

José Zifé de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



#### Fatores de Ajuste para Veículos Pesados

A presença de veículos pesados na corrente de tráfego causa impactos na operação das rodovias, em função das maiores dimensões e desempenho inferior dos caminhões e ônibus, quando comparados aos automóveis. Para determinação do fluxo equivalente, deve-se ajustar o fluxo observado levando-se em conta a porcentagem de caminhões, ônibus e veículos recreacionais na corrente de tráfego e o impacto de cada tipo de veículo na velocidade média de operação e na porcentagem de tempo que os veículos trafegam em pelotões. São considerados então duas categorias de veículos:

- 1) caminhões e ônibus; e
- 2) veículos recreacionais.

O HCM considera que ônibus possuem características de dimensões e desempenho semelhantes aos caminhões, de forma que podem ser considerados como sendo caminhões. Assim, devem ser calculados os fatores de ajuste para veículos pesados fvp. O fator fvp é calculado a partir das porcentagens de veículos pesados e dos equivalentes veiculares dos respectivos tipos de veículos, utilizando a equação seguinte.

Tabela 14 - Fator de Ajustamento de Veículos Pesados.

	Tipo de Terre	eno	
Fator	Plano	Ondulado	Montanhoso
Ec (caminhões e ônibus)	1,5	2,5	4,5
Evr (veículos de recreio)	1,2	2	4

Como o tipo do terreno no local de amostragem é caracterizado por ser um terreno ONDULADO, o fG é determinado pelo valor de 0,71. Para cálculo do ajustamento de veículos pesados é necessário a determinação de algumas variáveis, como considera-se dois tipos de veículos pesados: Caminhões (C), que incluem ônibus, e veículos de recreio (VR), onde após a determinação dos valores de Ec e Evr, aplica-se a seguinte equação:

José Zio de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



1ª ETAPA

$$fvp = \frac{1}{1 + Pc(Ec - 1) + Pvr(Evr - 1)}$$

Onde:

**PC** = proporção de caminhões e ônibus na corrente de tráfego, em decimal; **PVR**= proporção de veículos de recreio na corrente de tráfego, em decimal; **EC**= equivalente de caminhões e ônibus, em carros de passeio;

EVR= equivalente de veículos de recreio, em carros de passeio.

Portanto, para o Anel Viário, temos:

$$Fvp = \frac{1}{1 + 0.12(2.5 - 1) + 0.88(2 - 1)}$$

$$fvp = 0.48.$$

Sendo assim, o volume horário nos 15 minutos mais carregados da hora de pico (8:15 à 8:30), encarros de passeio equivalentes (Vp) fica sendo:

$$V_{p=0,89\times0,71\times0,4} = 211,00 \text{ ucp/h} 8$$

9.6.3 Velocidade Média de Viagem

A velocidade média de viagem é um valor determinado através da equação:

$$VMV = VFL - 0,0125v_p - f_{up} \\$$

Onde:

**VMV** = Velocidade média de viagem para ambos os sentidos (km/h);

José Zito de Macêdo Bisneto Ésgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



VFL = Velocidade de fluxo livre obtida (km/h);

Vp= Volume horário nos 15 minutos mais carregados da hora de pico, em carros de passeio equivalentes (ucp/h);

fup= Fator de ajustamento para zonas de ultrapassagem proibida (Tabela 15).

Como o trecho LM – 698 é um trecho rural, logo então não possui zona de ultrapassagens proibidas no trecho monitorado, portanto o fator de ajustamento de zonas de ultrapassagem fica sendo como 0.

VMV = 39,10 - 0,0125(211,00) - 0 = 36,46 km/h

**Tabela 15 -** Fator de Ajustamento Para Zonas de Ultrapassagem Proibida.

Fluxo nos dois sentidos		Reduçã	o da velocidade ı	média de viagen	n (km/h)			
	Zonas de ultrapassagem proibida							
Vp (ucp/h)	0	20	40	60	80	100		
0	0	0	0	0	0	0		
200	0	1	2,3	3,8	4,2	5,6		
400	0	2,7	4,3	5,7	6,3	7,3		
600	0	2,5	3,8	4,9	5,5	6,2		
800	0	2,2	3,1	3,9	4,3	4,9		
1000	0	1,8	2,5	3,2	3,6	4,2		
1200	0	1,3	2	2,6	3	3,4		
1400	0	0,9	1,4	1,9	2,3	2,7		
1600	0	0,9	1,3	1,7	2,1	2,4		
1800	0	0,8	1,1	1,6	1,8	2,1		
2000	0	0,8	1	1,4	1,6	1,8		
2200	0	0,8	1	1,4	1,5	1,7		

José Zifo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 1ª ETAPA

2400	0	0,8	1	1,3	1,5	1,7
2600	0	0,8	1	1,3	1,4	1,6
2800	0	0,8	1	1,2	1,3	1,4
3000	0	0,8	0,9	1,1	1,1	1,3
3200	0	0,8	0,9	1	1	1,1

#### 9.6.4. Percentagem de Tempo Gasto Seguindo (PTGS)

O Percentual de Tempo Gasto Seguindo (PTGS) é um valor estimado a partir do valor básico de tempo gasto seguindo (BPTGS), seguindo a equação: (Tabela 16).

$$BPTGS = 100 \ (1 - e^{-0.000879 vp})$$

Tabela 16 - Cálculo do BPTGS Para PRISCO BEZERRA.

Estrada PRISCO BEZERRA
<b>BPTGS1</b> = $100 (1 - e^{-0.000879 \text{vp}})$
<b>BPTGS</b> = $100 (1 - e^{-0.000879(211,00)})$
<b>BPTGS</b> = 16,93% = 17%

A partir desse valor determina-se o PTGS utilizando-se a equação:

$$PTGS = BPTGS + f_{d/up}$$

Onde

PTGS = Percentagem do tempo gasto seguindo (Tabela 10);

**BPTGS =** Valor básico da percentagem do tempo gasto seguindo;

**fd/up=** Fator de ajustamento para o efeito combinado da distribuição do tráfego porsentido e da percentagem das zonas de ultrapassagem proibida, constante (Tabela 11).

José Zilo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



Foi utilizado o valor de 0% de zonas de ultrapassagem proibida, considerando que os trechos rurais monitorado permitem ultrapassagem. A distribuição por sentido considerada foi de 50/50, levando em conta os aspectos observados durante a amostragem em campo.

#### Tabela 17 - Cálculo do PTGS para Estrada PRISCO BEZERRA.

#### Estrada PRISCO BEZERRA

PTGS = BPTGS1 + fd/up PTGS = 17,00 + 0,0 PTGS = 17%

Este valor permite classificar o nível de serviço da Estrada PRISCO BEZERRA como um nível de serviço B conforme detalhado no item 7 do estudo. O valor obtido para o volume no horário de pico é de 211,00 ucp/h e o valor máximo para categoria B é de 780 ucp/h, podendo a via pelas características apresentadas ser enquadrada nesse nível de serviço, visto que durante as amostragens não foram verificados níveis significativos de congestionamento do tráfego.

**Tabela 18 -** Fator de Ajustamento Para o Efeito Combinado da Distribuição do Tráfego por Sentido e da Percentagem das Zonas de Ultrapassagem Proibida.

Fluxo nos	Redução da velocidade média de viagem (km/h)							
sentidos		Zonas de ultrapassagem proibida (%)						
Vp (ucp/h)	0	20	40	60	80	100		
		Distribu	ıição por sent	ido 50/50	1	<u>'</u>		
≤200	0	10,1	17,2	20,2	21	21,8		
400	0	12,4	19	22.7	23,8	24,8		
600	0	11,2	16	18,7	19,7	20,5		
800	0	9	12,3	14,1	14,5	15,4		
1400	0	3,6	5,5	6,7	7,3	7,9		
2000	0	1,8	2,9	3,7	4,1	4,4		

José Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



1ª ETAPA

2600	0	1,1	1,6	2	2,3	2,4
3200	0	0,7	0,9	1,1	1,2	1,4
L		Distrib	uição por sentido	o 60/40	1	
≤200	1,6	11,8	17,2	22,5	23,1	23,
400	0,5	11,7	16,2	20,7	21,5	22,
600	0	11,5	15,2	18,9	19,8	20,
800	0	7,6	10,3	13	13,7	14,
1400	0	3,7	5,4	7,1	7,6	8,2
2000	0	2,3	3,4	3,6	4	4,3
≥2600	0	0,9	1,4	1,9	2,1	2,2
I		Distrib	uição por sentido	o 70/30	l	
≤200	2,8	13,4	19,1	14,8	25,2	25,
400	1,1	12,5	17,5	22	22,6	23,
600	0	11,6	15,4	19,1	20	20,
800	0	7,7	10,5	13,3	14	14,
1400	0	3,8	5,6	7,4	7,9	8,3
≥2000	0	1,4	4,9	3,5	3,9	4,2
		Distrib	uição por sentido	o 80/20	<u> </u>	1
≤200	5,1	17,5	24,3	31,3	31,3	31,
400	2,5	15,8	21,5	27,6	27,6	28
600	0	14	18,6	23,2	23,9	24,
800	0	9,3	12,7	16	16,5	17
1400	0	4,6	6,7	8,7	9,1	9,5
≥2000	0	2,4	3,4	4,5	4,7	4,9
		Distrib	uição por sentido	o 90/10	1	1
≤200	5,6	21,6	29,4	37,2	37,4	37,
400	2,4	19	25,6	32,2	32,5	32,
600	0	16,3	21,8	27,2	27,6	28
800	0	10,9	14,8	18,6	19	19,
≥1400	0	5,5	7,8	10	10,4	10,

José Zilo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



#### 10. ESTIMATIVA DE NÚMERO N

### 10.1. INTRODUÇÃO

O cálculo de Número N é importante indicador da solicitação que sofre um pavimento pelos veículos que passam pela via estudada, ao traduzir as diferentes solicitações causadas pelos diversos modelos de ônibus e caminhões em um valor padrão. A importância do cálculo correto do Número N reside no equilíbrio técnicoeconômico dos projetos de pavimentação, do qual é fundamento, já que é ele quem determina, por diferentes metodologias e em conjunto com o solo natural, as espessuras das diversas camadas que compõem o pavimento. Via de regra o número N é calculado para segmentos homogêneos, isso pode reduzir custos de investimentos dado que podem existir valores de N diferentes para cada segmento.

### 10.2. CONTAGEM CLASSIFICADA DE VEÍCULOS (CCV)

Conforme evidenciado no item de Pesquisas de Tráfego, realizou-se a contagem classificada de veículos com classificação padrão DNIT (por eixos).

### 10.3. METODOLOGIA EMPREGADA

Para apresentação do número N calculado para a rodovia, resume-se os principais parâmetros obtidos, a saber:

- Volume Médio Diário anual (VDM) e classificação da frota;
- Carregamento da frota;
- Fator de equivalência de carga;
- Número equivalente "N".

O VDM da rodovia foi obtido por meio das contagens de tráfego realizadas, aplicando-se os devidos fatores de correção sazonal e expansão anual, conforme já demonstrado. A frota de veículos de carga, nas contagens de tráfego foi classificada conforme as categorias já apresentadas anteriormente e reapresentadas na figura seguinte.

José Zife de Macêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



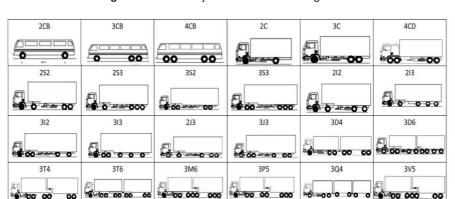


Figura 15 - Classificação dos Veículos de Carga.

O esforço a ser infligido ao pavimento é calculado por meio de metodologia que transforma a passagem de veículos em esforço equivalente a um eixo padrão de 8,2 t. A conversão das diferentes configurações de veículos, eixos, peso por eixo é realizada por meio de fatores de equivalência obtidos por reconhecidos institutos que atuam na pesquisa rodoviária, sendo os mais indicados e utilizados no Brasil os fatores do Corpo de Engenheiros do Exército Norte-Americano (USACE) e os da AASHTO (American Association of State Highway and Transportation Officals), ambos institutos norte- americanos. A comparação entre os valores obtidos pelas duas metodologias é interessante, sendo usual que os resultados obtidos pelos fatores de equivalência da USACE sejam maiores, ou seja, a favor da segurança. É justamente essa metodologia a indicada no Método de Projeto do DNIT. Segundo Brasil (2006), os "fatores de equivalência da AASHTO baseiam-se na perda de serventia (PSI) e variam com o tipo do pavimento (flexível e rígido), índice de serventia terminal e resistência do pavimento (número estrutural – SN). Eles são diferentes dos obtidos pelo USACE, que avaliaram os efeitos do carregamento na deformação permanente (afundamento nas trilhas de roda)"; pelo que se concluiu que a utilização de um ou outro índice será determinado pela metodologia de cálculo do pavimento. O fator de equivalência de carga foi determinado por meio das duas metodologias disponíveis, USACE e AASHTO, e dependem do tipo de eixo do veículo. Os tipos de eixo são classificados da seguinte forma:

- Simples de rodagem simples;
- Simples de rodagem dupla;
- Tandem duplo (rodagem dupla);

José 716 de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### • Tandem triplo (rodagem dupla).

Os fatores de equivalência são apresentados nas tabelas a seguir, considerando P o peso bruto total por eixo em toneladas (obtido pela distribuição dos pesos totais pelos eixos do veículo).

Figura 16- Fatores de Equivalência de Carga da AASHT.

Tipos de eixo	Equações (P em tf)
Simples de rodagem simples	FC = (P / 7,77) <sup>4,32</sup>
Simples de rodagem dupla	FC = (P / 8,17)4,32
Tandem duplo	FC = (P / 15,08)4,14
Tandem triplo	FC = (P / 22,95)4,22
Fonte: BRAS	SIL, 2006

Figura 17 - Fatores de Equivalência de Carga da USACE.

Tipos de eixo	Faixas de carga (t)	Equações (P em tf)
Dianteiro e traseiro	0 – 8	$FC = 2,0782 \times 10^{-4} \times 10^{-4}$
	≥ 8	P <sup>4,0175</sup>
		FC = 1,8320 x 10 <sup>-6</sup> x P <sup>6,2542</sup>
Tandem duplo	0 – 11	FC = 1,5920 x 10 <sup>-4</sup> x P <sup>3,47</sup>
	≥ 11	FC = 1,5280 x 10 <sup>-6</sup> x P <sup>5,48</sup>
Tandem triplo	0 – 18	$FC = 8,0359 \times 10^{-5} \times 10^{-5}$
	≥ 18	P <sup>3,3549</sup>
		FC = 1,3229 x 10 <sup>-7</sup> x P <sup>5,5789</sup>
	Fonte: BRASIL, 2006	*

Apesar da diferença entre os fatores de equivalência, a metodologia empregada é uma só, sendo diversas apenas as equações que resultam nos fatores de equivalência e, portanto, no resultado final. Considerando que há uma diferença entre o cálculo do número N para pavimentos rígidos e flexíveis, empregou-se a metodologia para pavimentos flexíveis, que é o tipo de pavimentação a ser adotada. O número N é determinado pela seguinte fórmula geral:

$$N = \sum_{a=1}^p N_a$$

José Zila de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE N° 061863221-2



1ª ETAPA

Onde:

N = número equivalente de aplicações do eixo padrão durante o período de projeto;

a = ano do período de projeto;

**p** = número de anos do período de projeto;

Na = número equivalente de aplicações do eixo padrão durante o ano "a".

Em que:

$$N_a = \sum_{i=1}^{k} V_{ia} \cdot FV_i \cdot 365 \cdot c \cdot FR$$

Onde:

i = categoria do veículo, variando de 1 a k;

Via = volume de veículos da categoria i, durante o ano a do período de projeto;

**c** = percentual de veículos comerciais na faixa de projeto;

FVi = fator de veículo da categoria i;

FR = fator climático regional.

Em que:

$$FV_i = \sum_{j=1}^m FC_j$$

Onde:

j = tipo de eixo, variando de 1 a m;

m = número de eixos do veículo i;

José Zijo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



FCj = fator de equivalência de carga correspondente ao eixo j do veículo i.

Como o projeto de pavimentação deve ser pensado para a faixa mais solicitada, a Figura 18 apresenta importante indicação do percentual de veículos pesados que solicitam a faixa de projeto (c) em diversas situações e deve ser aplicado para obtenção do número N de projeto.

Figura 18 - Percentuais de Veículos Comerciais na Faixa de Projeto

Número de Faixas de Tráfego na rodovia	Percentual de veículos comerciais na faixa de projeto (c)
2 (pista simples)	50%
4 (pista dupla)	35% a 48%
6 ou mais (pista dupla)	25% a 48%
Fonte: BRASIL, 2006	

A umidade presente no subleito e no interior de uma estrutura de pavimentação impacta profundamente a maneira como o pavimento responde às solicitações de carga, por isso o fator climático regional (FR) é um multiplicador cuja função é minimizar a ação da humidade e para determiná-lo deve-se verificar o índice pluviométrico local, conforme a Figura 19.

Figura 19 - Fator Climático Regional.

Altura média de chuva	Fator Climático Regional
(mm)	(FR)
Até 800 mm	0,7
De 800 mm a 1.500 mm	1,4
Mais de 1.500 mm	1,8
Fonte: BRASIL, 1996	

Conforme Manual de estudo de tráfego do DEER-CE, o Fator Climático Regional de Ceará será adotado igual a 1,0.

FR = 1

Com base nas fórmulas acima, o valor de N é 4,54x10<sup>5</sup>.

José Zifo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



### 11. CONSIDERAÇÕES FINAIS

A simulação considerada admitiu a concentração dos veículos a serem gerados pelo empreendimento na hora-pico do 8h e às 16h, sobrecarregando de forma distribuída a via estudada. Dois pontos importantes a serem destacados para o acesso a PRISCO BEZERRA são a criação de áreas de aceleração e desaceleração para os veículos que saem ou entram no residencial e a revitalização da sinalização de solo, de forma a melhorar a fluidez do trânsito local. A Estrada PRISCO BEZERRA é classificada como Classe IV podendo ser enquadrada no nível de serviço, como nível B, o fluxo mais alto de veículos verificados foi averiguado entre os horários de 8:15h às 8:30h como um valor de 247ucp/h em ambos sentidos, para o horário de maior pico constatado. Estimando os dados num horizonte de 10 anos e aplicando uma taxa de crescimento, o valor obtido para 2033 apresenta baixa trafegabilidade, em virtude do aumento da frota de veículos do município, não sendo o empreendimento o fator direto de interferência do tráfego na via de trânsito, porém, os dados de estimativa do cenário futuro são calculados por taxas de crescimentos teóricas, que desconsideram fatores econômicos e de infraestrutura que acompanharão o crescimento do município, em conjunto ao aumento da frota de veículos. Sendo assim, baseado nos cálculos apresentados no estudo, desenvolvidos conforme normatização do DNIT, podendo afirmar que a implantação da Estrada PRISCO BEZERRA é um ponto determinante de comprometimento da trafegabilidade na via e seu entorno, uma vez que o fluxo que se encontra na localidade no cenário atual, possui boa qualidade de tráfego.

José Zija de Mucêdo Bisneto Esgenheiro Civil CREA/CE N° 061863221-2



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª FTAPA

ANEXO I TABELAS DE CONTAGEM DE TRÁFEGO

José Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



# PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA. 1ª ETAPA

#### TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 1º DIA (MANHÃ).

			LOCA	L: ES	TRAD	) A PR	LSCC	) BE	ZERR	A								DATA:	08/03	/ 2024		POSTO	) :	1		ТЕМР	O: ENS	OLARAI	00	
SENTIDO :	Λ /D		6:00		1	6:45	7.00	- 45	7:30	7:45	8:00	8:15	8:30 as	8:45	9:00	9:15	9:30	9:45	10:00	10:15	10:30	10:45	11:00	11:15	11:30	11:45	12:00	12:15	12:30	
SENTIDO.	ΑγЬ		as 6:1	as	as	as	as	as	as	as 8:00	as 8:15	as 8:30	8:45	as 9:00	as 9:15	as 9:30	as 9:45	as 10:00	as 10:15	as 10:30	as 10:45	as 11:00	as 11:15	as 11:30	as 11:45	as 12:00	as 12:15	as 12:30	as 12:45	as 13:00
			5	6:3 0	6:45	7:00	7:1 5	7:3 0	7:45																					
мото		670	1		1			1		1		1									1	1	1							
AUTO			1		2	1	2	3	2	1		3	1	1	2				1		2	1	1		2	1	1		1	1
UTILITÁRI O	-			2	3	1		1		1	2	1	1		1	1	2	1		3	2		1		4		3	2	1	1
	The same of the sa											1																		
<b>4</b>		BC - TRIBUS																												
ÔNIBUS		4CB																												
	2C			1																				1	1					
CAMINHÃ	3C																													
O	4CD																													
	2C2																													
		<del></del>																												
REBOQUE																														
	3C3	<del></del>																												
	281	667901																												
	282	dis-																												
	291	-d																												
SEMI -	202 202																													$\vdash$
REBOQU	329																													$\vdash$
	1/3				<u> </u>								<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>						<u> </u>			-	L	$\leftarrow$	-	l		

Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



# PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA. 1ª ETAPA

E															
	ROMAN														
	TOTAL STATE OF THE														
	second age to the second														

José Zifo de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

#### TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 1º DIA (TARDE).

José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

			L																							
			С С																							
		<b>6</b>	A L																							
AUT	4	4 4 4			2		2	1	4	2	1		1	2	2	3	1	2		2	2	4	2			
0	_						_1_																			
		3C - TRIBUS																								
UTILITÁR IO		3C - TRIBUS			1	2		1	1 2	1		3	3	4			1	2	3	2	3	2				
		4CB																								
	2C									1			1				1									
ÔNIBUS	3C																									
	4CD																									
	2C2				1			2		1			1			1		1			1					
CAMINH	Öř								1																	
	3C2	4																								
	3C3	<b>A</b>																								
	281																									
	252																									
	253																									
	351																									
REBOQUE																										
	353																									
	212																									
	213																									
	2J3																									
	312																									
	313																									
	373																									
BITREM 39292			1																							
RODOTREM 382C4	ar to																									
TRITREM 3828282	,,																									
			-	 							•		•											 	 	



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

José Zilo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

#### TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 2º DIA (MANHÃ).

José Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

DATA: 08/03/2024 POSTO:

TEMPO:

1

															,					E	NSOL	ARAD	0		Į	<u>/</u>			
O : A/B		2:45 as	6.2	6.45	7.0	7.4	7,20	7.4	9.0	0,4	0:3	0.4	9:0	0.45	0:3	0:4	10:0	10:1	10:3	10:4	11.0	as	11.3	11.1	12:0	12:4	12.0	12.4	13:0
МОТО		6:15	6:3 0	6:45	7:0 0	7:1 5	7:30 1	7:4 5	8:0	8:1 5	8:3	8:4 5	9:0	9:15	9:3 0	9:4 5	10:0 0	10:1 5	10:3 0	10:4 5	11:0 0	11:1	11:3 0	11:4 5	12:0	12:1 5	12:3 0	12:4 5	13:0
		-									2									1		5 1	1				-	$\rightarrow$	
AUTO		1		3 2	2	1		2	2	2		2	3	2				1		2	1	1	1	2	2		+	1	2
	3C - TRIBUS			2																							+		
UTILITÁR		1	1	2			3	1	1	1	2		3	2		1		1		2				4	1		2		3
0	4CB		3																										
											1																		
	2C																												
ÔNIBUS	3C																												
	4CD																												
	2C2							2															1		1				
	2C3																												
CAMINH	3C2																												
	303																												
	281																												
	252																												
252001	283																												
REBOQI	351																												
	352 Jan 119																												
	207 200																												
	**																												
	20 (1)																												
	223																												
	× 4																										+		
	200																										+	$\rightarrow$	
TREM 8282																												-	
-	27 22 22 22																												
-																												-	



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

José Zin de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil
CINEA CE Nº 061863221-2



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

José Zilo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

# TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 2º DIA (TARDE).

		15:00 0	10.10 0	13.30 03	15.45 0.	14.00 a	s 14:15 as	14.30 a	3 14.43 6	13	as	15:30	16:15	16:00 as		16:30 as	16:45 as	17:00 as	17.13 as	17.30 ds	17:45	0	16.15 45	10.30 dS	16.45 dS	19:00 as	19:15 as	19:30 as	5 19:
		13:15	13:3	13:4	14:0	14:1	14:3	14:4	15:0	as 15:1	as 15:3	15:4	as 16:0	16:1	as 16:3	16:4	17:0	17:1	17:3	17:4	18:0	as 18:1	18:3	18:4	19:0	19:1	19:3	19:4	20
010			0	1	0	-5	0	5	0	5	0	5	0	5	0	-5	0	5	0	5	1	5	0	5	0	1	0	5	T
																					_					_			
UTO	<b>4 4</b>	3	1	2	2	1	1	2	1	1	1		3	4	2	1	4	2	2	1	2	1	1	3	1		1	2	:
ITÁRI		2	1	,		,		4	2	1			4		1		1	3		2	1		2	2		1	1		
	3C - TRIBUS							i i	_	_					-		-				_						_		
	4CB																												t
																													+
	2C 3C																												+
	4CD																												+
		- or or																											+
																													t
																													Ť
																													Ī
	352																											<u> </u>	1
	353 207 33 31 212	1																											+
	25 4	Ų																											t
	235	- Val																											T
	322																						<u> </u>					<u> </u>	$\perp$
	30																						-						+
REM 182		nar .																					-						+
	Last ad ser as					+					-	1	+							+		+				-		<u> </u>	+



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊN<u>CIA</u>, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA. 1ª ETAPA

1

TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 3º DIA (MANHÃ).

José Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

#### DATA: 08/03/2024 POSTO: TEMPO: ENSOLARADO 7:00 as 7:15 7:30 as 7:45 8:00 as 8:15 as 8:30 8:45 as 9:00 as 9:15 as 9:30 as 9:45 as 7:15 as 7:45 as 8:15 8:30 as 9:00 9:15 9:30 9:45 10:00 as 11:30 11:3 as SENTIDO : A/B 10:15 10:30 10:45 11:00

	88	0.13	0.50	0.15	7:00	7.13	7:30	7.13	8:00	0.13	0.50	8:45	3.00	5.15	3.30	3.73	10.00		10:30	10:45	11:00	11:15	11:3 0	11:45	12:00	12.13	12:30	12:45	13
МОТО	600	1			1		1				2			1						1		1	1						┺
AUTO		1		2	1	1		3	2	2		2	3	2	1		1	1		1				2	2			1	2
TILITÁRI O	<b>4 4 4 4</b>	1		2	2		2	1	3	1	2		2	1		1		1		2	2			3	1		2		3
	3C - TRIBUS										1																		<u> </u>
NIBUS	4CB																												
	2C							2															1		1				
MINHÃ	3C																												_
	4CD 2C2																												1
	2C3																												Ŧ
BOQUE	3C2																												t
	303																												_
	251																												ł
	252																												t
	351																												_
	202																												t
	22										1																		İ
EMI -	20 20																												1
OQUE	32 A																												Ŧ
	× 4													1															t



# PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA. 1ª ETAPA

BITREM 3S2S2	A 188														
RODOTREM 3S2C4	A														
TRITREM 3S2S2S2	d														

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1ª ETAPA

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

#### TABELA DE CONTAGEM DE VEÍCULOS 3º DIA (TARDE).

		LOCAL:	LAVRAS D	DA MANGA	ABEIRA										DA	ATA: 08/	03 / 2024			POSTO :	•	1		ТЕМРО:	ENSOLARA	ADO		
SENTIDO:		13:00	13:15	13:30 as	13:45 as	14:00	14:1	14:30 as	14:45	15:00	15:15 as	15:30 as 15:45	16:00 as	16:15	16:30	16:45 as	s 17:00 as	17:15 a	s 17:30 a	17:45 a	s 18:00	18:1	18:30 as	18:45	19:00 as	19:15 as	19:30 a	s 19:45 a
A/B		as	as	as			5 as	as		as	as		as		as	as						5 as	as		19:15	19:30		
мото		13:15	13:30	13:45	14:00	14:15	14:3	14:45	15:00	_	15:30	15:45 16:00	16:15	16:30	16:45	17:00	17:15	17:30	17:45	18:00	18:15	18:3	18:45	19:00	1			
(	<del>4</del> # # #	1				1	0			1												0						
AUTO	3C - TRIBUS	1	1	2	2	1	1	2	1	1		3	4	2	11	2	2	3	1	2	1		2			1	2	2
	3C - TRIBUS																											
UTILITÁRIO	4CB	2	1	2		2		2	2	3		3		1	2	1	3		2	1		2	2		1	1		1
	2C												1											1				<u> </u>
	3C																											
ÔNIBUS	4CD																											
		1			1					1		1 1				1		1			1		1		1			
CAMINHÃO			1										1															
	2C2																											
	2C3																											
REBOQUE	3C2	a de la companya de l																										
	352																											
	353																											
	22 4																											
	213																											
	2.13	-																										
	302																											
	313 A ST 10 10 10 10																											<u> </u>
	313																											<u> </u>
BITREM 35252	or one rain															-												<u> </u>
TRITREM 3S2S2S2								1								1												<u> </u>



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA DA VIA QUE LIGA O DISTRITO DE AMANIUTUBA, EM LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM, DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA – LAVRAS DA MANGABEIRA.

1º ETAPA

José Zibi de Mucêdo Bisneto Eugenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

# PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %



Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE VERSÃO HORA MES DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 028.1 COM DESONERAÇÃO SEINFRA 84,44% 47,48% etapa - extensão = 2500 m. JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% SEINFRA/ANP LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE Composições **PROPRIA** 84,44% 47,48% ÓRGÃO: COM DESONERAÇÃO SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS

ITEM	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	FONTE	UNID	QUANTIDADE		PREÇO UNITÁRIO R\$		PREÇO
IICIVI	СОЛВО	DESCRIÇÃO	FUNIE	UNID	QUANTIDADE	SEM BDI	BDI	COM BDI	TOTAL R\$
1	ADMINISTRAÇÃO LOCA	L							R\$ 262.511,00
1.1	CPU - 01	ADMINSTRAÇÃO LOCAL DA OBRA	PRÓPRIA	%	100,00	R\$ 2.061,17	R\$ 563,94	R\$ 2.625,11	R\$ 262.511,00
2	SERVIÇOS PRELIMINAR	ES							R\$ 224.207,87
2.1	CANTEIRO DE OBRAS								R\$ 57.857,87
2.1.1	C4541	PLACA PADRÃO DE OBRA, TIPO BANNER	SEINFRA	M2	12,00	R\$ 385,95	R\$ 105,60	R\$ 491,55	R\$ 5.898,60
2.1.2	C0373	BARRAÇÃO PARA ESCRITÓRIO TIPO A4	SEINFRA	UN	1,00	R\$ 24.077,09	R\$ 6.587,49	R\$ 30.664,58	R\$ 30.664,58
2.1.3	C1622	LIGAÇÃO PROVISÓRIA DE ÁGUA E SANITÁRIO	SEINFRA	UN	1,00	R\$ 3.512,61	R\$ 961,05	R\$ 4.473,66	R\$ 4.473,66
2.1.4	C2850	INSTALAÇÕES PROVISÓRIAS DE LUZ , FORÇA,TELEFONE E LÓGICA	SEINFRA	UN	1,00	R\$ 1.676,69	R\$ 458,74	R\$ 2.135,43	R\$ 2.135,43
2.1.5	C4992	MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	SEINFRA	KM	1.160,00	R\$ 4,97	R\$ 1,36	R\$ 6,33	R\$ 7.342,80
2.1.6	C4993	DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	SEINFRA	KM	1.160,00	R\$ 4,97	R\$ 1,36	R\$ 6,33	R\$ 7.342,80
2.2	RETIRADAS, DEMOLIÇÕ	ES E RECOMPOSIÇÃO DE CERCAS		•					R\$ 166.350,00
2.2.1	C3104	REMOÇÃO DE CERCAS	SEINFRA	М	5.000,00	R\$ 0,46	R\$ 0,13	R\$ 0,59	R\$ 2.950,0
2.2.2	C4732	CERCA COM ESTACAS DE MADEIRA ROLIÇA, D=10CM (DE 7 ATÉ 11CM), DISTANTES A 1,50M E MOURÕES ROLICOS, D=12CM (DE 10 ATÉ 15CM), DISTANTES A 50,00M - 6 FIOS DE ARAME FARPADO	SEINFRA	М	5.000,00	R\$ 25,66	R\$ 7,02	R\$ 32,68	R\$ 163.400,0
3	TERRAPLANAGEM, DRE	NAGEM E PAVIMENTAÇÃO	-\-	-	<del>!</del>		ļ.		R\$ 4.234.845,3
3.1	ESCAVAÇÕES E MOVIM	ENTO DE TERRA E DRENAGEM							R\$ 1.560.023,7°
3.1.1	C3187	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 2-CAT 201 A 400M	SEINFRA	M3	3.839,36	R\$ 14,00	R\$ 3,83	R\$ 17,83	R\$ 68.455,7
.1.2	C3166	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 1-CAT 1801 A 2000M	SEINFRA	M3	8.212,35	R\$ 18,15	R\$ 4,97	R\$ 23,12	R\$ 189.869,5
3.1.3	C3179	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 1-CAT 4001 A 5000M	SEINFRA	M3	2.838,57	R\$ 24,13	R\$ 6,60	R\$ 30,73	R\$ 87.229,2
3.1.4	C3146	COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N	SEINFRA	M3	11.050,92	R\$ 4,94	R\$ 1,35	R\$ 6,29	R\$ 69.510,2
3.1.5	C3233	REGULARIZAÇÃO DO SUB-LEITO	SEINFRA	M2	20.000,00	R\$ 2,90	R\$ 0,79	R\$ 3,69	R\$ 73.800,0
3.1.6	C3070	DRENO PROFUNDO C/TUBO POROSO D=20cm/AREIA:BRITA	SEINFRA	М	2.050,00	R\$ 87,49	R\$ 23,94	R\$ 111,43	R\$ 228.431,5
3.1.7	C3113	SARJETA DE CONCRETO SIMPLES C/L=1,20m/E=0,08m	SEINFRA	М	1.690,00	R\$ 73,93	R\$ 20,23	R\$ 94,16	R\$ 159.130,4
3.1.8	C4583	MEIO FIO CONJUGADO C/ SARJETA, EXTRUSADO COM CONCRETO FCK 20 MPa	SEINFRA	М	2.750,00	R\$ 74,11	R\$ 20,28	R\$ 94,39	R\$ 259.572,5
3.1.9	C3110	SAIDA D'AGUA C/ DISSIPADOR DE ENERGIA	SEINFRA	UN	48,00	R\$ 271,91	R\$ 74,39	R\$ 346,30	R\$ 16.622,4
3.1.10	C3066	DESCIDA D'ÁGUA DE CONCRETO ARMADO TIPO U	SEINFRA	М	183,33	R\$ 193,69	R\$ 52,99	R\$ 246,68	R\$ 45.223,8
3.1.11	C0406	BOCA DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm	SEINFRA	UN	6,00	R\$ 2.930,76	R\$ 801,86	R\$ 3.732,62	R\$ 22.395,7
3.1.12	C0440	BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm	SEINFRA	UN	4,00	R\$ 5.019,87	R\$ 1.373,44	R\$ 6.393,31	R\$ 25.573,2
3.1.13	C0428	BOCA DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m)	SEINFRA	UN	2,00	R\$ 5.997,61	R\$ 1.640,95	R\$ 7.638,56	R\$ 15.277,1
3.1.14	C0886	CORPO DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm	SEINFRA	М	54,00	R\$ 1.160,86	R\$ 317,61	R\$ 1.478,47	R\$ 79.837,3
3.1.15	C0918	CORPO DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D= 100cm	SEINFRA	М	36,00	R\$ 2.169,47	R\$ 593,57	R\$ 2.763,04	R\$ 99.469,4
3.1.16	C0906	CORPO DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m)	SEINFRA	М	15,00	R\$ 6.261,79	R\$ 1.713,23	R\$ 7.975,02	R\$ 119.625,3
3.2	PAVIMENTAÇÃO VIÁRIA		•						R\$ 2.469.704,8
3.2.1	C3930	SUB BASE/BASE DE SOLO CAL (3%) (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	5.550,00	R\$ 87,06	R\$ 23,82	R\$ 110,88	R\$ 615.384,0
3.2.2	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30) - DMT: 4,00	SEINFRA	Т	5.550,00	R\$ 6,30	R\$ 1,72	R\$ 8,02	R\$ 44.511,0
3.2.3	C3132	BASE DE BRITA GRADUADA (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	3.500,00	R\$ 152,02	R\$ 41,59	R\$ 193,61	R\$ 677.635,0
3.2.4	C3311	TRANSPORTE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X) - DMT: 116,00	SEINFRA	Т	5.600,00	R\$ 55,68	R\$ 15,23	R\$ 70,91	R\$ 397.096,00
3.2.5	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30) - DMT: 2,00	SEINFRA	Т	5.600,00	R\$ 3,80	R\$ 1,04	R\$ 4,84	R\$ 27.104,00
3.2.6	C3221	IMPRIMAÇÃO - EXECUÇÃO (S/TRANSP)	SEINFRA	M2	17.500,00	R\$ 0,49	R\$)0,13	R\$ 0,62	R\$ 10.850,00

José Zifo de Macêdo Bisneto Eugenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

				PLAN	ILHA ORÇA	MENTÁ	RIA				DI SERVIÇOS = 27,36 % DI MATERIAL = 15,00 %
		OBRA:	:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Ma letapa - extensão = 2500 m.	angabeira, até CE-2	84, divisa com	o município de Uma	ri - 1 <sup>4</sup> DATA :	10/06/2024		. )
i 🚾 i	Lavras da Mangabeira	DESCF	RIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Ma	angabeira, até CE-2	84, divisa com	o município de Uma	ri - 1 <sup>a</sup> FONTE	VERSÃO	HORA	MES
2	A ESPERANÇA SE RENOVA!			etapa - extensão = 2500 m.		.,	,	SEINFRA SEINFRA/ANP	028.1 COM DESON		
		LOCAL	L:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE				Composições	JUNHO/2024 COM DE PROPRIA		
		ÓRGÃ	ο:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS				Composições	COM DESONER		47,4076
		O.C.		5251.2.7 # (# 1.52 52) # 1.52 521 (1.54 52)							
3.2.7	10809		ASFALTO D	ILUÍDO - CM 30 - BDI = 15,00	SEINFRA/ANP	Ton	22,75	R\$ 7.195,27	R\$ 1.079,29	R\$ 8.274,5	R\$ 188.246,24
3.2.8	C3241		TRATAMEN	TO SUPERFICIAL DUPLO C/CAPA SELANTE (S/TRANSP)	SEINFRA	M2	17.500,00	R\$ 9,47	R\$ 2,59	R\$ 12,0	R\$ 211.050,00
3.2.9	12319		EMULSÃO A	SFÁLTICA RC-1C - BDI = 15,00	SEINFRA/ANP	Ton	54,25	R\$ 3.233,08	R\$ 484,96	R\$ 3.718,0	R\$ 201.703,67
3.2.10	10001		TRANSPOR	TE COMERCIAL DE MATERIAL BETUMINOSO À FRIO (Y = 0,57X + 55,48) - BDI = 15,00 - DMT: 391,00	SEINFRA	Т	77,00	R\$ 278,35	R\$ 41,75	R\$ 320,1	R\$ 24.647,70
3.2.11	C3311		TRANSPOR	TE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X) - DMT: 116,00	SEINFRA	Т	1.008,00	R\$ 55,68	R\$ 15,23	R\$ 70,9	R\$ 71.477,28
3.3	SINALIZAÇÃO \	/IÁRIA	•		•						R\$ 205.116,78
3.3.1	C3355	5	PLACA DE I	REGULAMENTAÇÃO/ADVERTÊNCIA REFLETIVA EM POLIÉSTER COM FIBRA DE VIDRO	SEINFRA	M2	33,06	R\$ 1.330,64	R\$ 364,06	R\$ 1.694,7	R\$ 56.026,78
3.3.2	C4528	3	TACHÃO RI	FLETIVO BIDIRECIONAL: FORNECIMENTO/APLICAÇÃO	SEINFRA	UN	1.250,00	R\$ 61,46	R\$ 16,82	R\$ 78,2	R\$ 97.850,00
3.3.3	C3220	)	FAIXA.HOR	ZONTAL/TINTA REFLETIVA/RESINA ACRÍLICA	SEINFRA	M2	1.500,00	R\$ 26,82	R\$ 7,34	R\$ 34,1	R\$ 51.240,00
1	<b>-</b>				•		•			VALOR BDI TOTAL	R\$ 979.197,26
										VALOR ORÇAMENTO	R\$ 3.742.366,99

Quatro Milhões Setecentos e Vinte e Um Mil Quinhentos e Sessenta e Quatro reais e Vinte e Cinco centavos

José Zito de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

VALOR TOTAL:

R\$ 4.721.564,25

			RESUMO DO ORÇAMENTO						
			INECOMO DO ON	37 VIII - IVI			BDI MATERIAL	= 15,00 %	
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1	DATA: 10/06/2024				
İ	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES		
	Lavras da Mangabeira	DESCRIÇÃO:	Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - SEI	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%		
27	A ESPERANÇA SE RENOVA!			SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%		
			1ª etapa - extensão = 2500 m.	Composições	PROPRIA	84.44%	47.48%		
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	, ,	COM DESONERAÇÃO	,	,		
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS	1					

1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL		R\$ 262.511,00	5,56
2	SERVIÇOS PRELIMINARES		R\$ 224.207,87	4,75
3	TERRAPLANAGEM, DRENAGEM E PAVIMENTAÇÃO		R\$ 4.234.845,38	89,69
		VALOR BDI TOTAL:	R\$ 979.197,27	100,00
		VALOR ORÇAMENTO:	R\$ 3.742.366,98	
		VALOR TOTAL:	D\$ 4 724 E64 2E	

Quatro Milhões Setecentos e Vinte e Um Mil Quinhentos e Sessenta e Quatro reais e Vinte e Cinco centavos

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

			RELATÓRIO ANALÍTICO - COMPOSIÇÕES DE CUSTOS					
GOVERNO MUNICIPAL		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 10/06/2024				
			1ª etapa - extensão = 2500 m. FOI		VERSÃO	HORA	MES	
Lavras da Mangabe	rialigasella	DESCRIÇÃO:	Lavras da Mangabeira, até CF-284, divisa com o município de Umari -	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%	
The same of the sa	A ESPERANÇA SE RENOVA!			SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%	
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%	
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS	1				

1.1. CPU - 01	ADMINSTRAÇÃO LOCAL DA OBRA (%)					
Mão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
18598	AUXILIAR ADMINISTRATIVO	SEINFRA	MÊS	1,00000000	R\$ 3.349,49	R\$ 3.349,4
18595	AUXILIAR DE TOPOGRAFIA	SEINFRA	MÊS	1,00000000	R\$ 3.349,49	R\$ 3.349,4
18590	ENCARREGADO GERAL/MESTRE DE OBRAS	SEINFRA	MÊS	1,00000000	R\$ 6.171,03	R\$ 6.171,0
18583	ENGENHEIRO PLENO	SEINFRA	MÊS	1,00000000	R\$ 21.959,24	R\$ 21.959,2
18592	TOPOGRAFO	SEINFRA	MÊS	1,00000000	R\$ 6.696,79	R\$ 6.696,7
I8617	VIGIA	SEINFRA	MÊS	3,00000000 R\$ 3.334,41		R\$ 10.003,2
					TOTAL Mão de Obra:	R\$ 51.529,2
			=		VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
			•	VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 51.529,2
			•		TOTAL PARA 4 MESES:	R\$ 206.117,08
			•		FRAÇÃO DE 100%:	R\$ 2.061,1
			•		VALOR:	R\$ 2.061,1
2.1.1. C4541 P	PLACA PADRÃO DE OBRA, TIPO BANNER (M2)					
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10871	COTOVELO AÇO GALVANIZADO DE 1 1/2"	SEINFRA	UN	0,17000000	R\$ 36,3000	R\$ 6,1710
18395	LONA C/ APLICAÇÃO DE ILHOSES E LACRES, IMPRESSA C/ LOGOMARCAS E DESCRIÇÃO DA OBRA	SEINFRA	M2	1,00000000	R\$ 87,5300	R\$ 87,5300
I1945	TE AÇO GALVANIZADO DE 1 1/2'	SEINFRA	UN	0,17000000	R\$ 46,7500	R\$ 7,9475
I2170	TUBO AÇO GALVANIZADO DE 40MM (1 1/2')	SEINFRA	М	1,50000000	R\$ 50,5300	R\$ 75,7950
	•		L.	Į.	TOTAL Material:	R\$ 177,443
Mão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I1530	MONTADOR	SEINFRA	Н	3,00000000	R\$ 24,1600	R\$ 72,4800
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	3,00000000	R\$ 24,1600	R\$ 72,4800
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	3,00000000	R\$ 18,4600	R\$ 55,380
	1				TOTAL Mão de Obra:	R\$ 200,340

12391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	3,00000000	R\$ 24,1600	R\$ 72,4800
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	3,00000000	R\$ 18,4600	R\$ 55,3800
					TOTAL Mão de Obra:	R\$ 200,3400
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	TOTAL	
C0830	CONCRETO CICLÓPICO FCK 15 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO	SEINFRA	M3	0,01250000	R\$ 653,5500	R\$ 8,1694
					TOTAL Serviço:	R\$ 8,1694
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				VA	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 385,95
					VALOR:	R\$ 385,95

rial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I0174	BACIA SIFONADA DE LOUÇA BRANCA	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 223,0000	R\$ 446,000
l0197	BARROTE DE 2"x2"	SEINFRA	М	59,00000000	R\$ 6,8900	R\$ 406,51
10400	CADEADO MEDIO	SEINFRA	UN	3,00000000	R\$ 28,4900	R\$ 85,47
I0414	CAIXA DE DESCARGA PLÁSTICA DE SOBREPOR COMPLETA	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 81,5300	R\$ 163,06
10435	CAIXA SIFONADA 150 x 150 x 50 COM GRELHA	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 38,2700	R\$ 76,54
10528	CHAPA COMPENSADO RESINADO 10MM (1.10 X 2.20M)	SEINFRA	M2	103,00000000	R\$ 35,9500	R\$ 3.702,85
10796	CHUVEIRO PLASTICO	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 7,2200	R\$ 14,44
10983	DISJUNTOR MONOPOLAR 20A	SEINFRA	UN	3,00000000	R\$ 11,0900	R\$ 33,27
I2311	DOBRADIÇA DE FERRO 3 x 2 1/2" ( PADRÃO POPULAR )	SEINFRA	UN	18,00000000	R\$ 12,1400	R\$ 218,52
I1075	ELETRODUTO DE PVC RIGIDO 3/4"	SEINFRA	М	3,00000000	R\$ 4,5700	R\$ 13,71
I1092	ENGATE DE PVC	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 8,1500	R\$ 16,30
12331	FECHADURA DE SOBREPOR	SEINFRA	UN	5,00000000	R\$ 53,1200	R\$ 265,60
12340	FIO DE COBRE ANTICHAMA 2.5MM2	SEINFRA	М	125,00000000	R\$ 1,7400	R\$ 217,50
12357	INTERRUPTOR DE SOBREPOR 1 SEÇÃO	SEINFRA	UN	8,00000000	R\$ 11,2800	R\$ 90,24
12373	LÂMPADA INCANDECENTE DE 100W	SEINFRA	UN	8,00000000	R\$ 3,8900	R\$ 31,12
I1344	LAVATÓRIO DE LOUÇA BRANCA SEM COLUNA	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 100,9600	R\$ 201,92
12379	MINI POSTE F.G. 1 1/14" C/2.00M E REX MONOFASICO	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 67,4600	R\$ 67,46
I0198	PONTALETE / BARROTE DE 3"x3" - APARELHADO	SEINFRA	М	100,00000000	R\$ 22,1100	R\$ 2.211,00

1682 Zife Te Vaccédo Bisneto Ébgraheiro Civii Créc A/C N° 061863221-2

		OBRA:	RELATÓRIO ANALÍ					BDI MATE	RIAL = 15,00 %
	GOVERNO MUNICIPAL	OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito do Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o r 1ª etapa - extensão = 2500 m.		FONTE	: 10/06/2024	RSÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o r		SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO		84,44%	
A SHARE SHARE	A ESPERANÇA SE RENOVA:		1ª etapa - extensão = 2500 m.	numerpio de oman -	SEINFRA/AI		OM DESONERAÇÃO	84,44%	
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composiçõ	S PROPRIA COM DESONERAÇÃO		84,44% 47,4	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLIC	os					
12408	PREGO 14X18	(1.1/2" x 14) (APROX	IMADAMENTE 708UN/KG)	SEINFRA	KG	4,00000000	R\$ 17,2300	)	R\$ 68,92
I2412	QUADRO DE D	ISTRIBUIÇÃO PARA	6 CIRCUITOS	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 47,0400	)	R\$ 47,04
I1798	REGISTRO DE	GAVETA BRUTO 20	MM (3/4')	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 34,4300		R\$ 68,86
I2416	REGISTRO DE	PRESSÃO EM BROI	NZE Ø 1/2"	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 23,1300	)	R\$ 46,26
I1824	RIPA DE PERO	RIPA DE PEROBA (MADEIRA DE 1A QUALIDADE) DE 1X5CM		SEINFRA	М	43,34000000	R\$ 1,7200		R\$ 74,54
12429	TABUA DE VIRO	OLA DE 12"x 1"		SEINFRA	M2	22,05000000	R\$ 36,6400	)	R\$ 807,91
12433	TARGETA DE F	ERRO 2"		SEINFRA	UN	8,00000000	R\$ 5,8700	)	R\$ 46,96
12440	TELHA DE FIBF	ROCIMENTO DE 4MI	Л (0.50 x 2.44M)	SEINFRA	UN	47,00000000	R\$ 25,0600	F	R\$ 1.177,82
12444	TOMADA UNIVI	ERSAL DE SOBREP	DR (COMPLETA INCLUSIVE CAIXA)	SEINFRA	UN	5,00000000	R\$ 16,7600	)	R\$ 83,80
12447	TORNEIRA DE	METAL AMARELO Ø	3/4" CANO CURTO (PADRÃO POPULAR)	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 17,9900	)	R\$ 35,98
12456	TUBO PVC ESC	GOTO PRIMÁRIO DE	100 - (NBR 5688)	SEINFRA	М	6,00000000	R\$ 15,8200	)	R\$ 94,92
12458	TUBO PVC ESC	GOTO PRIMÁRIO DE	40MM - (NBR 5688)	SEINFRA	М	6,00000000	R\$ 6,9100	)	R\$ 41,46
12457	TUBO PVC ESC	GOTO PRIMÁRIO DE	50MM - (NBR 5688)	SEINFRA	М	6,00000000	R\$ 10,7500	)	R\$ 64,50
12200	TUBO PVC SOL	DÁVEL DE 25MM (3	(4')	SEINFRA	М	12,00000000	R\$ 4,3300	)	R\$ 51,96
			•				TOTAL Material:		R\$ 10.972,44
io de Obra				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	то	OTAL
10498	CARPINTEIRO			SEINFRA	Н	149,00000000	R\$ 24,1600	) F	R\$ 3.599,84
I2391	PEDREIRO			SEINFRA	Н	36,00000000	R\$ 24,1600		R\$ 869,76
12543	SERVENTE			SEINFRA	Н	185,00000000	R\$ 18,4600	F	R\$ 3.415,10
			<u>.</u>				TOTAL Mão de Obra:		R\$ 7.884,70
erviço				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	т	OTAL
C0836	CONCRETO NÃ	O ESTRUTURAL PF	EPARO MANUAL	SEINFRA	M3	0,86400000	R\$ 502,8900		R\$ 434,49
C1915	PISO CIMENTA ESP.= 1.5cm	ADO C/ ARGAMASS	A DE CIMENTO E AREIA S/ PENEIRAR, TRAÇO 1:4,	SEINFRA	M2	94,20000000	R\$ 50,8000	F	R\$ 4.785,36
					1		TOTAL Serviço:		R\$ 5.219,85
							VALOR ENCARGOS*:	:	INCLUS
						VAI	LOR COM ENCARGOS:		R\$ 24.077,
					Ī		VALOR:		R\$ 24.077,

1.3. C1622 LI	GAÇÃO PROVISÓRIA DE ÁGUA E SANITÁRIO (UN)						
aterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
I0109	AREIA MEDIA	SEINFRA	M3	0,01890000	R\$ 83,5800	R\$ 1,579	
I0177	BACIA TURCA DE LOUÇA COM SIFÃO INTEGRADO	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 650,7200	R\$ 650,720	
I10268	CAIXA D'AGUA DE POLIETILENO DE 1000 L, COM TAMPA	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 584,7500	R\$ 584,750	
12943	HIDROM TIPO TAQUIMÉTRICO 3 m3/h, 3/4"- COMPLETO	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 93,6700	R\$ 93,670	
I1691	PONTALETE / BARROTE DE 3"x3"	SEINFRA	М	25,00000000	R\$ 16,0900	R\$ 402,250	
l1725	PREGO 15X15 (1.1/4" x 13) (APROXIMADAMENTE 672UN/KG)	SEINFRA	KG	1,00000000	R\$ 15,9900	R\$ 15,990	
l1916	TABUA DE 1" DE 3A L = 30cm	SEINFRA	М	8,00000000	R\$ 12,7700	R\$ 102,160	
12082	TIJOLO MACIÇO COMUM	SEINFRA	UN	30,00000000	R\$ 0,4700	R\$ 14,100	
I2167	TUBO AÇO GALVANIZADO DE 20MM (3/4')	SEINFRA	М	30,00000000	R\$ 23,2400	R\$ 697,200	
I2161	TUBO CERÂMICO DE 100MM	SEINFRA	М	5,00000000	R\$ 29,9000	R\$ 149,500	
				ļ	TOTAL Material:	R\$ 2.711,919	
io de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
10043	AJUDANTE DE ENCANADOR	SEINFRA	Н	4,00000000	R\$ 19,1000	R\$ 76,400	
10498	CARPINTEIRO	SEINFRA	Н	8,00000000	R\$ 24,1600	R\$ 193,280	
12320	ENCANADOR	SEINFRA	Н	8,00000000	R\$ 23,4800	R\$ 187,840	
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	8,00000000	R\$ 24,1600	R\$ 193,280	
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	8,12000000	R\$ 18,4600	R\$ 149,895	
	1	ļ.		<u> </u>	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 800,695	
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUS	
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 3.512,6	
VALOR:							

2.1.4. C2850 INSTALAÇÕES PROVISÓRIAS DE LUZ , FORÇA, TELEFONE E LÓGICA (UN)					
Material	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL



			RELATÓRIO ANAI	LÍTICO - COM	IPOSIÇÕI	S DE CUS	тоѕ	BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %	
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com		DATA:	10/06/2024			
*	Lavras da		1ª etapa - extensão = 2500 m.	o mamorpio de eman	FONTE VERSÃO		HORA	MES	
	Mangabeira	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com		SEINFRA	028.1 COM DE	SONERAÇÃO	84,44%	47,48%
And to see the	A ESPERANÇA SE RENOVA!		1ª etapa - extensão = 2500 m.	o municipio de oman -	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COI	M DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE			PRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBL	1	COM DESO	NERAÇÃO			
10125	ARMAÇÃO REX	TRIFASICA COM R	OLDANA	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 81,8600	)	R\$ 81,8600
10355	CABO ISOLADO	PVC 750V 10MM2		SEINFRA	М	60,00000000	R\$ 9,3300		R\$ 559,8000
10840	CONECTOR SP	CONECTOR SPLIT-BOLT P/CABO 10MM2			UN	4,00000000	R\$ 6,0200	)	R\$ 24,0800
10952	CURVA DE PVO	CURVA DE PVC RIGIDO PARA ELETRODUTO DE 1"		SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 4,1400	)	R\$ 8,2800
I1070	ELETRODUTO	DE PVC RIGIDO 1"		SEINFRA	М	6,00000000	R\$ 7,1400		R\$ 42,8400
12352	HASTE DE ATE	RRAMENTO COPER	WELD 5/8" x 2.40M	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 53,2800	)	R\$ 53,2800
I1406	LUVA DE PVC F	RIGIDO PARA ELETF	RODUTO 1"	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 1,6500	)	R\$ 3,3000
12383	NOFUSE DE 70	A.		SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 29,1500	)	R\$ 29,1500
12405	POSTE DE CON APROXIMADO		150/9), RESISTÊNCIA NOMINAL 150KG, H=9,00M, PESO	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 601,7000	)	R\$ 601,7000
I2413	QUADRO DE M	EDIÇÃO TRIFASICA	EM POSTE	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 272,4000	)	R\$ 272,4000
							TOTAL Material:		R\$ 1.676,6900
						,	VALOR ENCARGOS*:		INCLUSO
						VALC	OR COM ENCARGOS:		R\$ 1.676,69
							VALOR:		R\$ 1.676,69

2.1.5. C4992 MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS (KM)									
Equipamento Custo H	orário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL			
10716	CAVALO MECÂNICO C/PRANC. 3 EIXOS (CHP)	SEINFRA	Н	0,01250000	R\$ 397,4500	R\$ 4,9681			
		•		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 4,9681			
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO			
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 4,97			
					VALOR:	R\$ 4,97			

2.1.6. C4993 DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS (KM)						
Equipamento Custo H	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10716	CAVALO MECÂNICO C/PRANC. 3 EIXOS (CHP)	SEINFRA	Н	0,01250000	R\$ 397,4500	R\$ 4,9681
	•	•	•	TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 4,9681
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 4,97
					VALOR:	R\$ 4,97

2.2.1. C3104 REMOÇÃO DE CERCAS (M)						
Mão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,02500000	R\$ 18,4600	R\$ 0,4615
		1			TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,4615
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 0,46
					VALOR:	R\$ 0,46

In Eq. (	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10581	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 136 (CHI)	SEINFRA	Н	0,02800000	R\$ 63,3000	R\$ 1,772
10703	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 136 (CHP)	SEINFRA	Н	0,01200000	R\$ 172,3500	R\$ 2,068
	1		-1	TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 3,840
aterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10097	ARAME FARPADO FIO 16 BWG	SEINFRA	М	6,00000000	R\$ 0,9100	R\$ 5,460
I2516	GRAMPOS PARA CERCA	SEINFRA	KG	0,03000000	R\$ 14,5900	R\$ 0,437
19052	PEÇA DE MADEIRA ROLIÇA (EUCALIPTO OU REGIONAL EQUIVALENTE) D = 10CM (DE 7 ATÉ 11CM), H = 2,20M	SEINFRA	UN	0,66700000	R\$ 7,0400	R\$ 4,695
19053	PEÇA DE MADEIRA ROLIÇA (EUCALIPTO OU REGIONAL EQUIVALENTE) D = 12CM (DE 10 ATÉ 15CM), H = 2,20M	SEINFRA	UN	0,02000000	R\$ 7,6800	R\$ 0,153
					TOTAL Material:	R\$ 10,747
io de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,60000000	R\$ 18,4600	R\$ 11,076
				Į.	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 11,076
					VALOR ENCARGOS*:	INCL

Jose Ziff de Macédo Bisneto Ékgenheiro Civil CREA/CE Nº 961863221-7

			RELATÓRIO ANALÍTICO - COM	POSIÇÕE	S DE CUSTOS		IÇOS = 27,36 % RIAL = 15,00 %
	OBRA:		Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1	<b>DATA</b> : 10/06/2024		
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES
	mangabena	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
	A ESPERANÇA SE RENOVA!		Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS	- 	COM DESONERAÇÃO		

R\$ 25,66	VALOR COM ENCARGOS:
R\$ 25,66	VALOR:

uipamento Custo	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00444444	R\$ 68,8700	R\$ 0,30
10688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	SEINFRA	Н	0,02333333	R\$ 210,4300	R\$ 4,9
10596	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00180556	R\$ 106,3500	R\$ 0,1
I0710	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHP)	SEINFRA	Н	0,01208333	R\$ 328,0300	R\$ 3,96
10666	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 93,1900	R\$ 0,0
10779	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHP)	SEINFRA	Н	0,01388889	R\$ 277,5800	R\$ 3,8
	_	!	_ <b>!</b>	TOTAL E	Equipamento Custo Horário:	R\$ 13,2
de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,04166667	R\$ 18,4600	R\$ 0,7
	1	<b>I</b>		Į.	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,7
			-		VALOR ENCARGOS*:	INCLU
			•	VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 14
			ŀ		VALOR:	R\$ 14

uipamento Custo	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00470588	R\$ 68,8700	R\$ 0,324
10688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	SEINFRA	Н	0,05411765	R\$ 210,4300	R\$ 11,38
10596	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00019608	R\$ 106,3500	R\$ 0,02
I0710	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00960784	R\$ 328,0300	R\$ 3,15
10666	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 93,1900	R\$ 0,000
10779	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00980392	R\$ 277,5800	R\$ 2,72
	1	<u> </u>		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 17,600
o de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,02941176	R\$ 18,4600	R\$ 0,542
	-	1	·		TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,54
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 18,
					VALOR:	R\$ 18,

quipamento Cust	) Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00617647	R\$ 68,8700	R\$ 0,42
10688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	SEINFRA	Н	0,08205882	R\$ 210,4300	R\$ 17,26
10596	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00019608	R\$ 106,3500	R\$ 0,02
10710	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00960784	R\$ 328,0300	R\$ 3,15
10666	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 93,1900	R\$ 0,00
10779	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00980392	R\$ 277,5800	R\$ 2,72
		<del>'</del>		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 23,58
lão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,02941176	R\$ 18,4600	R\$ 0,54
		<del>!</del>		*	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,54
			•		VALOR ENCARGOS*:	INCLU
			•	VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 24
			•		VALOR:	R\$ 24,

3.1.4. C3146 COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N (M3)							
Equipamento Custo Ho	orário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
10590	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 70,4900	R\$ 0,0000	
10698	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	SEINFRA	Н	0,00888889	R\$ 213,8800	R\$ 1,9012	

Jose 2156 de Macédo Bisneto Espenheiro Civil (1924) CE Nº 961863221-2

			RELATÓRIO AI	NALÍTICO - COM	IPOSIÇÕ	ES DE CU	stos		riços = 27,36 % RIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o l Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisi		DATA:	10/06/2024			
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	a com o manorpio de oman	FONTE	VE	RSÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVA!	DESCRIÇÃO:		Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.			ESONERAÇÃO COM DESONERAÇÃO	84,44% 84,44%	,
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composições PROPRIA			84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COM DESONERAÇÃO				
10610	COMPAC. PÉ D	E CARNEIRO VIBRA	I. T. AUTOPROP. (CHI)	SEINFRA	Н	0,00182222	R\$ 81,7400		R\$ 0,1489
10723	COMPAC. PÉ D	E CARNEIRO VIBRA	T. AUTOPROP. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00262222	R\$ 228,4500		R\$ 0,5990
10625	GRADE DE DIS	COS (CHI)		SEINFRA	Н	0,00075556	R\$ 4,8900		R\$ 0,0037
10739	GRADE DE DIS	COS (CHP)		SEINFRA	Н	0,00368889	R\$ 6,8800		R\$ 0,0254
10642	MOTO NIVELAI	OORA (CHI)		SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 121,9600		R\$ 0,0000
10756	MOTO NIVELAI	OORA (CHP)		SEINFRA	Н	0,00444444	R\$ 307,8000		R\$ 1,3680
10667	TRATOR DE PN	IEUS (CHI)		SEINFRA	Н	0,00075556	R\$ 37,2000		R\$ 0,0281
10780	TRATOR DE PI	IEUS (CHP)		SEINFRA	Н	0,00368889	R\$ 124,7200		R\$ 0,4601
l .	l.			<b>-</b>	1	TOTAL	Equipamento Custo Horário		R\$ 4,5344
Mão de Obra				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	то	OTAL
12543	SERVENTE			SEINFRA	Н	0,02222222	R\$ 18,4600		R\$ 0,4102
				•	-	Į.	TOTAL Mão de Obra		R\$ 0,4102
							VALOR ENCARGOS*		INCLUSO
						VA	LOR COM ENCARGOS		R\$ 4,94
							VALOR		R\$ 4,94

uipamento Custo	Harária	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10590	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	SEINFRA	H	0,00112821	R\$ 70,4900	R\$ 0,07
10590	` '					
10698	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	SEINFRA	Н	0,00400000	R\$ 213,8800	R\$ 0,85
10607	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHI)	SEINFRA	Н	0,00220513	R\$ 94,3200	R\$ 0,20
10721	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00035897	R\$ 246,2200	R\$ 0,08
10610	COMPAC. PÉ DE CARNEIRO VIBRAT. AUTOPROP. (CHI)	SEINFRA	Н	0,00169231	R\$ 81,7400	R\$ 0,13
10723	COMPAC. PÉ DE CARNEIRO VIBRAT. AUTOPROP. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00087179	R\$ 228,4500	R\$ 0,19
10625	GRADE DE DISCOS (CHI)	SEINFRA	Н	0,00038462	R\$ 4,8900	R\$ 0,00
10739	GRADE DE DISCOS (CHP)	SEINFRA	Н	0,00217949	R\$ 6,8800	R\$ 0,01
10642	MOTO NIVELADORA (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 121,9600	R\$ 0,00
10756	MOTO NIVELADORA (CHP)	SEINFRA	Н	0,00256410	R\$ 307,8000	R\$ 0,78
10667	TRATOR DE PNEUS (CHI)	SEINFRA	Н	0,00038462	R\$ 37,2000	R\$ 0,01
10780	TRATOR DE PNEUS (CHP)	SEINFRA	Н	0,00217949	R\$ 124,7200	R\$ 0,27
		<u> </u>		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 2,66
io de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,01282051	R\$ 18,4600	R\$ 0,23
		<del>!</del>		*	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,23
					VALOR ENCARGOS*:	INCLU
			ļ	VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 2,
			F		VALOR:	R\$ 2,

aterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12453	TUBO CONCRETO SIMPLES POROSO D=20cm	SEINFRA	М	1,00000000	R\$ 37,2900	R\$ 37,29
			ı	•	TOTAL Material:	R\$ 37,29
ão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,05000000	R\$ 24,1600	R\$ 1,208
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	1,50000000	R\$ 18,4600	R\$ 27,690
			ı	•	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 28,89
rviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C3130	AREIA DE RIO - EXTRAÇÃO	SEINFRA	M3	0,58700000	R\$ 8,8000	R\$ 5,165
C3324	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA TRAÇO 1:4 COM AREIA PRODUZIDA	SEINFRA	М3	0,00500000	R\$ 454,4500	R\$ 2,272
C3253	BRITA PRODUZIDA PARA USOS DIVERSOS	SEINFRA	M3	0,13200000	R\$ 100,7000	R\$ 13,292
C3211	ESCAVAÇÃO E CARGA DE MATERIAL DE JAZIDA	SEINFRA	M3	0,12000000	R\$ 4,8100	R\$ 0,57
	-		l		TOTAL Serviço:	R\$ 21,30
			•		VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 87,4

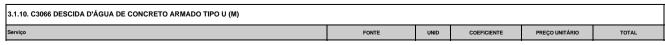
1683 Ziff de Mucêdo Bisneto Ésperaheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-7

			RELATÓRIO ANALÍTICO - COM	POSIÇÕE	S DE CUSTOS		'IÇOS = 27,36 % ERIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1	0/06/2024		
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
	A ESPERANÇA SE RENOVA!		Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COM DESONERAÇÃO		

laterial		FONTE UNID		COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I1846	SARRAFO DE 1"X4"	SEINFRA	М	0,75000000	R\$ 6,0500	R\$ 4,537
		I	ı		TOTAL Material:	R\$ 4,537
lão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10498	CARPINTEIRO	SEINFRA	Н	0,03000000	R\$ 24,1600	R\$ 0,724
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,06000000	R\$ 18,4600	R\$ 1,107
		1			TOTAL Mão de Obra:	R\$ 1,832
erviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C3127	AREIA ASFALTO USINADA À FRIO - AAUF (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	0,00250000	R\$ 90,9900	R\$ 0,227
C0588	CAIAÇÃO EM DUAS DEMÃOS COM SUPERCAL	SEINFRA	M2	1,54000000	R\$ 5,2700	R\$ 8,115
C3268	CONCRETO P/VIBR., FCK=10MPa COM AGREGADO PRODUZIDO (S/TRANSP.)	SEINFRA	M3	0,11200000	R\$ 412,4700	R\$ 46,196
C2784	ESCAVAÇÃO MANUAL SOLO DE 1A.CAT. PROF. ATÉ 1.50m	SEINFRA	M3	0,26600000	R\$ 48,9200	R\$ 13,012
		-1		I	TOTAL Serviço:	R\$ 67,552
			-		VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
			•	VAI	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 73,9
					VALOR:	R\$ 73,9

aterial		FONTE UNID		COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
18567	EXTRUSORA DE PERFIS DE CONCRETO ACOPLADA C/ FORMA E MOTOR DIESL 10 HP	SEINFRA	Н	0,06670000	R\$ 60,0300	R\$ 4,004
					TOTAL Material:	R\$ 4,004
ão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,06670000	R\$ 24,1600	R\$ 1,611
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,13340000	R\$ 18,4600	R\$ 2,462
	<u> </u>			ļ.	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 4,074
erviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C0588	CAIAÇÃO EM DUAS DEMÃOS COM SUPERCAL	SEINFRA	M2	0,72000000	R\$ 5,2700	R\$ 3,794
C0842	CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO	SEINFRA	M3	0,08700000	R\$ 522,5800	R\$ 45,464
C2784	ESCAVAÇÃO MANUAL SOLO DE 1A.CAT. PROF. ATÉ 1.50m	SEINFRA	M3	0,06000000	R\$ 48,9200	R\$ 2,935
C1604	LANÇAMENTO E APLICAÇÃO DE CONCRETO S/ ELEVAÇÃO	SEINFRA	M3	0,08700000	R\$ 159,0800	R\$ 13,840
				•	TOTAL Serviço:	R\$ 66,034
			•		VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 74,1
			ŀ		VALOR:	R\$ 74,1

ão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,03000000	R\$ 24,1600	R\$ 0,724
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,06000000	R\$ 18,4600	R\$ 1,107
			1		TOTAL Mão de Obra:	R\$ 1,832
erviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C3268	CONCRETO P/VIBR., FCK=10MPa COM AGREGADO PRODUZIDO (S/TRANSP.)	SEINFRA	М3	0,22000000	R\$ 412,4700	R\$ 90,743
C2784	ESCAVAÇÃO MANUAL SOLO DE 1A.CAT. PROF. ATÉ 1.50m	SEINFRA	M3	0,37100000	R\$ 48,9200	R\$ 18,149
C1405	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 12mm UTIL. 3 X	SEINFRA	M2	1,08000000	R\$ 140,1200	R\$ 151,329
C3227	PEDRA DE MÃO/POLIÉDRICA	SEINFRA	M3	0,23100000	R\$ 42,6600	R\$ 9,854
				L	TOTAL Serviço:	R\$ 270,076
			Ē		VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VAI	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 271,9
			F		VALOR:	R\$ 271,9



Jos 2 Tip Te Macédo Bisneto Éngranheiro Civil CWEA/CE N° 061863221-2

			RELATÓRIO ANA	LÍTICO - COM	IPOSIÇÕE	S DE CUS	TOS		IÇOS = 27,36 % RIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distr Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa co		DATA:	10/06/2024			
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	in o manopio de oman	FONTE	VERS	ÃO	HORA	MES
Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVA		DESCRIÇÃO:		vras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -		SEINFRA 028.1 COM DESONERAÇÃO SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO		84,44% 84,44%	
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	AVRAS DA MANGABEIRA - CE		ões PROPRIA COM DESONERAÇÃO		84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚB	1	COM DESC	NEKAÇAO			
C0214	ARMADURA CA	A-25 MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm SEINFRA KG 2,00700000 R\$ 13,6700					R\$ 27,4357		
C0588	CAIAÇÃO EM I	OUAS DEMÃOS COM	SUPERCAL	SEINFRA	M2	1,36000000	R\$ 5,2700		R\$ 7,1672
C3269	CONCRETO P/	VIBR., FCK=13,5MPa	a COM AGREGADO PRODUZIDO (S/TRANSP.)	SEINFRA	M3	0,10900000	R\$ 432,1500		R\$ 47,1044
C2784	ESCAVAÇÃO N	MANUAL SOLO DE 1	A.CAT. PROF. ATÉ 1.50m	SEINFRA	M3	0,28400000	R\$ 48,9200		R\$ 13,8933
C1405	FORMA PLANA	CHAPA COMPENSA	ADA RESINADA, ESP.= 12mm UTIL. 3 X	SEINFRA	M2	0,70000000	R\$ 140,1200		R\$ 98,0840
							TOTAL Serviço:		R\$ 193,6846
						\	/ALOR ENCARGOS*:		INCLUSO
						VALO	R COM ENCARGOS:		R\$ 193,69
							VALOR:		R\$ 193,69

3.1.11. C0406 BOCA DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm (UN)								
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	4,59100000	R\$ 435,4200	R\$ 1.999,0132		
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	13,39000000	R\$ 69,5900	R\$ 931,8101		
	·				TOTAL Serviço:	R\$ 2.930,8233		
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO		
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 2.930,76		
					VALOR:	R\$ 2.930,76		

3.1.12. C0440 BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm (UN)								
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
C0057 ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)		SEINFRA	МЗ	7,60700000	R\$ 435,4200	R\$ 3.312,2399		
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	24,54000000	R\$ 69,5900	R\$ 1.707,7386		
					TOTAL Serviço:	R\$ 5.019,9785		
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO		
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 5.019,87		
					VALOR:	R\$ 5.019,87		

3.1.13. C0428 BOCA DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m) (UN)								
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C'AGREGADOS PRODUZIDOS (S'TRANSP)	SEINFRA	МЗ	10,83700000	R\$ 435,4200	R\$ 4.718,6465		
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	18,38000000	R\$ 69,5900	R\$ 1.279,0642		
					TOTAL Serviço:	R\$ 5.997,7107		
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO		
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 5.997,61		
					VALOR:	R\$ 5.997,61		

3.1.14. C0886 CORPO DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm (M)								
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
I2187	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN= 800MM (NBR 8890:2018)	SEINFRA	М	2,00000000	R\$ 357,6100	R\$ 715,2200		
	<u> </u>				TOTAL Material:	R\$ 715,2200		
Mão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,20000000	R\$ 24,1600	R\$ 4,8320		
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,80000000	R\$ 18,4600	R\$ 14,7680		
	<u> </u>				TOTAL Mão de Obra:	R\$ 19,6000		
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C'AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	SEINFRA	МЗ	0,77200000	R\$ 435,4200	R\$ 336,1442		
C3324	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA TRAÇO 1:4 COM AREIA PRODUZIDA	SEINFRA	МЗ	0,06000000	R\$ 454,4500	R\$ 27,2670		
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	0,90000000	R\$ 69,5900	R\$ 62,6310		
	•				TOTAL Serviço:	R\$ 426,0422		
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO		

1883 Ziff de Mucêdo Bisneto Ésperalectro Civil CREA/CE Nº 061863221-?

			RELATÓRIO ANALÍTICO - COM	POSIÇÕE	S DE CUSTOS		'IÇOS = 27,36 % :RIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1	0/06/2024		
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES
	mangabena	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
	A ESPERANÇA SE RENOVA!		Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS	- 	COM DESONERAÇÃO		

l	R\$ 1.160,86	VALOR COM ENCARGOS:
ĺ	R\$ 1.160,86	VALOR:

laterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
I2183	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN=1000MM (NBR 8890:2018)	SEINFRA	SEINFRA M	М	3,00000000	R\$ 419,0200	R\$ 1.257,06
	1		'	'	TOTAL Material:	R\$ 1.257,06	
đáo de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
12391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,30000000	R\$ 24,1600	R\$ 7,248	
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	1,50000000	R\$ 18,4600	R\$ 27,69	
			,	•	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 34,93	
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	1,71100000	R\$ 435,4200	R\$ 745,000	
C3324	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA TRAÇO 1:4 COM AREIA PRODUZIDA	SEINFRA	М3	0,12000000	R\$ 454,4500	R\$ 54,53	
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	1,12000000	R\$ 69,5900	R\$ 77,94	
				'	TOTAL Serviço:	R\$ 877,47	
			Ì		VALOR ENCARGOS*:	INCLUS	
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 2.169,	
			ľ		VALOR:	R\$ 2.169,	

3.1.16. C0906 C	CORPO DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m) (M)					
Serviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	SEINFRA	M3	6,67000000	R\$ 435,4200	R\$ 2.904,251
C0216	ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm	SEINFRA	KG	86,00700000	R\$ 11,9600	R\$ 1.028,643
C0218	ARMADURA CA-60 MÉDIA D= 6,4 A 9,5mm	SEINFRA	KG	6,00600000	R\$ 12,5200	R\$ 75,195
C3270	CONCRETO P/VIBR., FCK=15MPa COM AGREGADO PRODUZIDO (S/ TRANSP.)	SEINFRA	M3	1,71600000	R\$ 440,5800	R\$ 756,035
C3351	ESCORAMENTO P/ OBRAS D'ARTES CORRENTES	SEINFRA	М3	6,00000000	R\$ 65,0300	R\$ 390,180
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	SEINFRA	M2	15,92000000	R\$ 69,5900	R\$ 1.107,872
	<del>-</del>		•	•	TOTAL Serviço:	R\$ 6.262,178
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 6.261,7
					VALOR:	R\$ 6.261,7

uipamento Custo	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10590	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	SEINFRA	Н	0,01135802	R\$ 70,4900	R\$ 0,80
10698	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	SEINFRA	Н	0,01333333	R\$ 213,8800	R\$ 2,85
10607	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHI)	SEINFRA	Н	0,01049383	R\$ 94,3200	R\$ 0,98
10721	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00185185	R\$ 246,2200	R\$ 0,45
10609	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00888889	R\$ 80,3800	R\$ 0,71
10722	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHP)	SEINFRA	Н	0,00345679	R\$ 225,7600	R\$ 0,78
10642	MOTO NIVELADORA (CHI)	SEINFRA	Н	0,01012346	R\$ 121,9600	R\$ 1,23
10756	MOTO NIVELADORA (CHP)	SEINFRA	Н	0,00222222	R\$ 307,8000	R\$ 0,68
17421	RECICLADORA À FRIO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 436,6400	R\$ 0,00
17420	RECICLADORA À FRIO (CHP)	SEINFRA	Н	0,01234568	R\$ 1.064,8200	R\$ 13,14
			'	TOTAL E	Equipamento Custo Horário:	R\$ 21,6
iterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10442	CAL VIRGEM EM PO	SEINFRA	KG	63,00000000	R\$ 0,8800	R\$ 55,44
	-	<b>,</b>			TOTAL Material:	R\$ 55,44
io de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,12345679	R\$ 18,4600	R\$ 2,27
			,		TOTAL Mão de Obra:	R\$ 2,2
rviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL

Jose Zish de Macêdo Bisneto Ébgraheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-7

			RELATÓRIO ANA	LÍTICO - COM	IPOSIÇÕ	ES DE CUS	TOS		'IÇOS = 27,36 % :RIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distr Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa co		DATA	10/06/2024			
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	in o manicipio de oman-	FONTE	VERS	ÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVA!	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distr Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa co 1ª etapa - extensão = 2500 m.		SEINFRA SEINFRA/ANF	028.1 COM DES JUNHO/2024 COM		84,44% 84,44%	,
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composições		,	84,44%	
ĺ		LOCAL.	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composições	COM DESOI		04,4470	47,4070
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚI	BLICOS					
C3160	DESMATAMEN	TO DE JAZIDA	•	SEINFRA	M2	1,00000000	R\$ 0,4200		R\$ 0,4200
C3211	ESCAVAÇÃO E	CARGA DE MATERI.	AL DE JAZIDA	SEINFRA	M3	1,35800000	R\$ 4,8100		R\$ 6,5320
C3218	EXPURGO DE .	IAZIDA		SEINFRA	M3	0,20000000	R\$ 3,6600		R\$ 0,7320
	I			· L	•	· ·	TOTAL Serviço:		R\$ 7,6840
						v	ALOR ENCARGOS*:		INCLUSO
						VALO	R COM ENCARGOS:		R\$ 87,06
							VALOR:		R\$ 87,06

uipamento Custo	Horário	FONTE UNID		COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 68,8700	R\$ 0,00
10688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 210,4300	R\$ 0,000
		<b>-</b>	1	TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 0,000
aterial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12897	CONSTANTE DO TRANSPORTE	SEINFRA	UN	1,29900000	R\$ 1,0000	R\$ 1,299
12896	TRANSPORTE	SEINFRA	TxKM	1,24700000	R\$ 1,0000	R\$ 1,247
	1	l			TOTAL Material:	R\$ 2,54
			•		FÓRMULA:	Y = 1,25X + 1,3
			-		DMT:	R\$ 4,0
			-		VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
			-	VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 6,3
			ľ		VALOR:	R\$ 6,3

quipamento Cust	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10590	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	SEINFRA	Н	0,00666667	R\$ 70,4900	R\$ 0,46
10698	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	SEINFRA	Н	0,00666667	R\$ 213,8800	R\$ 1,4
10607	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHI)	SEINFRA	Н	0,01146667	R\$ 94,3200	R\$ 1,0
10721	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00186667	R\$ 246,2200	R\$ 0,4
10609	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00893333	R\$ 80,3800	R\$ 0,7
10722	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHP)	SEINFRA	Н	0,00440000	R\$ 225,7600	R\$ 0,9
10642	MOTO NIVELADORA (CHI)	SEINFRA	Н	0,00173333	R\$ 121,9600	R\$ 0,2
10756	MOTO NIVELADORA (CHP)	SEINFRA	Н	0,01160000	R\$ 307,8000	R\$ 3,5
		<b>'</b>	•	TOTAL E	quipamento Custo Horário:	R\$ 8,5
ão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,04000000	R\$ 18,4600	R\$ 0,7
		•	•		TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,
erviço		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
C3139	BRITA PRODUZIDA PARA BASES	SEINFRA	M3	1,30000000	R\$ 93,6800	R\$ 121,7
C3244	USINAGEM DE MISTURAS DE AGREGADOS	SEINFRA	M3	1,10000000	R\$ 18,6900	R\$ 20,5
		<del>!</del>	!		TOTAL Serviço:	R\$ 142,
			Ī		VALOR ENCARGOS*:	INCLU
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 15

3.2.4. C3311 TF	RANSPORTE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X) (T)					
Equipamento Custo	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10582	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 184 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 66,6800	R\$ 0,000
10693	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 184 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 203,2800	R\$ 0,0000
		<del>-</del>	•	TOTAL E	quipamento Custo Horário:	R\$ 0,000
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12896	TRANSPORTE	SEINFRA	TxKM	0,48280000	R\$ 1,0000	R\$ 0,4828
		<u>'</u>			TOTAL Material:	R\$ 0,482
					FÓRMULA:	Y = 0,482
					DMT:	R\$ 116,00

Jose 71ff de Macêdo Bisneto Ébgenheiro Civil CREA/CE Nº 861863221-2

			RELATÓRIO ANALÍTICO - COM	POSIÇÕE	S DE CUSTOS		/IÇOS = 27,36 % ERIAL = 15,00 %	
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1	0/06/2024		_	
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES	
	mangabena	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%	
	A ESPERANÇA SE RENOVA!		Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%	
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%	
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS	ŀ	COM DESONERAÇÃO			

INCLUSO	VALOR ENCARGOS*:
R\$ 55,68	VALOR COM ENCARGOS:
R\$ 55,68	VALOR:

lipamento Custo Horário		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 68,8700	R\$ 0,00
10688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 210,4300	R\$ 0,00
		+		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 0,0
aterial		FONTE	UNID	D COEFICIENTE PREÇO UNITÁRIO		TOTAL
12897	CONSTANTE DO TRANSPORTE	SEINFRA	UN	1,29900000	R\$ 1,0000	R\$ 1,29
12896	TRANSPORTE	SEINFRA	TxKM	1,24700000	R\$ 1,0000	R\$ 1,24
	1	<del>\</del>	-1		TOTAL Material:	R\$ 2,5
					FÓRMULA:	Y = 1,25X + 1
					DMT:	R\$ 2
					VALOR ENCARGOS*:	INCLU
				VA	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 3
					VALOR:	R\$ 3

quipamento Cust	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10585	CAMINHÃO DISTRIBUIDOR DE LIGANTE (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 109,1500	R\$ 0,00
10694	CAMINHÃO DISTRIBUIDOR DE LIGANTE (CHP)	SEINFRA	Н	0,00076923	R\$ 280,5600	R\$ 0,21
10661	TANQUE DE ESTOCAGEM DE ASFALTO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 23,6400	R\$ 0,00
10774	TANQUE DE ESTOCAGEM DE ASFALTO (CHP)	SEINFRA	Н	0,00153846	R\$ 34,6900	R\$ 0,05
10667	TRATOR DE PNEUS (CHI)	SEINFRA	Н	0,00032308	R\$ 37,2000	R\$ 0,01
10780	TRATOR DE PNEUS (CHP)	SEINFRA	Н	0,00044615	R\$ 124,7200	R\$ 0,05
10672	VASSOURA MECÂNICA (CHI)	SEINFRA	Н	0,00032308	R\$ 9,0400	R\$ 0,00
10785	VASSOURA MECÂNICA (CHP)	SEINFRA	Н	0,00044615	R\$ 12,5800	R\$ 0,00
		<u>'</u>		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 0,34
lão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,00769231	R\$ 18,4600	R\$ 0,14
		•	•	•	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 0,14
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUS
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 0,
					VALOR:	R\$ 0

3.2.7. 10809 ASFALTO DILUÍDO - CM 30 (Ton)							
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
10809	ASFALTO DILUÍDO - CM 30	SEINFRA/ANP	Ton	1,00000000	R\$ 7.195,27	R\$ 7.195,27	
			•		TOTAL Material:	R\$ 7.195,27	
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO	
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 7.195,27	
					VALOR:	R\$ 7.195,27	

3.2.8. C3241 TRATAMENTO SUPERFICIAL DUPLO C/CAPA SELANTE (S/TRANSP) (M2)								
Equipamento Custo	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL		
10585	CAMINHÃO DISTRIBUIDOR DE LIGANTE (CHI)	SEINFRA	Н	0,00366906	R\$ 109,1500	R\$ 0,4005		
10694	CAMINHÃO DISTRIBUIDOR DE LIGANTE (CHP)	SEINFRA	Н	0,00352518	R\$ 280,5600	R\$ 0,9890		
10607	COMPAC, DE PNEUS PRES, VAR, AUTOPR, (CHI)	SEINFRA	Н	0,00136691	R\$ 94,3200	R\$ 0,1289		
10721	COMPAC. DE PNEUS PRES. VAR. AUTOPR. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00582734	R\$ 246,2200	R\$ 1,4348		
10608	COMPACTADOR LISO TANDEM AUTOPROPELIDO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00165468	R\$ 58,1100	R\$ 0,0962		
10726	COMPACTADOR LISO TANDEM AUTOPROPELIDO (CHP)	SEINFRA	Н	0,00553957	R\$ 113,0200	R\$ 0,6261		
10624	ESPALHADOR DE AGREGADOS REBOC. (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 8,4100	R\$ 0,0000		
10738	ESPALHADOR DE AGREGADOS REBOC. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00719424	R\$ 11,6900	R\$ 0,0841		

1682 Ith Te Macédo Bisneto Éngranieiro Civil CWEA/CE N° 061863221-2

			RELATÓRIO A	ANALÍTICO - CON	1POSIÇÕ	ES DE CU	stos		ÇOS = 27,36 % RIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga Lavras da Mangabeira, até CE-284, d		DATA	10/06/2024			
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	ivisa com o municipio de Umari -	FONTE	VE	RSÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVA!	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga Lavras da Mangabeira, até CE-284, d 1ª etapa - extensão = 2500 m.		SEINFRA SEINFRA/ANF		DESONERAÇÃO COM DESONERAÇÃO	84,44% 84,44%	,
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composições	cões PROPRIA COM DESONERAÇÃO		84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇ	OS PÚBLICOS		00.11.02.	3011L101Q/10		
10661	TANQUE DE ES	TOCAGEM DE ASF	ALTO (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 23,6400		R\$ 0,0000
10774	TANQUE DE ES	STOCAGEM DE ASF	ALTO (CHP)	SEINFRA	Н	0,01438849	R\$ 34,6900		R\$ 0,4991
10667	TRATOR DE PN	IEUS (CHI)		SEINFRA	Н	0,00697842	R\$ 37,2000		R\$ 0,2596
10780	780 TRATOR DE PNEUS (CHP)			SEINFRA	Н	0,00021583	R\$ 124,7200		R\$ 0,0269
10672	VASSOURA MECÂNICA (CHI)		SEINFRA	Н	0,00697842	R\$ 9,0400		R\$ 0,0631	
10785	VASSOURA ME	CÂNICA (CHP)		SEINFRA	Н	0,00021583	R\$ 12,5800		R\$ 0,0027
				<b>.</b>		TOTAL	Equipamento Custo Horário		R\$ 4,6110
Mão de Obra				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	то	TAL
12543	SERVENTE			SEINFRA	Н	0,08633094	R\$ 18,4600		R\$ 1,5937
Į				<del>.</del>			TOTAL Mão de Obra		R\$ 1,5937
Serviço				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	то	TAL
C3252	BRITA PRODUZ	IDA PARA REVESTI	IMENTOS BETUMINOSOS	SEINFRA	M3	0,03000000	R\$ 108,9700		R\$ 3,2691
				•	•		TOTAL Serviço		R\$ 3,2691
							VALOR ENCARGOS*		INCLUSO
						VA	ALOR COM ENCARGOS		R\$ 9,47
							VALOR		R\$ 9,47

3.2.9. 12319 EMULSÃO ASFÁLTICA RC-1C (	Fon)					
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I2319 EMULSÃO ASFÁLTICA RC-10		SEINFRA/ANP	Ton	1,00000000	R\$ 3.233,08	R\$ 3.233,08
			•		TOTAL Material:	R\$ 3.233,08
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 3.233,08
					VALOR:	R\$ 3.233,08

3.2.10. 10001 TRANSPORTE COMERCIAL DE MATERIAL BETUMINOSO À FRIO (Y = 0,57X + 55,48) (T)									
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL			
12897	CONSTANTE DO TRANSPORTE	SEINFRA	UN	55,48000000	R\$ 1,0000	R\$ 55,4800			
12896	TRANSPORTE	SEINFRA	TxKM	0,57000000	R\$ 1,0000	R\$ 0,5700			
	•		•	•	TOTAL Material:	R\$ 56,0500			
					FÓRMULA:	Y = 0,57X + 55,48			
					DMT:	R\$ 391,00			
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO			
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 278,35			
					VALOR:	R\$ 278,35			

3.2.11. C3311 TF	RANSPORTE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X) (T)					
Equipamento Custo I	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10582	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 184 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 66,6800	R\$ 0,0000
10693	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 184 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00000000 R\$ 203,2800		R\$ 0,0000
	1	I	1	TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 0,0000
Material			UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
12896	TRANSPORTE	SEINFRA	TxKM	0,48280000 R\$ 1,0000		R\$ 0,4828
		•	•		TOTAL Material:	R\$ 0,4828
					FÓRMULA:	Y = 0,48X
					DMT:	R\$ 116,00
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				V	ALOR COM ENCARGOS:	R\$ 55,68
					VALOR:	R\$ 55,68

3.3.1. C3355 PLACA DE REGULAMENTAÇÃO/ADVERTÊNCIA REFLETIVA EM POLIÉSTER COM FIBRA DE VIDRO (M2)									
Equipamento Custo	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL			
10581	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 136 (CHI)	SEINFRA	Н	0,90000000	R\$ 63,3000	R\$ 56,9700			
10703	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 136 (CHP)	SEINFRA	Н	0,10000000	R\$ 172,3500	R\$ 17,2350			
	·			TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 74,2050			

Just Zife de Mucêdo Bisneto Étypenheiro Civil (TREA/CE Nº 961863221-?

			RELATÓRIO AN	ALÍTICO - COM	IPOSIÇÕ	ES DE CU	STOS		IÇOS = 27,36 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Dis Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa o		DATA:	10/06/2024			
*	GOVERNO MUNICIPAL		1ª etapa - extensão = 2500 m.	oom o manopio ao oman	FONTE	VE	RSÃO	HORA	MES
	Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVAS	DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Di- Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa o 1ª etapa - extensão = 2500 m.		SEINFRA SEINFRA/ANP		DESONERAÇÃO COM DESONERAÇÃO	84,44% 84,44%	47,48% 47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE		Composições		OPRIA SONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS P	ÚBLICOS		COM DE	SONERAÇÃO		
Material				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	T	OTAL
12525	PARAFUSO C	PORCA E ARRUELA	DE 1/4X1 1/2"	SEINFRA	UN	2,00000000	R\$ 0,6000		R\$ 1,2000
12526	PARAFUSO C	PORCA E ARRUELA	DE 5/16X3 1/2"	SEINFRA	UN	3,00000000	R\$ 1,0400		R\$ 3,1200
12697	PLACA REFLE	TIVA DE POLIÉSTEF	R DE FIBRA DE VIDRO	SEINFRA	M2	1,00000000	R\$ 1.147,0000	ı	R\$ 1.147,0000
10198	PONTALETE /	BARROTE DE 3"x3" -	- APARELHADO	SEINFRA	М	3,00000000	R\$ 22,1100		R\$ 66,3300
12542	12542 TRAVESSA DE MADEIRA C/SECAO DE 3"X1 1/2"			SEINFRA	М	1,00000000	R\$ 10,4900		R\$ 10,4900
	•			•	•	'	TOTAL Material:		R\$ 1.228,1400
Mão de Obra				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TO	DTAL
10498	CARPINTEIRC			SEINFRA	Н	0,10000000	R\$ 24,1600		R\$ 2,4160
12543	SERVENTE			SEINFRA	Н	1,00000000	R\$ 18,4600		R\$ 18,4600
							TOTAL Mão de Obra:		R\$ 20,8760
Serviço				FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TO	DTAL
C3268	CONCRETO P	VIBR., FCK=10MPa	COM AGREGADO PRODUZIDO (S/TRANSP.)	SEINFRA	M3	0,01800000	R\$ 412,4700		R\$ 7,4245
	•			•		'	TOTAL Serviço:		R\$ 7,4245
							VALOR ENCARGOS*:		INCLUSO
						V	ALOR COM ENCARGOS:		R\$ 1.330,64
							VALOR:	,	R\$ 1.330,64

						1(\$ 1.550,04
3.2. C4528 TA	CHÃO REFLETIVO BIDIRECIONAL: FORNECIMENTO/APLICAÇÃO (UN)					
uipamento Custo I	Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
10704	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 92 (CHP)	SEINFRA	Н	0,04000000	R\$ 122,9100	R\$ 4,9164
		<b>-</b>	1	TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 4,9164
terial		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
18363	TACHÕES BIDIRECIONAIS	SEINFRA	UN	1,00000000	R\$ 51,8900	R\$ 51,8900
		<b>-</b>	,	•	TOTAL Material:	R\$ 51,8900
o de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL
I2391	PEDREIRO	SEINFRA	Н	0,04000000	R\$ 24,1600	R\$ 0,9664
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,20000000	R\$ 18,4600	R\$ 3,6920
				Į.	TOTAL Mão de Obra:	R\$ 4,6584
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO
				VA	LOR COM ENCARGOS:	R\$ 61,46
					VALOR:	R\$ 61,46

					VALOR:		
3.3.3. C3220 F	AIXA.HORIZONTAL/TINTA REFLETIVA/RESINA ACRÍLICA (M2)						
Equipamento Cust	o Horário	FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
10583	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 92 (CHI)	SEINFRA	Н	0,00000000	R\$ 49,9700	R\$ 0,0000	
10704	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 92 (CHP)	SEINFRA	Н	0,00714286	R\$ 122,9100	R\$ 0,8779	
10638	MÁQUINA P/PINT. FAIXAS SINAL. AUTOPR. (CHI)	SEINFRA	Н	0,00142857	R\$ 110,7100	R\$ 0,1582	
10752	MÁQUINA P/PINT. FAIXAS SINAL. AUTOPR. (CHP)	SEINFRA	Н	0,00571429	R\$ 220,5100	R\$ 1,2601	
10673	VEÍCULO UTILITÁRIO KOMBI (CHI)	SEINFRA	Н	0,00142857	R\$ 24,3500	R\$ 0,0348	
10786	VEÍCULO UTILITÁRIO KOMBI (CHP)	SEINFRA	Н	0,00571429	R\$ 78,0900	R\$ 0,4462	
		· ·		TOTAL	Equipamento Custo Horário:	R\$ 2,7772	
Material		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
12521	MICRO ESFERA DE VIDRO	SEINFRA	KG	0,55000000	R\$ 7,2800	R\$ 4,0040	
12533	SOLVENTE (TOLUENO)	SEINFRA	L	0,04000000	R\$ 13,3400	R\$ 0,5336	
12540	TINTA REFLETIVA RESINA ACRÍLICA (P/SINALIZAÇÃO)	SEINFRA	L	0,60000000	R\$ 30,4000	R\$ 18,2400	
	1	<u> </u>			TOTAL Material:	R\$ 22,7776	
Mão de Obra		FONTE	UNID	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL	
12543	SERVENTE	SEINFRA	Н	0,05714286	R\$ 18,4600	R\$ 1,0549	
12567	TECNICO PRE MARCADOR	SEINFRA	Н	0,00714286	R\$ 29,2700	R\$ 0,2091	
	,	•	•		TOTAL Mão de Obra:	R\$ 1,2640	
					VALOR ENCARGOS*:	INCLUSO	
			VALOR COM ENCARGOS:				
					VALOR:	R\$ 26,82	

1652 Zish de Macêdo Bisneto Ébgranheiro Chvil CNEA/CE N° 061863221-2

# **ORÇAMENTO - CURVA ABC DE SERVIÇOS**

BDI SERVIÇOS = 27,36 %



BDI MATERIAL = 15,00 % Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1º letapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE HORA MES DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. SEINFRA 028.1 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% Composições **PROPRIA** 84,44% 47,48% ÓRGÃO: SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS COM DESONERAÇÃO

CÓDIGO	DESCRIÇÃO	FONTE	TIPO	UNIDADE	QUANTIDADE	PREÇO UNITÁRIO	PREÇO TOTAL	%	ACUMUL. %	CL
C3132	BASE DE BRITA GRADUADA (S/TRANSP)	SEINFRA	Serviço	M3	3.500,00	R\$ 193,61	R\$ 677.635,00	14,35	14,35	А
C3930	SUB BASE/BASE DE SOLO CAL (3%) (S/TRANSP)	SEINFRA	Serviço	M3	5.550,00	R\$ 110,88	R\$ 615.384,00	13,03	27,39	Α
C3311	TRANSPORTE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X)	SEINFRA	Serviço	Т	6.608,00	R\$ 70,91	R\$ 468.573,28	9,92	37,31	Α
CPU - 01	ADMINSTRAÇÃO LOCAL DA OBRA	PRÓPRIA	Serviço	%	100,00	R\$ 2.625,11	R\$ 262.511,00	5,56	42,87	Α
C4583	MEIO FIO CONJUGADO C/ SARJETA, EXTRUSADO COM CONCRETO FCK 20 MPa	SEINFRA	Serviço	М	2.750,00	R\$ 94,39	R\$ 259.572,50	5,50	48,37	Α
C3070	DRENO PROFUNDO C/TUBO POROSO D=20cm/AREIA:BRITA	SEINFRA	Serviço	М	2.050,00	R\$ 111,43	R\$ 228.431,50	4,84	53,20	В
C3241	TRATAMENTO SUPERFICIAL DUPLO C/CAPA SELANTE (S/TRANSP)	SEINFRA	Serviço	M2	17.500,00	R\$ 12,06	R\$ 211.050,00	4,47	57,67	В
12319	EMULSÃO ASFÁLTICA RC-1C	SEINFRA/ANP	Serviço	Ton	54,25	R\$ 3.718,04	R\$ 201.703,67	4,27	61,95	В
C3166	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 1-CAT 1801 A 2000M	SEINFRA	Serviço	M3	8.212,35	R\$ 23,12	R\$ 189.869,53	4,02	65,97	В
10809	ASFALTO DILUÍDO - CM 30	SEINFRA/ANP	Serviço	Ton	22,75	R\$ 8.274,56	R\$ 188.246,24	3,99	69,96	В
C4732	CERCA COM ESTACAS DE MADEIRA ROLIÇA, D=10CM (DE 7 ATÉ 11CM), DISTANTES A 1,50M E MOURÕES ROLIÇOS, D=12CM (DE 10 ATÉ 15CM), DISTANTES A 50,00M - 6 FIOS DE ARAME FARPADO	SEINFRA	Serviço	М	5.000,00	R\$ 32,68	R\$ 163.400,00	3,46	73,42	В
C3113	SARJETA DE CONCRETO SIMPLES C/L=1,20m/E=0,08m	SEINFRA	Serviço	М	1.690,00	R\$ 94,16	R\$ 159.130,40	3,37	76,79	В
C0906	CORPO DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m)	SEINFRA	Serviço	М	15,00	R\$ 7.975,02	R\$ 119.625,30	2,53	79,32	В
C0918	CORPO DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D= 100cm	SEINFRA	Serviço	М	36,00	R\$ 2.763,04	R\$ 99.469,44	2,11	81,43	С
C4528	TACHÃO REFLETIVO BIDIRECIONAL: FORNECIMENTO/APLICAÇÃO	SEINFRA	Serviço	UN	1.250,00	R\$ 78,28	R\$ 97.850,00	2,07	83,50	С
C3179	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 1-CAT 4001 A 5000M	SEINFRA	Serviço	M3	2.838,57	R\$ 30,73	R\$ 87.229,26	1,85	85,35	С
C0886	CORPO DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm	SEINFRA	Serviço	М	54,00	R\$ 1.478,47	R\$ 79.837,38	1,69	87,04	С
C3233	REGULARIZAÇÃO DO SUB-LEITO	SEINFRA	Serviço	M2	20.000,00	R\$ 3,69	R\$ 73.800,00	1,56	88,60	С
C3146	COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N	SEINFRA	Serviço	M3	11.050,92	R\$ 6,29	R\$ 69.510,29	1,47	90,07	С
C3187	ESCAVAÇÃO CARGA TRANSP. 2-CAT 201 A 400M	SEINFRA	Serviço	M3	3.839,36	R\$ 17,83	R\$ 68.455,79	1,45	91,52	С
C3355	PLACA DE REGULAMENTAÇÃO/ADVERTÊNCIA REFLETIVA EM POLIÉSTER COM FIBRA DE VIDRO	SEINFRA	Serviço	M2	33,06	R\$ 1.694,70	R\$ 56.026,78	1,19	92,71	С
C3220	FAIXA.HORIZONTAL/TINTA REFLETIVA/RESINA ACRÍLICA	SEINFRA	Serviço	M2	1.500,00	R\$ 34,16	R\$ 51.240,00	1,09	93,79	С
C3066	DESCIDA D'ÁGUA DE CONCRETO ARMADO TIPO U	SEINFRA	Serviço	М	183,33	R\$ 246,68	R\$ 45.223,84	0,96	94,75	С
C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30)	SEINFRA	Serviço	Т	5.550,00	R\$ 8,02	R\$ 44.511,00	0,94	95,69	С
C0373	BARRAÇÃO PARA ESCRITÓRIO TIPO A4	SEINFRA	Serviço	UN	1,00	R\$ 30.664,58	R\$ 30.664,58	0,65	96,34	С
C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30)	SEINFRA	Serviço	Т	5.600,00	R\$ 4,84	R\$ 27.104,00	0,57	96,92	С
C0440	BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm	SEINFRA	Serviço	UN	4,00	R\$ 6.393,31	R\$ 25.573,24	0,54	97,46	С
10001	TRANSPORTE COMERCIAL DE MATERIAL BETUMINOSO À FRIO (Y = 0,57X + 55,48)	SEINFRA	Serviço	Т	77,00	R\$ 320,10	R\$ 24.647,70	0,52	97,98	С
C0406	BOCA DE BUEIRO DUPLO TUBULAR D= 80cm	SEINFRA	Serviço	UN	6,00	R\$ 3.732,62	R\$ 22.395,72	0,47	98,46	С
C3110	SAIDA D'AGUA C/ DISSIPADOR DE ENERGIA	SEINFRA	Serviço	UN	48,00	R\$ 346,30	R\$ 16.622,40	0,35	98,81	С
C0428	BOCA DE BUEIRO TRIPLO CAPEADO (2.00 X 1.00m)	SEINFRA	Serviço	UN	2,00	R\$ 7.638,56	R\$ 15.277,12	0,32	99,13	С
C3221	IMPRIMAÇÃO - EXECUÇÃO (S/TRANSP)	SEINFRA	Serviço	M2	17.500,00	R\$ 0,62	R\$ 10.850,00	0,23	99,36	С
C4993	DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	SEINFRA	Serviço	KM	1.160,00	R\$ 6,33	R\$ 7.342,80	0,16	99,52	С
C4992	MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	SEINFRA	Serviço	KM	1.160,00	R\$ 6,33	R\$ 7.342,80	0,16	99,67	Ċ
C4541	PLACA PADRÃO DE OBRA, TIPO BANNER	SEINFRA	Serviço	M2	12,00	R\$ 491,55	R\$ 5.898,60	0,12	99,80	С
C1622	LIGAÇÃO PROVISÓRIA DE ÁGUA E SANITÁRIO	SEINFRA	Serviço	UN	1,00	R\$ 4.473,66	R\$ 4.4X3,66	0,09	99,89	С
C3104	REMOÇÃO DE CERCAS	SEINFRA	Serviço	М	5.000,00	R\$ 0,59	28 2.950,00	0.06	99,95	С

José Zipo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

R\$ 4.721.564,25 Subtotal até 100%

> Outros: R\$ 0,00

Valor total do Orçamento: R\$ 4.721.564,25

José Zio de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

BDI SERVIÇOS = 27,36 %



BDI MATERIAL = 15,00 % Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1º letapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE VERSÃO HORA MES DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. SEINFRA 028.1 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% Composições **PROPRIA** 84,44% 47,48% ÓRGÃO: SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS COM DESONERAÇÃO

CÓDIGO	DESCRIÇÃO	FONTE	TIPO	UNIDADE	QUANTIDADE	PREÇO UNITÁRIO	PREÇO TOTAL	%	ACUMUL. %	CL
12543	SERVENTE	SEINFRA	Mão de Obra	Н	25.573,03	R\$ 18,46	R\$ 472.078,08	10,00	10,00	A
C3311	TRANSPORTE COMERCIAL EM RODOVIA PAVIMENTADA (Y = 0,48X)	SEINFRA	Serviço	Т	6.608,00	R\$ 55,68	R\$ 367.933,44	7,79	17,79	Α
12706	OLEO DIESEL	SEINFRA	Material	L	66.690,69	R\$ 4,99	R\$ 332.786,56	7,05	24,84	Α
10442	CAL VIRGEM EM PO	SEINFRA	Material	KG	349.650,00	R\$ 0,88	R\$ 307.692,00	6,52	31,36	Α
12703	MANUTENÇÃO	SEINFRA	Material	Н	255.625,24	R\$ 1,00	R\$ 255.625,24	5,41	36,77	Α
12701	DEPRECIAÇÃO	SEINFRA	Material	Н	232.901,62	R\$ 1,00	R\$ 232.901,62	4,93	41,70	Α
12319	EMULSÃO ASFÁLTICA RC-1C	SEINFRA/ANP	Material	Ton	54,25	R\$ 3.233,08	R\$ 175.394,59	3,71	45,42	Α
10809	ASFALTO DILUÍDO - CM 30	SEINFRA/ANP	Material	Ton	22,75	R\$ 7.195,27	R\$ 163.692,39	3,47	48,88	Α
10805	CIMENTO PORTLAND	SEINFRA	Material	KG	182.724,14	R\$ 0,71	R\$ 129.734,14	2,75	51,63	В
18583	ENGENHEIRO PLENO	SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	4,00	R\$ 21.959,24	R\$ 87.836,96	1,86	53,49	В
12702	JUROS	SEINFRA	Material	Н	80.165,51	R\$ 1,00	R\$ 80.165,51	1,70	55,19	В
12453	TUBO CONCRETO SIMPLES POROSO D=20cm	SEINFRA	Material	М	2.050,00	R\$ 37,29	R\$ 76.444,50	1,62	56,81	В
18363	TACHŌES BIDIRECIONAIS	SEINFRA	Material	UN	1.250,00	R\$ 51,89	R\$ 64.862,50	1,37	58,18	В
12391	PEDREIRO	SEINFRA	Mão de Obra	Н	2.426,88	R\$ 24,16	R\$ 58.633,30	1,24	59,42	В
12568	DINAMITE GRANULADA	SEINFRA	Material	KG	3.479,24	R\$ 16,06	R\$ 55.876,66	1,18	60,61	В
12528	PEÇAS DE DESGASTE DO BRITADOR	SEINFRA	Material	CJ	1,82	R\$ 26.583,00	R\$ 48.329,36	1,02	61,63	В
10860	CORDEL DETONANTE	SEINFRA	Material	М	7.989,37	R\$ 6,01	R\$ 48.016,14	1,02	62,65	В
12183	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN=1000MM (NBR 8890:2018)	SEINFRA	Material	М	108,00	R\$ 419,02	R\$ 45.254,16	0,96	63,61	В
12545	MOTORISTA DE CAMINHÃO	SEINFRA	Mão de Obra	Н	1.841,11	R\$ 24,51	R\$ 45.125,49	0,96	64,56	В
18617	VIGIA	SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	12,00	R\$ 3.334,41	R\$ 40.012,92	0,85	65,41	В
12187	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN= 800MM (NBR 8890:2018)	SEINFRA	Material	М	108,00	R\$ 357,61	R\$ 38.621,88	0,82	66,23	В
12697	PLACA REFLETIVA DE POLIÉSTER DE FIBRA DE VIDRO	SEINFRA	Material	M2	33,06	R\$ 1.147,00	R\$ 37.919,82	0,80	67,03	В
C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30)	SEINFRA	Serviço	Т	5.550,00	R\$ 6,30	R\$ 34.965,00	0,74	67,77	В
10498	CARPINTEIRO	SEINFRA	Mão de Obra	Н	1.150,81	R\$ 24,16	R\$ 27.803,64	0,59	68,36	В
12540	TINTA REFLETIVA RESINA ACRÍLICA (P/SINALIZAÇÃO)	SEINFRA	Material	L	900,00	R\$ 30,40	R\$ 27.360,00	0,58	68,94	В
10097	ARAME FARPADO FIO 16 BWG	SEINFRA	Material	М	30.000,00	R\$ 0,91	R\$ 27.300,00	0,58	69,52	В
18592	TOPOGRAFO	SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	4,00	R\$ 6.696,79	R\$ 26.787,16	0,57	70,09	В
18590	ENCARREGADO GERAL/MESTRE DE OBRAS	SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	4,00	R\$ 6.171,03	R\$ 24.684,12	0,52	70,61	В
12523	OPERADOR DE PERFURATRIZ / ROMPEDOR	SEINFRA	Mão de Obra	Н	1.137,01	R\$ 21,29	R\$ 24.206,90	0,51	71,12	В
19052	PEÇA DE MADEIRA ROLIÇA (EUCALIPTO OU REGIONAL EQUIVALENTE) D = 10CM (DE 7 ATÉ 11CM), H = 2,20M	SEINFRA	Material	UN	3.335,00	R\$ 7,04	R\$ 23.478,40	0,50	71,62	В
12395	PINTOR	SEINFRA	Mão de Obra	н	966,39	R\$ 24,16	R\$ 23.347,88	0,49	72,11	В
10001	TRANSPORTE COMERCIAL DE MATERIAL BETUMINOSO À FRIO (Y = 0,57X + 55,48)	SEINFRA	Serviço	Т	77,00	R\$ 278,35	R\$ 21.432,95	0,45	72,57	В
C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 1,25X + 1,30)	SEINFRA	Serviço	T	5.600,00	R\$ 3,80	R\$ 21.280,00	0,45	73,02	В
11605	PEDRISCO	SEINFRA	Material	M3	200,01	R\$ 100,50	R\$ 20.101,31	0,43	73,44	В
12551	OPERADOR DE COMPACTADOR AUTO PROPELIDO	SEINFRA	Mão de Obra	Н	634,41	R\$ 28,81	R\$ 18.277,40	0,39	73,83	В
10109	AREIA MEDIA	SEINFRA	Material	M3	206,51	R\$ 83,58	R\$ 17.260,18	0,37	74,20	В
10041	AJUDANTE DE CARPINTEIRO	SEINFRA	Mão de Obra	Н	894,81	R\$ 19,10	R\$ 17.090,81	0,36	74,56	B
12550	OPERADOR DE CARREGADEIRA	SEINFRA	Mão de Obra	Н	506,83	R\$ 28,81	R\$ 14.601,83	0,31	74,87	В

José Zifo de Macêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2

BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %

Lavras da Mangabeira

A ESPERANÇA SE RENOVA!

Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª letapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. 028.1 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% SEINFRA LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% PROPRIA 84,44% 47,48%

		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS					Composições	PROPRIA COM DESONERAÇ	ÃO	84,44% 47,48%	D
18598	AUXILIAR ADMIN	NISTRATIVO		SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	4,00	R\$ 3.349,49	R\$ 13.397,96	0,28	75,15	В
18595	AUXILIAR DE TO	OPOGRAFIA		SEINFRA	Mão de Obra	MÊS	4,00	R\$ 3.349,49	R\$ 13.397,96	0,28	75,43	В
18567	EXTRUSORA DE	E PERFIS DE CONCRE	TO ACOPLADA C/ FORMA E MOTOR DIESL 10 HP	SEINFRA	Material	Н	183,43	R\$ 60,03	R\$ 11.011,00	0,23	75,67	В
10163	AÇO CA-50			SEINFRA	Material	KG	1.483,62	R\$ 7,10	R\$ 10.533,71	0,22	75,89	В
I1691	PONTALETE / BA	ARROTE DE 3"x3"		SEINFRA	Material	M	618,82	R\$ 16,09	R\$ 9.956,87	0,21	76,10	В
11846	SARRAFO DE 1"	"X4"		SEINFRA	Material	М	1.608,32	R\$ 6,05	R\$ 9.730,33	0,21	76,31	В
10221	BLASTER			SEINFRA	Mão de Obra	Н	379,00	R\$ 23,93	R\$ 9.069,53	0,19	76,50	В
12548	OPERADOR DE	BETONEIRA		SEINFRA	Mão de Obra	н	417,06	R\$ 21,29	R\$ 8.879,15	0,19	76,69	В
12553	OPERADOR DE	COMPRESSOR DE AR		SEINFRA	Mão de Obra	н	379,00	R\$ 21,29	R\$ 8.068,97	0,17	76,86	В
10528	CHAPA COMPEN	NSADO RESINADO 10N	им (1.10 X 2.20M)	SEINFRA	Material	M2	211,60	R\$ 35,95	R\$ 7.606,88	0,16	77,02	В
12562	OPERADOR DE	TRATOR DE ESTEIRA	S	SEINFRA	Mão de Obra	н	262,08	R\$ 28,81	R\$ 7.550,61	0,16	77,18	В
12560	OPERADOR DE	MOTONIVELADORA		SEINFRA	Mão de Obra	н	215,86	R\$ 32,80	R\$ 7.080,34	0,15	77,33	В
12554	OPERADOR DE	CONJUNTO DE BRITA	GEM	SEINFRA	Mão de Obra	н	213,37	R\$ 28,81	R\$ 6.147,13	0,13	77,46	В
12507	DINAMITE 60%			SEINFRA	Material	KG	322,15	R\$ 18,67	R\$ 6.014,58	0,13	77,59	В
12521	MICRO ESFERA	DE VIDRO		SEINFRA	Material	KG	825,00	R\$ 7,28	R\$ 6.006,00	0,13	77,72	В
12555	OPERADOR DE	GRUPO GERADOR		SEINFRA	Mão de Obra	н	264,70	R\$ 21,29	R\$ 5.635,49	0,12	77,83	В
12563	OPERADOR DE	TRATOR DE PNEUS		SEINFRA	Mão de Obra	н	239,76	R\$ 21,29	R\$ 5.104,45	0,11	77,94	В
10198	PONTALETE / BA	ARROTE DE 3"x3" - AP	ARELHADO	SEINFRA	Material	M	199,18	R\$ 22,11	R\$ 4.403,87	0,09	78,04	В
11916	TABUA DE 1" DE	E 3A L = 30cm		SEINFRA	Material	M	296,27	R\$ 12,77	R\$ 3.783,41	0,08	78,12	В
10157	AÇO CA-25			SEINFRA	Material	KG	441,53	R\$ 8,23	R\$ 3.633,81	0,08	78,19	В
12707	GASOLINA			SEINFRA	Material	L	669,26	R\$ 5,08	R\$ 3.399,83	0,07	78,26	В
10121	ARMADOR/FERF	REIRO		SEINFRA	Mão de Obra	н	139,85	R\$ 24,16	R\$ 3.378,80	0,07	78,34	В
12329	ESTOPIM			SEINFRA	Material	M	386,58	R\$ 7,25	R\$ 2.802,72	0,06	78,40	В
10529	CHAPA COMPEN	NSADO RESINADO 12M	ИМ (1.10 X 2.20M)	SEINFRA	Material	M2	77,47	R\$ 35,95	R\$ 2.785,17	0,06	78,45	В
10040	AJUDANTE DE A	ARMADOR/FERREIRO		SEINFRA	Mão de Obra	н	139,85	R\$ 19,10	R\$ 2.671,16	0,06	78,51	В
10037	AJUDANTE			SEINFRA	Mão de Obra	н	139,36	R\$ 19,10	R\$ 2.661,79	0,06	78,57	В
I1730	PREGO 18X30 (2	2.3/4" X 10) (APROXIM	ADAMENTE 187UN/KG)	SEINFRA	Material	KG	180,00	R\$ 14,44	R\$ 2.599,20	0,06	78,62	В
12535	SÉRIE DE BROC	CAS S.12 D=22MM		SEINFRA	Material	JG	3,22	R\$ 729,07	R\$ 2.348,72	0,05	78,67	В
17422	OPERADOR DE	RECICLADORA		SEINFRA	Mão de Obra	н	68,52	R\$ 32,80	R\$ 2.247,41	0,05	78,72	В
I2516	GRAMPOS PARA	A CERCA		SEINFRA	Material	KG	150,00	R\$ 14,59	R\$ 2.188,50	0,05	78,77	В
I1728	PREGO 18X27 (2	2.1/2" X 10) (APROXIM	ADAMENTE 198UN/KG)	SEINFRA	Material	KG	153,64	R\$ 14,20	R\$ 2.181,67	0,05	78,81	В
12496	SUPERCAL			SEINFRA	Material	KG	1.449,58	R\$ 1,47	R\$ 2.130,88	0,05	78,86	В
12524	OPERADOR DE	USINA MISTURADORA	A DE SOLOS E	SEINFRA	Mão de Obra	Н	51,33	R\$ 28,81	R\$ 1.478,91	0,03	78,89	В
12440	TELHA DE FIBRO	OCIMENTO DE 4MM (0	.50 x 2.44M)	SEINFRA	Material	UN	47,00	R\$ 25,06	R\$ 1.177,82	0,02	78,91	В
18395	LONA C/ APLICA	AÇÃO DE ILHOSES E L	ACRES, IMPRESSA C/ LOGOMARCAS E DESCRIÇÃO DA OBRA	SEINFRA	Material	M2	12,00	R\$ 87,53	R\$ 1.050,36	0,02	78,94	В
I2170	TUBO AÇO GAL	VANIZADO DE 40MM (	1 1/2)	SEINFRA	Material	М	18,00	R\$ 50,53	R\$ 909,54	0,02	78,96	В
11530	MONTADOR			SEINFRA	Mão de Obra	Н	36,00	R\$ 24,16	R\$ 869,76	0,02	78,97	В
12429	TABUA DE VIRO	DLA DE 12"x 1"		SEINFRA	Material	M2	22,05	R\$ 36,64	R\$ 807,91	0,02	78,99	В
12533	SOLVENTE (TOL	LUENO)		SEINFRA	Material	L	60,00	R\$ 13,34	R\$ 800,40	0,02	79,01	В
10169	AÇO CA-60			SEINFRA	Material	KG	103,60	R\$ 7,59	R\$ 786,35	0,02	79,02	В/
												1

José Zifo de Macêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2

BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %

Lavras da Mangabeira

A ESPERANCA SE RENOVA!

Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª letapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE HORA MES DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. SEINFRA 028.1 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% PROPRIA 84,44% 47,48%

		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS					Composições	PROPRIA COM DESONERAÇÂ	Ю	84,44% 47,48	1%
19053	PEÇA DE MADE	IRA ROLIÇA (EUCALIP	TO OU REGIONAL EQUIVALENTE) D = 12CM (DE 10 ATÉ 15CM), H = 2,20M	SEINFRA	Material	UN	100,00	R\$ 7,68	R\$ 768,00	0,02	79,04	В
12167	TUBO AÇO GALVANIZADO DE 20MM (3/4')			SEINFRA	Material	М	30,00	R\$ 23,24	R\$ 697,20	0,01	79,06	В
10177	BACIA TURCA DE LOUÇA COM SIFÃO INTEGRADO			SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 650,72	R\$ 650,72	0,01	79,07	В
12405	POSTE DE CONCRETO DUPLO T (150/9), RESISTÊNCIA NOMINAL 150KG, H=9,00M, PESO APROXIMADO 470KG			SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 601,70	R\$ 601,70	0,01	79,08	В
110268	8 CAIXA D'AGUA DE POLIETILENO DE 1000 L, COM TAMPA			SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 584,75	R\$ 584,75	0,01	79,09	В
10103	ARAME RECOZIDO N.18 BWG			SEINFRA	Material	KG	34,96	R\$ 16,53	R\$ 577,93	0,01	79,11	В
10355	CABO ISOLADO PVC 750V 10MM2			SEINFRA	Material	М	60,00	R\$ 9,33	R\$ 559,80	0,01	79,12	В
10174	BACIA SIFONADA DE LOUÇA BRANCA			SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 223,00	R\$ 446,00	0,01	79,13	В
12326	ESPOLETA			SEINFRA	Material	UN	57,99	R\$ 7,40	R\$ 429,11	0,01	79,14	В
10197	BARROTE DE 2"x2"			SEINFRA	Material	М	59,00	R\$ 6,89	R\$ 406,51	0,01	79,15	В
12542	TRAVESSA DE MADEIRA C/SECAO DE 3"X1 1/2"			SEINFRA	Material	М	33,06	R\$ 10,49	R\$ 346,80	0,01	79,15	В
12567	TECNICO PRE MARCADOR			SEINFRA	Mão de Obra	Н	10,71	R\$ 29,27	R\$ 313,61	0,01	79,16	В
12413	QUADRO DE MEDIÇÃO TRIFASICA EM POSTE			SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 272,40	R\$ 272,40	0,01	79,17	В
12331	FECHADURA DE	FECHADURA DE SOBREPOR		SEINFRA	Material	UN	5,00	R\$ 53,12	R\$ 265,60	0,01	79,17	В
12517	SARRAFO DE 1	SARRAFO DE 1" x 6"		SEINFRA	Material	М	54,00	R\$ 4,78	R\$ 258,12	0,01	79,18	В
12330	ESTRONCA EM MADEIRA ROLIÇA			SEINFRA	Material	М	90,00	R\$ 2,74	R\$ 246,60	0,01	79,18	В
12557	OPERADOR DE MAQUINA DE PINTAR FAIXAS		SEINFRA	Mão de Obra	Н	10,71	R\$ 21,29	R\$ 228,11	0,00	79,19	В	
12311	DOBRADIÇA DE FERRO 3 x 2 1/2" ( PADRÃO POPULAR )		SEINFRA	Material	UN	18,00	R\$ 12,14	R\$ 218,52	0,00	79,19	В	
12340	FIO DE COBRE	ANTICHAMA 2.5MM2		SEINFRA	Material	М	125,00	R\$ 1,74	R\$ 217,50	0,00	79,20	В
I1344	LAVATÓRIO DE	LOUÇA BRANCA SEM	COLUNA	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 100,96	R\$ 201,92	0,00	79,20	В
12380	MOTORISTA			SEINFRA	Mão de Obra	Н	10,71	R\$ 18,83	R\$ 201,75	0,00	79,20	В
12320	ENCANADOR	ENCANADOR		SEINFRA	Mão de Obra	Н	8,00	R\$ 23,48	R\$ 187,84	0,00	79,21	В
10414	CAIXA DE DESCARGA PLÁSTICA DE SOBREPOR COMPLETA		SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 81,53	R\$ 163,06	0,00	79,21	В	
10965	DESMOLDANTE	DESMOLDANTE PARA FORMAS		SEINFRA	Material	L	18,02	R\$ 8,45	R\$ 152,24	0,00	79,22	В
12161	TUBO CERÂMICO DE 100MM		SEINFRA	Material	М	5,00	R\$ 29,90	R\$ 149,50	0,00	79,22	В	
12526	PARAFUSO C/PORCA E ARRUELA DE 5/16X3 1/2"		SEINFRA	Material	UN	99,18	R\$ 1,04	R\$ 103,15	0,00	79,22	В	
I1945	TE AÇO GALVAI	NIZADO DE 1 1/2'		SEINFRA	Material	UN	2,04	R\$ 46,75	R\$ 95,37	0,00	79,22	В
12456	TUBO PVC ESG	OTO PRIMÁRIO DE 10	0 - (NBR 5688)	SEINFRA	Material	М	6,00	R\$ 15,82	R\$ 94,92	0,00	79,22	В
12943	HIDROM TIPO T	AQUIMÉTRICO 3 m3/h	, 3/4"- COMPLETO	SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 93,67	R\$ 93,67	0,00	79,23	В
10280	BRITA			SEINFRA	Material	M3	0,9222312	R\$ 100,50	R\$ 92,68	0,00	79,23	В
12357	INTERRUPTOR	DE SOBREPOR 1 SEÇ.	ÃO	SEINFRA	Material	UN	8,00	R\$ 11,28	R\$ 90,24	0,00	79,23	В
10400	CADEADO MEDI			SEINFRA	Material	UN	3,00	R\$ 28,49	R\$ 85,47	0,00	79,23	В
12444			(COMPLETA INCLUSIVE CAIXA)	SEINFRA	Material	UN	5,00	R\$ 16,76	R\$ 83,80	0,00	79,23	В
10125		TRIFASICA COM ROLI		SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 81,86	R\$ 81,86	0,00	79,24	В
10435		OA 150 x 150 x 50 COM	GRELHA	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 38,27	R\$ 76,54	0,00	79,24	В
10043	AJUDANTE DE E			SEINFRA	Mão de Obra	Н	4,00	R\$ 19,10	R\$ 76,40	0,00	79,24	В
I1824		BA (MADEIRA DE 1A QU		SEINFRA	Material	M	43,34	R\$ 1,72	R\$ 74,54	0,00	79,24	В
10871	-	O GALVANIZADO DE 1		SEINFRA	Material	UN	2,04	R\$ 36,30	R\$ 74,05	0,00	79,24	В
12408			ADAMENTE 708UN/KG)	SEINFRA	Material	KG	4,00	R\$ 17,23	R\$ 68,92	0,00	79,24	В /
11798	REGISTRO DE O	GAVETA BRUTO 20MM	(3/4')	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 34,43	R\$ 68,86	0,00	79,25	В

José Zidi de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %

Lavras da Mangabeira

Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1º letapa - extensão = 2500 m. OBRA: DATA: 10/06/2024 FONTE HORA MES DESCRIÇÃO: Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1 etapa - extensão = 2500 m. 028.1 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% SEINFRA LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE SEINFRA/ANP JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO 84,44% 47,48% Composições 84,44% 47,48% ÓRGÃO: SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS COM DESONERAÇÃO

12379	MINI POSTE F.G. 1 1/14" C/2.00M E REX MONOFASICO	SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 67,46	R\$ 67,46	0,00	79,25	В
12457	TUBO PVC ESGOTO PRIMÁRIO DE 50MM - (NBR 5688)	SEINFRA	Material	М	6,00	R\$ 10,75	R\$ 64,50	0,00	79,25	В
12352	HASTE DE ATERRAMENTO COPERWELD 5/8" x 2.40M	SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 53,28	R\$ 53,28	0,00	79,25	В
12200	TUBO PVC SOLDÁVEL DE 25MM (3/4')	SEINFRA	Material	М	12,00	R\$ 4,33	R\$ 51,96	0,00	79,25	В
12412	QUADRO DE DISTRIBUIÇÃO PARA 6 CIRCUITOS	SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 47,04	R\$ 47,04	0,00	79,25	В
12433	TARGETA DE FERRO 2"	SEINFRA	Material	UN	8,00	R\$ 5,87	R\$ 46,96	0,00	79,25	В
12416	REGISTRO DE PRESSÃO EM BRONZE Ø 1/2"	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 23,13	R\$ 46,26	0,00	79,25	В
12570	FILLER (PO CALCÁREO)	SEINFRA	Material	KG	278,85	R\$ 0,16	R\$ 44,62	0,00	79,25	В
I1070	ELETRODUTO DE PVC RIGIDO 1"	SEINFRA	Material	М	6,00	R\$ 7,14	R\$ 42,84	0,00	79,25	В
12458	TUBO PVC ESGOTO PRIMÁRIO DE 40MM - (NBR 5688)	SEINFRA	Material	М	6,00	R\$ 6,91	R\$ 41,46	0,00	79,26	В
12525	PARAFUSO C/PORCA E ARRUELA DE 1/4X1 1/2*	SEINFRA	Material	UN	66,12	R\$ 0,60	R\$ 39,67	0,00	79,26	В
12447	TORNEIRA DE METAL AMARELO Ø 3/4" CANO CURTO (PADRÃO POPULAR)	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 17,99	R\$ 35,98	0,00	79,26	В
10983	DISJUNTOR MONOPOLAR 20A	SEINFRA	Material	UN	3,00	R\$ 11,09	R\$ 33,27	0,00	79,26	В
12373	LÂMPADA INCANDECENTE DE 100W	SEINFRA	Material	UN	8,00	R\$ 3,89	R\$ 31,12	0,00	79,26	В
12383	NOFUSE DE 70 A.	SEINFRA	Material	UN	1,00	R\$ 29,15	R\$ 29,15	0,00	79,26	В
10840	CONECTOR SPLIT-BOLT P/CABO 10MM2	SEINFRA	Material	UN	4,00	R\$ 6,02	R\$ 24,08	0,00	79,26	В
I1092	ENGATE DE PVC	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 8,15	R\$ 16,30	0,00	79,26	В
11725	PREGO 15X15 (1.1/4" x 13) (APROXIMADAMENTE 672UN/KG)	SEINFRA	Material	KG	1,00	R\$ 15,99	R\$ 15,99	0,00	79,26	В
10796	CHUVEIRO PLASTICO	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 7,22	R\$ 14,44	0,00	79,26	В
12082	TIJOLO MACIÇO COMUM	SEINFRA	Material	UN	30,00	R\$ 0,47	R\$ 14,10	0,00	79,26	В
I1075	ELETRODUTO DE PVC RIGIDO 3/4"	SEINFRA	Material	М	3,00	R\$ 4,57	R\$ 13,71	0,00	79,26	В
12564	OPERADOR DE USINA DE MISTURA BETUMINOSA	SEINFRA	Mão de Obra	Н	0,30	R\$ 28,81	R\$ 8,52	0,00	79,26	В
10952	CURVA DE PVC RIGIDO PARA ELETRODUTO DE 1"	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 4,14	R\$ 8,28	0,00	79,26	В
I1600	PEDRA DE MÃO (RACHÃO)	SEINFRA	Material	M3	0,06	R\$ 113,25	R\$ 6,80	0,00	79,26	В
I1406	LUVA DE PVC RIGIDO PARA ELETRODUTO 1"	SEINFRA	Material	UN	2,00	R\$ 1,65	R\$ 3,30	0,00	79,26	В

Subtotal até 79,26% R\$ 3.742.410,64

Outros: R\$ 979.153,61

Valor total do Orçamento: R\$ 4.721.564,25

José Zilo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2

		CRONOGRAMA FÍSICO-FINANCEIRO								
	SOVERNO MUNICIPAL Lavras da Mangabeira A ESPERANÇA SE RENOVA!		Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 1		_				
			1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES			
		DESCRIÇÃO:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1º etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA SEINFRA/ANP	028.1 COM DESONERAÇÃO JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44% 84,44%	47,48% 47,48%			
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%			
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COW DESCNERAÇÃO					
	1	<u> </u>								

ITEM	ITEM DESCRIÇÃO		MÊS 1	MÊS 2	MÊS 3	MÊS 4	Total parcela
1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	R\$ 262.511,00	25,00%	25,00%	25,00%	25,00%	100,00%
['	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	K\$ 202.511,00	R\$ 65.627,75	R\$ 65.627,75	R\$ 65.627,75	R\$ 65.627,75	R\$ 262.511,00
2	ERVIÇOS PRELIMINARES R\$ 224.20		50,00%	50,00%			100,00%
2	SERVIÇOS FRELIMINARES	R\$ 224.207,87	R\$ 112.103,94	R\$ 112.103,93			R\$ 224.207,87
2	TERRAPLANAGEM, DRENAGEM E PAVIMENTAÇÃO	R\$ 4.234.845,38	20,00%	30,00%	30,00%	20,00%	100,00%
3	TERRAFLANAGEINI, DRENAGEINI E FAVINIENTAÇÃO	N\$ 4.234.043,30	R\$ 846.969,08	R\$ 1.270.453,61	R\$ 1.270.453,61	R\$ 846.969,08	R\$ 4.234.845,38
			R\$ 1.024.700,77	R\$ 1.448.185,29	R\$ 1.336.081,36	R\$ 912.596,83	R\$ 4.721.564.25
		R\$ 4.721.564,25	R\$ 1.024.700,77	R\$ 2.472.886,06	R\$ 3.808.967,42	R\$ 4.721.564,25	

José Zifo de Macêdo Bisneto Ekgenheiro Civil CNEA CE Nº 061863221-2

		COMPOSIÇÃO DO BDI					BDI SERVIÇOS = 27,36 % BDI MATERIAL = 15,00 %
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 10/06/2024			
*	Lavras da Mangabeira A ESPERANCA SE RENOVA!		1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES
İ		DESCRIÇÃO:		SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
The same of the sa			Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari - 1ª etapa - extensão = 2500 m.	SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COM DESONERAÇÃO		

COD	DESCRIÇÃO			
	Despesas Indiretas	Ī		
AC	Administração central	4,01		
DF	Despesas financeiras	1,11		
R	Riscos	0,56		
•	TOTAL	5,68		

		Benefício	,
	S + G	Garantia/seguros	0,32
	L	Lucro	7,30
,		TOTAL	7,62

ı	Impostos	Ī
	COFINS	3,00
	ISS	2,50
	PIS	0,65
	CPRB	4,50
	TOTAL	10,65

BDI = 27,36%

$$\frac{\left(1+AC+S+R+G\right)\times\left(1+DF\right)\times\left(1+L\right)}{\left(1-I\right)}-1$$

Jose Zio de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 961863221-?

	Mangabena	COMPOSIÇÃO DO BDI					
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DATA: 10/06/2024			
*			1ª etapa - extensão = 2500 m.	FONTE	VERSÃO	HORA	MES
Į Company		DESCRIÇÃO:	Layras da Mangaheira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	SEINFRA	028.1 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
Contract of the Contract of th	A ESPERANÇA SE RENOVA!			SEINFRA/ANP	JUNHO/2024 COM DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
		LOCAL: LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composições	PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COM DESONERAÇÃO		

	COD	DESCRIÇÃO	%
-		Despesas Indiretas	7
ſ	AC	Administração central	3,20
Ī	DF	Despesas financeiras	0,85
-	R	Riscos	0,85
L		TOTAL	4,90

	Benefício	•
S + G	Garantia/seguros	0,48
L	Lucro	5,11
	TOTAL	5,59

I	Impostos	
	COFINS	3,00
	ISS	0,00
	PIS	0,65
	TOTAL	3,65

BDI = 15,00%

$$\frac{\left(1+AC+S+R+G\right)\times\left(1+DF\right)\times\left(1+L\right)}{\left(1-I\right)}-1$$

Jose Zilo de Mucêdo Bisneto Étypenheiro Civil CREA/CE N° 961863221-2



COD	DESCRIÇÃO	HORISTA %	MENSALISTA %
A	GRUPO A	7	
A1	INSS	0,00	0,
A2	SESI	1,50	
A3	SENAI	1,00	
A4	INCRA	0,20	
A5	SEBRAE	0,60	0.
A6	Salário Educação	2,50	2
A7	Seguro Contra Acidentes de Trabalho	3,00	3
A8	FGTS	8,00	8,
A9	SECONCI	0,00	0,
	тот.	AL 16,80	16
В	GRUPO B	<del>-</del>	
B1		17,85	0
B2	Repouso Semanal Remunerado		
B2 B3	Feriados Auxíl io - Enfermidade	3,71	0
	13º Salário	0,87	
B4 B5	Licença Paternidade	11,03 0,07	8
B6	Faltas Justificadas	0,07	
B7	Partas Justinicadas  Dias de Chuvas	1,59	0
B8	Auxíl io Acidente de Trabalho		0
		0,11	
B9	Férias Gozadas	12,35	9
B10	Salário Maternidade	0,04	0 19
	ТОТ	46,30	13
С	GRUPO C	コー コー	
C1	Aviso Prévio Indenizado	5,52	4
C2	Aviso Prévio Trabalhado	0,13	0
C3	Férias Indenizadas	1,72	1
C4	Depósito Rescisão Sem Justa Causa	2,87	2
C5	Indenização Adicional	0,46	С
	тот	AL 10,70	8
D	GRUPO D	- -	
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	8,12	3
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e Reincidência do FGTS sobre Aviso Prévio Indenizado	0,46	
<i>DE</i>	Tromposition de Grape 7 deste 7490 i 1040 i 1040 i 1000 de tromposition de 1 0 10 deste 7490 i 1040 indenizado		
	TOTA	AL 8,58	3

A + B + C + D = 84,44 47,48

José Zifo de Mucêdo Bisneto Eugenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2

		TABELA DE ENCARGOS SOCIAIS						
		OBRA:	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de Umari -	DAT	<b>A</b> : 10/06/2024			
	ESPERANÇA SE RENOVAI		1ª etapa - extensão = 2500 m.			VERSÃO	HORA	MES
M		DESCRIÇÃO:  Pavimentação astáltica da via que liga o Distrito de Amaniutul Lavras da Mangabeira, até CE-284, divisa com o município de 1º etapa - extensão = 2500 m.	Pavimentação asfáltica da via que liga o Distrito de Amaniutuba, em	SEINFR	A 028.1 COM	// DESONERAÇÃO	84,44%	47,48%
A 1				SEINFRA/A	ANP JUNHO/202	24 COM DESONERAÇÃ	84,44%	47,48%
		LOCAL:	LAVRAS DA MANGABEIRA - CE	Composiçõ		PROPRIA	84,44%	47,48%
		ÓRGÃO:	SECRETARIA DE OBRAS E SERVIÇOS PÚBLICOS		COM	COM DESONERAÇÃO		

COD	DESCRIÇÃO	HORISTA %	MENSALISTA %
	J-550Mg/IG		
Α	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,0
A2	SESI	1,50	1,5
А3	SENAI	1,00	1,0
A4	INCRA	0,20	0,2
A5	SEBRAE	0,60	0,6
A6	Salário Educação	2,50	2,5
A7	Seguro Contra Acidentes de Trabalho	3,00	3,0
A8	FGTS	8,00	8,0
A9	SECONCI	0,00	
		TOTAL 16,80	16,8
В	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,85	0,0
B2	Feriados	3,71	
B3	Auxílio - Enfermidade	0,87	0,6
B4	13º Salário	11,03	
B5	Licença PaternidadE	0,07	0,0
B6	Faltas Justificadas	0,74	
B7	Dias de Chuvas	1,59	
B8	Auxílio Acidente de Trabalho	0,11	0,0
В9	Férias Gozadas	12,35	
B10	Salário Maternidade	0,04	0,0
		TOTAL 48,36	19,0
С	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Indenizado	5,52	4,1
C2	Aviso Prévio Trabalhado	0,13	
C3	Férias Indenizadas	1,72	1,3
C4	Depósito Rescisão Sem Justa Causa	2,87	2,1
C5	Indenização Adicional	0,46	
		TOTAL 10,70	8,0
D	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	8,12	3,2
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e Reincidência do FGTS sobre Aviso Prévio Indenizado	0,46	
	-	TOTAL 8,58	3,5

A + B + C + D =

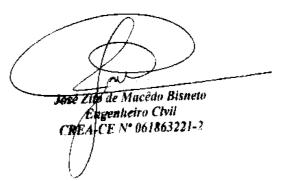
84,44

47,48

José Zijo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civii CREA CE Nº 061863221-2

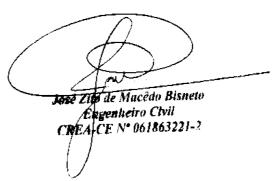


Lado Esquerdo OFF-SET ACOSTAMENTO BORDO		Eixo	Lado Direito  COTA TERRAPLENAGEM BORDO ACOSTAMENTO OFF-SET
Afast. (m) Cota (m) Incl. (%) Afast. (m) Cota (m) Incl. (%) Afast. (m) Cota (m) Incl. (%)	Estaca Pontos Notáveis da Geometria Vertical	Cota Projeto PAV. ACABADO   Cota Terreno   Cota Vermelha	Afast. (m) Cota (m) Incl. (%) Afast. (m) Cota (m) Incl. (%) Afast. (m) Cota (m) Incl. (%) Afast. (m) Cota (m) Incl. (%)
-4.595 246.537 50.00 -4.564 246.521 1.10 -3.000 246.504 1.10	68+0.000	246.921 246.485 0.436	0.000 246.471 -1.43 3.000 246.371 -3.33 4.610 246.318 -3.33 5.907 246.966 50.00
-4.738	69+0.000	246.828 246.358 0.469	0.000 246.378 3.71 3.000 246.288 -3.00 4.607 246.239 -3.00 5.780 246.826 50.00
-4.740 246.212 50.00 -4.607 246.146 -3.00 -3.000 246.194 -3.00	70+0.000 PCV	246.734 246.281 0.453	0.000 246.284 1.51 3.000 246.194 -3.00 4.607 246.146 -3.00 5.332 246.508 50.00
-4.653     245.996     -50.00     -4.607     246.019     -3.00     -3.000     246.068     -3.00	71+0.000	246.608 246.218 0.389	0.000 246.158 3.47 3.000 246.068 -3.00 4.607 246.019 -3.00 5.288 246.360 50.00
-5.169 246.005 50.00 -4.605 245.723 -2.85 -3.000 245.769 -2.85	72+0.000	246.304 246.166 0.139	0.000 245.854 -2.91 3.000 245.764 -3.00 4.607 245.716 -3.00 5.528 246.177 50.00
-5.711     245.863     50.00     -4.588     245.301     -1.23     -3.000     245.320     -1.23	73+0.000	245.807 245.787 0.021	0.000 245.357 -8.85 3.000 245.267 -3.00 4.607 245.219 -3.00 6.461 246.146 50.00
-5.456	74+0.000 PTV	245.117 245.290 -0.173	0.000 244.667 -8.79 3.000 244.577 -3.00 4.607 244.529 -3.00 6.406 245.428 50.00
-5.028     244.165     50.00     -4.548     243.925     2.77     -3.000     243.883     2.77       -4.984     243.304     50.00     -4.537     243.080     3.99     -3.000     243.019     3.99	75+0.000	244.250 244.309 -0.060	0.000 243.800 -7.27 3.000 243.705 -3.15 4.608 243.655 -3.15 6.788 244.745 50.00
-4.984     243.304     50.00     -4.537     243.080     3.99     -3.000     243.019     3.99       -5.956     242.854     50.00     -4.543     242.148     3.28     -3.000     242.098     3.28	76+0.000 77+0.000	243.350 243.332 0.018 242.449 242.749 -0.300	0.000     242.900     -8.11     3.000     242.780     -3.99     4.618     242.715     -3.99     5.906     243.359     50.00       0.000     241.999     -14.36     3.000     241.897     -3.41     4.611     241.842     -3.41     7.496     243.284     50.00
-5.784	78+0.000	241.549 241.748 -0.199	0.000   241.099   -11.57   3.000   241.099   -3.00   4.607   240.961   -3.00   9.160   243.238   50.00
-6.390 241.070 50.00 -4.582 240.166 -0.72 -3.000 240.177 -0.72	79+0.000	240.649 240.932 -0.283	0.000
-6.298	80+0.000	239.749 240.007 -0.258	0.000 239.299 -11.57 3.000 239.209 -3.00 4.607 239.161 -3.00 6.056 239.885 50.00
-6.329 239.122 50.00 -4.607 238.261 -3.00 -3.000 238.309 -3.00	81+0.000	238.849 239.155 -0.306	0.000 238.399 -11.42 3.000 238.309 -3.00 4.607 238.261 -3.00 6.067 238.991 50.00
-5.734 237.924 50.00 -4.607 237.360 -3.00 -3.000 237.409 -3.00	82+0.000	237.949 237.798 0.151	0.000 237.499 -7.42 3.000 237.409 -3.00 4.607 237.360 -3.00 4.783 237.448 50.00
-5.318     236.105     -50.00     -4.607     236.460     -3.00     -3.000     236.509     -3.00	83+0.000	237.049 236.050 0.999	0.000 236.599 9.29 3.000 236.509 -3.00 4.607 236.460 -3.00 5.789 235.869 -50.00
-5.997     234.865     -50.00     -4.607     235.560     -3.00     -3.000     235.608     -3.00	84+0.000	236.148 235.137 1.011	0.000 235.698 13.90 3.000 235.608 -3.00 4.607 235.560 -3.00 5.514 235.107 -50.00
-4.716     234.605     -50.00     -4.607     234.660     -3.00     -3.000     234.708     -3.00	85+0.000 PCV	235.248 234.740 0.508	0.000 234.798 4.09 3.000 234.708 -3.00 4.607 234.660 -3.00 4.709 234.711 50.00
-5.487	86+0.000 87+0.000	234.474 234.554 -0.080	0.000 234.024 -5.50 3.000 233.934 -3.00 4.607 233.886 -3.00 6.108 234.637 50.00
-5.683     233.933     50.00     -4.607     233.395     -3.00     -3.000     233.443     -3.00       -6.177     233.972     50.00     -4.607     233.187     -3.00     -3.000     233.235     -3.00	87+0.000 88+0.000	233.983 234.451 -0.468 233.775 234.334 -0.559	0.000     233.533     -7.04     3.000     233.443     -3.00     4.607     233.395     -3.00     5.444     233.814     50.00       0.000     233.325     -10.47     3.000     233.235     -3.00     4.607     233.187     -3.00     5.427     233.597     50.00
-6.177   233.972   30.00   -4.607   233.187   -3.00   -3.000   233.233   -3.00   -4.999   233.458   50.00   -4.607   233.262   -3.00   -3.000   233.310   -3.00	89+0.000	233.850   234.276   -0.426	0.000   233.325   -10.47   3.000   233.235   -3.00   4.607   233.187   -3.00   5.427   233.597   30.00
-5.236 233.934 50.00 -4.607 233.620 -3.00 -3.000 233.668 -3.00	90+0.000 PTV	234.208 234.201 0.007	0.000   233.758   -3.37   3.000   233.668   -3.00   4.607   233.620   -3.00   4.732   233.682   50.00
-4.824     234.108     -50.00     -4.607     234.217     -3.00     -3.000     234.265     -3.00	91+0.000	234.805 234.354 0.451	0.000     234.355     5.12     3.000     234.265     -3.00     4.607     234.217     -3.00     4.667     234.247     50.00
-5.292 234.500 -50.00 -4.607 234.842 -3.00 -3.000 234.890 -3.00	92+0.000	235.430 234.677 0.753	0.000 234.980 9.08 3.000 234.890 -3.00 4.607 234.842 -3.00 4.810 234.740 -50.00
-5.102 235.220 -50.00 -4.607 235.467 -3.00 -3.000 235.516 -3.00	93+0.000	236.056 235.149 0.907	0.000 235.606 7.56 3.000 235.516 -3.00 4.607 235.467 -3.00 5.422 235.875 50.00
-5.229 235.781 -50.00 -4.607 236.093 -3.00 -3.000 236.141 -3.00	94+0.000	236.681 235.685 0.996	0.000 236.231 8.60 3.000 236.148 -2.77 4.604 236.103 -2.77 5.105 235.853 -50.00
-6.265     237.547     50.00     -4.607     236.718     -3.00     -3.000     236.766     -3.00	95+0.000	237.306 236.256 1.050	0.000 236.856 -11.03 3.000 236.867 0.37 4.571 236.873 0.37 6.684 237.929 50.00
-5.466 236.873 -50.00 -4.618 237.297 -4.00 -3.000 237.361 -4.00	96+0.000	237.931 237.383 0.548	0.000 237.481 11.14 3.000 237.601 4.00 4.537 237.663 4.00 4.575 237.644 -50.00
-6.295   238.761   50.00   -4.618   237.922   -4.00   -3.000   237.987   -4.00	97+0.000	238.557 238.333 0.224	0.000 238.107 -10.39 3.000 238.227 4.00 4.537 238.288 4.00 6.310 237.402 -50.00
-6.021     239.301     50.00     -4.607     238.594     -3.00     -3.000     238.642     -3.00       -5.701     238.672     -50.00     -4.607     239.219     -3.00     -3.000     239.267     -3.00	98+0.000 99+0.000	239.182 238.946 0.236 239.807 238.998 0.809	0.000     238.732     -9.45     3.000     238.798     2.21     4.553     238.832     2.21     5.544     239.328     50.00       0.000     239.357     12.02     3.000     239.306     -1.71     4.593     239.279     -1.71     5.778     238.686     -50.00
-7.635   238.330   -50.00   -4.607   239.844   -3.00   -3.000   239.892   -3.00	100+0.000	240.432 239.059 1.374	0.000   239.982   21.64   3.000   239.892   -3.00   4.607   239.844   -3.00   7.359   238.468   -50.00
-6.781 239.407 -50.00 -4.600 240.497 -2.40 -3.000 240.536 -2.40	101+0.000	241.058 239.300 1.758	0.000     240.608     17.71     3.000     240.518     -3.00     4.607     240.470     -3.00     7.378     239.084     -50.00
-6.891 240.083 -50.00 -4.573 241.242 0.19 -3.000 241.239 0.19	102+0.000	241.683 240.273 1.410	0.000 241.233 16.69 3.000 241.143 -3.00 4.607 241.095 -3.00 7.871 239.463 -50.00
-8.353 240.089 -50.00 -4.546 241.992 2.95 -3.000 241.947 2.95	103+0.000	242.308 240.240 2.069	0.000 241.858 21.18 3.000 241.768 -3.00 4.607 241.720 -3.00 7.490 240.279 -50.00
-7.437 241.202 -50.00 -4.540 242.651 3.68 -3.000 242.594 3.68	104+0.000	242.934 240.630 2.304	0.000 242.484 17.23 3.000 242.373 -3.68 4.614 242.314 -3.68 5.989 241.626 -50.00
-7.504     241.663     -50.00     -4.570     243.129     0.45     -3.000     243.122     0.45	105+0.000	243.559 241.158 2.400	0.000 243.109 19.27 3.000 243.095 -0.45 4.580 243.088 -0.45 6.598 242.079 -50.00
-6.983       242.388       -50.00       -4.612       243.574       -3.47       -3.000       243.630       -3.47	106+0.000	244.184 242.287 1.897	0.000 243.734 19.27 3.000 243.838 3.47 4.542 243.892 3.47 7.271 242.527 -50.00
-8.579	107+0.000	244.809 242.585 2.225	0.000 244.359 24.95 3.000 244.408 1.63 4.559 244.434 1.63 7.435 242.996 -50.00
-6.905	108+0.000	245.435 243.566 1.869	0.000 244.985 18.42 3.000 244.951 -1.13 4.587 244.933 -1.13 6.046 244.203 -50.00
-7.642     244.048     -50.00     -4.582     245.578     -0.69     -3.000     245.589     -0.69       -6.225     245.460     -50.00     -4.563     246.291     1.23     -3.000     246.272     1.23	109+0.000 110+0.000	246.060     244.009     2.051       246.685     245.173     1.512	0.000     245.610     20.44     3.000     245.521     -2.96     4.606     245.474     -2.96     8.143     243.705     -50.00       0.000     246.235     12.45     3.000     246.145     -3.00     4.607     246.097     -3.00     4.844     245.979     -50.00
-6.225     245.460     -50.00     -4.563     246.291     1.23     -3.000     246.272     1.23       -5.869     246.341     -50.00     -4.545     247.003     3.15     -3.000     246.955     3.15	111+0.000	245.085 245.173 1.512 247.310 246.396 0.914	0.000     246.235     12.45     3.000     246.145     -3.00     4.607     246.097     -3.00     4.844     245.979     -50.00       0.000     246.860     8.84     3.000     246.761     -3.32     4.610     246.707     -3.32     5.167     246.429     -50.00
-4.646	112+0.000	247.936 247.115 0.821	0.000   247.486   -2.15   3.000   247.383   -3.43   4.612   247.327   -3.43   4.626   247.320   -50.00
-8.317 250.053 50.00 -4.561 248.175 1.41 -3.000 248.153 1.41	113+0.000	248.561 248.484 0.077	0.000     248.111     -23.35     3.000     248.021     -3.00     4.607     247.973     -3.00     6.502     248.921     50.00
-9.011     250.903     50.00     -4.585     248.690     -1.01     -3.000     248.706     -1.01	114+0.000	249.186 249.313 -0.127	0.000 248.736 -24.04 3.000 248.646 -3.00 4.607 248.598 -3.00 6.471 249.530 50.00
-8.426     251.371     50.00     -4.559     249.437     1.66     -3.000     249.411     1.66	115+0.000 PCV	249.812 249.888 -0.077	0.000 249.362 -23.85 3.000 249.272 -3.00 4.607 249.223 -3.00 6.910 250.375 50.00
-7.038     251.419     50.00     -4.537     250.168     4.00     -3.000     250.107     4.00	116+0.000	250.437 250.619 -0.182	0.000 249.987 -20.35 3.000 249.867 -4.00 4.618 249.802 -4.00 6.614 250.800 50.00
-5.916 251.378 50.00 -4.543 250.692 3.30 -3.000 250.641 3.30	117+0.000	250.992 251.162 -0.170	0.000 250.542 -14.14 3.000 250.443 -3.30 4.610 250.390 -3.30 6.237 251.203 50.00
-5.018   251.217   50.00   -4.569   250.992   0.63   -3.000   250.982   0.63	118+0.000	251.413 251.251 0.163	0.000 250.963 -5.05 3.000 250.873 -3.00 4.607 250.825 -3.00 5.720 251.382 50.00
-5.639	119+0.000	251.702 251.494 0.207	0.000 251.252 -7.61 3.000 251.162 -3.00 4.607 251.114 -3.00 5.663 251.642 50.00
-5.285     251.608     50.00     -4.607     251.269     -3.00     -3.000     251.317     -3.00       -5.663     251.819     50.00     -4.607     251.291     -3.00     -3.000     251.339     -3.00	120+0.000 PTV	251.857 251.624 0.233 251.879 251.777 0.102	0.000     251.407     -3.80     3.000     251.317     -3.00     4.607     251.269     -3.00     5.710     251.821     50.00       0.000     251.429     -6.89     3.000     251.339     -3.00     4.607     251.291     -3.00     5.687     251.831     50.00
-5.875   251.876   50.00   -4.607   251.291   -3.00   -3.000   251.339   -3.00   -5.875   251.876   50.00   -4.607   251.242   -3.00   -3.000   251.291   -3.00	121+0.000 PTV 122+0.000	251.879	0.000   251.381   -8.44   3.000   251.291   -3.00   4.607   251.242   -3.00   5.824   251.851   50.00
-6.398   252.090   50.00   -4.607   251.194   -3.00   -3.000   251.242   -3.00	123+0.000	251.782 251.900 -0.118	0.000   251.332   -11.84   3.000   251.242   -3.00   4.607   251.194   -3.00   6.172   251.977   50.00
-6.544 252.114 50.00 -4.607 251.146 -3.00 -3.000 251.194 -3.00	124+0.000	251.734 251.998 -0.265	0.000     251.284     -12.69     3.000     251.194     -3.00     4.607     251.146     -3.00     6.443     252.064     50.00
-7.047 252.318 50.00 -4.607 251.097 -3.00 -3.000 251.145 -3.00	125+0.000	251.685 252.248 -0.563	0.000 251.235 -15.35 3.000 251.145 -3.00 4.607 251.097 -3.00 7.047 252.318 50.00
-6.794     252.142     50.00     -4.607     251.049     -3.00     -3.000     251.097     -3.00	126+0.000	251.637 251.989 -0.352	0.000 251.187 -14.06 3.000 251.097 -3.00 4.607 251.049 -3.00 6.966 252.229 50.00
-6.201 251.797 50.00 -4.607 251.000 -3.00 -3.000 251.049 -3.00	127+0.000	251.589 251.712 -0.124	0.000 251.139 -10.62 3.000 251.049 -3.00 4.607 251.000 -3.00 6.979 252.187 50.00
-5.729     251.513     50.00     -4.607     250.952     -3.00     -3.000     251.000     -3.00	128+0.000	251.540 251.425 0.115	0.000 251.090 -7.38 3.000 251.020 -2.35 4.600 250.982 -2.35 6.983 252.174 50.00
-4.831     251.016     50.00     -4.607     250.904     -3.00     -3.000     250.952     -3.00	129+0.000 PCV	251.492 251.220 0.272	0.000 251.042 0.54 3.000 251.050 0.27 4.572 251.054 0.27 5.812 251.674 50.00
-4.877     250.958     50.00     -4.607     250.823     -3.03     -3.000     250.872     -3.03       4.750     250.737     50.00     4.604     250.654     2.77     2.000     250.608     2.77	130+0.000	251.413 251.277 0.135	0.000 250.963 0.09 3.000 251.054 3.03 4.546 251.100 3.03 5.968 251.812 50.00
-4.750     250.727     50.00     -4.604     250.654     -2.77     -3.000     250.698     -2.77       -4.969     250.674     50.00     -4.578     250.479     -0.34     -3.000     250.484     -0.34	131+0.000 PTV	251.231 251.398 -0.167 250.944 250.609 0.336	0.000     250.781     1.14     3.000     250.864     2.77     4.548     250.907     2.77     8.155     252.710     50.00       0.000     250.494     -3.62     3.000     250.505     0.34     4.572     250.510     0.34     4.807     250.628     50.00
-4.969   250.674   50.00   -4.578   250.479   -0.54   -5.000   250.484   -0.34   -5.334   249.813   -50.00   -4.555   250.202   2.08   -3.000   250.170   2.08	133+0.000	250.557 249.969 0.588	0.000   250.494   -3.62   3.000   250.505   0.34   4.572   250.510   0.34   4.807   250.628   50.00
-5.194	134+0.000	250.144 249.925 0.219	0.000
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2



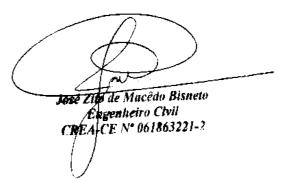


				- d - <b>C</b> d -							Fire									Lada Disaka			
	OFF-SET			ado Esquerdo COSTAMENTO			BORDO			Co	ota Projeto			COTA	TERRAPLENA	AGFM		BORDO		Lado Direito ACOSTAMENTO			OFF-SET
Afast. (m)		Incl. (%)	Afast. (m)			Afast. (m		Incl. (%)	Estaca		,	Cota Terreno	Cota Vermelha		Cota (m)		Afast. (r		%) Afast. (	m) Cota (m) Ir	ncl. (%) Af		Cota (m) Incl. (%)
-4.804		50.00	-4.565		0.98	-3.000	249.310		135+0.000	249.7	.731 2	249.764		0.000	249.281		3.000	249.191 -3.00	4.607	249.142 -3			250.253 50.00
-5.329	249.154	50.00	-4.593	248.786	-1.78	-3.000	248.814	-1.78	136+0.000	249.3	.317 2	249.272	0.045	0.000	248.867	-5.37	3.000	248.777 -3.00	4.607	248.729 -3	.00 7.4	498	250.174 50.00
-5.932	247.653	-50.00	-4.607			-3.000	248.364		137+0.000	248.9		248.758		0.000		13.50	3.000	248.364 -3.00		248.316 -3			249.920 50.00
-5.137		50.00	-4.607		-3.00	-3.000	247.950		138+0.000	248.4		248.954		0.000			3.000	247.950 -3.00			.00 9.4		250.308 50.00
-5.677		50.00	-4.607	_	-3.00	-3.000	247.537	+	139+0.000	248.0		248.975		0.000	247.627		3.000	247.548 -2.63					251.338 50.00
-5.491		50.00	-4.607 -4.607		-3.00 -3.00	-3.000 -3.000	247.124 246.710	+	140+0.000 141+0.000	247.6 247.2		248.301 248.080		0.000			3.000	247.208 -0.18 246.878 2.58	4.577 4.550	247.205 -0 246.917 2.	.18 9.9	939	249.892     50.00       248.612     50.00
-5.901 -8.651		50.00	-4.618		-4.00	-3.000	246.710		141+0.000	247.2		248.127		0.000	_		3.000	246.507 4.00	4.537		00 9.0		248.834 50.00
-6.508		50.00	-4.618		-4.00	-3.000	245.853		143+0.000	246.4		246.890		0.000	245.973		3.000	246.093 4.00	4.537		00 6.9		247.360 50.00
-5.702		50.00	-4.613		-3.53	-3.000	245.454		144+0.000	246.0		246.310		0.000			3.000	245.666 3.53	4.541	245.720 3.			246.417 50.00
-7.087		50.00	-4.595		-1.95	-3.000	245.088		145+0.000	245.5		245.789		0.000	245.147		3.000	245.205 1.95	4.556	245.236 1.			246.069 50.00
-7.865	246.362	50.00	-4.578	244.719	-0.32	-3.000	244.724	-0.32	146+0.000	245.1	.183	245.311	-0.127	0.000	244.733	-20.71	3.000	244.743 0.32	4.572	244.748 0.	32 6.0	020	245.472 50.00
-6.814	245.506	50.00	-4.562	244.380	1.31	-3.000	244.359	1.31	147+0.000	244.7	.770 2	244.829	-0.059	0.000	244.320	-17.40	3.000	244.281 -1.31	4.589	244.260 -1	.31 6.3	356	245.144 50.00
-6.495	245.014	50.00	-4.547	244.040	2.94	-3.000	243.995	2.94	148+0.000	PCV 244.3	.357 2	244.380	-0.024	0.000	243.907	-17.05	3.000	243.818 -2.94	4.606	243.771 -2	.94 5.3	337	244.137 50.00
-5.758		50.00	-4.544		3.25	-3.000	243.600		149+0.000	243.9		243.586		0.000	243.502		3.000	243.405 -3.25	4.610	243.352 -3			243.377 50.00
-6.018	242.528	-50.00	-4.571	_	0.44	-3.000	243.245	<b>+</b>	150+0.000	243.6		241.818		0.000			3.000	243.218 -0.44		243.211 -0			242.320 -50.00
-10.557	240.048	-50.00	-4.600		-2.37	-3.000	243.064	-2.37	151+0.000	243.5		241.239		0.000			3.000	243.206 2.37	4.552	243.243 2.			241.661 -50.00
-7.973 -5.868	241.375	-50.00	-4.611 -4.555	_	-3.40 2.08	-3.000 -3.000	243.111 243.527		152+0.000 153+0.000	243.6 243.9		241.500 242.944		0.000			3.000	243.315 3.40	4.542 4.597	243.367 3.			242.339 -50.00 243.291 -50.00
-5.868 -7.194	242.902 242.695	-50.00 -50.00	-4.555 -4.548		2.08	-3.000	243.527			PTV 244.3		242.944		0.000	243.464	9.58 16.61	3.000	243.402 -2.08 243.775 -3.83	4.597	243.369 -2 243.713 -3			243.291 -50.00 242.990 -50.00
-9.512	242.093	-50.00	-4.599		-2.31	-3.000	244.377		155+0.000	244.3		242.553		0.000			3.000	244.355 -3.06		244.306 -3			242.304 -50.00
-6.580	244.060	-50.00	-4.563		1.25	-3.000	245.049		156+0.000	245.4		243.474		0.000			3.000	244.921 -3.00		244.873 -3			244.212 -50.00
-7.094	244.479	-50.00	-4.537		4.00	-3.000	245.696		157+0.000	246.0		244.074		0.000	245.576		3.000	245.456 -4.00			.00 7.7		243.839 -50.00
-4.883	246.149	-50.00	-4.537	246.322	4.00	-3.000	246.260	4.00	158+0.000	246.5	.590 2	245.962	0.628	0.000	246.140	-0.17	3.000	246.020 -4.00	4.618	245.956 -4	.00 5.1	175	245.677 -50.00
-8.770	248.859	50.00	-4.564	246.756	1.12	-3.000	246.739	1.12	159+0.000	PCV 247.1	.155	247.226	-0.071	0.000	246.705	-24.56	3.000	246.615 -3.00	4.607	246.567 -3	.00 4.8	339	246.683 50.00
-7.421	248.559	50.00	-4.598	247.148	-2.23	-3.000	247.183	-2.23	160+0.000	PTV 247.7	.700 2	247.580	0.120	0.000	247.250	-17.64	3.000	247.160 -3.00	4.607	247.112 -3	.00 4.7	755	247.186 50.00
-4.906		50.00	-4.607		-3.00	-3.000	247.340		161+0.000	247.8				0.000		-0.23	3.000	247.340 -3.00	4.607		.00 4.6		247.302 50.00
6.413		50.00	-4.607		-3.00	-3.000	247.311		162+0.000	247.8				0.000	247.401		3.000	247.311 -3.00		247.263 -3			246.778 -50.00
4.990	247.426		-4.607			-3.000	247.283		163+0.000	247.8		245.980		0.000	247.373		3.000	247.283 -3.00		247.234 -3			245.614 -50.00
-7.357		-50.00	-4.607 -4.607		-3.00 -3.00	-3.000 -3.000	247.254 247.225		164+0.000 165+0.000	247.7 247.7				0.000	247.344 247.315		3.000	247.254 -3.00 247.225 -3.00		247.205 -3 247.177 -3			245.183 -50.00 246.295 -50.00
-8.134 -5.019	246.942	-50.00 -50.00	-4.607			-3.000	247.223		166+0.000	247.7		245.971 246.398		0.000	247.313		3.000	247.225 -3.00 247.200 -2.86		247.177 -3			247.337 50.00
-5.174	+	50.00	-4.614		-3.69	-3.000	247.146			PCV 247.7		247.241		0.000			3.000	247.368 3.69	4.540	247.424 3.			247.479 50.00
-6.126	_	50.00	-4.618			-3.000	247.052	_	168+0.000	247.6		247.584		0.000	247.172		3.000	247.292 4.00	4.537	247.354 4.			247.430 50.00
-4.638	+	-50.00	-4.618			-3.000	246.834		169+0.000	247.4				0.000	246.954		3.000	247.074 4.00	4.537	247.135 4.			247.599 50.00
-5.712	247.016	50.00	-4.607	246.463	-3.00	-3.000	246.511	-3.00	170+0.000	247.0	.051 2	247.025	0.026	0.000	246.601	-7.25	3.000	246.567 -1.13	4.587	246.549 -1	.13 8.8	326	248.669 50.00
-5.666	246.506	50.00	-4.607	245.977	-3.00	-3.000	246.025	-3.00	171+0.000	PTV 246.5	.565	245.834	0.731	0.000	246.115	-6.91	3.000	246.025 -3.00	4.607	245.977 -3	.00 8.8	868	248.107 50.00
-4.821		50.00	-4.607		-3.00	-3.000	245.433		172+0.000	245.9				0.000	245.523		3.000	245.433 -3.00		245.384 -3			247.252 50.00
-4.930		50.00	-4.607	244.783		-3.000	244.832	_	173+0.000	245.3				0.000	244.922		3.000	244.844 -2.57		244.803 -2			246.283 50.00
-4.804		-50.00	-4.607			-3.000	244.231	_	174+0.000	244.7				0.000	244.321		3.000	244.318 -0.09		244.317 -0			245.615 50.00
5.702		50.00	-4.607		-3.00	-3.000	243.630		175+0.000	244.1		243.792		0.000			3.000	243.800 2.67	4.549	243.841 2.			243.820 -50.00
·5.729 ·5.672	243.542 242.912	50.00	-4.607 -4.607			-3.000 -3.000	243.029 242.428		176+0.000 177+0.000	PCV 243.5		243.237		0.000	243.119 242.518		3.000	243.173 1.80 242.489 -0.95	4.557 4.585	243.201 1. 242.474 -0			243.708 50.00 243.324 50.00
5.337	+	50.00	-4.607		-3.00	-3.000	242.428		177+0.000	242.3				0.000	242.518		3.000	241.839 -2.92		242.474 -0			242.888 50.00
·5.170	+	50.00	-4.607			-3.000	241.336	_	179+0.000	241.8				0.000	241.426		3.000	241.336 -3.00		241.732 -2			242.124 50.00
-4.899	_	50.00	-4.595	_	-1.95	-3.000	240.979	_	180+0.000	241.4		241.144		0.000	_	-1.28	3.000	240.948 -3.00	4.607		.00 5.5		241.365 50.00
5.048		-50.00	-4.567		0.79	-3.000	240.785	_	181+0.000	241.2	.211	240.847		0.000	240.761	4.05	3.000	240.671 -3.00		240.623 -3			240.702 50.00
-5.022	240.517	-50.00	-4.541	240.758	3.55	-3.000	240.703	_		PTV 241.0		240.727		0.000	240.596		3.000	240.490 -3.55		240.433 -3	.55 4.8		240.536 50.00
4.715		50.00	-4.537		3.97	-3.000	240.661	+	183+0.000	240.9		240.765		0.000	240.541		3.000	240.422 -3.97	4.618	240.358 -3			240.082 -50.00
5.306		50.00	-4.554			-3.000	240.588		184+0.000	240.9		239.417		0.000	240.524		3.000	240.459 -2.16		240.424 -2			239.677 -50.00
-8.335	238.595	-50.00	-4.584		-0.86	-3.000	240.484		185+0.000	240.9		238.367		0.000	240.506		3.000	240.527 0.72	4.568	240.539 0.			237.675 -50.00
9.048	238.138 239.665	-50.00	-4.606 -4.607		-2.93 -3.00	-3.000	240.406		186+0.000 187+0.000	240.9 240.9		237.956		0.000	240.488 240.470		3.000	240.570 2.73	4.548	240.612 2.			236.446 -50.00 237.714 -50.00
-5.952 -5.882	240.957	-50.00 50.00	-4.607 -4.607		-3.00 -3.00	-3.000 -3.000	240.386 240.368			PCV 240.9		238.061 239.107		0.000	_		3.000	240.554 2.80 240.536 2.80	4.548 4.548	240.597 2. 240.579 2.			237.714 -50.00
-3.882 -4.880	240.337	-50.00	-4.607			-3.000	240.308		189+0.000	240.8		239.107		0.000	240.400		3.000	240.484 2.80	4.548	240.527 2.			238.328 -50.00
9.181	+	50.00	-4.607			-3.000	240.180	+	190+0.000	240.7		240.743		0.000	_		3.000	240.348 2.80	4.548	240.392 2.			240.613 50.00
8.785		50.00	-4.608		-3.13	-3.000	239.956	_	191+0.000	240.4		240.785		0.000	_		3.000	240.134 2.96	4.546	240.180 2.			240.266 50.00
9.604		50.00	-4.615			-3.000	239.632	-3.68		PTV 240.1	.193 2			0.000	239.743	-24.20	3.000	239.853 3.68	4.540	239.910 3.			241.176 50.00
6.611	240.173			239.177	-4.00	-3.000	239.241	-4.00	193+0.000	239.8	.811	239.478			239.361	-12.28	3.000	239.481 4.00	4.537	239.543 4.	00 8.0	058	241.304 50.00
	238.728			238.777		-3.000	238.842		194+0.000	239.4				0.000	238.962		3.000	239.082 4.00	4.537	239.143 4.			241.129 50.00
-7.308	239.722			238.377		-3.000	238.442	_	195+0.000	239.0				0.000	238.562			238.682 4.00	4.537	238.743 4.			240.075 50.00
-5.344		-50.00		238.005		-3.000	238.060		196+0.000	238.6				0.000	238.162		3.000	238.264 3.40	4.542	238.317 3.			239.281 50.00
-7.490	236.183			237.624		-3.000	237.672		197+0.000	238.2		236.555		0.000	237.762		3.000	237.782 0.64	4.569	237.792 0.			237.556 -50.00
	234.796		-4.607	237.224		-3.000 -3.000	237.273 236.873		198+0.000 199+0.000	237.8 237.4				0.000	237.363 236.963		3.000 3.000	237.300 -2.07 236.873 -3.00		237.267 -2 236.825 -3			236.336 -50.00 236.718 -50.00
	226 111	_50 00	L-/1 607	126 0 11				1-5 UU	・・・ファナい しいし	1237.4	.+1J   L	101 1/4	U.00J	0.000	1430.903	5.00	J.UUU	1230.0/3 [-3.00	J4.0U/	[Z30.0Z3 [-3	4.کل بان.	J_U	z.au.z.io 1530.00 l
-9.463 -5.367 -6.101	236.444 237.172		-4.607 -4.607	236.825 236.425		-3.000	236.473		200+0.000	237.0				0.000	236.563		3.000	236.473 -3.00		236.425 -3			237.729 50.00



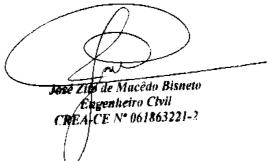


			1.	ado Esquero	lo.						Eixo										ıdo Direito				
	OFF-SE	т		OSTAMEN		T	BORDO			Cot	ota Projeto		П	COTA	TERRAPLEN	JAGFM	_	BORDO	I		OSTAMENTO	)	Ī	OFF-SET	
Afast. (m			%) Afast. (m)	1		Afast. (m		) Incl. (%)	Estaca		,	Cota Terreno	Cota Vermelha					Cota (m)	Incl. (%)		Cota (m)		Afast. (m)	Cota (m) Incl. (%)	
-6.399	236.52			235.625	-3.00	-3.000	235.674		202+0.000	236.21				0.000	235.764			<u>`</u>	` '		235.653		4.704	235.704 50.00	
-5.128	235.48			235.226	-3.00	-3.000	235.274		203+0.000	235.81				0.000				235.369		4.573	235.372		6.955	236.563 50.00	
-4.813	234.92			234.826	-3.00	-3.000	234.874		204+0.000	235.41				0.000			_			4.546		2.94	4.764	234.989 -50.00	
-6.527	235.33			234.380	-3.98	-3.000	234.445		205+0.000	235.01				0.000	234.564		_			4.537		3.98	5.559	235.256 50.00	
-5.556	234.53	8 50.00	-4.599	234.060	-2.28	-3.000	234.096	-2.28	206+0.000	234.61	514 2	234.396	0.218	0.000	234.164	-6.73	3.000	234.233	2.28	4.553	234.268	2.28	7.239	235.611 50.00	
-4.681	233.84		1	233.787	0.49	-3.000	233.779		207+0.000	234.21	215 2			0.000	233.765	_		233.750		4.580	233.742	-0.49	5.826	234.365 50.00	
-6.395	234.43	5 50.00	-4.544	233.510	3.19	-3.000	233.461	3.19	208+0.000	233.81	815 2	233.843	-0.028	0.000	233.365	-16.74	3.000	233.269	-3.19	4.609	233.218	-3.19	12.614	236.500 50.00	
-4.830	232.99			233.136	3.77	-3.000	233.078	_	209+0.000	233.41	415 2			0.000	232.965	-0.53				4.616		-3.77	4.685	232.756 -50.00	
-6.295	231.73			232.602	0.80	-3.000	232.589	_	210+0.000	233.01				0.000	232.565	13.14				4.583		-0.80	4.882	232.379 -50.00	
-5.305	231.68			232.033	-2.88	-3.000	232.079	_	211+0.000	232.61				0.000						4.547		2.88	4.802	232.169 -50.00	
-6.375	232.46			231.590	-3.82	-3.000	231.651		212+0.000	232.21				0.000	231.766					4.538		3.82	6.014	232.677 50.00	
-8.385	233.16	_		231.267	-2.15	-3.000	231.302		213+0.000	231.81				0.000	231.366					4.554		2.15	8.835	233.604 50.00	
-9.345	233.34			230.959	-0.15	-3.000	230.962		214+0.000	231.41				0.000	230.966		_			4.573	230.973		8.666	233.019 50.00	
-9.714	233.23			230.651	1.85	-3.000	230.622		215+0.000	231.01				0.000	230.566	-27.41				4.594			8.661	232.515 50.00	
-9.529	232.82		1	230.326	3.52	-3.000	230.272	_	216+0.000	230.61				0.000	230.167	-27.85				4.613		-3.52	8.529	231.963 50.00	
-8.480	231.90			229.935	3.70	-3.000	229.878	_	217+0.000	230.21				0.000	229.767	-25.22				4.615		-3.70	9.057	231.817 50.00	
-8.654	231.59		1	229.535	3.70	-3.000	229.478	_	218+0.000	229.81				0.000	229.767	-25.71				4.615		-3.70	8.887	231.332 50.00	
-8.034 -7.757	230.74			229.335	3.70	-3.000	229.478	_	219+0.000	229.81				0.000	229.367	-23.71				4.615			9.438	231.208 50.00	
-7.737 -6.872	229.90			_	3.70	-3.000	229.078	_	219+0.000	229.41				0.000	228.568	-19.41				4.615 4.615		-3.70 -3.70	7.916	230.048 50.00	
			<del></del>				_									_									
7.406	229.76			228.335	3.69	-3.000	228.279	_	221+0.000	228.61				0.000	228.168	-21.61	_			4.615		-3.69	9.175	230.278 50.00	
-7.912	229.53			227.852	1.85	-3.000	227.823		222+0.000	228.21				0.000	227.768	-22.27	_			4.594		-1.85	8.161	229.467 50.00	
-9.183	229.60			227.307	-1.33	-3.000	227.328	_	223+0.000	227.81				0.000	227.368	-24.35							8.417	229.357 50.00	
-12.790	230.15			226.792	-3.82	-3.000	226.854		224+0.000	227.41				0.000	226.969	-24.95				4.538		3.82	9.808	229.777 50.00	
-14.573	230.70			226.438	-2.84	-3.000	226.484	_	225+0.000	227.01				0.000	226.569		_			4.547		2.84	9.101	228.975 50.00	
-15.710	230.97			226.135	-0.74	-3.000	226.147	_	226+0.000					0.000	226.169	-30.62				4.568	226.203		8.928	228.383 50.00	
-14.765	230.21			225.832	1.36	-3.000	225.810	_	227+0.000	226.21				0.000	225.769	-30.10				4.589		-1.36	8.837	227.831 50.00	
-15.011	230.04			225.535	3.40	-3.000	225.483	_	228+0.000	225.83				0.000		-31.10				4.611		-3.40	9.896	227.866 50.00	
-14.792	229.59				4.00	-3.000	225.128		229+0.000	225.45				0.000								-4.00	9.483	227.256 50.00	
-12.358		4 50.00			4.00	-3.000	224.772	-	230+0.000	225.10				0.000	224.652								10.329	227.323 50.00	
-9.161	_	6 50.00		_	3.61	-3.000	224.420		231+0.000	224.76				0.000	224.312	_		224.203			224.145		9.238	226.457 50.00	
-6.541	225.07				2.06	-3.000	224.049		232+0.000	224.43				0.000	223.988	_	_	223.926		4.597	223.893		7.456	225.323 50.00	
-5.383	223.29	4 -50.00			0.45	-3.000	223.693	_	233+0.000	224.13				0.000	223.680	7.16		223.666		4.580		-0.45	4.958	223.470 -50.00	
-5.675	222.79	1 -50.00	-4.587	223.335	-1.17	-3.000	223.353	-1.17	234+0.000	223.83	838 2	222.567	1.272	0.000	223.388	10.53	3.000	223.423	1.17	4.563	223.442	1.17	6.575	222.436 -50.00	
-6.172	222.20	1 -50.00	-4.604	222.985	-2.79	-3.000	223.029		235+0.000	223.56	563 2	222.300	1.263	0.000	223.113	14.78	3.000	223.197	2.79	4.548	223.240	2.79	6.150	222.439 -50.00	
-6.346	221.80	7 -50.00	-4.618	222.671	-3.95	-3.000	222.735	-3.95	236+0.000	223.30	304 2	222.095	1.209	0.000	222.854	16.49	3.000	222.972	3.95	4.537	223.033	3.95	6.276	222.163 -50.00	
-5.688	221.89	1 -50.00	-4.618	222.426	-4.00	-3.000	222.491	-4.00	237+0.000	223.06	061 2	222.084	0.977	0.000	222.611	12.65	3.000	222.731	4.00	4.537	222.792	4.00	5.274	222.424 -50.00	
-4.978	222.02	0 -50.00	-4.618	222.199	-4.00	-3.000	222.264	-4.00	238+0.000	222.83	834 2	222.168	0.666	0.000	222.384	7.32	3.000	222.504	4.00	4.537	222.566	4.00	5.073	222.298 -50.00	
-4.694	222.06	0 50.00	-4.611	222.019	-3.36	-3.000	222.073	-3.36	239+0.000	222.62	524 2	222.276	0.348	0.000	222.174	2.42	3.000	222.274	3.36	4.543	222.326	3.36	5.242	221.977 -50.00	
-4.732	221.86	8 -50.00	-4.583	221.942	-0.81	-3.000	221.955	-0.81	240+0.000	222.42	429 2	222.067	0.362	0.000	221.979	2.36	3.000	222.004	0.81	4.567	222.017	0.81	4.791	221.905 -50.00	
-6.484	220.92	2 -50.00	-4.557	221.886	1.86	-3.000	221.857	1.86	241+0.000	222.25	251 2	221.578	0.673	0.000	221.801	13.56	3.000	221.746	-1.86	4.594	221.716	-1.86	4.883	221.572 -50.00	
-7.286	220.44	6 -50.00	-4.537	221.821	4.00	-3.000	221.759	4.00	242+0.000	222.08	089 2	221.396	0.693	0.000	221.639	16.38	3.000	221.519	-4.00	4.618	221.455	-4.00	5.000	221.264 -50.00	
-7.230	220.23	1 -50.00	-4.559	221.566	1.59	-3.000	221.542	1.59	243+0.000	221.94	944 2	221.332	0.612	0.000	221.494	17.47	3.000	221.404	-3.00	4.607	221.356	-3.00	5.314	221.002 -50.00	
-7.130	220.03	9 -50.00	-4.587	221.311	-1.16	-3.000	221.329	-1.16	244+0.000	221.81	814 2	221.289	0.525	0.000	221.364	18.58	3.000	221.274	-3.00	4.607	221.226	-3.00	5.049	221.005 -50.00	
-6.061	220.38	7 -50.00	-4.606	221.115	-2.96	-3.000	221.162	-2.96	245+0.000	221.70	701 2	221.200	0.501	0.000	221.251	14.25	3.000	221.161	-3.00	4.607	221.113	-3.00	5.556	220.638 -50.00	
-6.337	220.15	1 -50.00		221.016	-3.00	-3.000	221.064	_	246+0.000	221.60	604 2			0.000	+	_		221.064			221.016				
-6.115	220.18	1 -50.00		220.935	-3.00	-3.000	220.983	_	247+0.000	221.52	523 2	221.206	0.317	0.000	+	_						-3.00	5.487	220.495 -50.00	
-4.669	220.90	1 50.00	-4.607	220.870	-3.00	-3.000	220.919	-3.00	248+0.000	221.45	459 2	221.443	0.016	0.000	221.009	2.30	3.000	220.919	-3.00	4.607	220.870	-3.00	4.679	220.906 50.00	
-5.014	_	5 50.00		220.822	-3.00	-3.000	220.870	_	249+0.000	221.41				0.000	220.960	_		220.870			220.822		4.646	220.803 -50.00	
-5.265	_	9 50.00		220.790	-3.00	-3.000	220.838	_	250+0.000	221.37				0.000		-		220.838		4.607		-3.00	5.274	220.456 -50.00	
4.886	_	4 50.00		220.774	-3.00	-3.000	220.822		251+0.000	PTV 221.36	362 2			0.000							220.774		6.288	219.933 -50.00	
-4.864	220.89				-3.00	-3.000	220.818		252+0.000	221.35				0.000							220.770		5.702	220.222 -50.00	
-4.876	220.90			220.767	-3.00	-3.000	220.815		253+0.000	221.35				0.000		_		220.815					8.520	218.811 -50.00	
4.792	220.85			220.764	-3.00	-3.000	220.812		254+0.000	221.35				0.000		_		220.812		4.607		-3.00	4.867	220.634 -50.00	
-5.633	220.24	_		220.761	-3.00	-3.000	220.810	_	255+0.000	221.35				0.000	220.900	11.56				4.605		-2.88	5.364	221.146 50.00	
-4.813	220.65			220.757	-3.03	-3.000	220.806		256+0.000	221.34				0.000	+	_				4.583		-0.75	7.270	219.518 -50.00	
5.037	220.92				-3.79	-3.000	220.780	_	257+0.000	221.34				0.000	+	_					221.038		4.785	221.158 50.00	
5.884	220.39			_	4.00	-3.000	221.011		258+0.000	221.34				0.000	220.891	_				4.618		-4.00	8.531	218.750 -50.00	
-5.884			-4.537		4.00	-3.000	221.008	-	259+0.000	221.33				0.000	220.888			220.768			220.703		8.531	218.747 -50.00	
-5.884			-4.537						260+0.000	221.33					220.885			220.765			220.700			218.744 -50.00	
-5.884		_	) -4.537	221.063		-3.000	221.003		261+0.000	221.33				0.000	220.882	_		220.762			220.697		8.531	218.741 -50.00	
-5.884			) -4.537	221.061		-3.000	220.999		262+0.000	221.33				0.000	220.882			220.759			220.694		8.531	218.738 -50.00	
-4.649	_	7 50.00		220.691	-4.00	-3.000	220.756	_	263+0.000	221.32				0.000	220.879			220.739	-		221.058		5.382	221.480 50.00	
-5.229		4 50.00		220.688	-4.00	-3.000	220.753		264+0.000	221.32				0.000	220.870	_		220.993			221.055		5.238	221.405 50.00	
-5.229	_	4 50.00		220.686	-4.00	-3.000	220.753	_	265+0.000	221.32				0.000	220.873			220.993			221.053		5.238	221.398 50.00	
	_	_			_	_																			
E 001	1//1.39	0 50.00		_	-2.55	-3.000	220.791	_	266+0.000	221.31				0.000	_	_		220.944			220.983		6.002	221.709 50.00	
-5.881	_	6 50.00	4 5 4 2	221 044	וס מר	2 000	1220 002	חר כן		IDCV/	21/1	21 /20	0 10c	0.000	1220 064	1 1 1 1 1 1 1								1777 21/1 150 00 1	
-5.881 -5.588 -6.665	221.53	6 50.00 8 50.00		221.014 220.973	3.29	-3.000 -3.000	220.963 220.942	_	267+0.000 268+0.000	PCV 221.31 221.33				0.000	220.864 220.882	_		220.766 220.822			220.713 220.789		7.813 7.436	222.314 50.00 222.209 50.00	





-			1 -	ado Esquerdo						Eixo									1.4	ado Direito	`			
	OFF CFT			•		DODDO				I	ı		Готал		ACEN4		DODDO						OFF CFT	
Afact /	OFF-SET Cota (m)	Incl. (0/)		COSTAMENTO Cota (m) Incl. (%)	Afast. (m)	BORDO	Incl. (0/)	- Fata -	Pontos Notávois de Consectais Vesti	Cota Projeto	Cots Tarres	Coto Marra elle		Cota (m)		) Afast. (m)	BORDO Cota (m)	Incl (0/)		OSTAMENT	1	() Afact (:	OFF-SET	) Incl. (%
Afast. (m	222.079		-4.590	220.953 -1.45	-3.000	Cota (m) 220.976	<u> </u>	Estaca 269+0.000	Pontos Notáveis da Geometria Vertical	PAV. ACABADO 221.470		-0.677	0.000	221.020		3.000	221.063		4.561	Cota (m) 221.086	<u> </u>	6) Afast. (1 7.079	222.345	`
-6.842	222.517		-4.590 -4.617	221.111 -3.90		221.174		270+0.000		221.741		-0.799					221.408			221.066	_	7.079		50.00
-7.429	-				-3.000		+						0.000		-16.50						_		222.886	
-7.369	_		-4.618	221.512 -4.00	-3.000		-4.00	271+0.000		222.147	222.728	-0.581	0.000			3.000	221.817		4.537	221.878	_	6.358	222.789	_
-6.651	223.120		-4.607	222.098 -3.00	-3.000	222.146	+	272+0.000		222.686		-0.278	0.000	222.236		3.000	222.171		4.598	222.136	+	6.917	223.295	
-6.150	223.542		-4.607	222.771 -3.00	-3.000	222.819		273+0.000		223.359	l	0.124	0.000			3.000	222.819		4.607		-3.00	6.013	223.474	+
-5.157	223.853		-4.607	223.578 -3.00	-3.000	223.626		274+0.000		224.166	ł	0.693	0.000	223.716	-2.65	3.000	223.627		4.606	<b>!</b>	+	4.931	223.742	
-4.808	224.417		-4.607	224.518 -3.01	-3.000	224.566	+	275+0.000	PTV	225.106		1.070	0.000	224.656	-	3.000	224.623		4.586	224.606	-1.10	5.173	224.312	-50.00
-4.781			-4.616	225.521 -3.78	-3.000		-3.78	276+0.000		226.146		0.709	0.000	225.696	-	3.000	225.789		4.545	225.838	3.12	5.038	226.084	50.00
-4.618	226.586		-4.610	226.590 -3.26	-3.000		-3.26	277+0.000		227.190		0.762	0.000	226.740		3.000	226.838		4.544		3.26	4.943	226.688	-50.00
-5.847	227.152	-50.00	-4.574	227.788 0.09	-3.000	227.787		278+0.000			227.233	1.001	0.000	227.784	10.82	3.000	227.782 -		4.576	227.780	_	5.233	227.451	-50.00
-5.427	228.539		-4.543	228.982 3.37	-3.000	228.930		279+0.000	PCV	229.279		0.782	0.000		5.33	3.000	228.727 -		4.611	228.673	_	5.259	228.349	-50.00
-5.825	229.294		-4.538	229.938 3.86	-3.000	229.878	3.86	280+0.000		230.213	229.267	0.945	0.000	229.763	8.04	3.000	229.647		4.616		-3.86	5.004	229.391	-50.00
-4.970	230.334	-50.00	-4.562	230.538 1.34	-3.000	230.517	1.34	281+0.000		230.927	230.405	0.521	0.000	230.477	2.88	3.000	230.436		4.589	230.415	-1.34	5.171	230.706	50.00
-6.002	231.580	50.00	-4.596	230.877 -2.02	-3.000	230.910	-2.02	282+0.000		231.420	231.035	0.385	0.000	230.970	-10.16	3.000	231.031	2.02	4.555	231.062	2.02	5.249	231.409	50.00
-4.954	230.892	-50.00	-4.618	231.059 -3.99	-3.000	231.124	-3.99	283+0.000		231.694	231.202	0.491	0.000	231.244	7.10	3.000	231.363	3.99	4.537	231.424	3.99	5.161	231.736	50.00
-4.971	231.288	50.00	-4.618	231.112 -4.00	-3.000	231.177	-4.00	284+0.000		231.747	231.291	0.456	0.000	231.297	0.16	3.000	231.417	4.00	4.537	231.478	4.00	4.736	231.578	50.00
-5.046	231.211	50.00	-4.607	230.991 -3.00	-3.000	231.039	-3.00	285+0.000		231.579	231.224	0.356	0.000	231.129	-1.61	3.000	231.210	2.69	4.549	231.252	2.69	4.656	231.198	-50.00
-6.273	231.437	50.00	-4.607	230.604 -3.00	-3.000	230.652	-3.00	286+0.000		231.192	231.051	0.141	0.000	230.742	-11.08	3.000	230.740	-0.07	4.576	230.739	-0.07	5.358	231.130	50.00
-6.911	231.148	50.00	-4.607	229.996 -3.00	-3.000	230.044	-3.00	287+0.000		230.584	230.206	0.379	0.000	230.134	-14.67	3.000	230.057	-2.56	4.602	230.016	-2.56	6.419	230.925	50.00
-6.873	230.301	50.00	-4.607	229.168 -3.00	-3.000	229.216	-3.00	288+0.000		229.756	229.466	0.290	0.000	229.306	-14.47	3.000	229.216	-3.00	4.607	229.168	-3.00	6.820	230.274	50.00
-6.706	229.169	50.00	-4.607	228.120 -3.00	-3.000	228.168	-3.00	289+0.000	PTV	228.708	228.560	0.148	0.000	228.258	-13.59	3.000	228.168 -	-3.00	4.607	228.120	-3.00	6.806	229.219	50.00
-7.541	228.429	50.00	-4.607	226.961 -3.00	-3.000	227.010	-3.00	290+0.000	PCV	227.550	227.509	0.041	0.000	227.100	-17.62	3.000	227.010 -	-3.00	4.607	226.961	-3.00	6.711	228.014	50.00
-9.511	228.255		-4.607	225.803 -3.00	-3.000	225.852	_	291+0.000				-0.158	0.000			3.000	225.852 -		4.607	225.803	-3.00	7.262	227.131	50.00
-7.033	225.974		-4.607	224.761 -3.00	-3.000	224.809		292+0.000		225.349		0.252	0.000		-15.28	3.000	224.815		4.605	<b>!</b>	-2.80	6.404	225.670	
-6.103	224.669		-4.607	223.921 -3.00	-3.000	223.969		293+0.000		224.509		0.641	0.000	224.059	-9.99	3.000			4.581	224.034	-0.56	6.126	224.806	50.00
-5.564	_	50.00	-4.607	223.284 -3.00	-3.000	223.333	-3.00	294+0.000		223.873	ł	0.614	0.000		-6.12	3.000	+ +		4.553	223.523	2.19	5.090	223.791	50.00
-5.465	223.228		-4.618	222.804 -4.00	-3.000	222.869	-4.00	295+0.000		223.439		0.447	0.000	222.989	-4.37	3.000			4.537	<b>!</b>	4.00	4.986	222.946	-50.00
-4.708	222.618		-4.618		-3.000	222.638		296+0.000	DT\/			0.394	0.000	222.758		3.000	222.878			222.939		4.828	222.793	
-4.702	222.500		-4.617	222.543 -3.89	-3.000	222.606		297+0.000	111			0.516	0.000	222.723	_	3.000	222.840		4.538	•	3.89	4.609	222.864	-50.00
-4.740	222.704		-4.600	222.635 -2.38	-3.000	222.673		298+0.000		223.173		0.659	0.000	222.744		3.000	222.816		4.552	222.853		4.969	222.644	_
-4.682	222.704		-4.500 -4.579	222.745 -0.44	-3.000	222.752		299+0.000				0.706	0.000	222.744		3.000	222.779		4.552	222.786		4.868	222.637	_
-5.259	222.506		-4.579 -4.560	222.855 1.50	-3.000	222.732		300+0.000				0.675	0.000	222.787		3.000	222.779		4.571	222.780		5.044	222.637	-50.00
	222.366		-4.560 -4.542	+			_						<b>!</b>							<b>!</b>		_	222.491	
-5.735				222.963 3.40	-3.000	222.910	_	301+0.000		223.258		0.684	0.000	222.808	+	3.000	222.706		4.611		-3.40	4.902		
-5.900	222.329		-4.537	223.011 4.00	-3.000	222.949		302+0.000		223.279		0.815	0.000	222.829		3.000	222.709		4.618	222.645	-4.00	5.064	222.422	
-5.708	222.447		-4.537	223.032 4.00	-3.000	222.971		303+0.000		223.301		0.750	0.000	222.851	_	3.000			4.618		-4.00	5.187	222.381	-50.00
-6.074	222.285		-4.537	223.054 4.00	-3.000	222.992	+	304+0.000				0.884	0.000	222.872	-	3.000	222.752			<b>!</b>	-4.00	5.130	222.432	_
-5.999	222.335		-4.539	223.065 3.78	-3.000	223.007		305+0.000		223.343		0.812	0.000	222.893		3.000	222.780		4.616	222.719		4.944	222.555	-50.00
-5.895	222.297		-4.565	222.962 1.02	-3.000	222.946	_	306+0.000		223.365		0.845	0.000	222.915	_	3.000	222.825		4.607	222.777	_	5.191	222.484	_
-5.414	222.446		-4.593	222.857 -1.73	-3.000	222.884		307+0.000		223.386		0.824	0.000	222.936		3.000	222.846			222.798	_	5.297	222.453	
-5.459	222.393		-4.607	222.819 -3.00	-3.000	222.867		308+0.000		223.407		0.766	0.000	222.957		3.000	222.867		4.607	222.819		5.198	222.524	
-4.755	222.767		-4.607	222.841 -3.00	-3.000	222.889	_	309+0.000		223.429		0.750	0.000	222.979		3.000	222.889 -		4.607	222.841		4.892	222.698	
-4.665	222.833		-4.607	222.862 -3.00	-3.000	222.910	_	310+0.000		223.450		0.697	0.000	223.000		3.000	222.910		4.607	222.862		5.014	222.658	
-4.701	222.836		-4.607	222.883 -3.00	-3.000	222.931		311+0.000		223.471		0.627	0.000	223.021		3.000	222.933 -		4.606	222.886		4.772	222.803	_
-4.661	222.931	50.00	-4.607	222.905 -3.00	-3.000	222.953	-3.00	312+0.000		223.493	222.969	0.524	0.000	223.043	2.39	3.000	223.012 -	-1.04	4.586	222.995	-1.04	4.798	222.889	-50.00
-4.662	222.948		-4.608	222.922 -3.09	-3.000	222.971		313+0.000		223.514	223.079	0.435	0.000	223.064	2.48	3.000	223.157		4.545	223.205	3.09	4.854	223.050	-50.00
-5.368	223.306	50.00	-4.611	222.928 -3.41	-3.000	222.983	-3.41	314+0.000		223.535	223.202	0.334	0.000	223.085	-4.11	3.000	223.135	1.65	4.559	223.161	1.65	4.821	223.292	50.00
-6.950	224.140	50.00	-4.607	222.969 -3.00	-3.000	223.017	-3.00	315+0.000		223.557	223.392	0.165	0.000	223.107	-14.87	3.000	223.038 -	-2.31	4.599	223.001	-2.31	5.669	223.536	50.00
-6.144	223.759	50.00	-4.607	222.990 -3.00	-3.000	223.038	-3.00	316+0.000		223.578	223.575	0.003	0.000	223.128	-10.26	3.000	223.038	-3.00	4.607	222.990	-3.00	5.852	223.613	50.00
-6.221	223.800	50.00	-4.607	222.993 -3.00	-3.000	223.041	-3.00	316+2.451		223.581	223.581	0.000	0.000	223.131	-10.75	3.000	223.041	-3.00	4.607	222.993	-3.00	6.645	224.012	50.00





PROJETO 1ª ETAPA (EXTENSÃO = 2.500 m)

TRECHO ENTRE AS ESTACAS EST. 97 (ENTROCAMENTO ESTRADA MUNICIPAL PRISCO BISPO BEZERRA COM CE - 284)

ATÉ EST. 222 (PRÓXIMO À LOCALIDADE DE PENDÊNCIA)

## PREFEITURA MUNICIPAL DE LAVRAS DA MANGABEIRA SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA

#### QUADRO DE CUBAÇÃO

Sample Line Group: SEÇÕES - LAVRAS

Start Sta: 0+000.00 End Sta: 6+322.45

Station	ESTACA	Cut Area (Sq.M.)	Cut Volume (Cu.M.)	Reusable Volume (Cu.M.)	Fill Area (Sq.M.)	Fill Volume (Cu.M.)	Cum. Cut Vol. (Cu.M.)	Cum. Reusable Vol. (Cu.M.)	Cum. Fill Vol. (Cu.M.)	Cum. Net Vol. (Cu.M.)
1+940.00	97 + 0,00	1.33	12.78	12.78	0.56	23.74	2,141.01	546.01	546.01	1,595.00
1+960.00	98 + 0,00	3.31	45.53	45.53	0.00	6.21	2,186.54	552.22	552.22	1,634.32
1+980.00	99 + 0,00	0.00	33.06	33.06	4.00	40.00	2,219.60	592.22	592.22	1,627.38
2+000.00	100 + 0,00	0.00	0.00	0.00	11.86	158.59	2,219.60	750.81	750.81	1,468.79
2+020.00	101 + 0,00	0.00	0.00	0.00	13.64	255.05	2,219.60	1,005.86	1,005.86	1,213.74
2+040.00	102 + 0,00	0.00	0.00	0.00	11.95	255.88	2,219.60	1,261.74	1,261.74	957.86
2+060.00	103 + 0,00	0.00	0.00	0.00	17.84	297.66	2,219.60	1,559.40	1,559.40	660.20
2+080.00	104 + 0,00	0.00	0.00	0.00	19.18	371.86	2,219.60	1,931.26	1,931.26	288.34
2+100.00	105 + 0,00	0.00	0.00	0.00	21.47	408.65	2,219.60	2,339.91	2,339.91	-120.31
2+120.00	106 + 0,00	0.00	0.00	0.00	17.01	383.07	2,219.60	2,722.98	2,722.98	-503.38
2+140.00	107 + 0,00	0.00	0.00	0.00	20.44	372.99	2,219.60	3,095.97	3,095.97	-876.37
2+160.00	108 + 0,00	0.00	0.00	0.00	13.60	340.42	2,219.60	3,436.39	3,436.39	-1,216.79
2+180.00	109 + 0,00	0.00	0.00	0.00	18.63	322.28	2,219.60	3,758.67	3,758.67	-1,539.07
2+200.00	110 + 0,00	0.00	0.00	0.00	9.71	283.38	2,219.60	4,042.05	4,042.05	-1,822.45
2+220.00	111 + 0,00	0.00	0.00	0.00	5.27	150.65	2,219.60	4,192.70	4,192.70	-1,973.10
2+240.00	112 + 0,00	0.00	0.00	0.00	2.77	81.32	2,219.60	4,274.02	4,274.02	-2,054.42
2+260.00	113 + 0,00	6.30	63.39	63.39	0.00	27.87	2,282.99	4,301.89	4,301.89	-2,018.90
2+280.00	114 + 0,00	10.88	172.22	172.22	0.00	0.00	2,455.20	4,301.89	4,301.89	-1,846.69
2+300.00	115 + 0,00	9.79	207.17	207.17	0.00	0.00	2,662.38	4,301.89	4,301.89	-1,639.51
2+320.00	116 + 0,00	8.19	181.19	181.19	0.00	0.00	2,843.57	4,301.89	4,301.89	-1,458.32
2+340.00	117 + 0,00	5.88	140.77	140.77	0.00	0.00	2,984.34	4,301.89	4,301.89	-1,317.55
2+360.00	118 + 0,00	3.00	88.49	88.49	0.00	0.00	3,072.83	4,301.89	4,301.89	-1,229.06
2+380.00	119 + 0,00	2.88	58.78	58.78	0.00	0.00	3,131.62	4,301.89	4,301.89	-1,170.27
2+400.00	120 + 0,00	3.37	62.55	62.55	0.00	0.00	3,194.17	4,301.89	4,301.89	-1,107.72
2+420.00	121 + 0,00	3.46	68.35	68.35	0.00	0.00	3,262.52	4,301.89	4,301.89	-1,039.37
2+440.00	122 + 0,00	6.22	96.79	96.79	0.00	0.00	3,359.30	4,301.89	4,301.89	-942.59
2+460.00	123 + 0,00	7.34	135.56	135.56	0.00	0.00	3,494.86	4,301.89	4,301.89	-807.03
2+480.00	124 + 0,00	8.65	159.88	159.88	0.00	0.00	3,654.74	4,301.89	4,301.89	-647.14
2+500.00	125 + 0,00	12.55	212.00	212.00	0.00	0.00	3,866.74	4,301.89	4,301.89	-435.15
2+520.00	126 + 0,00	10.48	230.31	230.31	0.00	0.00	4,097.05	4,301.89	4,301.89	-204.84
2+540.00	127 + 0,00	8.18	186.64	186.64	0.00	0.00	4,283.69	4,301.89	4,301.89	-18.20
2+560.00	128 + 0,00	5.95	141.31	141.31	0.00	0.00	4,425.00	4,301.89	4,301.89	123.11
2+580.00	129 + 0,00	2.66	86.05	86.05	0.00	0.00	4,511.05	4,301.89	4,301.89	209.16
2+600.00	130 + 0,00	3.01	56.76	56.76	0.00	0.00	4,567.81	4,301.89	4,301.89	265.92
2+620.00	131 + 0,00	9.87	129.71	129.71	0.00	0.00	4,697.52	4,301.89	4,301.89	395.63
2+640.00	132 + 0,00	1.17	110.73	110.73	0.00	0.00	4,808.25	4,301.89	4,301.89	506.36

José Zifa de Mucêdo Bisneto
Engenheiro Civil
CNEA/CE Nº 061863221-2



PROJETO 1ª ETAPA (EXTENSÃO = 2.500 m)

TRECHO ENTRE AS ESTACAS EST. 97 (ENTROCAMENTO ESTRADA MUNICIPAL PRISCO BISPO BEZERRA COM CE - 284)

ATÉ EST. 222 (PRÓXIMO À LOCALIDADE DE PENDÊNCIA)

#### PREFEITURA MUNICIPAL DE LAVRAS DA MANGABEIRA SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA

#### QUADRO DE CUBAÇÃO

Sample Line Group: SEÇÕES - LAVRAS

Start Sta: 0+000.00 End Sta: 6+322.45

Station	ESTACA	Cut Area (Sq.M.)	Cut Volume (Cu.M.)	Reusable Volume (Cu.M.)	Fill Area (Sq.M.)	Fill Volume (Cu.M.)	Cum. Cut Vol. (Cu.M.)		Cum. Fill Vol. (Cu.M.)	Cum. Net Vol. (Cu.M.)
								Vol. (Cu.M.)		
2+660.00	133 + 0,00	0.30	14.68	14.68	1.15	11.53	4,822.93	4,313.42	4,313.42	509.51
2+680.00	134 + 0,00	2.59	28.51	28.51	0.34	15.03	4,851.44	4,328.45	4,328.45	522.99
2+700.00	135 + 0,00	4.78	73.31	73.31		3.42	4,924.75	4,331.87	4,331.87	592.88
2+720.00	136 + 0,00	5.47	102.51	102.51	0.00	0.00	5,027.25	4,331.87	4,331.87	695.38
2+740.00	137 + 0,00	3.57	90.33	90.33	0.29		5,117.58	4,334.81	4,334.81	782.78
2+760.00	138 + 0,00	13.06	166.29	166.29	0.00	2.93	5,283.87	4,337.74	4,337.74	946.14
2+780.00	139 + 0,00	20.41	334.72	334.72	0.00	0.00	5,618.59	4,337.74	4,337.74	1,280.86
2+800.00	140 + 0,00	11.44	318.47	318.47	0.00	0.00	5,937.07	4,337.74	4,337.74	1,599.33
2+820.00	141 + 0,00	12.78	245.15	245.15	0.00	0.00	6,182.22	4,337.74	4,337.74	1,844.48
2+840.00	142 + 0,00	23.21	359.54	359.54	0.00	0.00	6,541.76	4,337.74	4,337.74	2,204.02
2+860.00	143 + 0,00	9.95	329.44	329.44	0.00	0.00	6,871.20	4,337.74	4,337.74	2,533.46
2+880.00	144 + 0,00	6.86	168.15	168.15	0.00	0.00	7,039.35	4,337.74	4,337.74	2,701.61
2+900.00	145 + 0,00	8.22	150.09	150.09	0.00	0.00	7,189.44	4,337.74	4,337.74	2,851.70
2+920.00	146 + 0,00	7.95	161.76	161.76	0.00	0.00	7,351.20	4,337.74	4,337.74	3,013.46
2+940.00	147 + 0,00	7.31	152.59	152.59	0.00	0.00	7,503.79	4,337.74	4,337.74	3,166.05
2+960.00	148 + 0,00	5.40	127.45	127.45	0.00	0.00	7,631.23	4,337.74	4,337.74	3,293.49
2+980.00	149 + 0,00	0.83	63.91	63.91	0.28	2.66	7,695.14	4,340.40	4,340.40	3,354.74
3+000.00	150 + 0,00	0.00	8.59	8.59	13.66	138.89	7,703.73	4,479.29	4,479.29	3,224.44
3+020.00	151 + 0,00	0.00	0.00	0.00	24.31	379.11	7,703.73	4,858.40	4,858.40	2,845.33
3+040.00	152 + 0,00	0.00	0.00	0.00	18.55	425.87	7,703.73	5,284.27	5,284.27	2,419.46
3+060.00	153 + 0,00	0.00	0.00	0.00	4.47	229.59	7,703.73	5,513.86	5,513.86	2,189.87
3+080.00	154 + 0,00	0.00	0.00	0.00	14.46	191.84	7,703.73	5,705.70	5,705.70	1,998.03
3+100.00	155 + 0,00	0.00	0.00	0.00	24.18	387.38	7,703.73	6,093.08	6,093.08	1,610.65
3+120.00	156 + 0,00	0.00	0.00	0.00	14.82	390.23	7,703.73	6,483.30	6,483.30	1,220.43
3+140.00	157 + 0,00	0.00	0.00	0.00	16.36	311.44	7,703.73	6,794.74	6,794.74	908.98
3+160.00	158 + 0,00	0.00	0.00	0.00	2.39	187.23	7,703.73	6,981.98	6,981.98	721.75
3+180.00	159 + 0,00	6.68	69.42	69.42	0.00	23.98	7,773.15	7,005.96	7,005.96	767.19
3+200.00	160 + 0,00	3.92	106.20	106.20	0.00	0.00	7,879.34	7,005.96	7,005.96	873.39
3+220.00	161 + 0,00	0.02	39.37	39.37	1.36	13.64	7,918.72	7,019.59	7,019.59	899.13
3+240.00	162 + 0,00	1.16	11.83	11.83	3.79	51.51	7,930.54	7,071.10	7,071.10	859.44
3+260.00	163 + 0,00	0.41	15.72	15.72	9.34	131.27	7,946.26	7,202.37	7,202.37	743.89
3+280.00	164 + 0,00	0.00	4.11	4.11	18.24	275.77	7,950.37	7,478.14	7,478.14	472.24
3+300.00	165 + 0,00	0.00	0.00	0.00	14.75	329.85	7,950.37	7,807.99	7,807.99	142.39
3+320.00	166 + 0,00	0.25	2.51	2.51	5.81	205.57	7,952.88	8,013.56	8,013.56	-60.68
3+340.00	167 + 0,00	0.77	10.19	10.19	0.06	58.61	7,963.07	8,072.17	8,072.17	-109.09
3+360.00	168 + 0,00	3.18	38.91	38.91	0.00	0.64	8,001.99	8,072.81	8,072.81	-70.82

José Zifé de Mucêdo Bisneto Éngenheiro Civil CREA/CE Nº 961863221-2



PROJETO 1ª ETAPA (EXTENSÃO = 2.500 m)

TRECHO ENTRE AS ESTACAS EST. 97 (ENTROCAMENTO ESTRADA MUNICIPAL PRISCO BISPO BEZERRA COM CE - 284)

ATÉ EST. 222 (PRÓXIMO À LOCALIDADE DE PENDÊNCIA)

### PREFEITURA MUNICIPAL DE LAVRAS DA MANGABEIRA SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA

#### QUADRO DE CUBAÇÃO

Sample Line Group: SEÇÕES - LAVRAS

Start Sta: 0+000.00 End Sta: 6+322.45

Station	ESTACA	Cut Area (Sq.M.)	Cut Volume (Cu.M.)	Reusable Volume (Cu.M.)	Fill Area (Sq.M.)	Fill Volume (Cu.M.)	Cum. Cut Vol. (Cu.M.)	Cum. Reusable	Cum. Fill Vol. (Cu.M.)	Cum. Net Vol. (Cu.M.)
								Vol. (Cu.M.)		
3+380.00	169 + 0,00	1.34	45.01	45.01	0.00	0.01	8,046.99	8,072.82	8,072.82	-25.82
3+400.00	170 + 0,00	9.68	112.65	112.65	0.00	0.01	8,159.64	8,072.82	8,072.82	86.82
3+420.00	171 + 0,00	4.41	140.96	140.96	1.10	11.00	8,300.60	8,083.83	8,083.83	216.77
3+440.00	172 + 0,00	2.45	68.61	68.61	1.40	25.04	8,369.21	8,108.86	8,108.86	260.34
3+460.00	173 + 0,00	2.92	53.70	53.70	0.02	14.20	8,422.91	8,123.07	8,123.07	299.84
3+480.00	174 + 0,00	0.24	31.61	31.61	0.73	7.45	8,454.51	8,130.52	8,130.52	324.00
3+500.00	175 + 0,00	0.71	9.43	9.43	0.25	9.77	8,463.94	8,140.29	8,140.29	323.65
3+520.00	176 + 0,00	1.57	21.91	21.91	0.05	3.19	8,485.85	8,143.48	8,143.48	342.37
3+540.00	177 + 0,00	2.66	42.24	42.24	0.00	0.52	8,528.09	8,144.00	8,144.00	384.08
3+560.00	178 + 0,00	3.72	63.76	63.76	0.01	0.10	8,591.85	8,144.10	8,144.10	447.75
3+580.00	179 + 0,00	3.52	72.41	72.41	0.00	0.10	8,664.26	8,144.20	8,144.20	520.06
3+600.00	180 + 0,00	2.04	55.60	55.60	0.00	0.00	8,719.85	8,144.20	8,144.20	575.65
3+620.00	181 + 0,00	0.81	28.47	28.47	0.04	0.44	8,748.32	8,144.64	8,144.64	603.68
3+640.00	182 + 0,00	0.43	12.23	12.23	0.88	9.68	8,760.56	8,154.32	8,154.32	606.23
3+660.00	183 + 0,00	0.83	12.55	12.55	0.11	10.39	8,773.10	8,164.72	8,164.72	608.39
3+680.00	184 + 0,00	0.33	11.83	11.83	7.70	75.96	8,784.93	8,240.68	8,240.68	544.25
3+700.00	185 + 0,00	0.00	3.32	3.32	27.65	352.97	8,788.25	8,593.65	8,593.65	194.61
3+720.00	186 + 0,00	0.00	0.00	0.00	37.19	649.00	8,788.25	9,242.65	9,242.65	-454.40
3+740.00	187 + 0,00	0.00	0.00	0.00	24.77	620.75	8,788.25	9,863.40	9,863.40	-1,075.15
3+760.00	188 + 0,00	0.11	1.10	1.10	10.51	353.66	8,789.35	10,217.06	10,217.06	-1,427.71
3+780.00	189 + 0,00	0.00	1.10	1.10	9.41	199.77	8,790.46	10,416.83	10,416.83	-1,626.38
3+800.00	190 + 0,00	8.94	89.02	89.02	0.00	94.42	8,879.48	10,511.25	10,511.25	-1,631.77
3+820.00	191 + 0,00	8.61	174.80	174.80	0.00	0.00	9,054.28	10,511.25	10,511.25	-1,456.97
3+840.00	192 + 0,00	7.33	158.48	158.48	0.00	0.00	9,212.76	10,511.25	10,511.25	-1,298.49
3+860.00	193 + 0,00	4.41	117.46	117.46	0.00	0.00	9,330.23	10,511.25	10,511.25	-1,181.02
3+880.00	194 + 0,00	1.60	61.01	61.01	1.17	11.64	9,391.23	10,522.89	10,522.89	-1,131.66
3+900.00	195 + 0,00	0.96	25.90	25.90	1.32	24.85	9,417.13	10,547.74	10,547.74	-1,130.61
3+920.00	196 + 0,00	0.37	13.35	13.35	3.79	50.99	9,430.48	10,598.73	10,598.73	-1,168.25
3+940.00	197 + 0,00	0.00	3.77	3.77	12.39	161.29	9,434.25	10,760.02	10,760.02	-1,325.76
3+960.00	198 + 0,00	0.00	0.00	0.00	18.84	312.38	9,434.25	11,072.40	11,072.40	-1,638.14
3+980.00	199 + 0,00	0.00	0.00	0.00	3.48	223.27	9,434.25	11,295.67	11,295.67	-1,861.42
4+000.00	200 + 0,00	6.90	69.00	69.00	0.00	34.83	9,503.25	11,330.50	11,330.50	-1,827.25
4+020.00	201 + 0,00	3.56	104.56	104.56	0.00	0.00	9,607.81	11,330.50	11,330.50	-1,722.69
4+040.00	202 + 0,00	2.37	59.26	59.26	0.38	3.76	9,667.07	11,334.26	11,334.26	-1,667.19
4+060.00	203 + 0,00	1.57	39.36	39.36	0.70	10.72	9,706.43	11,344.97	11,344.97	-1,638.54
4+080.00	204 + 0,00	0.70	22.75	22.75	0.56	12.59	9,729.18	11,357.56	11,357.56	-1,628.38

José Zifa de Mucêdo Bisneto Ésigenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-?



PROJETO 1ª ETAPA (EXTENSÃO = 2.500 m)

TRECHO ENTRE AS ESTACAS EST. 97 (ENTROCAMENTO ESTRADA MUNICIPAL PRISCO BISPO BEZERRA COM CE - 284)

ATÉ EST. 222 (PRÓXIMO À LOCALIDADE DE PENDÊNCIA)

## PREFEITURA MUNICIPAL DE LAVRAS DA MANGABEIRA SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA

#### QUADRO DE CUBAÇÃO

Sample Line Group: SEÇÕES - LAVRAS

Start Sta: 0+000.00 End Sta: 6+322.45

Station	ESTACA	Cut Area (Sq.M.)	Cut Volume (Cu.M.)	Reusable Volume (Cu.M.)	Fill Area (Sq.M.)	Fill Volume (Cu.M.)	Cum. Cut Vol. (Cu.M.)	Cum. Reusable	Cum. Fill Vol. (Cu.M.)	Cum. Net Vol. (Cu.M.)
								Vol. (Cu.M.)		
4+100.00	205 + 0,00	6.67	73.67	73.67	0.00	5.67	9,802.86	11,363.23	11,363.23	-1,560.38
4+120.00	206 + 0,00	5.26	119.73	119.73	0.00	0.00	9,922.59	11,363.23	11,363.23	-1,440.64
4+140.00	207 + 0,00	2.29	75.63	75.63	0.00	0.00	9,998.22	11,363.23	11,363.23	-1,365.01
4+160.00	208 + 0,00	14.73	170.19	170.19	0.00	0.00	10,168.41	11,363.23	11,363.23	-1,194.82
4+180.00	209 + 0,00	0.00	138.81	138.81	3.27	32.67	10,307.22	11,395.90	11,395.90	-1,088.68
4+200.00	210 + 0,00	0.00	0.00	0.00	4.88	81.59	10,307.22	11,477.48	11,477.48	-1,170.26
4+220.00	211 + 0,00	0.00	0.00	0.00	3.53	84.11	10,307.22	11,561.59	11,561.59	-1,254.37
4+240.00	212 + 0,00	4.63	46.14	46.14	0.00	35.34	10,353.36	11,596.93	11,596.93	-1,243.57
4+260.00	213 + 0,00	19.26	238.88	238.88	0.00	0.00	10,592.24	11,596.93	11,596.93	-1,004.69
4+280.00	214 + 0,00	23.44	426.95	426.95	0.00	0.00	11,019.19	11,596.93	11,596.93	-577.74
4+300.00	215 + 0,00	23.84	472.80	472.80	0.00	0.00	11,491.99	11,596.93	11,596.93	-104.94
4+320.00	216 + 0,00	22.93	467.91	467.91	0.00	0.00	11,959.90	11,596.93	11,596.93	362.97
4+340.00	217 + 0,00	20.53	434.63	434.63	0.00	0.00	12,394.53	11,596.93	11,596.93	797.59
4+360.00	218 + 0,00	19.08	396.22	396.22	0.00	0.00	12,790.74	11,596.93	11,596.93	1,193.81
4+380.00	219 + 0,00	16.46	355.50	355.50	0.00	0.00	13,146.25	11,596.93	11,596.93	1,549.31
4+400.00	220 + 0,00	15.34	317.60	317.60	0.00	0.00	13,463.85	11,596.93	11,596.93	1,866.91
4+420.00	221 + 0,00	18.32	335.97	335.97	0.00	0.00	13,799.81	11,596.93	11,596.93	2,202.88
4+440.00	222 + 0,00	21.01	392.91	392.91	0.00	0.00	14,192.72	11,596.93	11,596.93	2,595.78

Jose 7116 de Mucêdo Bisneto
Engenheiro Civil
CREA/CE Nº 061863221-2

TCTA CA	гстг	NORTE	DESC
ESTACA	ESTE	NORTE	DESC
E1	512729,288	9261747,546	eixo
E2	512731,799	9261767,388	eixo
E3	512734,311	9261787,229	eixo
E4	512735,021	9261807,144	eixo
E5	512729,019	9261826,127	eixo
E6	512720,779	9261844,350	eixo
E7	512711,327	9261861,966	eixo
E8	512700,427	9261878,733	eixo
E9	512689,367	9261895,397	eixo
E10	512678,308	9261912,061	eixo
E11	512667,248	9261928,725	eixo
E12	512657,026	9261945,873	eixo
E13	512652,648	9261965,279	eixo
E14	512653,415	9261985,258	eixo
E15	512654,433	9262005,232	eixo
E16	512655,451	9262025,206	eixo
E17	512656,514	9262045,177	eixo
E18	512661,117	9262064,607	eixo
E19	512666,509	9262083,867	eixo
E20	512671,363	9262103,258	eixo
E21	512675,400	9262122,847	eixo
E22	512679,437	9262142,435	eixo
E23	512683,475	9262162,023	eixo
E24	512687,512	9262181,611	eixo
E25	512691,549	9262201,200	eixo
E26	512695,587	9262220,788	eixo
E27	512699,624	9262240,376	eixo
E28	512703,662	9262259,965	eixo
E29	512707,699	9262279,553	eixo
E30	512711,736	9262299,141	eixo
E31	512715,774	9262318,729	eixo
E32	512719,811	9262338,318	eixo
E33	512723,848	9262357,906	eixo
E34	512727,396	9262377,583	eixo
E35	512729,082	9262397,505	eixo
E36	512730,108	9262417,479	eixo
E37	512731,134	9262437,452	eixo
E38	512732,171	9262457,425	eixo
E39	512742,755	9262473,417	eixo
E40	512762,340	9262474,893	eixo
E41	512782,259	9262473,100	eixo
E42	512802,179	9262471,307	eixo
E43	512822,098	9262469,515	eixo
E44	512842,018	9262467,722	eixo
E45	512861,937	9262465,929	eixo
E46	512881,857	9262464,136	eixo
E47	512901,778	9262462,362	eixo
E48	512921,713	9262460,750	eixo
E49	512941,648	9262459,139	eixo



ECTA CA	ECTE	NORTE	DECC
ESTACA	ESTE	NORTE	DESC ·
E50	512961,583	9262457,527	eixo
E51	512981,518	9262455,915	eixo
E52	513001,453	9262454,303	eixo
E53	513021,388	9262452,691	eixo
E54	513041,323	9262451,079	eixo
E55	513061,268	9262449,611	eixo
E56	513081,218	9262448,196	eixo
E57	513101,168	9262446,782	eixo
E58	513121,118	9262445,367	eixo
E59	513141,068	9262443,952	eixo
E60	513161,018	9262442,538	eixo
E61	513180,968	9262441,123	eixo
E62	513200,918	9262439,709	eixo
E63	513220,868	9262438,294	eixo
E64	513240,819	9262436,905	eixo
E65	513260,772	9262435,525	eixo
E66	513280,724	9262434,145	eixo
E67	513300,676	9262432,765	eixo
E68	513320,620	9262431,272	eixo
E69	513340,415	9262428,443	eixo
E70	513360,172	9262425,330	eixo
E71	513379,928	9262422,216	eixo
E72	513399,684	9262419,103	eixo
E73	513419,440	9262415,989	eixo
E74	513439,196	9262412,876	eixo
E75	513458,951	9262409,753	eixo
E76	513478,634	9262406,214	eixo
E77	513498,022	9262401,335	eixo
E78	513516,842	9262394,589	eixo
E79	513535,068	9262386,362	eixo
E80	513553,021	9262377,548	eixo
E81	513570,955	9262368,695	eixo
E82	513588,889	9262359,842	eixo
E83	513606,823	9262350,989	eixo
E84	513624,757	9262342,136	eixo
E85	513642,691	9262333,284	eixo
E86	513660,625	9262324,431	eixo
E87	513678,559	9262315,578	eixo
E88	513696,493	9262306,725	eixo
E89	513714,427	9262297,872	eixo
E90	513732,360	9262289,019	eixo
E91	513750,294	9262280,166	eixo
E92	513768,228	9262271,313	eixo
E93	513786,162	9262262,460	eixo
E94	513804,096	9262253,607	eixo
E95	513822,030	9262244,754	eixo
E96	513839,965	9262235,902	eixo
E97	513858,680	9262229,068	eixo
E98	513878,396	9262230,800	eixo
EJ0	213070,330	3202230,000	EIXU



ECTA CA	FCTF	NORTE	DECC
ESTACA	ESTE	NORTE	DESC
E99	513894,972	9262241,665	eixo
E100	513908,173	9262256,683	eixo
E101	513921,166	9262271,889	eixo
E102	513934,158	9262287,094	eixo
E103	513947,150	9262302,299	eixo
E104	513960,497	9262317,181	eixo
E105	513976,200	9262329,514	eixo
E106	513994,039	9262338,483	eixo
E107	514011,685	9262347,693	eixo
E108	514024,539	9262362,841	eixo
E109	514034,116	9262380,399	eixo
E110	514043,692	9262397,958	eixo
E111	514053,389	9262415,448	eixo
E112	514064,825	9262431,822	eixo
E113	514079,997	9262444,724	eixo
E114	514098,090	9262453,171	eixo
E115	514117,081	9262459,437	eixo
E116	514136,179	9262465,374	eixo
E117	514155,766	9262469,268	eixo
E118	514175,703	9262468,582	eixo
E119	514195,166	9262464,035	eixo
E120	514214,380	9262458,482	eixo
E121	514233,591	9262452,921	eixo
E122	514252,803	9262447,360	eixo
E123	514272,014	9262441,800	eixo
E124	514291,226	9262436,239	eixo
E125	514310,437	9262430,679	eixo
E126	514329,648	9262425,118	eixo
E127	514348,860	9262419,557	eixo
E128	514368,071	9262413,997	eixo
E129	514387,283	9262408,436	eixo
E130	514406,494	9262402,876	eixo
E131	514425,754	9262397,488	eixo
E132	514445,295	9262393,246	eixo
E133	514465,037	9262390,046	eixo
E134	514484,792	9262386,927	eixo
E135	514504,410	9262383,053	eixo
E136	514523,735	9262377,914	eixo
E137	514542,956	9262372,388	eixo
E138	514562,178	9262366,863	eixo
E139	514581,400	9262361,337	eixo
E140	514600,621	9262355,812	eixo
E141	514619,843	9262350,287	eixo
E142	514639,248	9262345,734	eixo
E143	514657,210	9262353,271	eixo
E144	514665,168	9262371,252	eixo
E145	514664,691	9262391,113	eixo
E146	514657,043	9262409,522	eixo
E147	514648,015	9262427,368	eixo



ESTACA	ESTE	NORTE	DESC
E148	514638,986	9262445,214	DESC
E149		·	eixo
	514630,128	9262463,140	eixo
E150	514626,489	9262482,674	eixo
E151	514630,071	9262502,287	eixo
E152	514634,908	9262521,691	eixo
E153	514636,802	9262541,567	eixo
E154	514634,713	9262561,425	eixo
E155	514636,184	9262581,020	eixo
E156	514645,407	9262598,764	eixo
E157	514654,771	9262616,436	eixo
E158	514667,002	9262632,110	eixo
E159	514684,890	9262640,582	eixo
E160	514704,777	9262640,217	eixo
E161	514724,448	9262636,609	eixo
E162	514744,112	9262632,955	eixo
E163	514763,775	9262629,301	eixo
E164	514783,438	9262625,647	eixo
E165	514803,102	9262621,994	eixo
E166	514822,765	9262618,340	eixo
E167	514842,429	9262614,686	eixo
E168	514862,115	9262611,169	eixo
E169	514882,007	9262611,948	eixo
E170	514900,550	9262619,192	eixo
E171	514916,088	9262631,715	eixo
E172	514930,820	9262645,242	eixo
E173	514945,552	9262658,769	eixo
E174	514960,284	9262672,295	eixo
E175	514975,016	9262685,822	eixo
E176	514989,374	9262699,720	eixo
E177	514999,212	9262717,016	eixo
E178	515005,449	9262736,018	eixo
E179	515011,667	9262755,027	eixo
E180	515017,886	9262774,036	eixo
E181	515024,105	9262793,044	eixo
E182	515030,323	9262812,053	eixo
E183	515038,216	9262830,349	eixo
E184	515051,878	9262844,803	eixo
E185	515069,804	9262853,417	eixo
E186	515089,438	9262857,204	eixo
E187	515109,057	9262861,084	eixo
E188	515128,548	9262865,564	eixo
E189	515147,893	9262870,640	eixo
E190	515167,072	9262876,309	eixo
E191	515186,068	9262882,563	eixo
E192	515204,862	9262889,399	eixo
E193	515223,389	9262896,925	eixo
E194	515241,230	9262905,948	eixo
E195	515258,176	9262916,558	eixo
E196	515274,085	9262928,666	eixo
	,,,,,	=======================================	



TCTA CA	ГСТГ	NODTE	DECC
ESTACA	ESTE	NORTE	DESC
E197	515288,826	9262942,173	eixo
E198	515302,360	9262956,893	eixo
E199	515315,608	9262971,876	eixo
E200	515328,856	9262986,859	eixo
E201	515342,104	9263001,842	eixo
E202	515355,353	9263016,824	eixo
E203	515368,601	9263031,807	eixo
E204	515381,849	9263046,790	eixo
E205	515394,901	9263061,941	eixo
E206	515406,456	9263078,252	eixo
E207	515416,166	9263095,726	eixo
E208	515424,481	9263113,915	eixo
E209	515432,734	9263132,133	eixo
E210	515442,758	9263149,335	eixo
E211	515456,556	9263163,811	eixo
E212	515470,406	9263178,239	eixo
E213	515483,296	9263193,496	eixo
E214	515494,254	9263210,227	eixo
E215	515505,180	9263226,978	eixo
E216	515516,106	9263243,730	eixo
E217	515527,355	9263260,264	eixo
E218	515539,412	9263276,219	eixo
E219	515552,253	9263291,550	eixo
E220	515565,845	9263306,219	eixo
E221	515580,153	9263320,189	eixo
E222	515595,143	9263333,426	eixo
E223	515610,777	9263345,897	eixo
E224	515626,837	9263357,815	eixo
E225	515639,957	9263372,734	eixo
E226	515646,231	9263391,584	eixo
E227	515646,525	9263411,569	eixo
E228	515646,419	9263431,569	eixo
E229	515647,661	9263451,477	eixo
E230	515655,316	9263469,837	eixo
E231	515668,942	9263484,330	eixo
E232	515686,795	9263493,103	eixo
E233	515706,596	9263495,420	eixo
E234	515726,583	9263496,131	eixo
E235	515746,570	9263496,842	eixo
E236	515766,556	9263497,588	eixo
E237	515786,142	9263501,372	eixo
E238	515804,175	9263509,898	eixo
E239	515819,529	9263522,633	eixo
E240	515831,241	9263538,780	eixo
E241	515838,828	9263557,251	eixo
E242	515845,356	9263576,155	eixo
E243	515853,398	9263594,448	eixo
E244	515863,992	9263611,391	eixo
E245	515875,787	9263627,543	eixo
	•	·	



ESTACA	гстг	NORTE	DECC
	ESTE		DESC
E246	515887,582	9263643,695	eixo
E247	515899,377	9263659,846	eixo
E248	515911,172	9263675,998	eixo
E249	515922,967	9263692,150	eixo
E250	515934,762	9263708,301	eixo
E251	515946,557	9263724,453	eixo
E252	515958,352	9263740,605	eixo
E253	515970,148	9263756,756	eixo
E254	515981,943	9263772,908	eixo
E255	515993,738	9263789,060	eixo
E256	516005,533	9263805,211	eixo
E257	516017,328	9263821,363	eixo
E258	516029,077	9263837,547	eixo
E259	516037,103	9263855,760	eixo
E260	516052,270	9263867,709	eixo
E261	516069,931	9263877,094	eixo
E262	516087,593	9263886,478	eixo
E263	516105,255	9263895,863	eixo
E264	516122,566	9263905,864	eixo
E265	516138,838	9263917,480	eixo
E266	516154,721	9263929,635	eixo
E267	516169,361	9263943,225	eixo
E268	516182,525	9263958,250	eixo
E269	516199,681	9263968,268	eixo
E270	516218,574	9263974,830	eixo
E271	516237,468	9263981,391	eixo
E272	516255,724	9263989,465	eixo
E273	516273,486	9263998,657	eixo
E274	516291,249	9264007,850	eixo
E275	516309,011	9264017,042	eixo
E276	516326,774	9264026,234	eixo
E277	516344,536	9264035,426	eixo
E278	516361,247	9264046,357	eixo
E279	516377,070	9264058,590	eixo
E280	516393,893	9264069,294	eixo
E281	516413,093	9264074,615	eixo
E282	516433,005	9264073,947	eixo
E283	516452,597	9264069,934	eixo
E284	516472,502	9264068,212	eixo
E285	516492,431	9264069,629	eixo
E286	516511,892	9264074,151	eixo
E287	516530,628	9264081,136	eixo
E288	516549,281	9264088,352	eixo
E289	516567,934	9264095,569	eixo
E290	516586,586	9264102,785	eixo
E291	516605,239	9264110,002	eixo
E292	516623,892	9264117,218	eixo
E293	516642,544	9264124,435	eixo
E294	516661,197	9264131,652	eixo
	=====,==,		



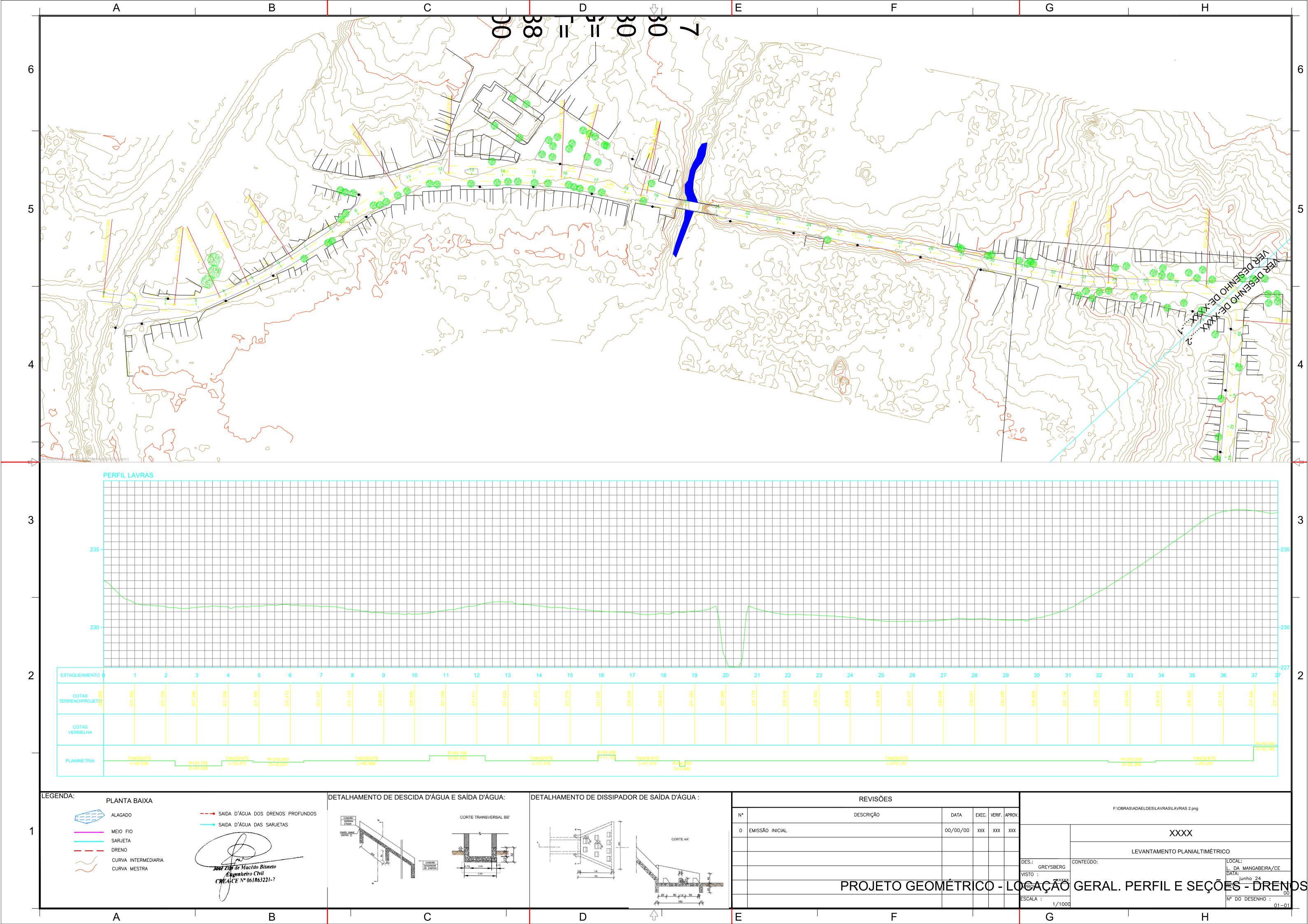
ESTACA	ESTE	NORTE	DESC
E295	516679,833	9264138,911	eixo
E296	516697,914	9264147,439	eixo
E297	516715,054	9264157,729	eixo
E298	516731,082	9264169,678	eixo
E299	516745,836	9264183,169	eixo
E300	516759,851	9264197,436	eixo
E301	516773,865	9264211,705	eixo
E302	516788,184	9264225,660	eixo
E303	516804,029	9264237,841	eixo
E304	516821,302	9264247,896	eixo
E305	516839,719	9264255,660	eixo
E306	516858,977	9264261,004	eixo
E307	516878,756	9264263,898	eixo
E308	516898,645	9264265,996	eixo
E309	516918,535	9264268,095	eixo
E310	516938,424	9264270,194	eixo
E311	516958,314	9264272,292	eixo
E312	516978,204	9264274,391	eixo
E313	516998,093	9264276,489	eixo
E314	517017,982	9264278,595	eixo
E315	517037,153	9264284,114	eixo
E316	517056,015	9264290,765	eixo
E317	517074,877	9264297,415	eixo

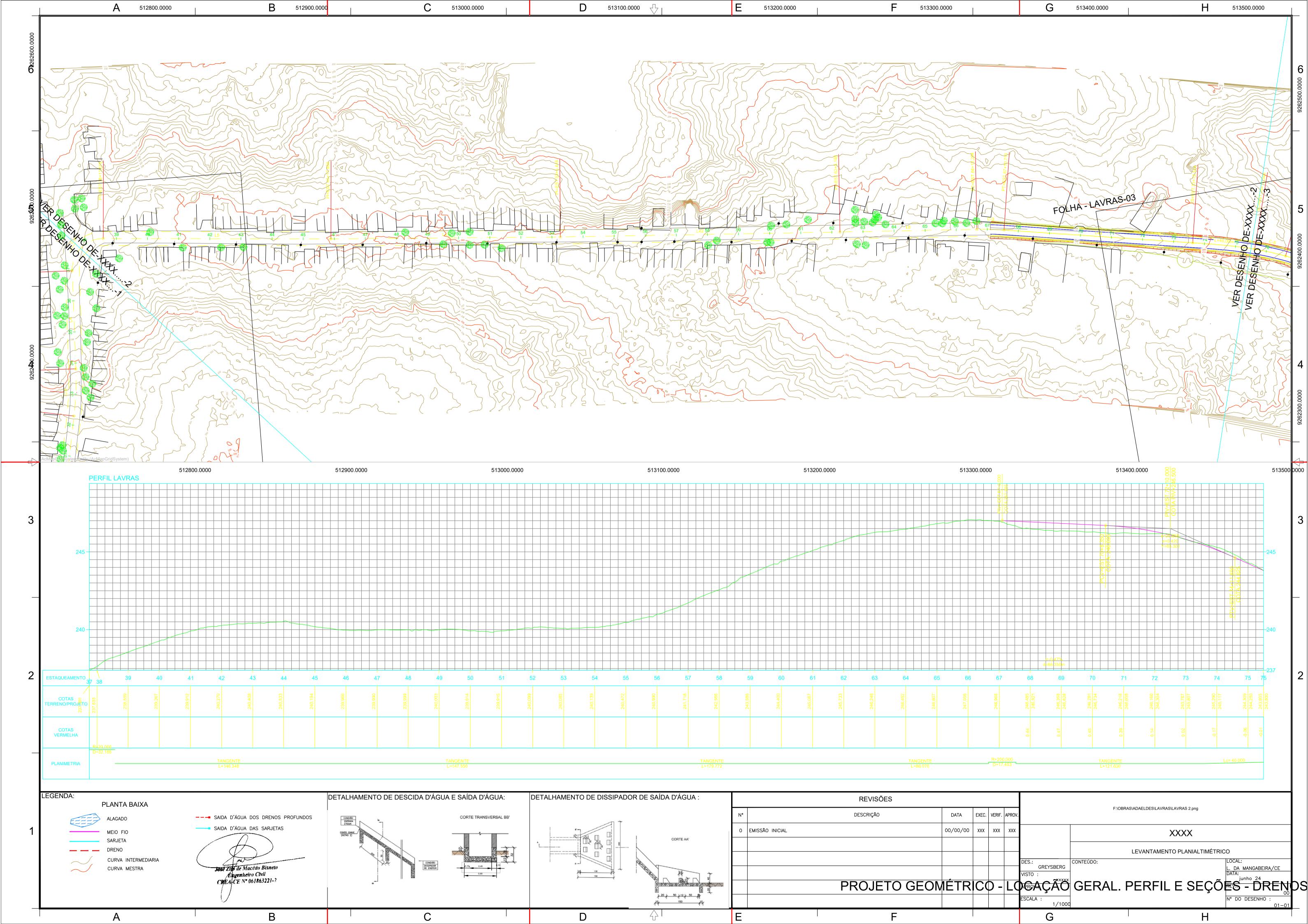


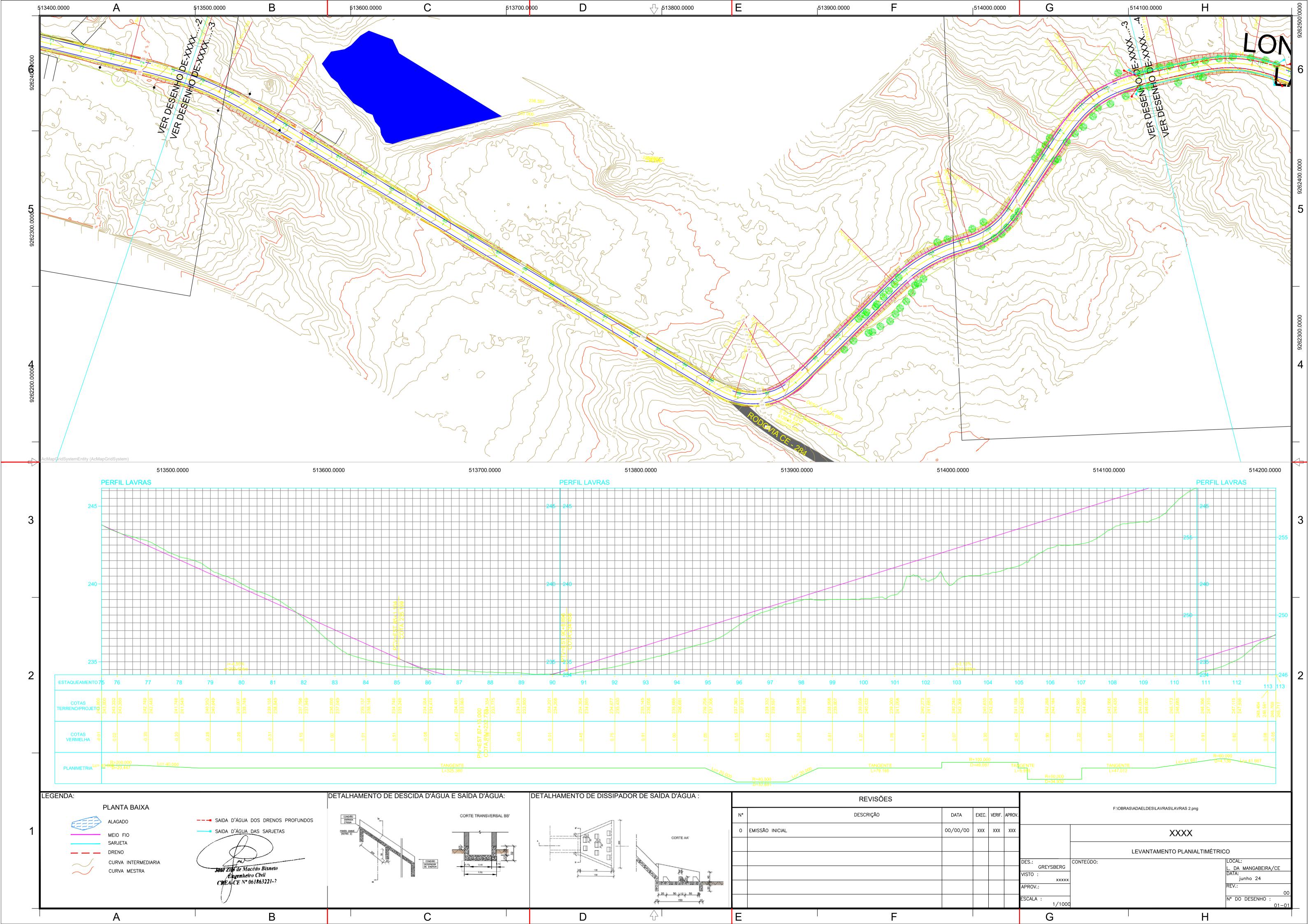
#### Materiais Betuminosos (SEINFRA / ANP) - Versão 2024/06

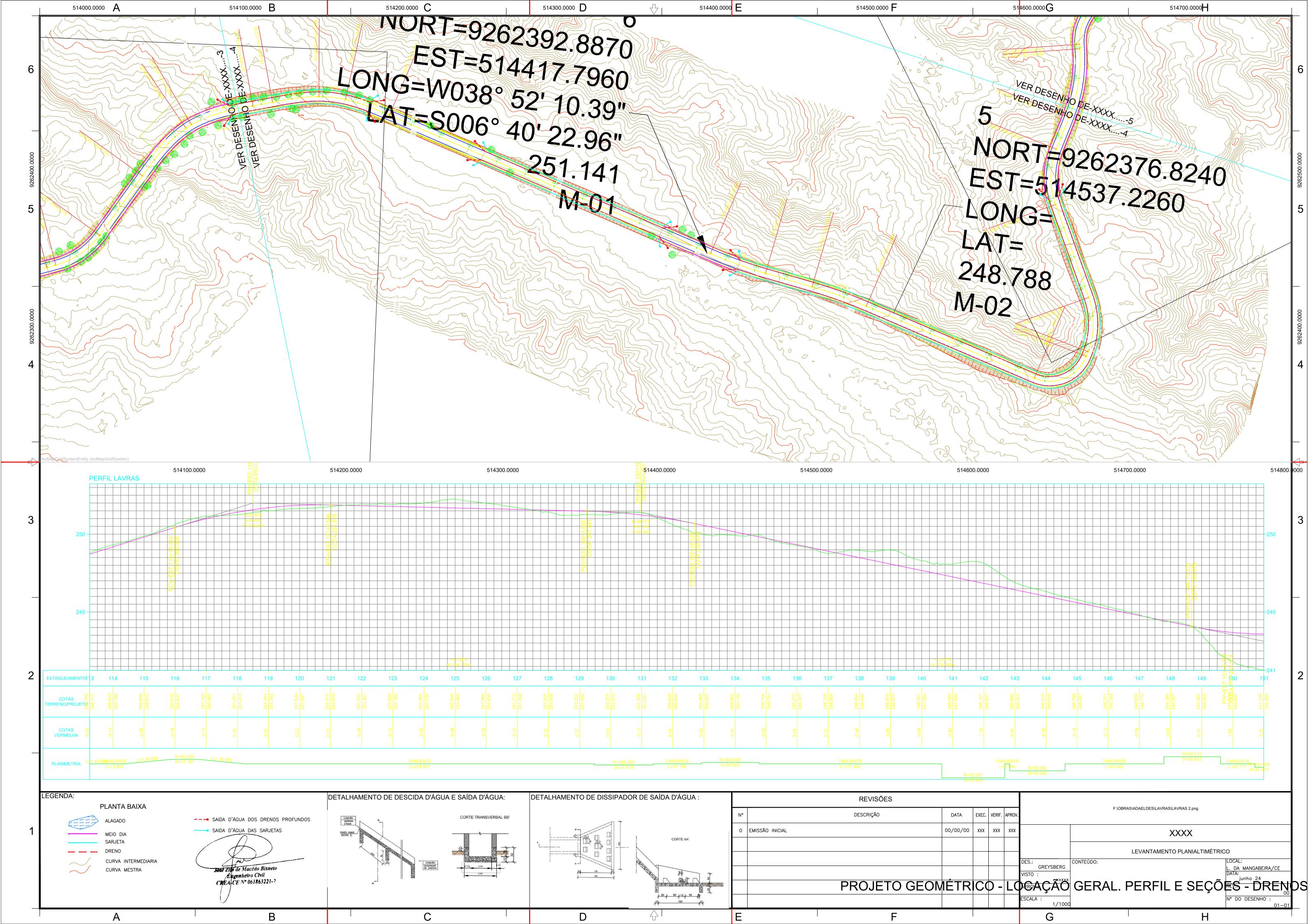
Insumo	Descrição	Un	Valor (R\$)	Origem
10809	ASFALTO DILUÍDO - CM 30	Т	7.195,2700	ANP REGIÃO NORDESTE
18568	ASFÁLTO BORRACHA AB-8	Т	5.098,0100	ANP REGIÃO SUDESTE
10798	CIMENTO ASFALTICO CAP 50/70	T	4.469,9700	ANP CEARÁ
12508	EMULSÃO ASFALTICA RL 1C	T	3.723,4700	ANP CEARÁ
12509	EMULSÃO ASFALTICA RM 1C	T	3.511,4600	ANP CEARÁ
18326	EMULSÃO ASFÁLTICA CATIÔNICA MODIFICADA POR POLÍMERO ELASTOMÉRICO - RR 2C - E	Т	4.263,3400	ANP REGIÃO NORDESTE
18408	EMULSÃO ASFÁLTICA CATIÔNICA MODIFICADA POR POLÍMERO ELASTOMÉRICO RL 1C - E	Т	3.770,6700	ANP REGIÃO NORTE
19138	EMULSÃO ASFÁLTICA RC-1C-E	T	4.380,5000	ANP CEARÁ
12319	EMULSÃO ASFÁLTICA RR 1C	T	3.233,0800	ANP CEARÁ
12569	EMULSÃO ASFÁLTICA RR 2C	Т	3.295,9500	ANP CEARÁ

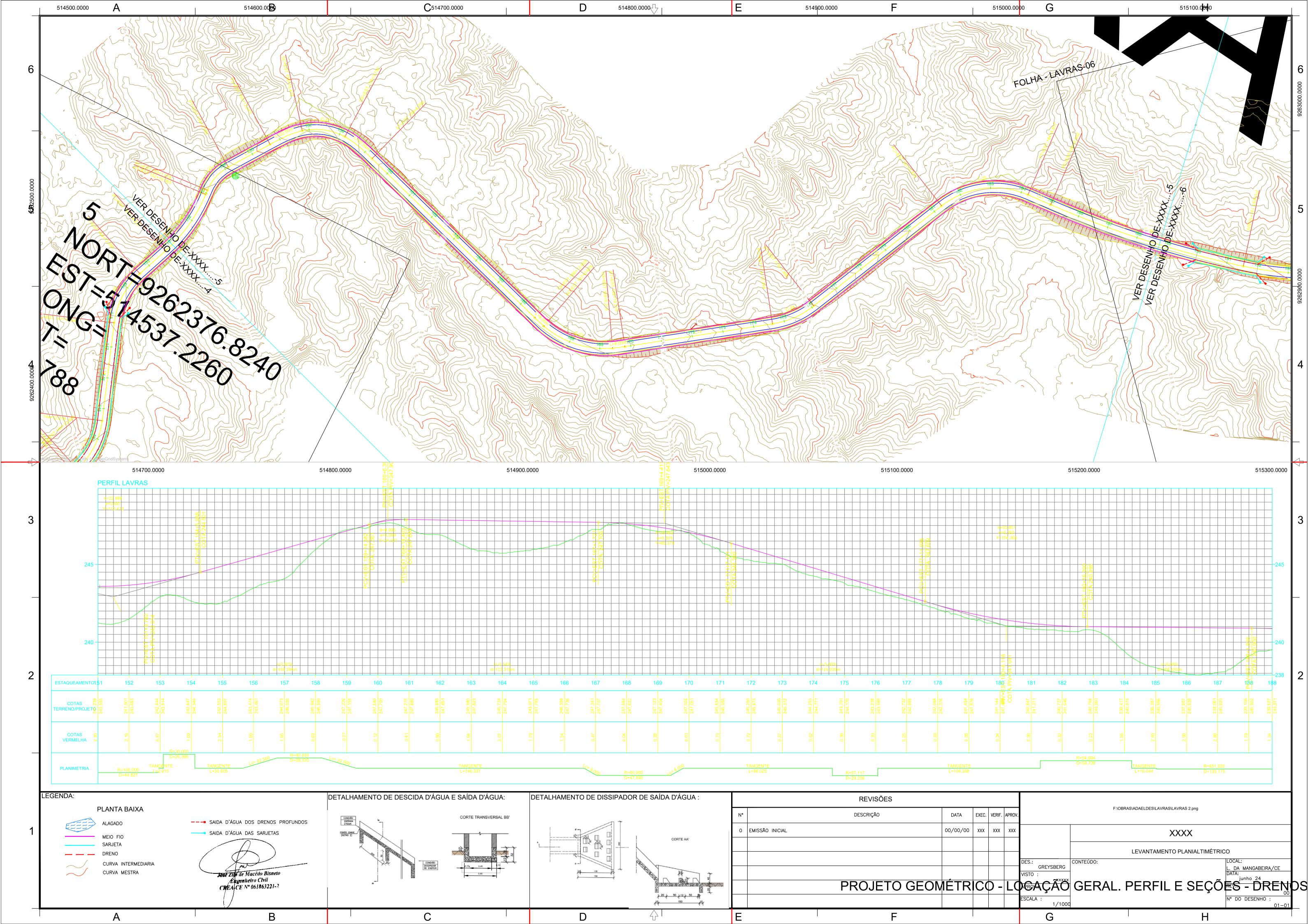
José Zifo de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA/CE Nº 061863221-2

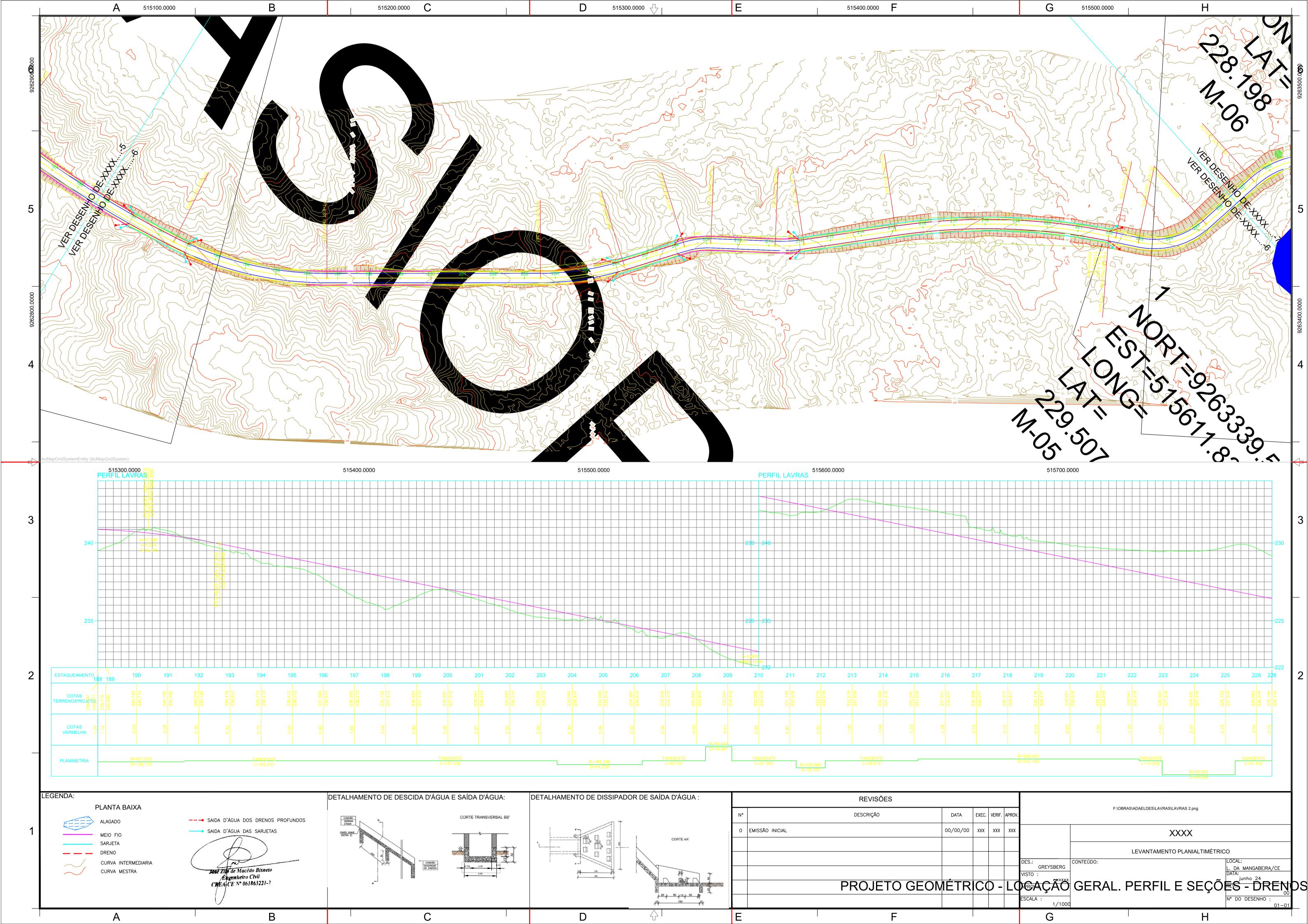


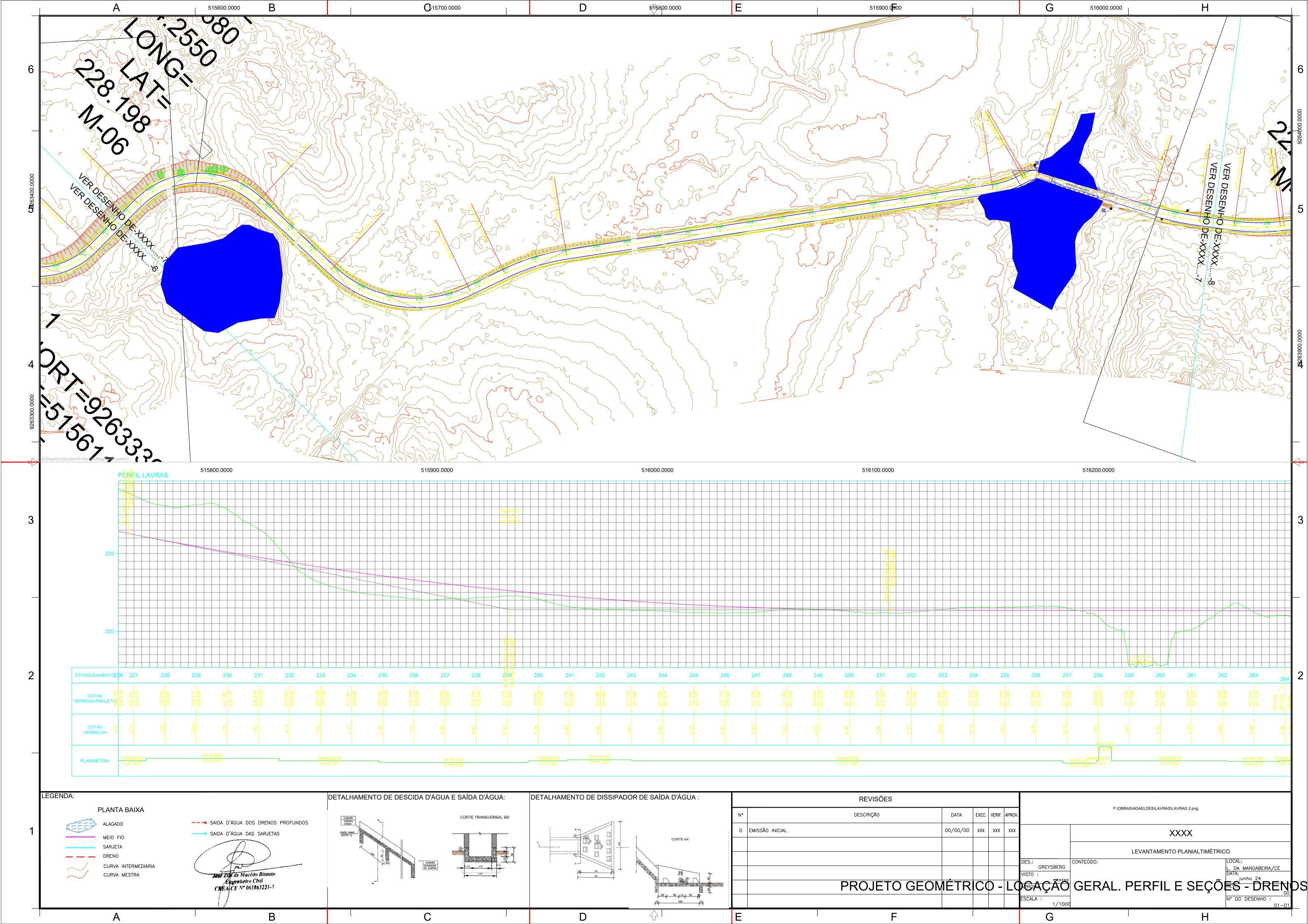


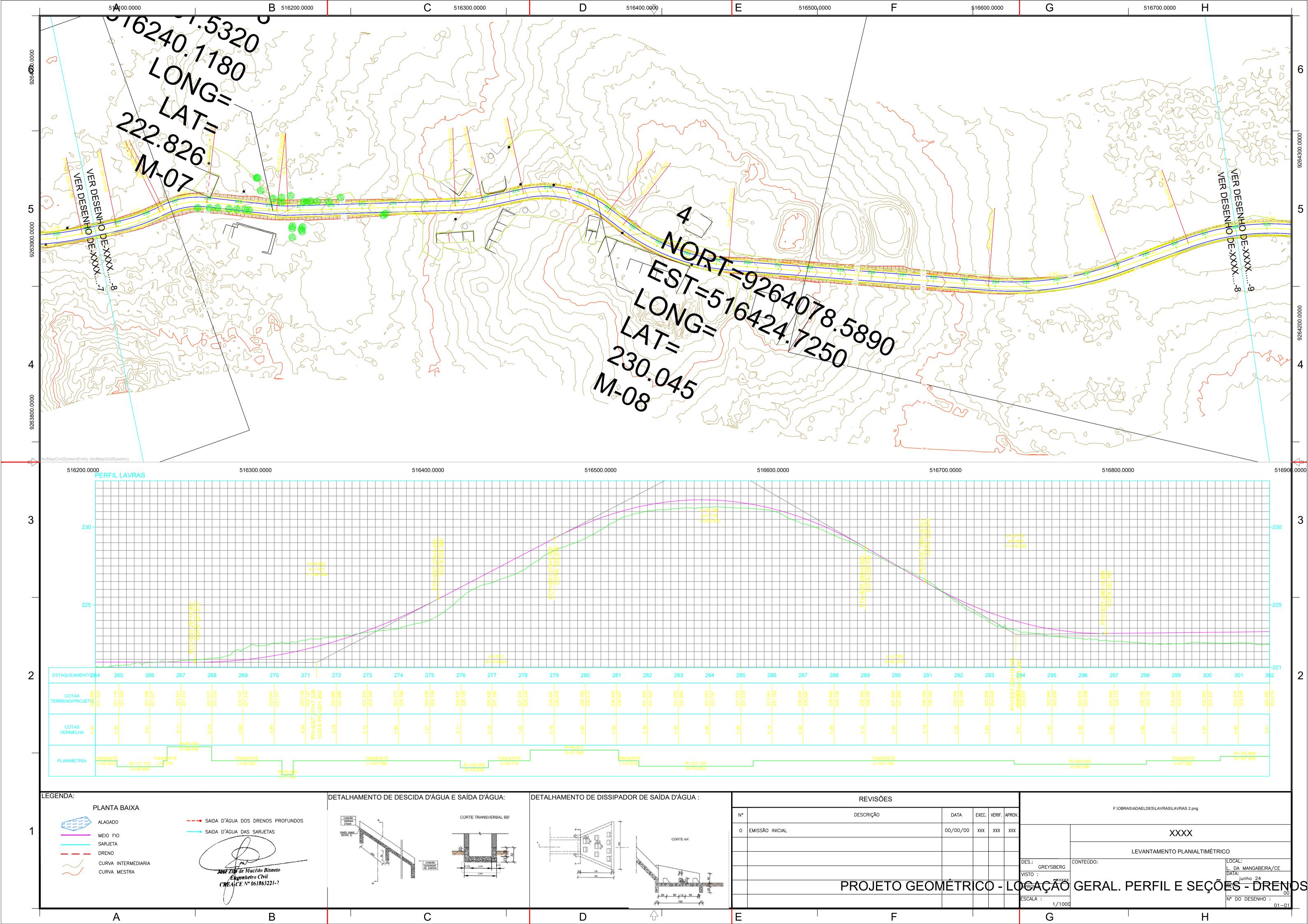


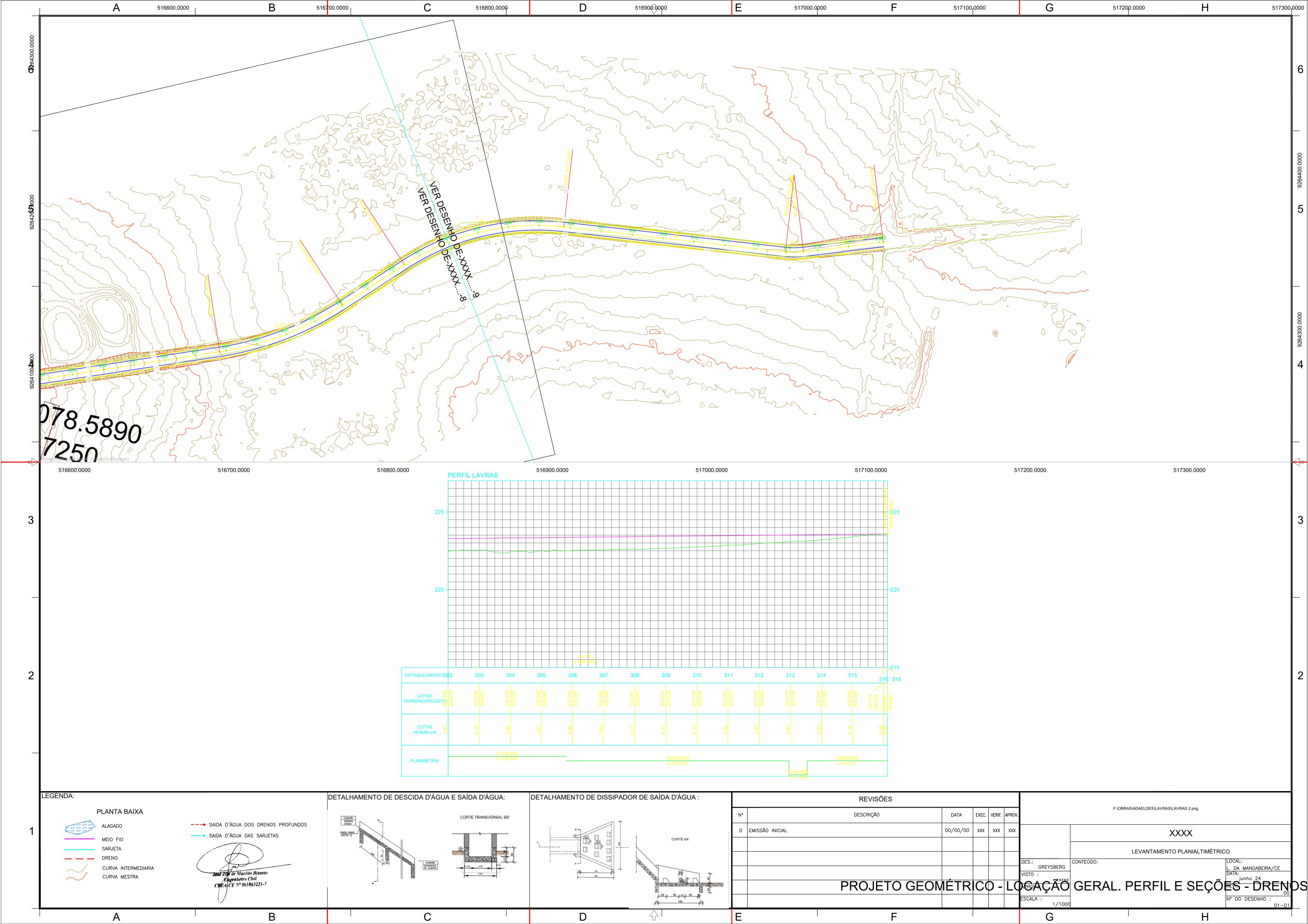


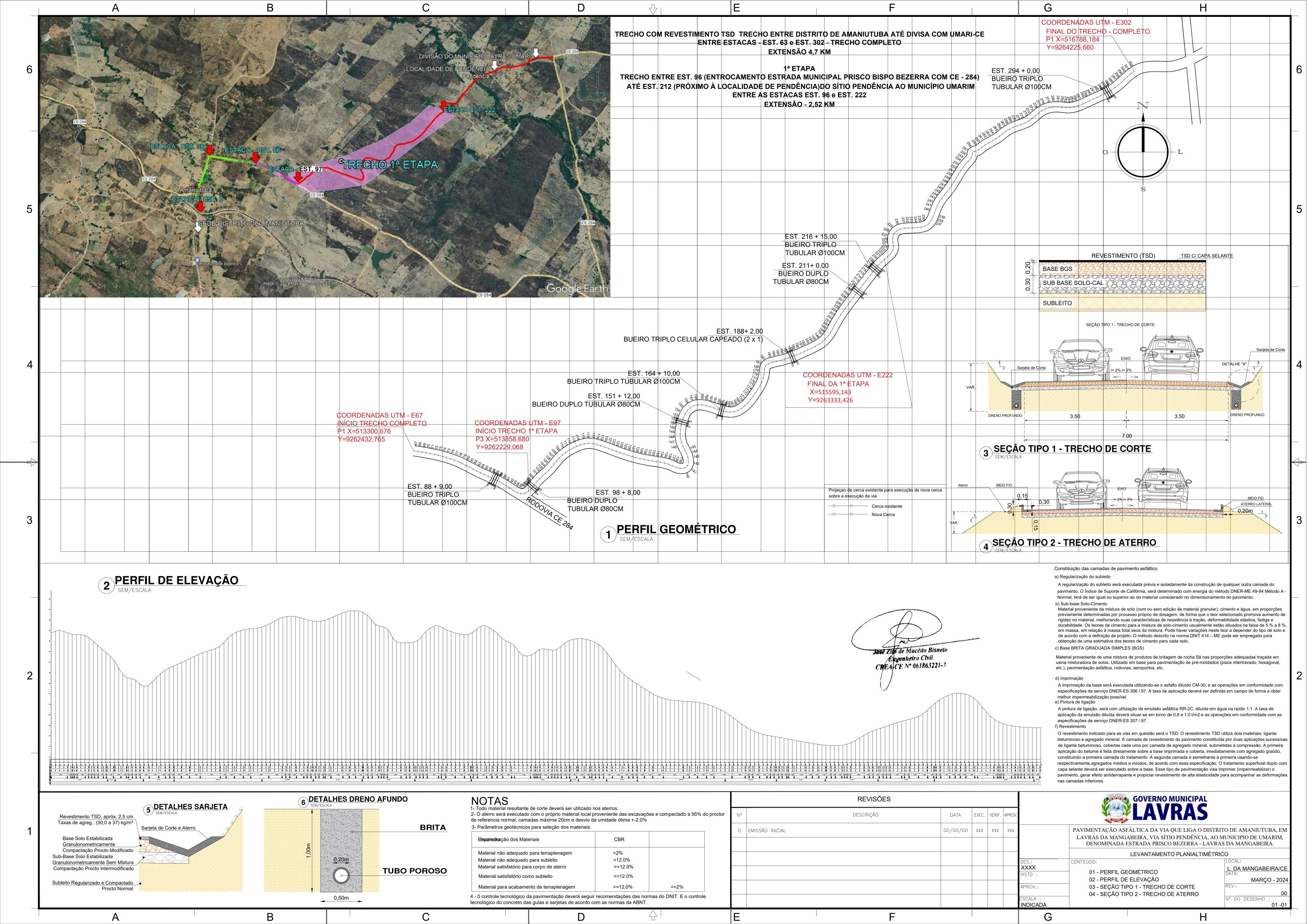


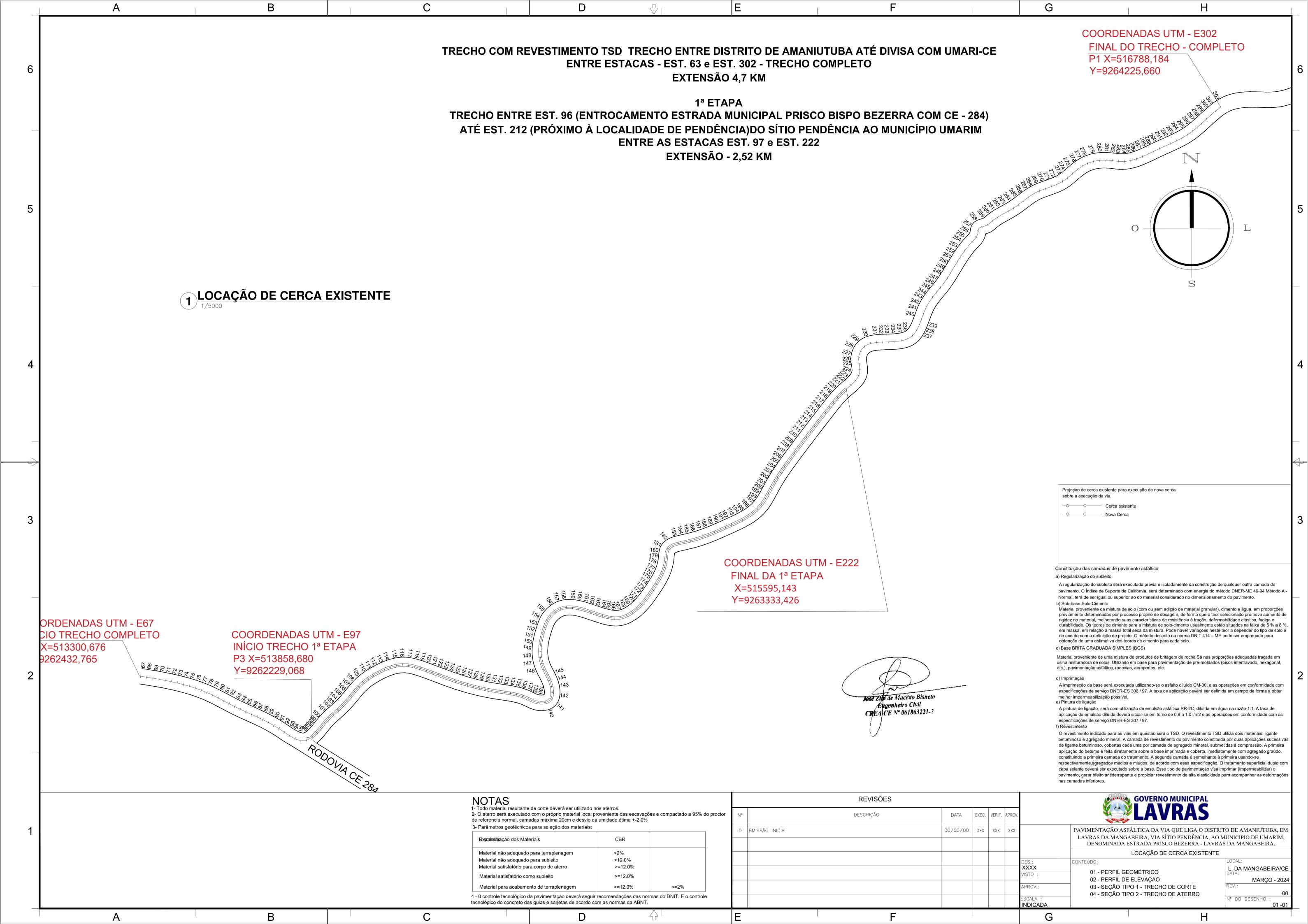


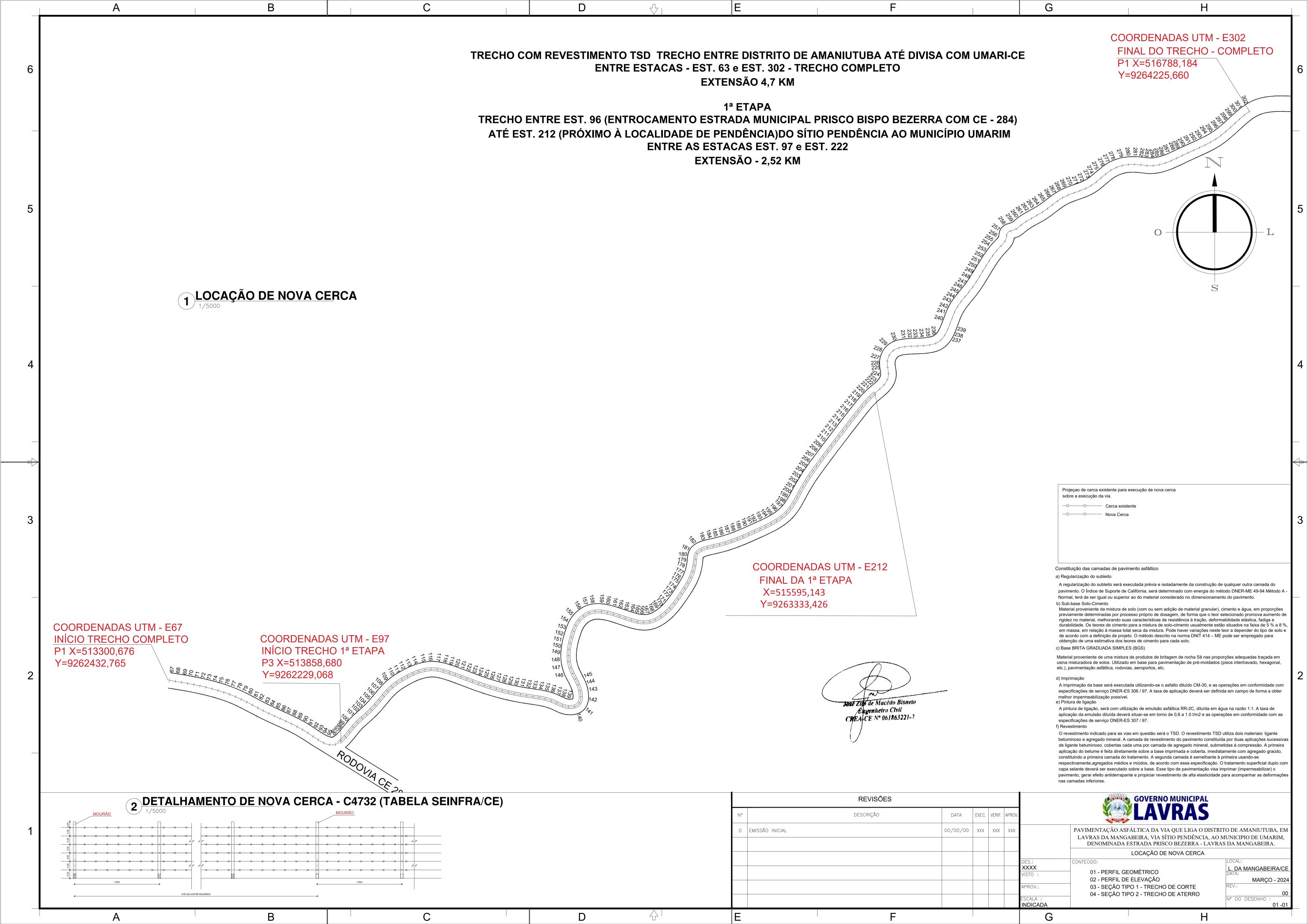




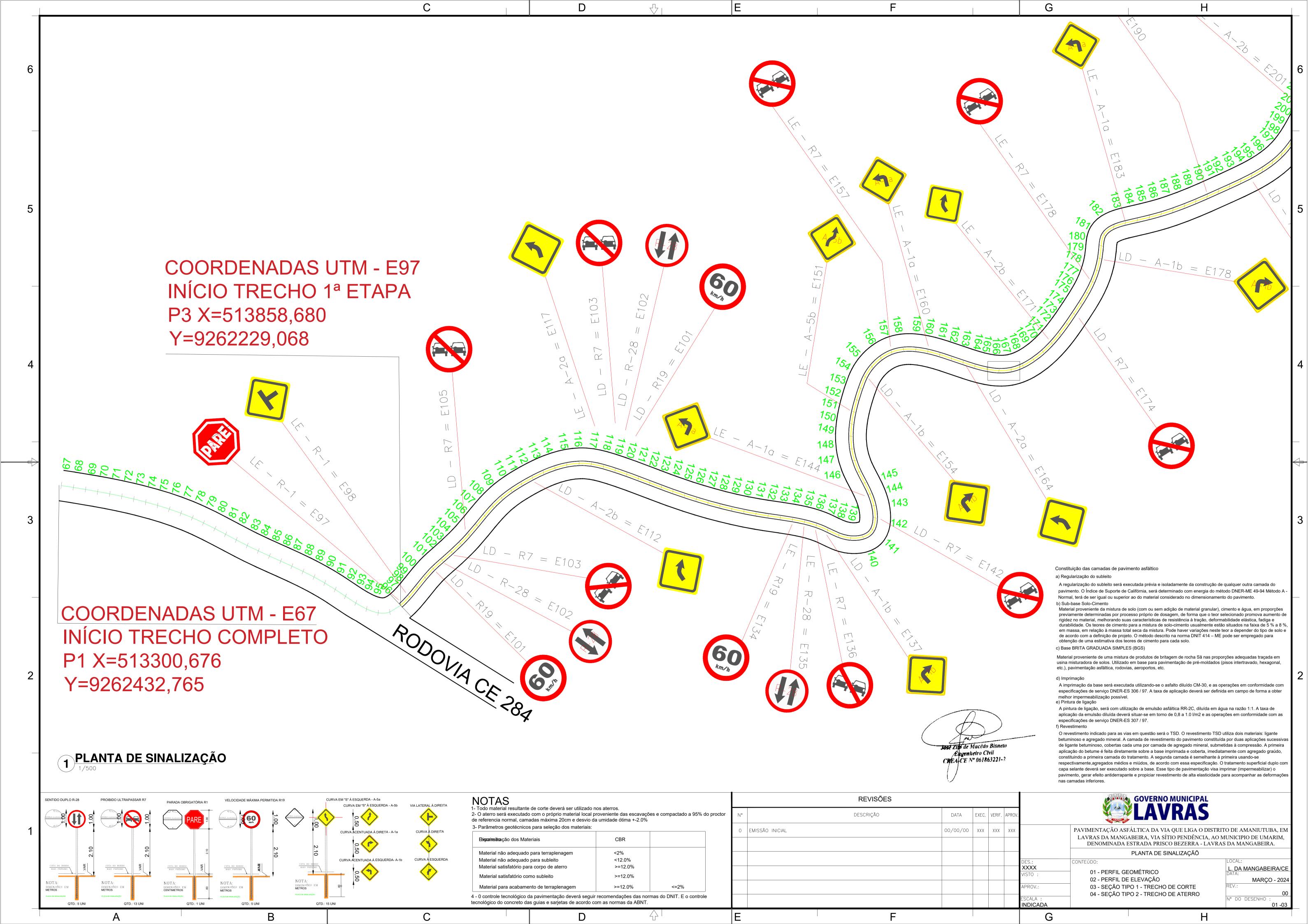


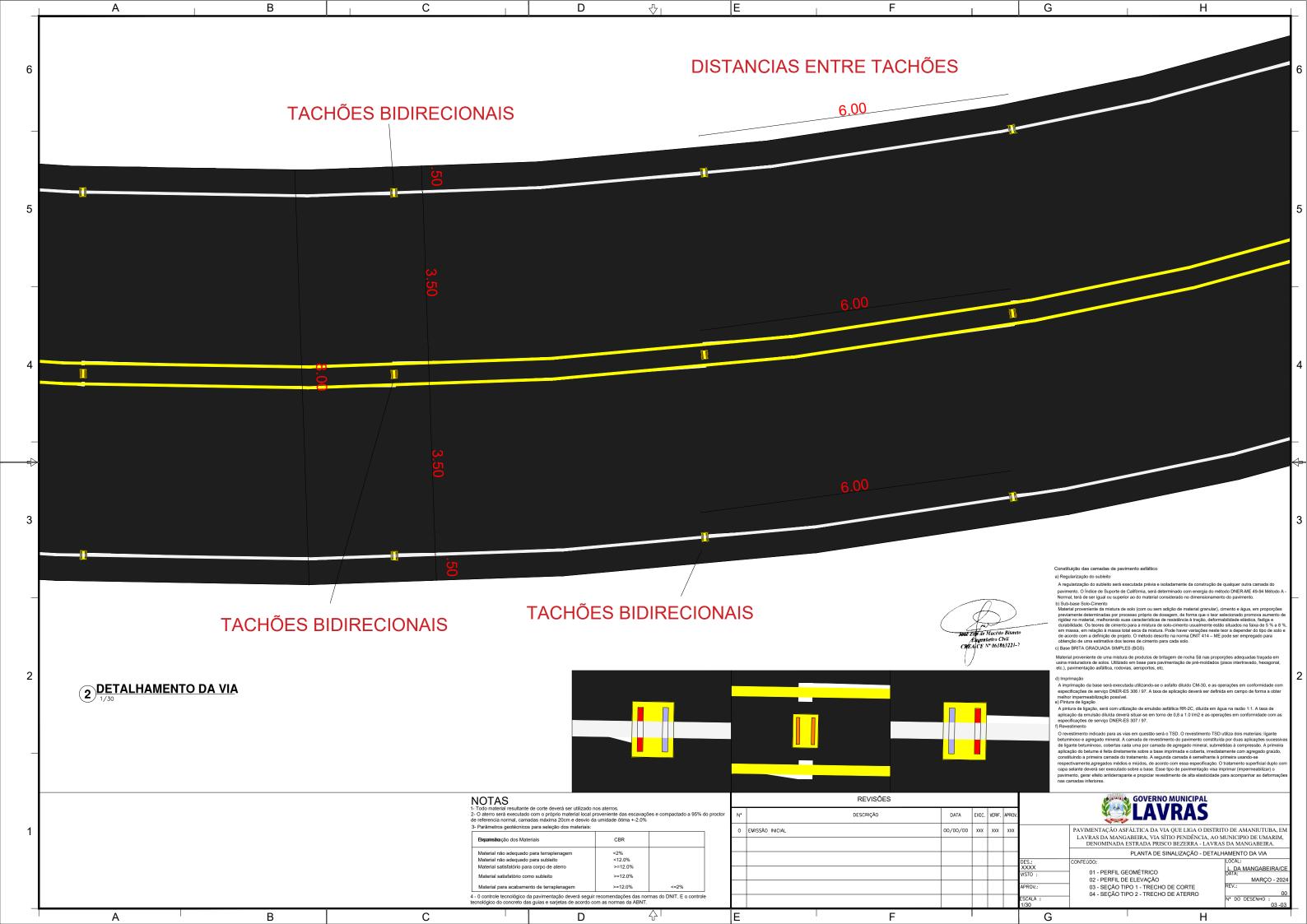




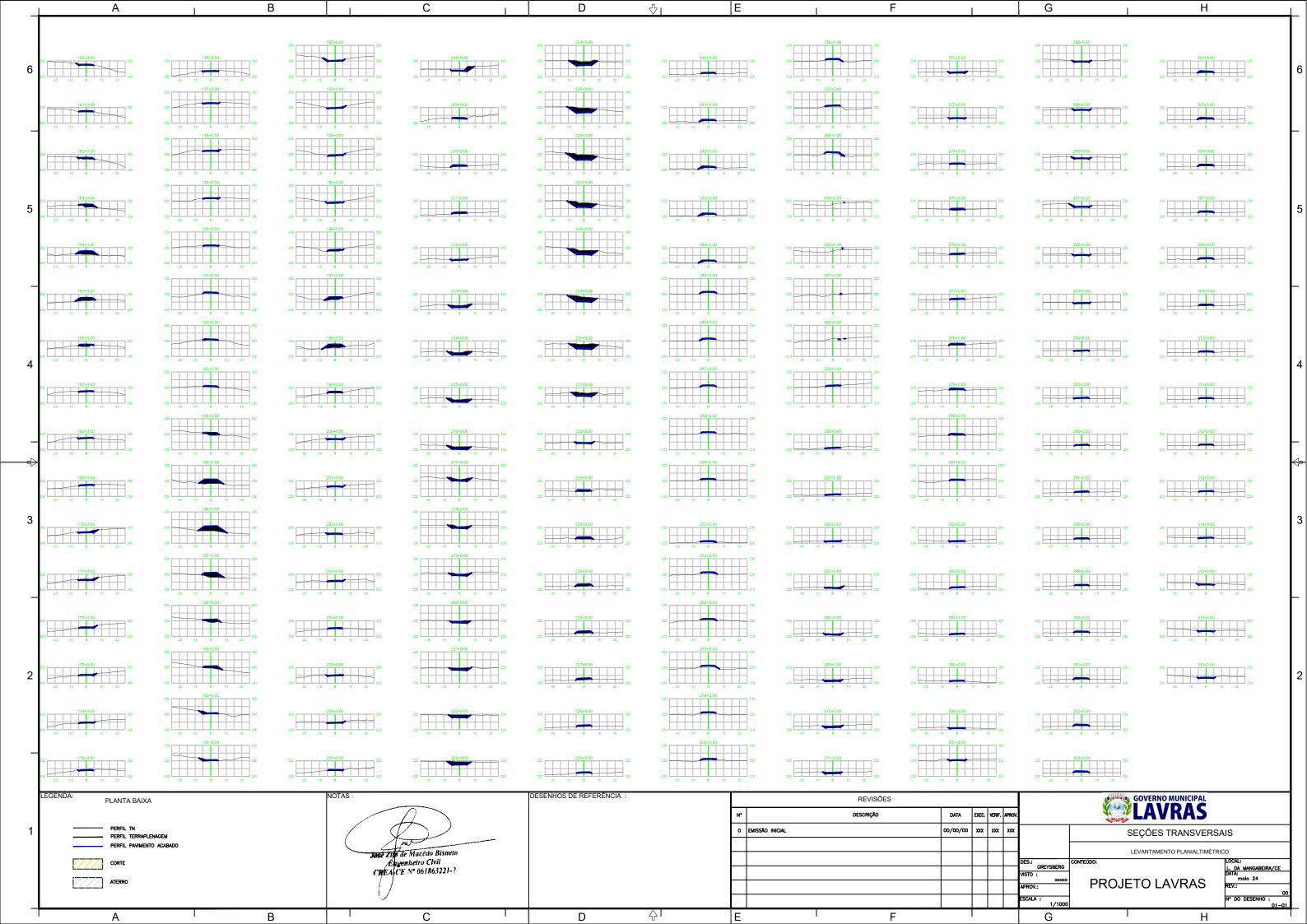


NOTAS EXPLICATIVAS PARA ANÁLISE DAS SEÇÕES TRANSVERSAIS SEREM OS DESENHOS ATÉ O NÍVEL DE SUB LEITO (TERRAPLENAGEM) E A PARTIR TEM-SE A PAVIMENTAÇÃO COM SEÇÕES TIPO (INVARIÁVEIS); ASSIM O QUADRO DE CUBAÇÃO REFERE-SE SÓ A TERRAPLENAGEM SEÇÕES TIPO DE PAVIMENTAÇÃO NOTA DE PAVIMENTAÇÃO (SEÇÃO TIPO). TRATAMENTO SUPERFICIAL DUPLO ACIMA DAS COTAS DE TERRAPLANAGEM TENS O SUBLEITO ( PAVIMENTAÇÃO ) **BASE BGS** SUB BASE - SOLO CAL TERRAPLENAGEM (SEÇÃO TIPO DE ATERRO) NAS SEÇÕES TRANSVERSAIS TEMOS O LÍMITE DO SUB-LEITE PARA CIMA, PAVIMENTAÇÃO TRATAMENTO SUPERFICIAL DUPLO **BASE BGS** SUB BASE -SOLO CAL TERRAPLENAGEM (SEÇÃO TIPO DE CORTE) P.S: ACIMA DAS SEÇÕES TRANSVERSAIS DE TERRAPLENAGEM AS COTAS DAS LARGURAS E ALTURAS SÃO FIXAS (INVARIAVEIS) POR ISSO USA-SE SEÇÃO TIPO lose Zito de Mucêdo Bisneto Engenheiro Civil CREA CE Nº 061863221-2 1 DETALHAMENTO DE SEÇÃO TIPO NOTAS **REVISÕES REVESTIMENTO (TSD)** TSD C/ CAPA SELANTE 2- O aterro será executado com o próprio material local proveniente das escavações e compactado a 95% do proctor DESCRIÇÃO de referencia normal, camadas máxima 20cm e desvio da umidade ótima +-2.0% BASE BGS 3- Parâmetros geotécnicos para seleção dos materiais: EMISSÃO INICIAL LAVRAS DA MANGABEIRA, VIA SÍTIO PENDÊNCIA, AO MUNICIPIO DE UMARIM CBR Dispozrims imação dos Materiais DENOMINADA ESTRADA PRISCO BEZERRA - LAVRAS DA MANGABEIRA. SUB BASE SOLO-CAL Material não adequado para terraplenagem DETALHAMENTO DE SEÇÃO TIPO <2% <12.0% Material não adequado para subleito >=12.0% Material satisfatório para corpo de aterro XXXX L. DA MANGABEIRA/C 01 - PERFIL GEOMÉTRICO Material satisfatório como subleito >=12.0% SUBLEITO 02 - PERFIL DE ELEVAÇÃO MARÇO - 202 03 - SEÇÃO TIPO 1 - TRECHO DE CORTE Material para acabamento de terraplenagem 04 - SEÇÃO TIPO 2 - TRECHO DE ATERRO 4 - 0 controle tecnológico da pavimentação deverá seguir recomendações das normas do DNIT. E o controle DO DESENHO tecnológico do concreto das guias e sarjetas de acordo com as normas da ABNT. NDICADA C D G











#### RELATÓRIO FOTOGRÁFICO DE INSPEÇÃO DE CAMPO DO LOCAL

#### I - INTRODUÇÃO

Encaminhamos, através deste, os refsitros fotográficos dos locais das obras, bem como planta de situação e localização com descritivo explicativo do processo de elaboração das obras, vale ressaltar que todo o percusso da obra pode ser verificado pelo aplicativo do GOOGLE EARTH no plano das imagens do STREET VIEW, a visão espacial e tridimensional.

Figura 1 - Planta de Localização da Rodovia.



Fonte: Imagem de Satélite.

Os serviços correspondentes à 1ª etapa do projeto estão descritos na memória de cálculo de quantitativos relativos aos serviços preliminares, terraplenagem, dreangem e execução de base e sub base e revestimento asfáltico em TSD (trecho compreendido entre as estacas Est. 97 + 0,00 até Est. 222 + 0,00 – do trecho total compreendido entre as estacas Est. 0 + 0,00 até Est. 302 + 0,00; sendo o trecho pavimentado em pavimento paralelpípedo entre as estacas Est. 0 + 0,00 até Est. 67 + 0,00 em estrada carroçável, pertencente à rodovia CE 284 –, destinando-se a um futuro convênio de anuência entre a SOP (Superitendência de Obras Públicas) e DER



#### RELATÓRIO FOTOGRÁFICO DE INSPEÇÃO DE CAMPO DO LOCAL

(Departamento Estadual de Rodovias) com a Prefeitura Municipal de Lavras da Mangabeira para a execução do revestimento asfáltico desse referido trecho.

O trecho restante entre as estacas Est. 222 + 0,00 até Est. 302 + 0,00, será pleito de convênios em andamento para a finalização total da obra.

Figura 2 - Planta de de Situação Geral





### RELATÓRIO FOTOGRÁFICO DE INSPEÇÃO DE CAMPO DO LOCAL

#### II - REGISTROS FOTOGRÁFICOS

Como segue, abaixo, os registros fotográficos:



FOTO 1 - EST. 0 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO

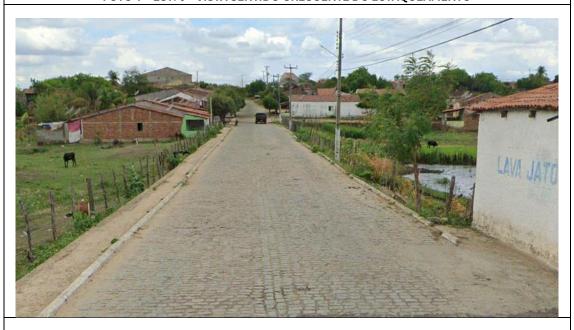


FOTO 2 - EST. 26 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO





FOTO 3 - EST. 37 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO

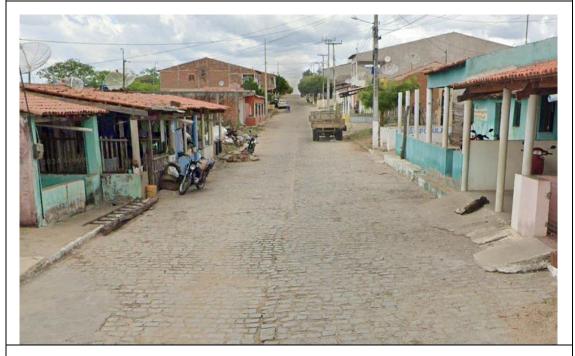


FOTO 4 - EST. 55 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO





FOTO 5 - EST. 68 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO

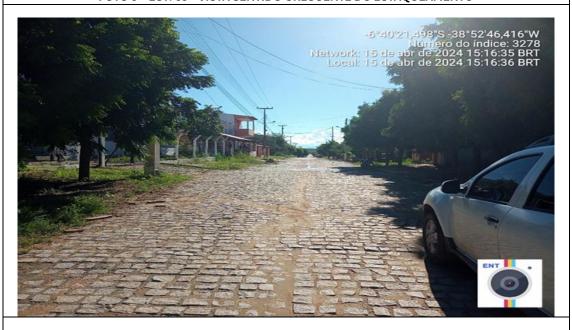


FOTO 6 - EST. 68 - VISTA SENTIDO DECRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO





FOTO 7 - EST. 84 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE TALVEG)



FOTO 8 - EST. 95 – VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE BIFURCAÇÃO COM CONTINUIDADE À ESQUERDA NO TRAJETO DA ESTRADA PROJETADA)





FOTO 9 - EST. 105 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO



FOTO 10 - EST. 118 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO





FOTO 11 - EST. 148 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE TALVEG)



FOTO 12 - EST. 178 – VISTA SENTIDO DECRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE OMBREIRA PASSAGEM MOLHADA DE PASSAGEM – RECUPERAÇÃO DO PISO DE CONCRETO)





FOTO 13 - EST. 192 - VISTA SENTIDO DECRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (TALVEG AO FUNDO)



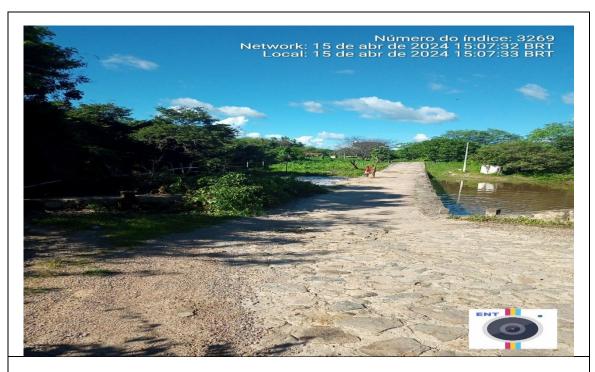


FOTO 14 - EST. 256 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE OMBREIRA PASSAGEM MOLHADA DE PASSAGEM - RECUPERAÇÃO DO PISO DE CONCRETO)



FOTO 15 - EST. 270 - VISTA SENTIDO DECRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO (EM DETALHE PISO DETERIORADO DA PASSAGEM MOLHADA)



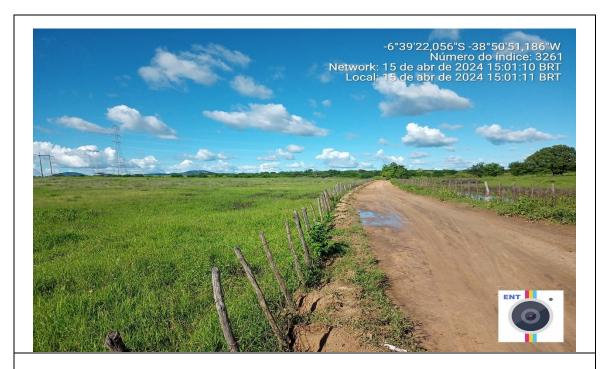


FOTO 16 - EST. 290 - VISTA SENTIDO CRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO



FOTO 17 - EST. 296 - VISTA SENTIDO DECRESCENTE DO ESTAQUEAMENTO





# Anotação de Responsabilidade Técnica - ART Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

### **CREA-CE**

#### ART OBRA / SERVIÇO Nº CE20241424217

#### Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Ceará

INICIAL

1. Responsável Técnico					
JOSÉ ZITO DE MACÊDO BISNETO					
Título profissional: ENGENHEIRO CIVIL			RNP: 0618632212		
			Registro: 342699CE		
			<b>B</b>		
Empresa contratada: MT PROJETOS E SERVIÇOS DE ENGENHARIA LTDA - ME			Registro : <b>0010493972-CE</b>		
2. Dados do Contrato					
Contratante: PREFEITURA MUNICIPAL		CPF/CNPJ: 07.609.621/0001-16			
RUA MONSENHOR MECENO			Nº: <b>78</b>		
Complemento:		Bairro: CENTRO			
Cidade: LAVRAS DA MANGABEIRA		UF: <b>CE</b>	CEP: <b>63300000</b>		
Cambridge 04 40 00/0000	Calabrada ami				
Contrato: 21.10.03/2022	Celebrado em:	trans to Block - Bitter			
Valor: <b>R\$ 106.272,00</b>	/alor: R\$ 106.272,00 Tipo de contratante: Pessoa Juridica de Direito Público				
Ação Institucionai: NENHUMA - NAO O	PIANIE				
3. Dados da Obra/Serviço					
RUA MONSENHOR MECENO			Nº: <b>78</b>		
Complemento:		Bairro: CENTRO			
Cidade: LAVRAS DA MANGABEIRA		UF: <b>CE</b>	CEP: <b>63300000</b>		
Data de Início: 24/05/2023	Previsão de término: 31/12/2024	Coordenadas Ge	ográficas: -6.754409, -38.	963375	
Finalidade:		Código: Não Especificado	)		
Proprietário: PREFEITURA MUNICIPAL	DE LAVRAS DA MANGABEIRA		CPF/CNPJ: 07.609.621	/0001-16	
4. Atividade Técnica					
14 - Elaboração			Quantidade	Unidade	
80 - Projeto > TRANSPORTES > INFRAESTRUTURA URBANA > DE PAVIMENTAÇÃO > #4.2.1.2 - ASFÁLTICA PARA VIAS URBANAS			36.800,00	m2	
35 - Elaboração de orçamento > PAVIMENTAÇÃO > #4.2.1.2 - ASFÁLT		TURA URBANA > DE	36.800,00	m2	
Após a cono	clusão das atividades técnicas o profis	ssional deve proceder a baixa	desta ART		
5. Observações					
ART DE PROJETO E ORÇAMENTO DA P Pendência, ao município de Umari denomi			Lavras da Mangabeira, via	Sítio	
6. Declarações					
- Declaro que estou cumprindo as regras d	le acessibilidade previstas nas normas	s técnicas da ABNT, na legisla	ação específica e no decreto	o n.	
5296/2004.					
7. Entidade de Classe					
NENHUMA - NÃO OPTANTE		1000	de Mucêdo Bisneto		
		CRE	Engenheiro Civil A-CE Nº 061863221-2		
8. Assinaturas	<del></del>	JOSÉ ZITO DE MACÊ	/ DO BISNETO - CPF: 019.896.3	22.50	
Declaro serem verdadeiras as informações acima  JOSE		JOSE ZITO DE MACE	J	33-58	
, de	de	Churound	decurso furtant	•	
Local	data		DE LAVRAS DA MANGABEIR .609.621/0001-16	A - CNPJ:	
		01.			
9. Informações					
* A ART é válida somente quando quitada,	mediante apresentação do comprova	inte do pagamento ou conferê	ncia no site do Crea.		
10. Valor					
Valor da ART: R\$ 262,55 Registrada	a em: <b>22/05/2024</b> Valor pag	jo: <b>R\$ 262,55</b> Nosso Nú	imero: <b>8217084037</b>		

