

# GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE ESTADO DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

# PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA PARA CONSTRUÇÃO E PAVIMENTAÇÃO

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL

TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE

QUILOMBOLA

EXTENSÃO: 7,17 Km

VOLUME ÚNICO RELATÓRIO DO PROJETO



**Identificador de autenticação:** bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d **N° do Protocolo:** 2025/3311699 **Anexo/Sequencial:** 15

# Índice

1.	Apresentação:		03	
2.	Мара	a de situação:	05	
3.	Resumo do Projeto			
	3.1	Breve Histórico:	08	
4.	Estud	dos:		
	4.1	Estudos Topográficos:	10	
	4.2	Estudos Geotécnicos:	12	
	4.3	Estudos Hidrológicos:	13	
5.	• Projetos:			
	5.1	Projeto Geométrico:	18	
	5.2	Projeto de Terraplenagem:	33	
	5.3	Projeto de Pavimentação:	40	
	5.4	Projeto de Drenagem e Obras de Arte Corrente (OAC):	53	
	5.5	Projeto de Sinalização:	75	
	5.6	Projeto de Obras Complementares:	95	
	5.7	Projeto de Meio Ambiente:	97	
6.	Qua	dro de Quantidades:	102	
7.	Cons	Consumo de Materiais: 1		
8.	Quadro de Distância de Transportes		117	
9.	Cronograma Físico:		116	
10.	Rela	Relação Equipamentos Mínimos: 11		
11.	Plan	Plano de Execução de Obras:12		
12.	Espe	ecificações Técnicas:	125	

A SECRETARIA DE ESTADO DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA apresenta o Relatório do Projeto Básico de Engenharia da Vicinal do Abacatal, trecho: Entronc. da Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola, para Construção e Pavimentação com extensão de 7,17 km na região de metropolitana de Belém , sob jurisdição do 1º núcleo regional.

O Projeto Básico de Engenharia para serviço de Construção e Pavimentação da Vicinal do Abacatal, trecho: Entronc. da Estrada do Aurá – Comunidade Quilombola é apresentado em volume único a seguir discriminado:

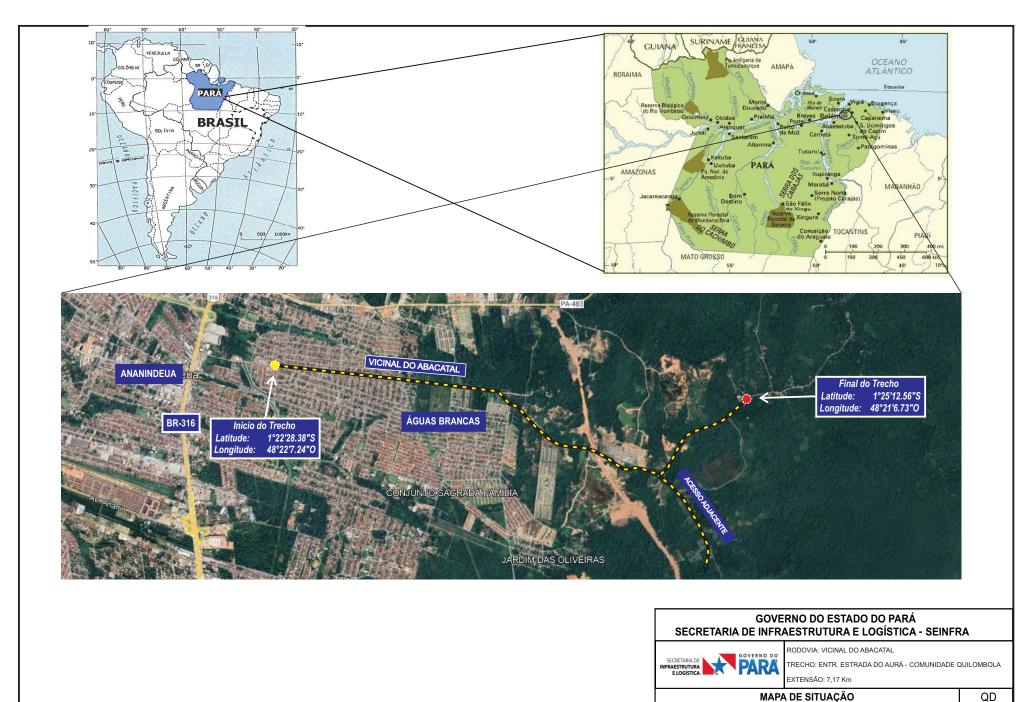
VOLUMES / ANEXOS	DISCRIMINAÇÃO	TAMANHO
VOLUME ÚNICO	RELATÓRIO DO PROJETO	A4

O conteúdo deste volume é descrito a seguir:

# Volume Único - Relatório do Projeto - Tamanho A4

Este volume reúne todas as metodologias que possibilitaram a definição das soluções a serem adotadas nas fases seguintes dos projetos nos diversos itens de serviços.

Apresenta, também, todos os estudos preliminares realizados que orientaram as tomadas de decisões com relação às soluções adotadas e as planilhas com estimativas de quantitativos e orçamento dos serviços a executar que complementam os documentos para concorrência.



Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

#### 3.1 Breve Histórico

A Vicinal do Abacatal e via brasileira do estado do Pará, essa estrada intercepta a Estrada do Aurá está localizado na região Metropolitana de Belém, especificamente no município de Ananindeua PA.

#### 3.2 Características da Rodovia

A rodovia projetada apresenta plataforma com largura variando entre 5,0 a 8,0 metros, possui greide colado com espessura mínima em revestimento primário, seu estado de trafegabilidade é regular, com características técnicas enquadradas como classe III, à diretriz em sua maior parte atravessa regiões onduladas a plana.

Será executado serviço de implantação de pista de rolamento em CBUQ, estes serviços são mais bem visualizados nos quadros de dimensionamento da pavimentação no capitulo 5.3 – Projeto de Pavimentação.

**3.2 Localização** Possui localizado na região Metropolitana de Belém, especificamente no município de Marituba PA, conforme imagem abaixo.



Localização do trecho a ser licitado - Fonte: Google Earth

# 4. Estudos Realizados

#### 4.1.1 Levantamento topográfico

O Estudo Topográfico foi realizado objetivando o fornecimento das informações necessárias à elaboração do traçado de eixo do projeto geométrico, necessário para subsidiar elementos como terraplenagem, Drenagem e Obras de Arte Correntes além dos segmentos de recapeamento e construção da rodovia.

Seguindo recomendações da Norma ABNT 13.133 – Execução de Levantamento Topográfico, os estudos topográficos para o projeto executivo desenvolvem-se em uma única fase, logo após a definição preliminar dos traçados a serem estudados e poderão ser realizados por Levantamento topográfico convencional (teodolito ou nível) ou Levantamento topográfico eletrônico (Estação Total ou RTK).

O levantamento topográfico executado para o trecho em questão por equipamento eletrônico com uso de estação total e RTK obedeceu à sequência indicada a seguir:

#### 4.1.2 Implantação de uma rede topográfica básica:

Esta rede topográfica básica constituir-se-á de:

- a) Implantação de uma poligonal planimétrica topográfica com marcos monumentados de lados aproximados de 1 km, ao longo do traçado escolhido para o Projeto Executivo Rodoviário e amarrado a marcos da rede geodésica de 1ª ordem do IBGE.
- b) Implantação de uma linha de nivelamento com RRNN localizadas de 0,5 km em 0,5 km, ao longo do traçado escolhido para o Projeto Rodoviário.

#### 4.1.3 Locação e Amarração do Eixo

A locação com inicio na estaca 0+0,0 localizada no entroncamento com a Estrada do Aurá desenvolveu-se pelo eixo da rodovia existente finalizando o trecho em estudo na estaca 297+12,45, abrangendo serviços de construção, totalizando uma extensão de 5,95 km.

O eixo locado foi estaqueado de modo continuo de 20 em 20 metros, nos trechos em tangente. Nos trechos em curvas, para garantir a precisão do trabalho, o mesmo foi estaqueado em cordas de 10 metros.

# 4.1.4 Levantamento das Seções Transversais

Foram levantadas seções transversais nos segmentos homogêneos, abrangendo o terreno natural e os seguintes pontos da plataforma: eixo, bordos, degraus entre o revestimento e sistemas de drenagens, borda do aterro e off-sets.

#### 4.1.5 Lançamento das linhas de exploração:

Estas linhas serão amarradas à rede topográfica básica e obtidas com emprego de equipamentos topográficos tipo estação total ou teodolitos e trenas de aço. A tolerância admitida para erro angular da linha de exploração será o estabelecido pela expressão:

 $e = 10\sqrt{n}$ 

Em que:

e = tolerância, em minutos;

n = número de vértices.

O eixo será piqueteado de 20m em 20m e em todos os pontos notáveis tais como: P.I, acidentes topográficos, cruzamentos com estradas, margens de rios e córregos. Em todos os piquetes implantados serão colocadas estacas testemunhas, constituídas de madeira de boa qualidade com cerca de 60 cm de comprimento, providas de entalhe inscrito em tinta a óleo, de cima para baixo o número correspondente.

Todos os piquetes correspondentes aos P.I, bem como os piquetes a cada 2 km das tangentes longas, serão amarrados por "pontos de segurança", situados a mais de 20 m do eixo da rodovia.

O processo de amarração será constituído, normalmente, por marcos monumentados, serão organizadas cadernetas de amarrações e registrados os elementos dos pontos amarrados.

As medidas de distância serão feitas a trena de aço, segundo a horizontal para efeito de localização dos piquetes da linha de exploração, entretanto é recomendável utilizar processo estadimétrico para leitura das distâncias entre P.I, a fim de se conferir as medidas efetuadas com maior precisão.

#### 4.1.6 Nivelamento e contranivelamento das linhas de exploração:

O nivelamento e contranivelamento de todos os piquetes das linhas de exploração serão feitos com emprego de níveis de precisão.

O controle do nivelamento e contranivelamento será feito por amarração deste nivelamento com a linha básica de RRNN.

A tolerância nos serviços de nivelamento será de 2 cm/km e a diferença acumulada máxima será inferior ou igual à obtida pela fórmula:

 $e = 12,5\sqrt{n}$ 

Em que:

n = quilômetros;

e = milímetros

Junto ao nivelamento do eixo, serão nivelados e contra-nivelados todos os pontos notáveis das travessias de cursos d'água existentes, quando anotadas, na caderneta de nivelamento, a cota do espelho d'água, data do nivelamento e cota da máxima enchente.

# 4.1.7 Apresentação dos Resultados

O Projeto Geométrico, está apresentado em planta na escala 1:1000 (H) no capitulo 5.1 - Projeto Geométrico.

Os estudos geotécnicos para o projeto básico foi desenvolvido de acordo com as diretrizes estabelecidas no escopo para elaboração de projeto de engenharia (EB-104) e objetivou o conhecimento dos solos com objetivo de utilização na recomposição dos aterros comprometidos com a evolução de erosões

Assim como definir os parâmetros físicos e mecânicos do terreno natural, subleito, sub-base e base, intervenientes no dimensionamento do pavimento, bem como as características geotécnicas das ocorrências dos materiais estudados para utilização nos serviços de Terraplenagem, drenagem e Pavimentação.

#### 4.2.1 Estudo das ocorrências de materiais

Buscou-se conhecer as características dos seguintes materiais:

- Subleito e pavimento existentes;
- Ocorrências de materiais para subsidiar projetos de pavimentação, obras de arte correntes e especiais, obras complementares, drenagem e Terraplenagem.

Nesta fase de projeto, foram identificadas e determinadas a localização de jazidas, pedreiras e areais que serão objeto de estudos das ocorrências de materiais para eventual analise das características e quantidades do solo de modo a suprir as necessidades dos serviços de terraplenagem, drenagem e pavimentação da rodovia.

A seguir comenta-se sobre o resultado obtido para cada tipo de ocorrência.

# 4.2.2 Pedreira/Seixeira e Areal

A prospecção de seixo rolado e areia objetivou a provisão de material adequado à confecção das camadas do pavimento, utilização no sistema geral de drenagem, antecipadamente pode-se indicar o município de Marituba na Alça Viária como fornecedor destes insumos distante aproximadamente 60,0 km do inicio do trecho.

#### 4.2.3 Jazidas

Das pesquisas realizadas ao longo do trecho, deverão ser mais bem exploradas e identificadas no projeto executivo ocorrências de locais com potencialidade para servirem como fonte de fornecimento de material para execução das camadas de sub-base e base do pavimento.

Como recentemente ocorreram obras de pavimentação em rodovias próximas, sugere-se que seja adotada a mesma jazida por considerar que os instrumentos legais de exploração estejam de acordo com as exigências da legislação vigente.

O Estudo Hidrológico visa caracterizar as condições de vazão máxima afluente a cada obra de arte ou de drenagem superficial. O conhecimento dessas descargas permitirá o dimensionamento dos dispositivos de drenagem selecionados.

#### 4.3.1 Dados Utilizados

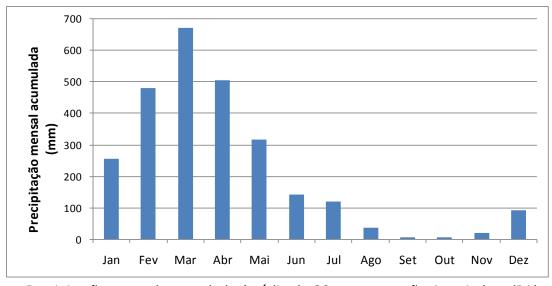
Foram utilizadas as informações provenientes de consulta à carta topográfica que contempla o município de Marituba na escala 1:100.000, produzida pela Diretoria de Serviços Geográficos do Exército Brasileiro e dados publicados pela Secretaria Executiva de Ciência, Tecnologia e Meio Ambiente – SECTAM, do Governo do Pará.

Além da cartografia, dados registrados de observações das condições climáticas obtidas por estações meteorológicas, relativos à pluviometria, também foram utilizados. A estação meteorológica Convencional mais próxima ao local do empreendimento foi a localizada no próprio município de Ananindeua/PA, identificada abaixo:

Número: 00147002,
Tipo: Convencional;
Responsável: ANA;
Latitude: 01º 12' 13" S;
Longitude: -47º 10' 41" W

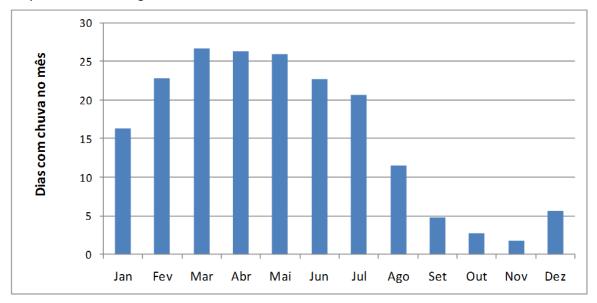
# 4.3.1 Características da Pluviometria

Segundo informações coletadas na planilha "Média das precipitações pluviométricas por Mesoregião Paraense", publicada pela SECTAM-PA, as chuvas registradas na estação meteorológica convencional, localizada no município mais próximo ao local do empreendimento, ocorrem com maior intensidade nos meses de janeiro a junho, conforme Figura a seguir, o gráfico apresenta precipitação mensal acumulada média em quase 30 anos de observação na referida estação acima identificada.



Precipitação mensal acumulada (média de 30 anos, estação Ananindeua/PA)

Da estação meteorológica convencional foram obtidas ainda as informações relativas ao número de dias com chuvas na região. Os dados coletados e disponíveis no site do INMET estão apresentados no gráfico abaixo.



Dias de chuva por mês (média 2010-2017) - estação Capanema/PA

Além das informações descritas nos gráficos, foi possível obter da série de 20 anos das Normais Climatológicas (1984-2004) e das informações da SECTAM, referentes à estação meteorológica em estudo, as seguintes informações:

Informação	Estação São João de Pirabas
Média de precipitação acumulada em um ano	3000,0 mm
Chuva máxima acumulada em 24h no mês mais chuvoso	144,0 mm (21fev12)
Dias de chuva por ano (média dos últimos 8 anos)	188 dias

Dados pluviométricos da Estação Ananindeua/PA

# 4.3.2 Determinação da Equação das Chuvas - Método das Isozonas

Foram obtidas na página da Internet do INMET e nas Normais Climatológicas as informações relativas à altura máxima de chuva de 24 horas ocorridas anualmente. Os valores estão descritos na tabela a seguir.

Ano	Precipitação máxima acumulada de 24h
1984	89,8
1985	133,0
1986	112,1
1987	75,0
1988	103,8
1989	126,8
1990	81,0
1991	119,4
1992	138,4
1993	125,4
1994	73,9
1995	91,2
1996	143,0

Para o cálculo da equação das chuvas a ser aplicada na região da Estrada da Pireli, foram considerados os dados da estação meteorológica acima referida. Pelo método das isozonas para a determinação da equação das chuvas, recomendado pela Diretoria de Engenharia da Aeronáutica-DIRENG, calcula-se primeiramente a média e o desvio padrão dos dados relativos à altura máxima de chuva de 24 horas anuais.

- $\bar{I} = 108,7 \text{ mm}$
- sI = 24,5 mm
- n = 13 pontos

Para a determinação da chuva máxima provável para certo tempo de recorrência, é necessário realizar transformações por meio de um método estatístico, no caso foi utilizada a Distribuição de Gumbel descrita nas expressões a seguir.

$$I_{t} = \bar{I} + k \cdot s_{I}$$

$$k = \frac{-\log(-\log\left(1 - \frac{1}{T}\right)) - \mu_{y}}{\sigma_{y}} \cdot 1,1$$

Onde:

- It = precipitação máxima provável para o tempo de recorrência T;
- Ī = média das precipitações estudadas;
- sx = desvio padrão das precipitações estudadas; e
- $\mu y e \sigma y = constantes de Gumbel que dependem do número de dados.$

Os fatores de Gumbel para um conjunto de 13 pontos são:

- $\mu_{v} = 0.5128$
- $\sigma_{\rm v} = 1,0206$

Com base nestas informações, o valor para a constante k, para um tempo de recorrência de 10 anos será:

$$k = \frac{-\log(-\log\left(1 - \frac{1}{10}\right)) - 0,5128}{1,0206} \cdot 1,1 = 0,89$$

Concluindo, determina-se a chuva máxima de 24 horas para o tempo de recorrência de 10 anos para a região do empreendimento:

$$I_t = \overline{I} + k \cdot s_I = 108,7 + 0,89 \cdot 24,5 = 130,5 mm$$

No passo seguinte do método das isozonas, faz-se a transformação de chuva de 24 horas para as chuvas de 6 minutos e de 1 hora. Do mapa, infere-se que a Estrada da Pireli encontra-se numa isozona C, de onde se pode obter os valores de transformação para um Tr (tempo de recorrência) de 10 anos: 39,7% para chuvas de 1 hora e 9,8% para chuvas de 6 minutos.

Em seguida determinam-se as alturas e intensidades de chuva para os tempos solicitados de 6 minutos, 1 hora e 24 horas.

Para 6 minutos:

$$I_{6min} = 130,5 . 0,098 = 12,79 mm$$

$$i_{6min} = 12.8 . 60 / 6 = 127.9 \text{ mm/h}$$

Para 1 hora:

$$I_{1h} = 130,5 . 0,397 = 51,81 mm$$

$$i_{1h} = 51,81 . 60 / 60 = 51,8 \text{ mm/h}$$

Para 24 horas:

$$I_{24h} = 130,5 \text{ mm}$$

$$i_{24h} = 130,5 . 1 / 24 = 5,4 \text{ mm/h}$$

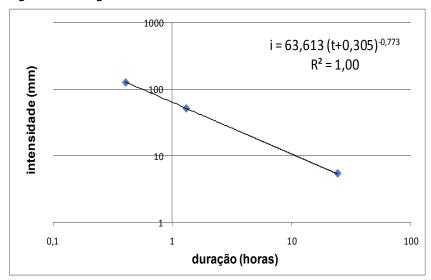
De forma usual, a relação intensidade-duração-frequência das precipitações é representada por equações do tipo:

$$i = C \cdot (t + t_0)^{-n}$$

onde:

- i: intensidade pluviométrica média máxima para a duração t, em mm/h;
- t: duração da chuva em horas;
- *C*, *n*, *t*<sub>0</sub> : parâmetros a determinar.

Com as intensidades de chuvas para 6 min, 1 hora e 24 horas, determinadas para o tempo de recorrência de 10 anos, é possível determinar a equação das chuvas, que está representada no gráfico a seguir:



Equação das chuvas para Estrada da Pireli

Expressão final da equação das chuvas para a região do empreendimento, obtida pelo método das isozonas e considerando um tempo de retorno de 10 anos.

$$i = 63.613 \cdot (t + 0.305)^{-0.773}$$

# 5.1.1. Diretrizes do Projeto

O projeto geométrico foi elaborado com base nos levantamentos topográficos, estudos de traçado, hidrológicos, geotécnicos e seguindo as diretrizes da SEINFRA - Secretária de Infraestrutura e Logística do Estado do Pará.

Para o desenvolvimento do Projeto Geométrico foram seguidos os parâmetros básicos e normas para projeto de rodovias do Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes - DNIT.

O serviço será desenvolvido em capa nova na pista de rolamento com 6,40 m 0,05 cm com de CBUQ, quais poderão mais bem visualizados nas memórias de cálculo no capítulo de Pavimentação.

O segmento do trecho tem seu início na estaca 0+0,00 da Estrada do Aurá e o seu final, na estaca 197+10,00 com extensão de 3,95 Km.

#### 5.1.2. Diretrizes do Projeto

O traçado constante do projeto geométrico teve como diretriz a estrada existente. A situação da geometria atual se enquadra no parâmetro básico adotado para esta via sendo necessário mínimas adequações de algumas curvas e alinhamentos de tangente.

O projeto foi condicionado ainda pelo relevo plano da região, pelas travessias urbanas e cursos d'água atravessados.

Foram realizadas retificações destinadas a enquadrar o traçado nas características exigidas para a velocidade de 60 Km/h.

Na elaboração do projeto, procurou-se aproveitar ao máximo possível o leito da pista existente.

Cabe ressaltar que em alguns segmentos, a velocidade de operação será restringida por se tratar de travessias urbanas e em alguns pontos devido aos raios das curvas não estarem adequados para a velocidade de projeto, para se aproveitar o leito estradal existente.

#### 5.1.3. Valores Básicos de Projeto

Foram adotados os seguintes parâmetros básicos para o projeto:

Classe da Rodovia	III
Velocidade de Projeto	60 Km/h
Distância mínima de visibilidade de parada	85 m

Raio mínimo de curvas horizontais	110,00 m
Rampa máxima longitudinal	4%
Superelevação máxima	4%

# 5.1.4. Seção Transversal da Rodovia

As dimensões da seção transversal para a implantação dos serviços de restauração e conservação foram assim definidas:

Características Técnicas	Valores
Largura da pista de rolamento,	6,4 m (2 x 3,20m)
Largura da ciclofaixa	1,60 m (1 x 1,60m)
Largura da plataforma acabada	10,00m
Largura da faixa de domínio	30,00 m
Abaulamento da plataforma	-3%
Inclinação do talude de corte	3:2 (V:H)
Inclinação do talude de aterro	2:3 (V:H)

# 5.1.5. Projeto em Planta

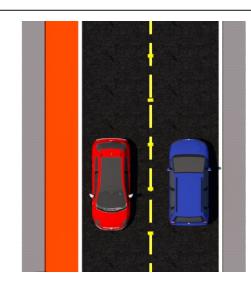
O traçado em planta teve como base os parâmetros de projeto definidos em função da classe da rodovia e da adequação do traçado as condições locais existentes e em função das condições econômicas para a execução da rodovia.

O projeto em planta procurou proporcionar adequadas condições de conforto e segurança aos usuários, tendo sido elaborado a partir de uma análise prévia de sua compatibilização com o alinhamento vertical.

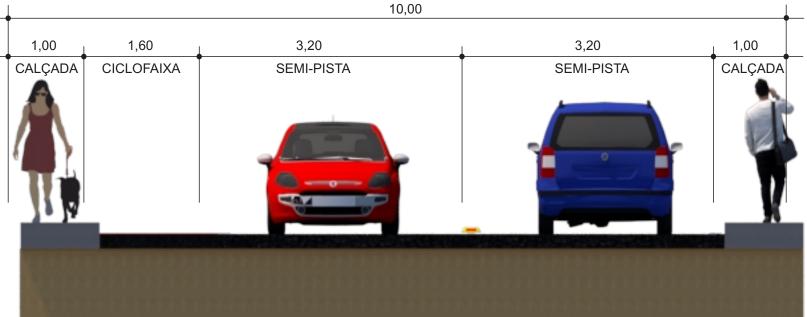
Essa adequada conjugação no traçado em planta além de se traduzir em maior segurança e conforto para os usuários, também procurou dar características a esta rodovia, que independente das restrições de sua classe técnica, reduzisse seus custos de manutenção e operação.

#### 5.1.6. Resultados obtidos

A seguir é apresentado a seção tipo e o detalhamento em planta do traçado geométrico.



SEÇÃO TIPO: EM PLANTA



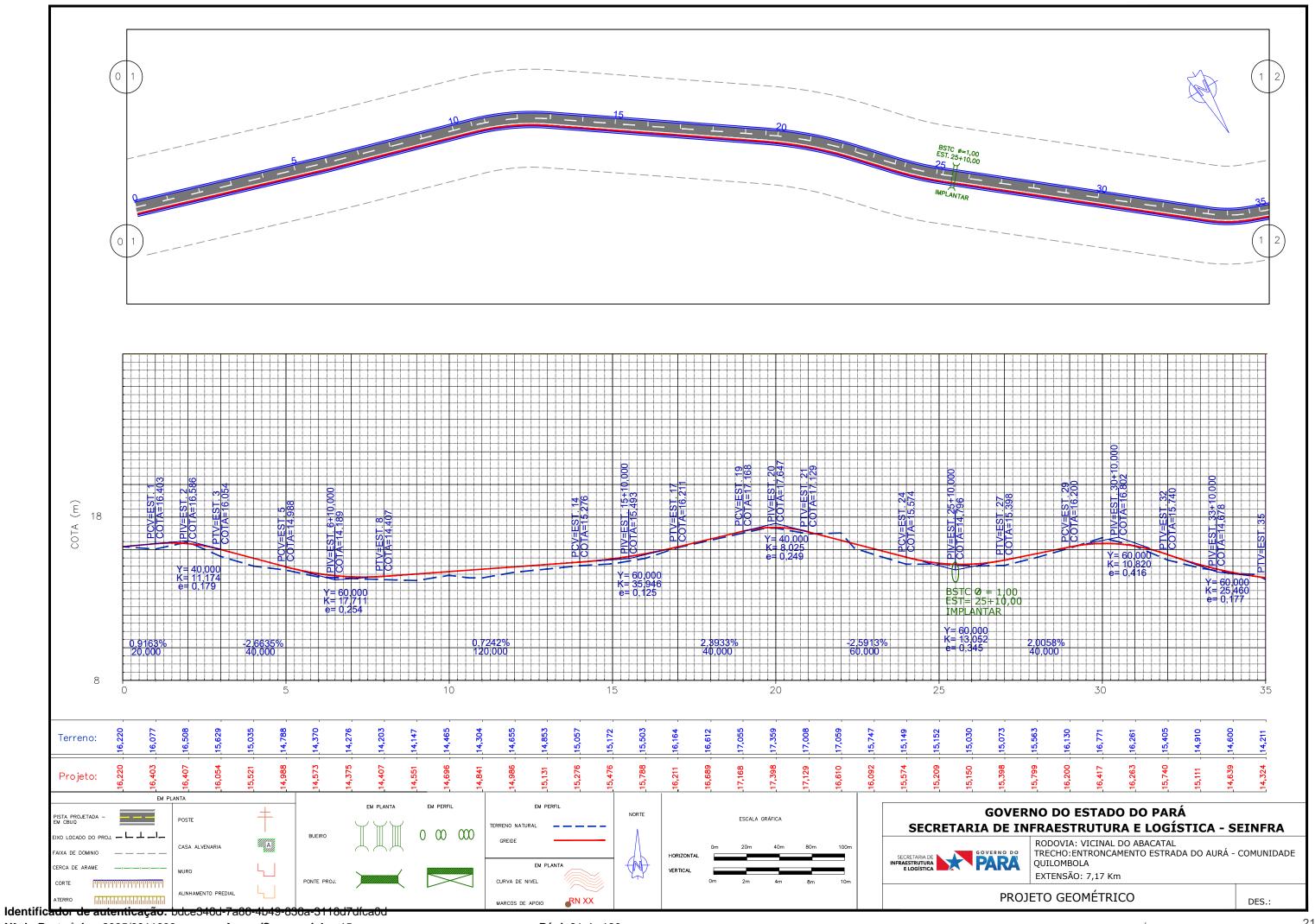
SEÇÃO TIPO: EM VISTA

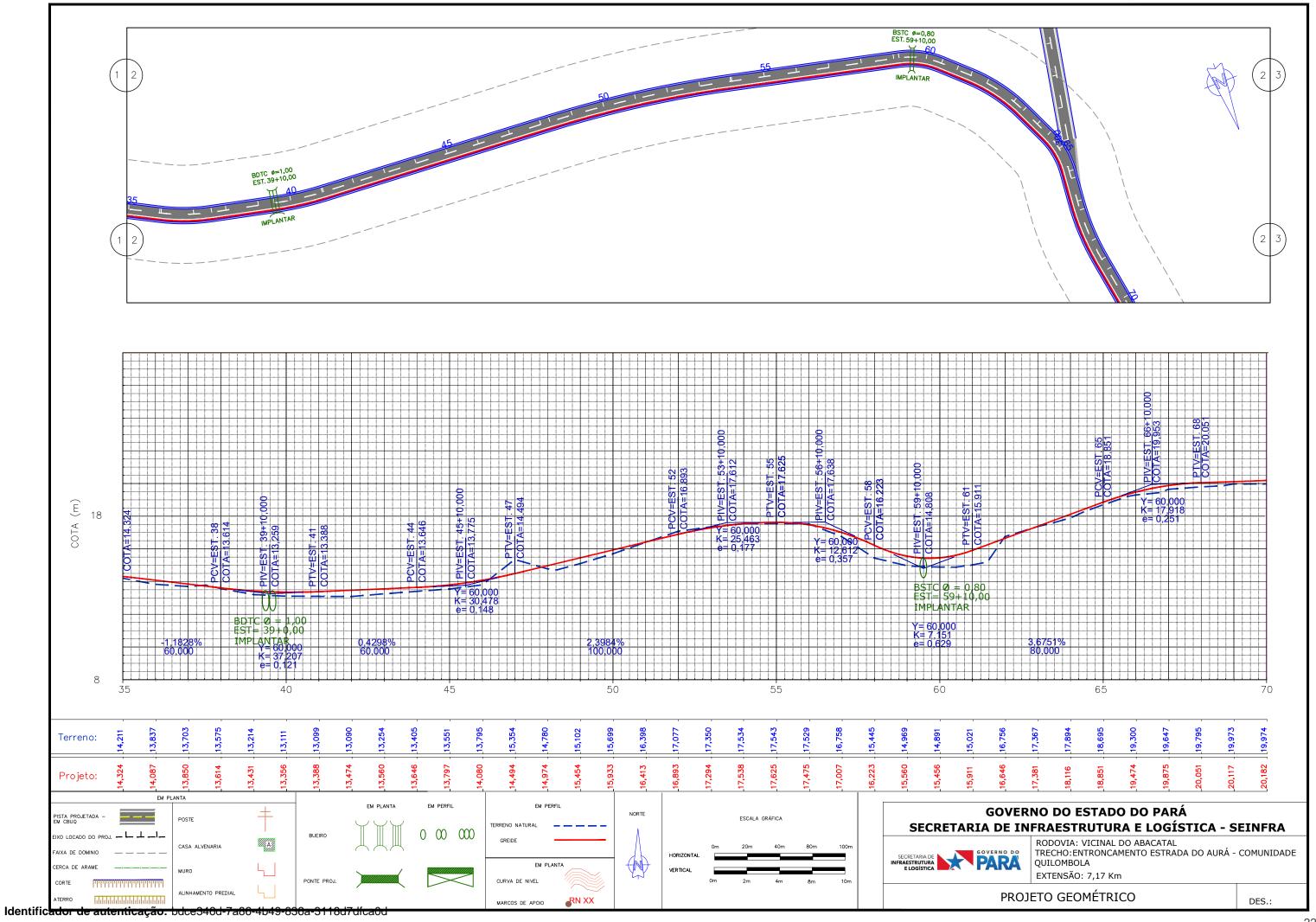
#### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

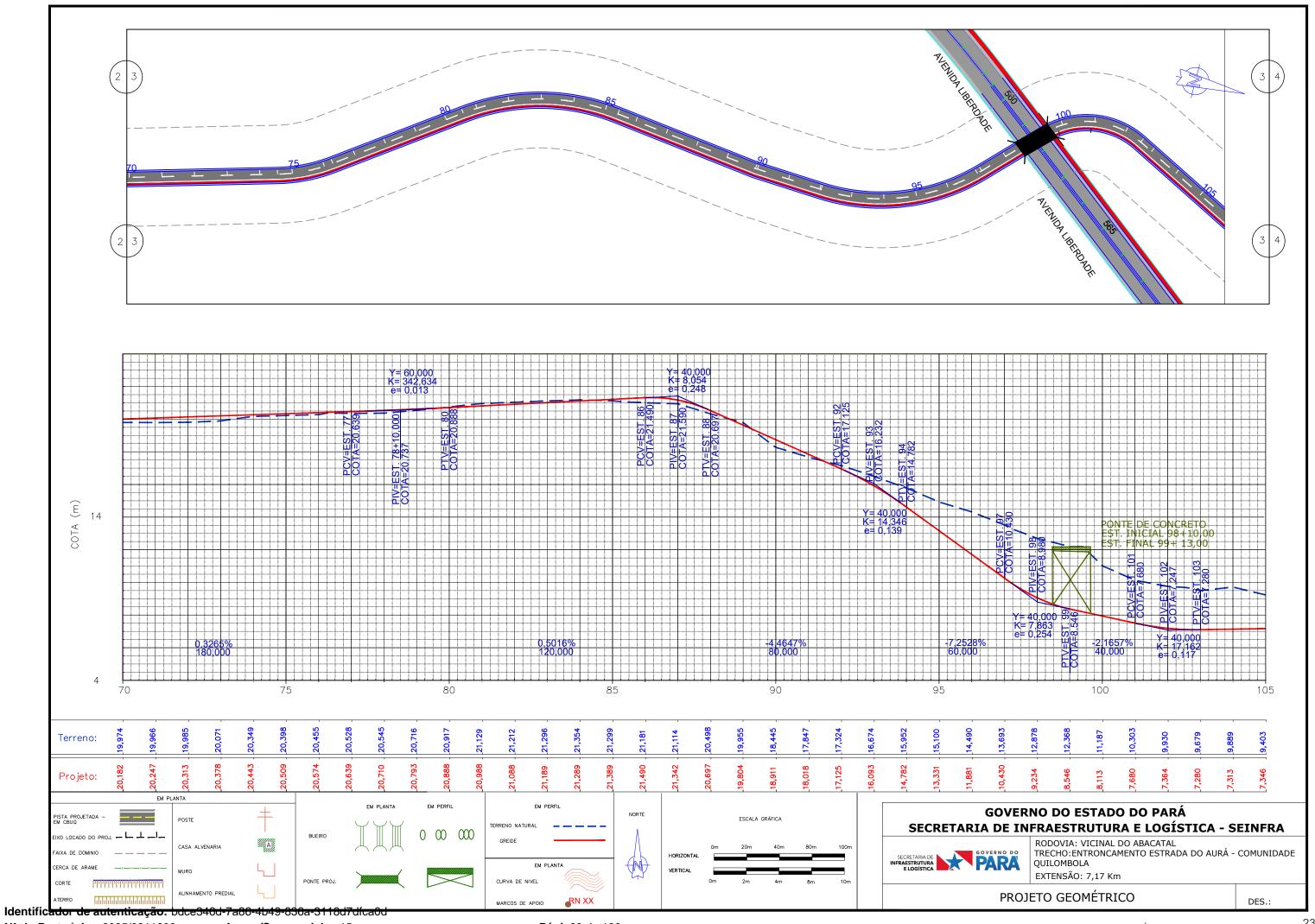
EXTENSÃO: 7,17 km

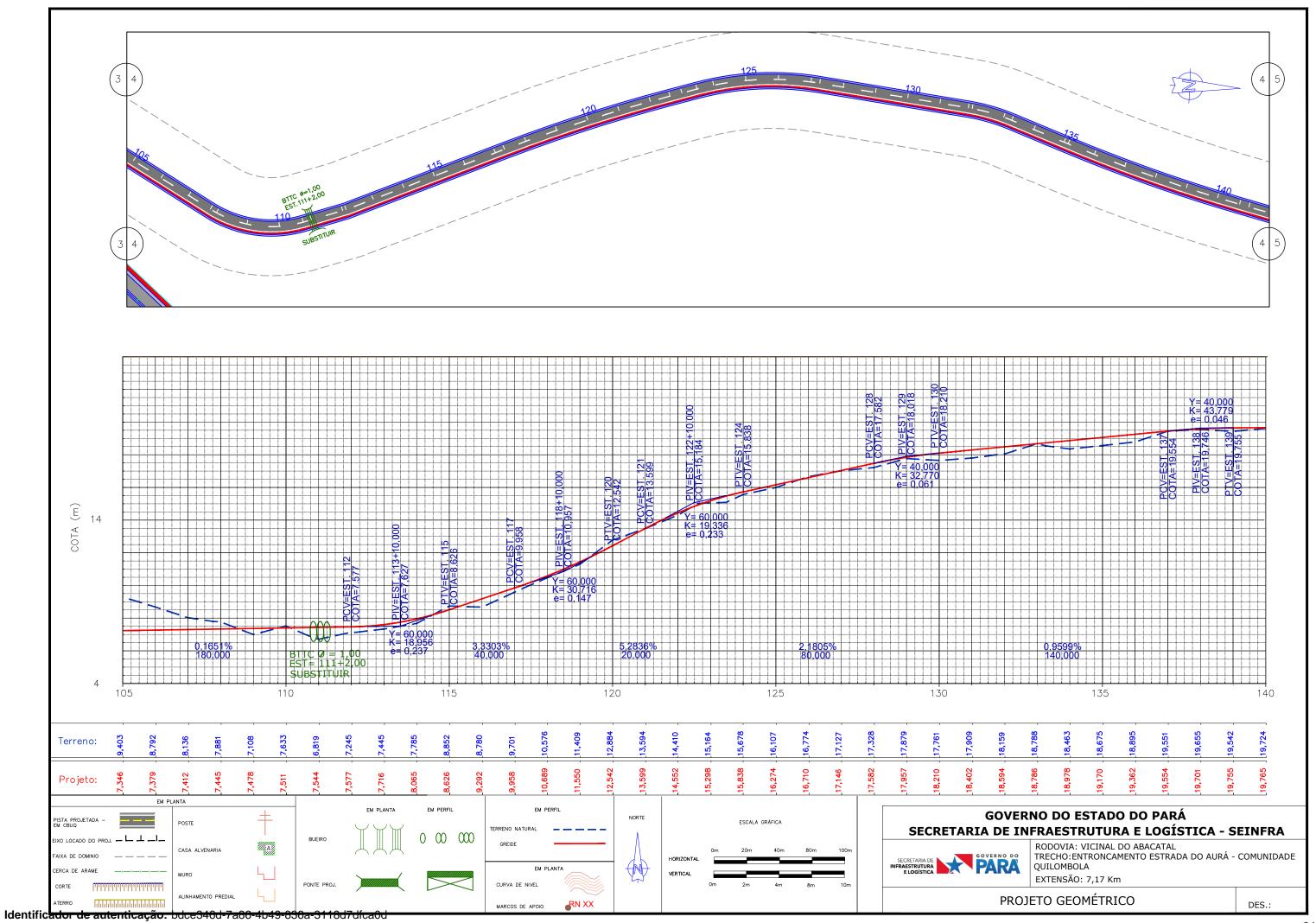
SEÇÃO TIPO DE PAVIMENTAÇÃO

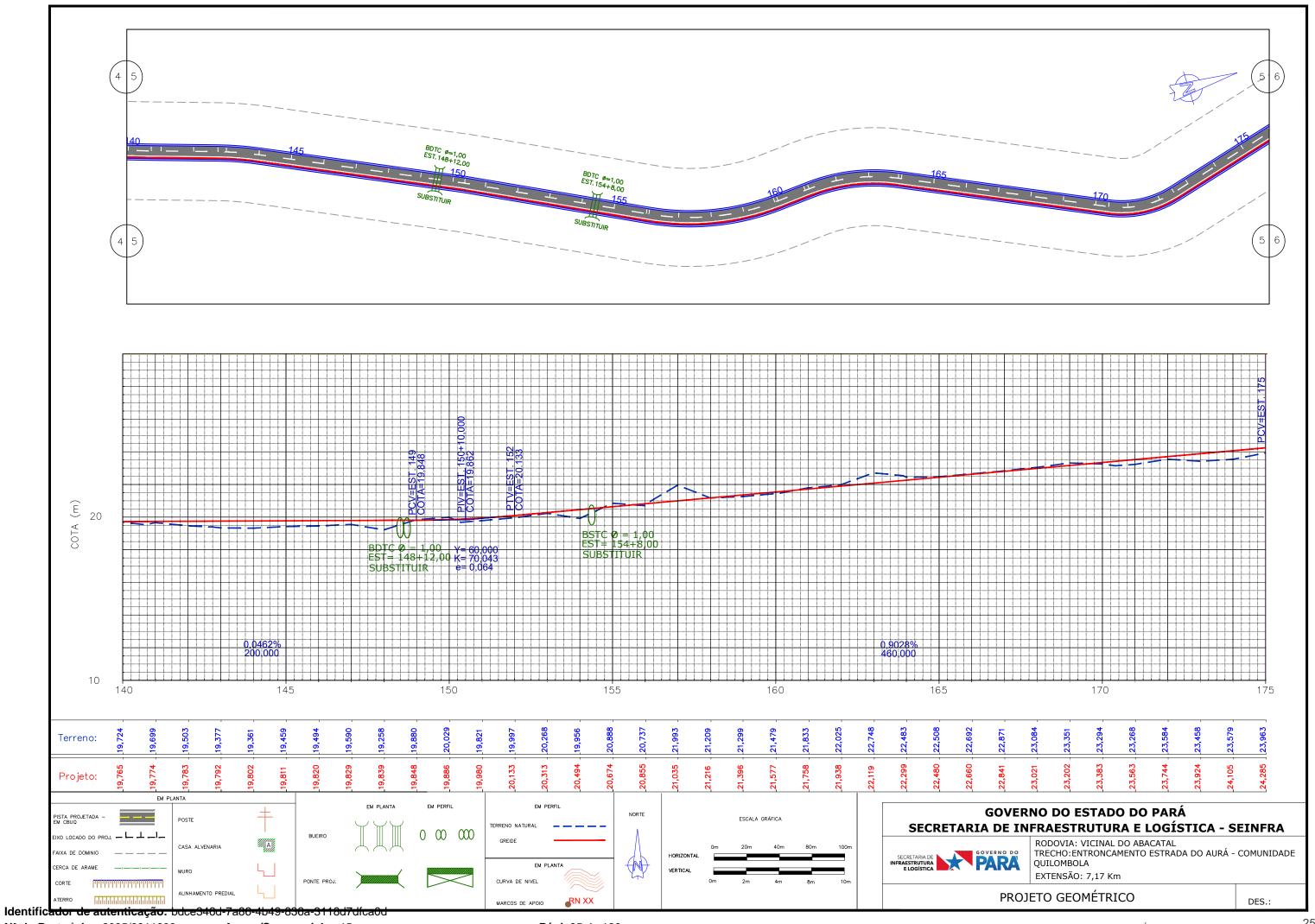
20

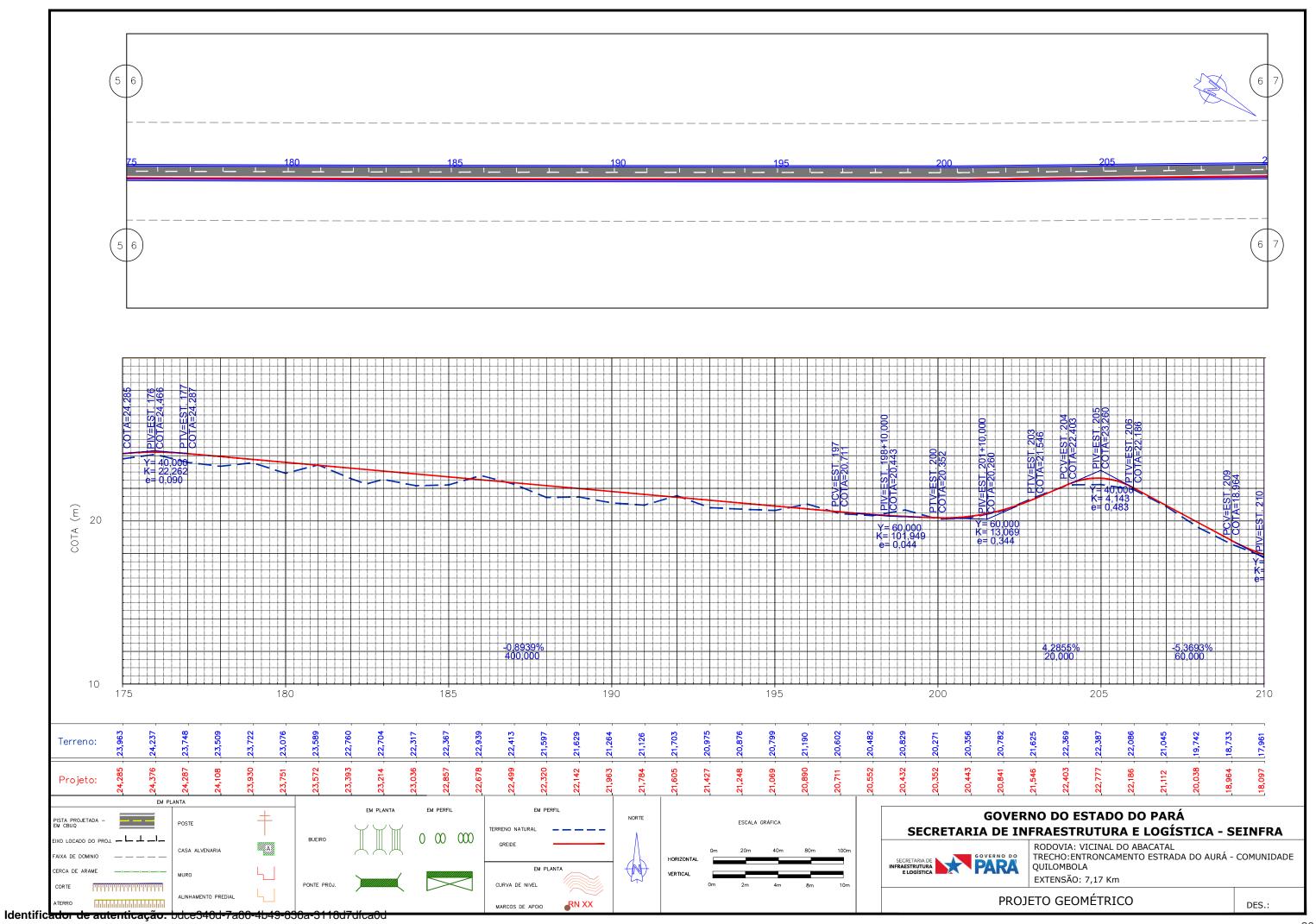


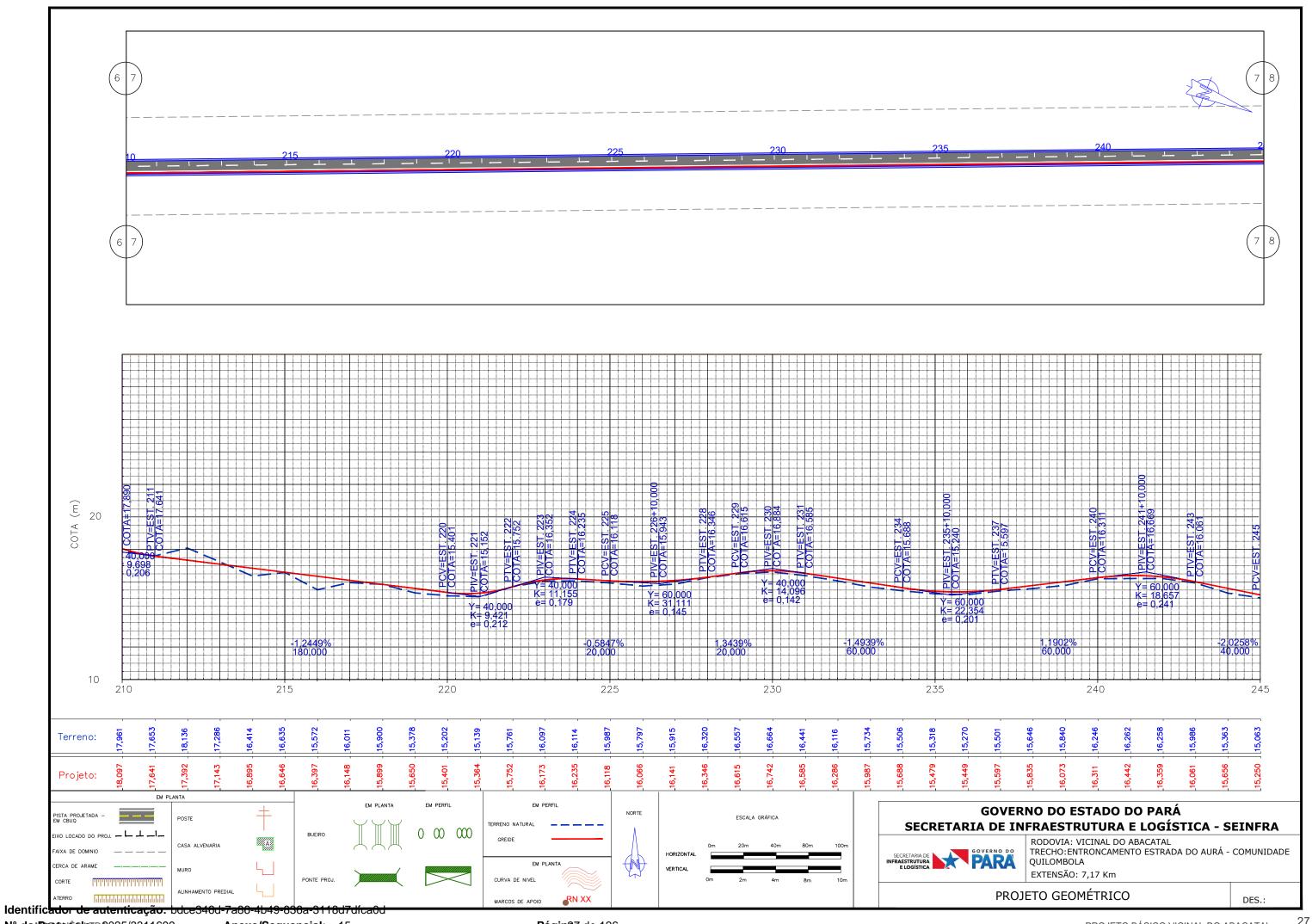


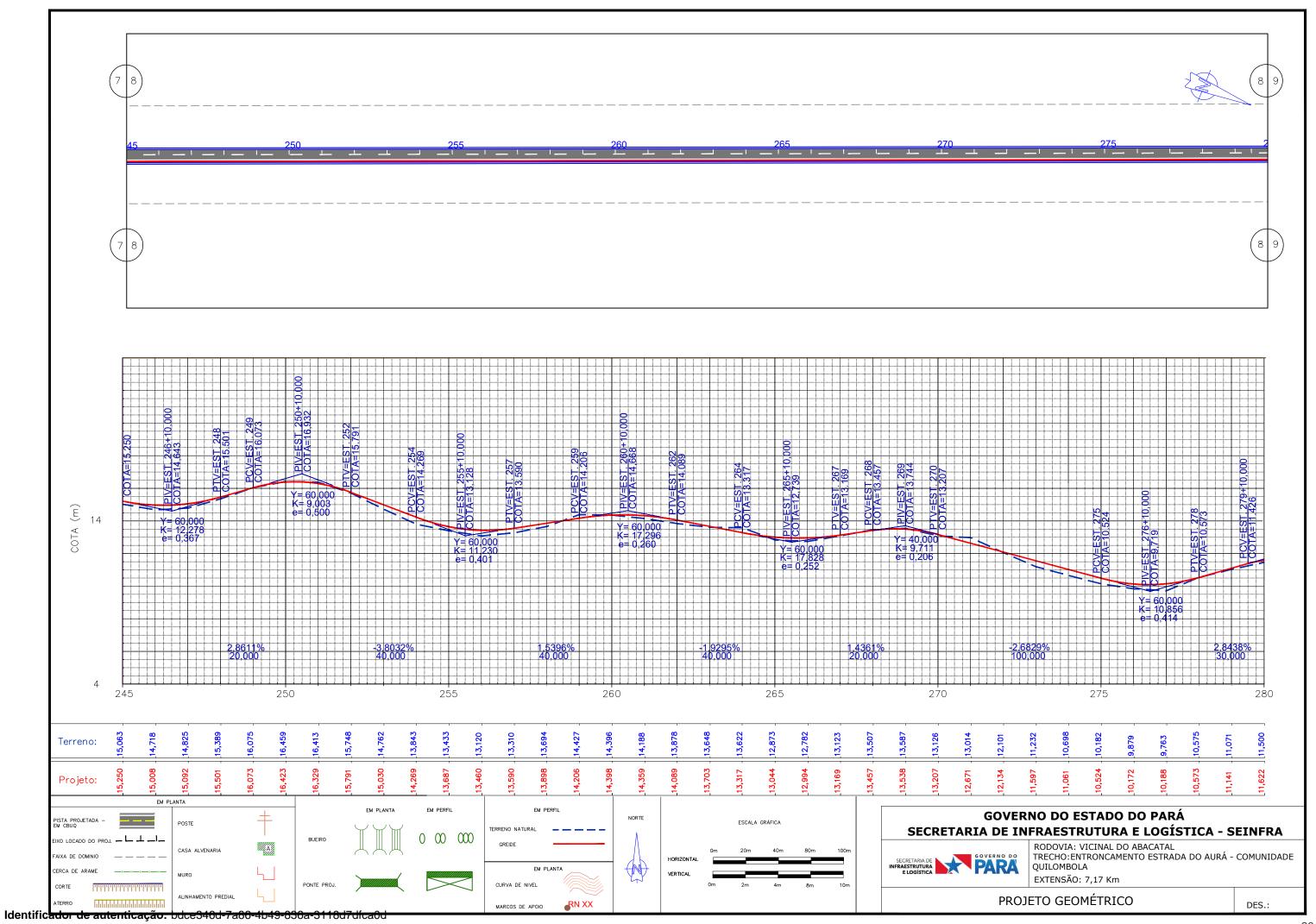


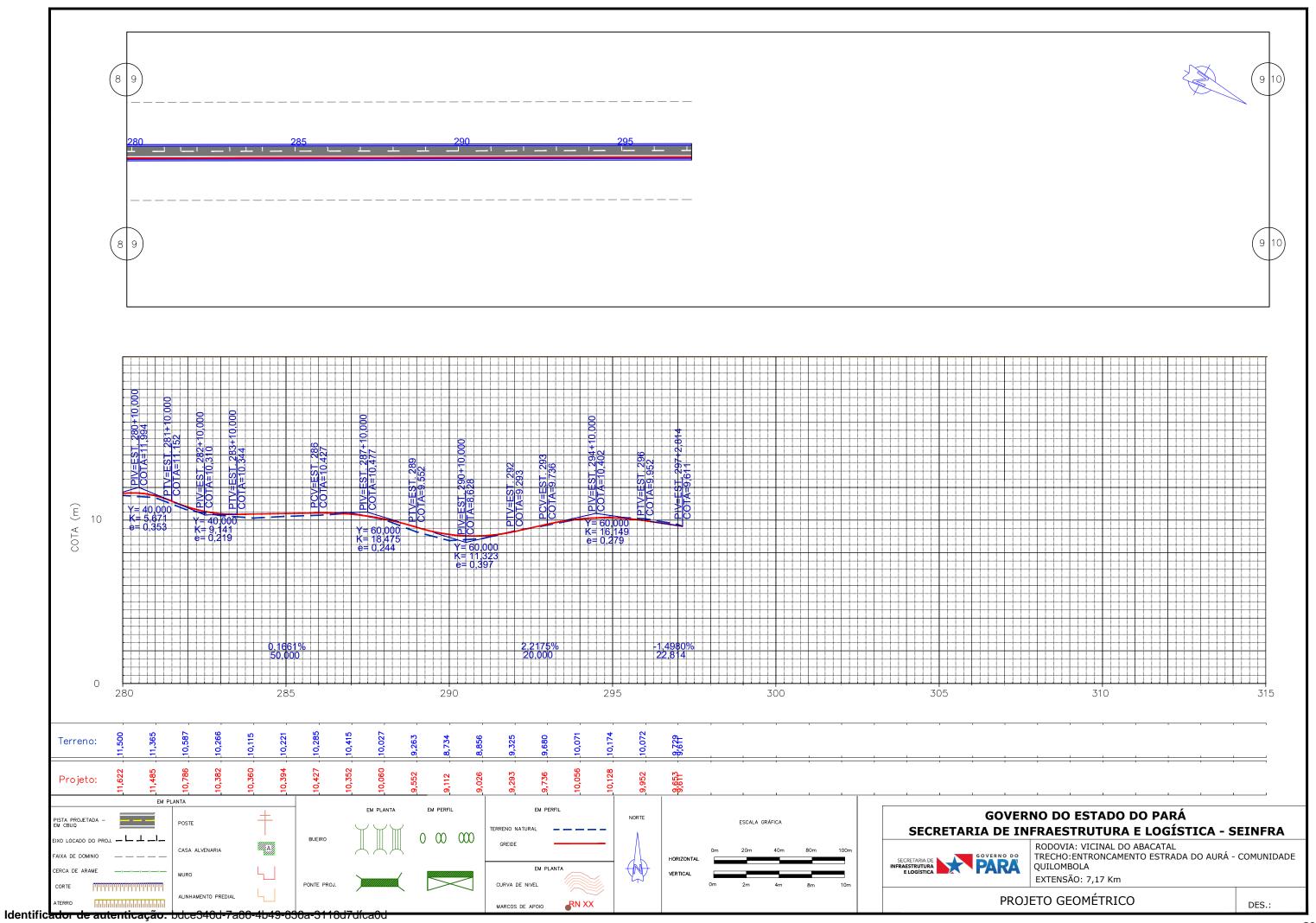


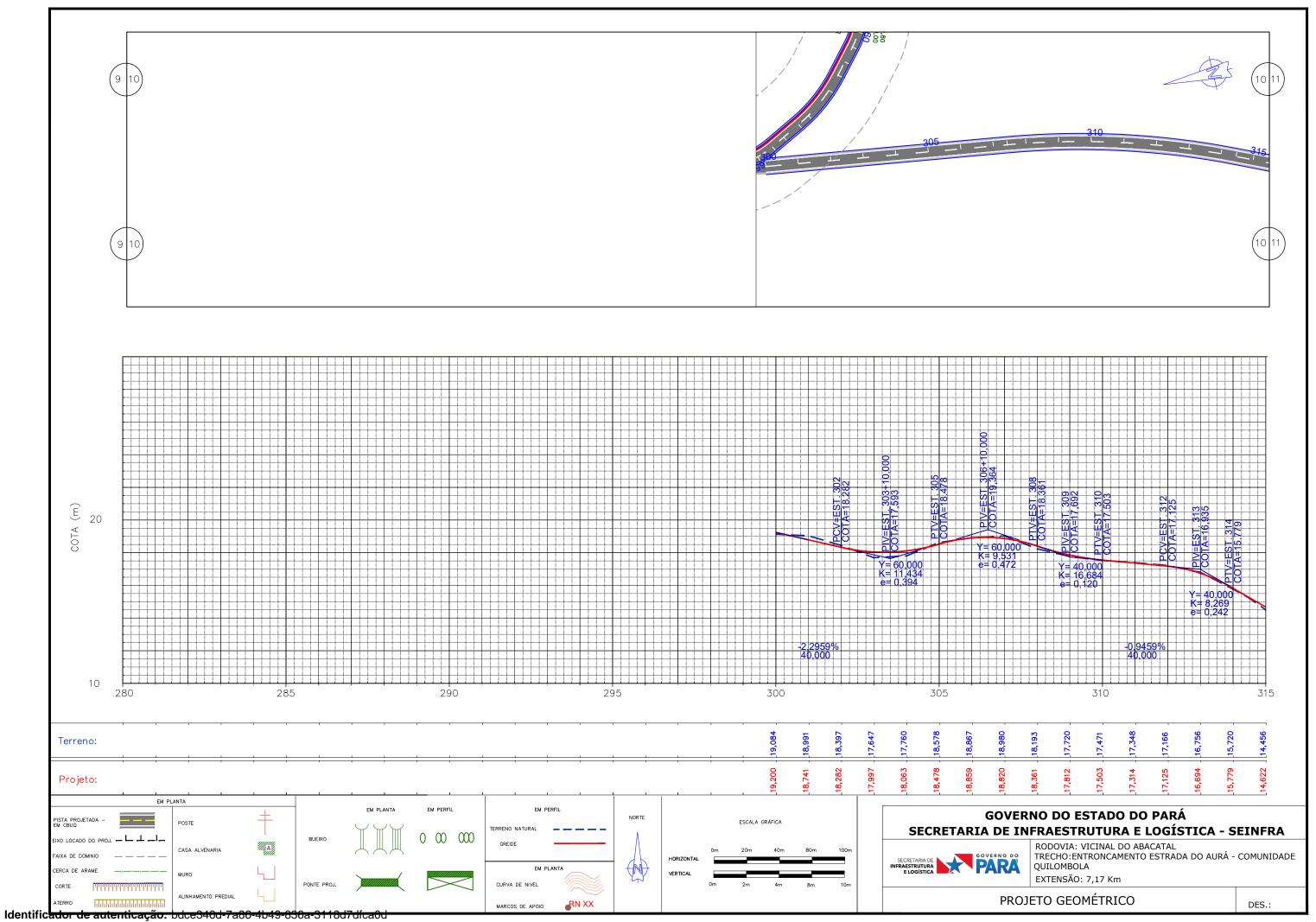




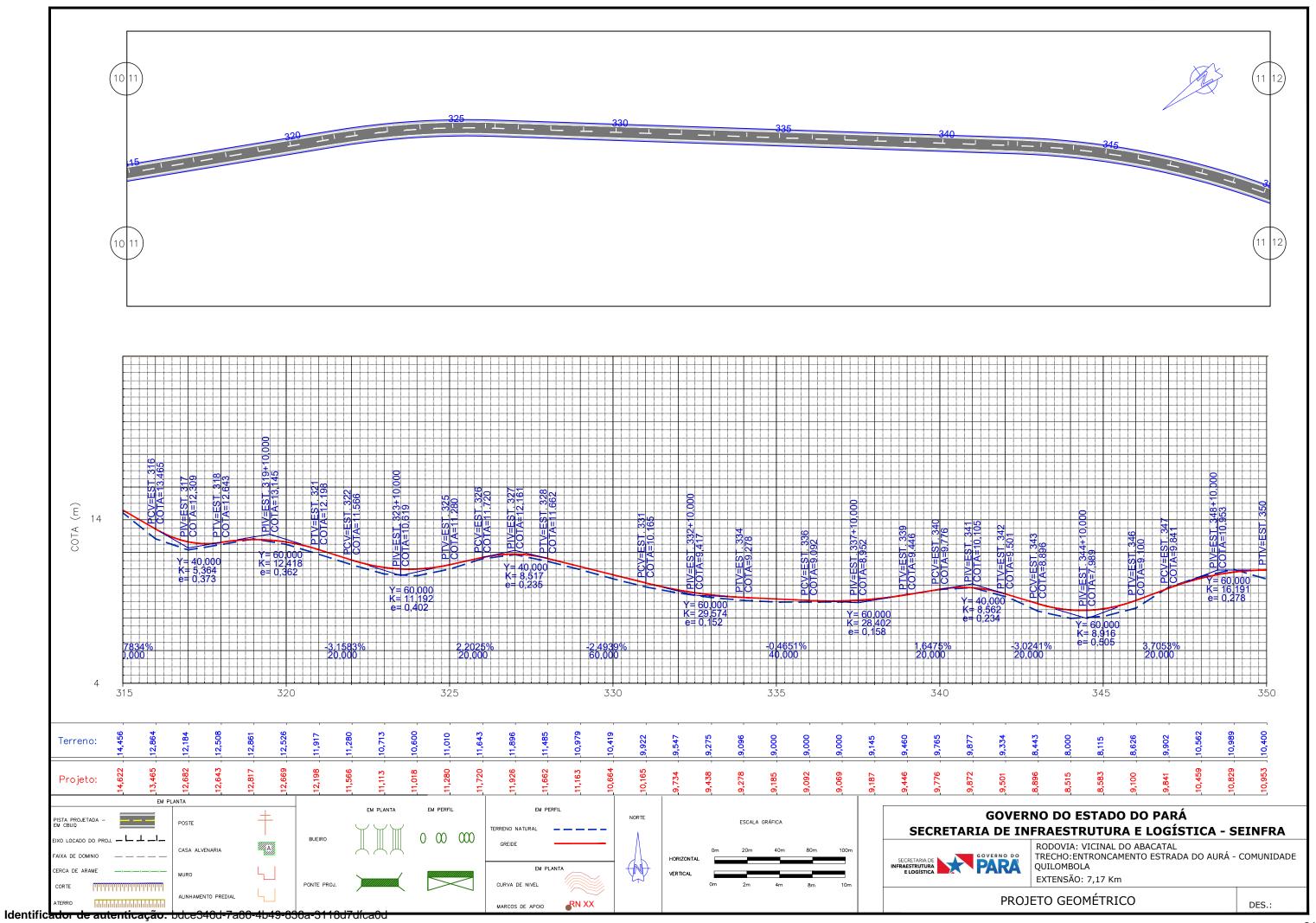


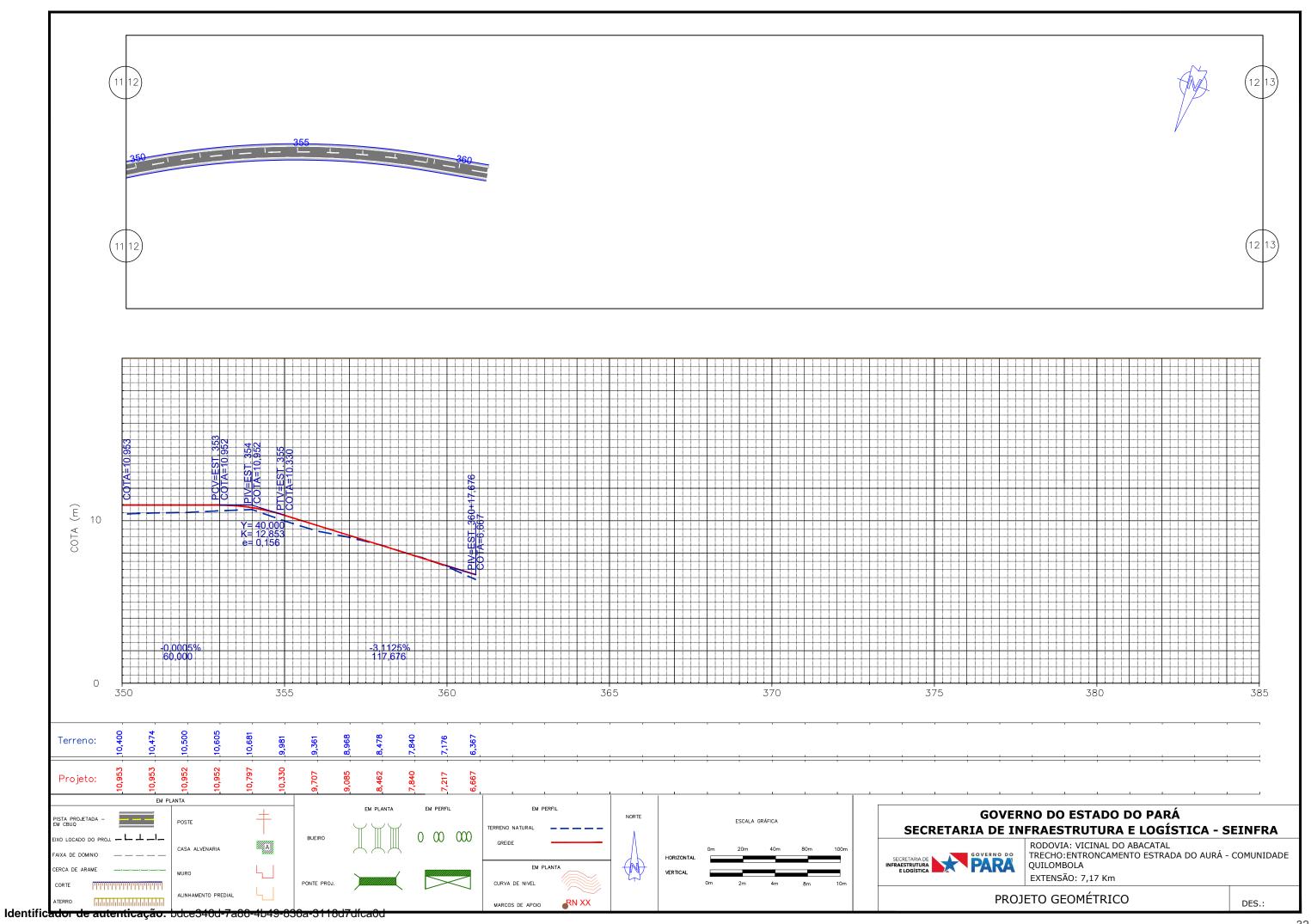






N° do 1 Protocolot D2025/3311699





O projeto básico de Terraplenagem foi elaborado seguindo as recomendações contidas na IS-209 (Instruções de Serviço para Projeto de Terraplenagem) do manual de diretrizes básicas para elaboração de estudos e projetos rodoviários, subsidiado pelo projeto Geométrico e Estudos Geotécnicos, constatou-se a necessidade de materiais para execução dos aterros e a verificação "in loco" da drenagem do terrapleno existente na época de maiores precipitações pluviométricas.

#### 5.2.1 Elementos Básicos

Os elementos básicos utilizados para a elaboração deste projeto foram obtidos do projeto geométrico e dos estudos geotécnicos. O projeto geométrico forneceu as informações que permitiram a determinação do volume de terraplenagem.

Os estudos geotécnicos forneceram os elementos referentes à qualidade dos materiais existentes no subleito / terreno natural, através de suas características físico-mecânicas obtidas nos ensaios de laboratório, isso permitiu um conhecimento sobre os solos que constituirão os corpos de aterros, assim como, a definição dos locais de empréstimos.

# **5.2.2 Definições Básicas**

Os elementos básicos empregados no projeto foram:

- ✓ Geometria do traçado em planta definido no projeto geométrico;
- ✓ Largura de plataforma (L) em função da espessura de pavimento (h):

Corte: L - 2h Aterro: L + 3h

- ✓ Inclinação da pista em tangente: 3%;
- ✓ Inclinação máxima em curva: 8%;

Geometria dos taludes ficou assim definida:

- ✓ Taludes de corte: inclinação: 3 (V): 2 (H);
- ✓ Taludes de aterro: inclinação: 2 (V): 3 (H).

# 5.2.3 Distribuição de Materiais

A obra em si apresenta regular movimentação de terras devido às características existentes da rodovia

No quadro resumo de distribuição de Terraplenagem apresenta-se a movimentação de terra com os resultados de origem e destino dos materiais escavados, conforme sua classificação, definindo o plano de execução de terraplenagem.

O grau de compactação a ser utilizado no corpo de aterro é de 100% do Próctor Normal.

## 5.2.4 Camada final do aterro e acabamento de terraplenagem

Todo o material destinado à camada final de aterro e acabamento de terraplenagem provém de escavações devidamente analisados que possuem características geotécnicas adequadas, isto se repete ao corpo de aterro.

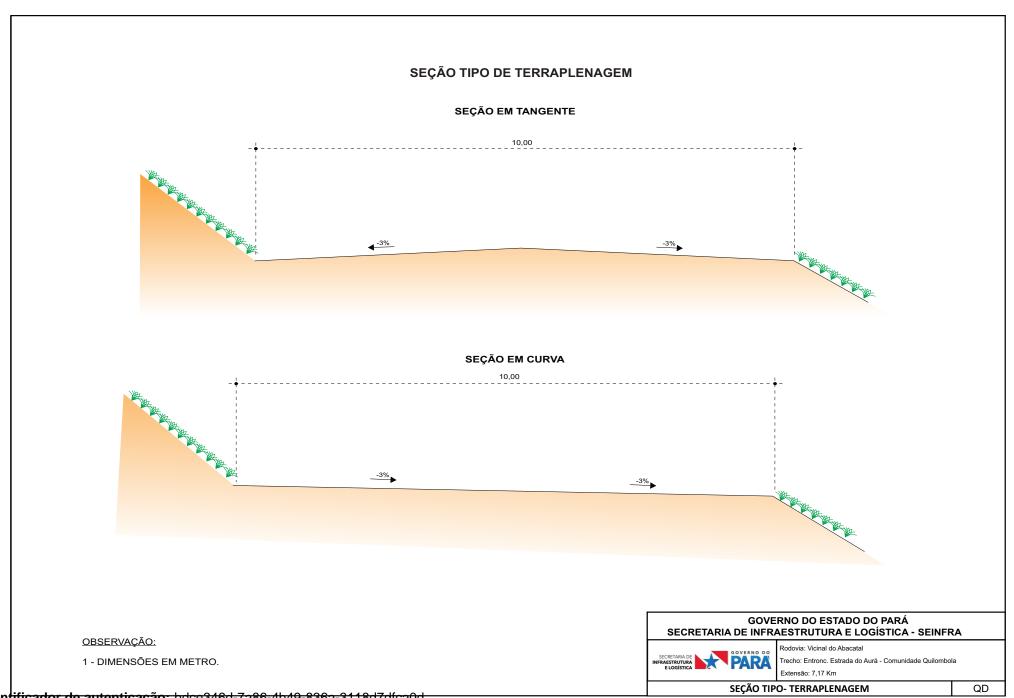
Deverá ser procedida a compactação do acabamento de terraplenagem nos últimos 60 cm de aterro com energia de 100% do Próctor normal dividida em camadas de, no máximo 20 cm.

As distancias de transporte foram calculadas com base na posição do centro de gravidade dos maciços tornando-se a distância real definida pelas condições geométricas do perfil.

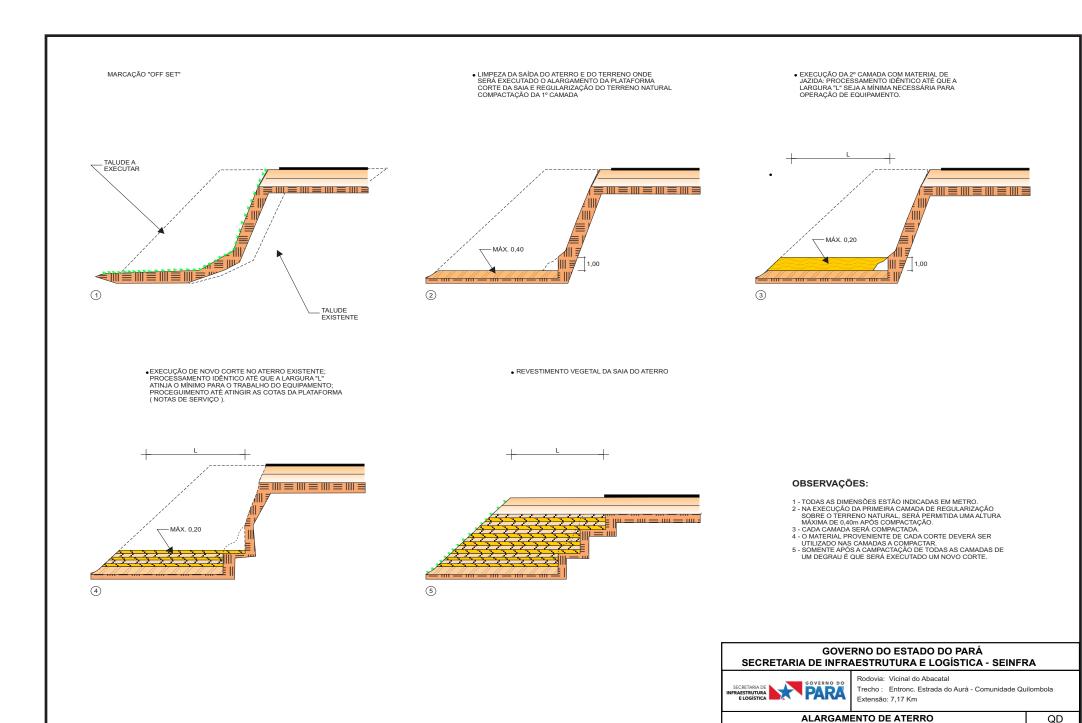
Foram também observadas na distribuição as características geotécnicas dos solos a serem empregados nos aterros, tendo em vista o valor do ISC (Índice Suporte Califórnia) de projeto adotado no dimensionamento do pavimento e a expansão dos materiais.

#### 5.2.5 Resultados Obtidos

A seguir, apresentam-se as seção transversal-tipo de terraplenagem para segmento em capa nova em cbuq bem como alargamento de aterro além das memórias resultantes do movimento de terras.



Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d



Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

36

SEGM	ENTO		LIMPEZA L	ATFRAI M	ΔΝΙΙΔΙ		SEGN	MENTO		LIMPEZA LA	TERAL ME	CANIZADA	
EST		EXTENSÃO	LARGURA	LADO	ÁREA			ACA	EXTENSÃO	LARGURA	LADO	ÁREA	
INICIAL	FINAL	(m)	(m)	D/E	(m²)	OBSERVAÇÃO	INICIAL	FINAL	(m)	(m)	D/E	(m²)	OBSERVAÇÃO
96 + 10,00	98 + 10,00	40,00	5,00	D/E	400,00		0 + 0,00	96 + 10,00	1.930,00	5,00	D/E	19.300,00	
99 + 13,00	101 + 13,00	40,00	5,00	D/E	400,00		101 + 13,00	197 + 10,00	1.917,00	5,00	D/E	19.170,00	
							PISTA ROI AME	ENTO ACESSO A	DJACENTE				
							300 + 0,00	360 + 17,67	1.217,67	5,00	D/E	12.176,70	
					TOTAL(h)	0,08					TOTAL (m	²)	50.646,70
									GOVE SECRETARIA DE IN	ERNO DO ESTADO		A - SEINFRA	

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

QD

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE

PARA
TRECHO: ENTRO:
QUILOMBOLA
EXTENSÃO: 7,17 KM

LIMPEZA DA FAIXA DE CONSTRUÇÃO

Roçada Manual Faixa de construção  Origem do Material Escavado  CORTE  - m³  Destino do Material Escavado  ATERRO 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado:  Escavação Carga e Transporte Com DMT: Até 10000m	<b>1ª Categoria</b> 49.296,00 m³	EMPRÉSTIMO 49.296,00 m³  BOTA-FORA - m³  2º Categoria -	3ª Categoria -	T O T 49.2: T O T A L	96,00 m
Origem do Material Escavado  CORTE - m³  Destino do Material Escavado  ATERRO 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com DMT:	=	49.296,00 m³ BOTA-FORA - m³	3ª Categoria -	49.2: T O T 49.2: T O T A L	TAL 196,00 m TAL 196,00 m
Destino do Material Escavado  ATERRO 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com DMT:	=	49.296,00 m³ BOTA-FORA - m³	3ª Categoria -	49.2: T O T 49.2: T O T A L	96,00 m FAL 96,00 m
Destino do Material Escavado  ATERRO 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com DMT:	=	49.296,00 m³ BOTA-FORA - m³	3ª Categoria -	49.2: T O T 49.2: T O T A L	96,00 m FAL 96,00 m
Destino do Material Escavado  ATERRO 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com DMT:	=	BOTA-FORA - m³	3ª Categoria -	T O T 49.2: T O T A L	ГАL 196,00 m
A T E R R O 49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com D M T :	=	- m³	3ª Categoria -	49.25 T O T A L	96,00 m
49.296,00 m³  Distribuição do Material Escavado:  Escavação Carga e Transporte Com D M T :	=	- m³	3ª Categoria -	49.25 T O T A L	96,00 m
Distribuição do Material Escavado: Escavação Carga e Transporte Com DMT:	=		3ª Categoria -	TOTAL	
Escavação Carga e Transporte Com D M T :	=	2ª Categoria -	3ª Categoria - -		96,00 m
	=				96,00 m
	18.128,480				
TOTAL	49.296,00 m³	-	-	49.29	96,00 m
Compactação de aterros:	27.000.000				
	37920,000m²				
	1.260,00 m <sup>3</sup>				
	504,00 m³				
Camada de estabilização (m³)	756,00 m³				
		SECRETA	GOVERNO DO ESTADO DO ARIA DE INFRAESTRUTURA E LO	PARÁ DGÍSTICA - SEINFRA	
		SECRETARIA DE GOVERNO DO	TRECHO: ENTRONCAMENTO ES		JUNIDAD
	Compactação de aterros:	Compactação de aterros:  PROCTOR 100% DO NORMAL	Compactação de aterros:  PROCTOR 100% DO NORMAL	Compactação de aterros:  PROCTOR 100% DO NORMAL	Compactação de aterros: PROCTOR 100% DO NORMAL

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

38

		REMOÇ	ÇÃO DE	MAT	ERIAL	INSERVI	/EL (BOTA FOR	RA) - DMT - 2	2.500 A 3.0	00m	CAMA	DA DRENANTE
		SEGM	IENTO			LADO	DI	MENSÕES		VOLUME	ESP.	VOLUME
Е	STAC	A	E	STAC	A	D/E	EXTENSÃO	LARG.	ESP.	(m3)	m	AREIA (m3)
40	+	0,0	45	+	0,0	Е	100,00	3,00	1,00	300,00	0,40	120,00
107	+	0,0	114	+	0,0	Е	140,00	3,00	1,00	420,00	0,40	168,00
137	+	0,0	146	+	0,0	D	180,00	3,00	1,00	540,00	0,40	216,00

REMOÇ	ÃO DE MATERIAL INSER	VIVEL (B	OTA FORA) - D	OMT - 2.500	A 3.000m		CAMAI	DA DRENANTE
SEGN	IENTO	LADO	DII	MENSÕES		VOLUME	ESP.	VOLUME
ESTACA	ESTACA	D/E	EXTENSÃO	LARG.	ESP.	(m3)	m	AREIA (m3)
		l						

# Camada de Fundação de aterro em Pedra Pulmão com Mat. De Enchiento e Travamento em Brita Graduada.

		SEGN	MENTO			LADO	DI.	MENSÕES		VOLUME	ESP.	
E	ESTAC			ESTAC	A	D/E	EXT.	LARG.	ESP.	ESCAVAÇÃO (m³)	m	VOLUME PEDRA (m³)
40	+	0,0	45	+	0,0	Е	100,00	3,00	0,60	180,00	0,60	180,00
107	+	0,0	114	+	0,0	Е	140,00	3,00	0,60	252,00	0,60	252,00
137	+	0,0	146	+	0,0	D	180,00	3,00	0,60	324,00	0,60	324,00
												756,00

Total 1.260,00 504,00

Anexo/Sequencial: 15

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ-COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

REMOÇÃO DE MATERIAL

**DE MATERIAL** QD

O Projeto básico de Pavimentação foi desenvolvido visando à concepção e o dimensionamento das estruturas dos pavimentos novos a serem implantados, capazes de suportar a atuação das cargas do tráfego, através da indicação das espessuras das camadas constituintes e materiais a serem empregados.

O projeto foi desenvolvido a partir dos elementos levantados pelos Estudos Geotécnicos, contemplando basicamente as seguintes atividades:

- Caracterização geométrica e geotécnica através da realização de sondagens a pá e picareta/trado e ensaios rotineiros, de campo e em laboratório, com os materiais integrantes do subleito;
- Pesquisa, identificação e estudos de ocorrências de materiais (jazidas de materiais granulares, areais e pedreiras) para emprego nos serviços de reabilitação do pavimento da pista de rolamento e acostamentos.

# **5.3.1** Dimensionamento dos Pavimentos Novos

Este Capítulo aborda os estudos realizados para o desenvolvimento do Projeto de Pavimentação para a área de intervenção.

Para o desenvolvimento do Projeto de Pavimentação, os seguintes tópicos serão abordados:

- Elementos básicos para o desenvolvimento;
- Dimensionamento do pavimento;
- Acostamentos;

# 5.3.2 Elementos Básicos para o Dimensionamento

O dimensionamento da Vicinal do Abacatal apresenta, revestimento betuminoso de 3,0cm na pista de rolamento.

Os elementos básicos considerados para o desenvolvimento do Projeto de Pavimentação foram fornecidos pelo Estudo Geotécnico, Projeto Geométrico e Projeto de Terraplenagem, conforme o relatado a seguir.

- **Estudos Geotécnicos**: Foram utilizados os resultados dos ensaios do subleito e ocorrências de materiais de jazidas para as camadas de pavimentação;
- **Projeto Geométrico**: Foi definido o traçado das pistas, indicando os locais onde serão construídas as novas estruturas do pavimento;
- **Projeto de Terraplenagem**: Resultaram as soluções adotadas na distribuição dos materiais de corte e aterro que comporão o futuro subleito da rodovia.

### 5.3.3 Dimensionamento de Pavimento

✓ Considerações Gerais sobre a Metodologia do DNIT

O método tem como base o trabalho "Design of Flexible Pavements Considering Mixed Loads and Traffic Volume", da autoria de W. J. Turnbull, C. R. Foster e R. G. Alvin, do Corpo de Engenheiros do Exército dos EE.UU. e conclusões obtidas na pista experimental da AASHTO.

Relativamente aos materiais integrantes do pavimento, são adotados coeficientes de equivalência estrutural tomando por base os resultados obtidos na Pista Experimental da AASHTO, com modificações julgadas oportunas.

A capacidade de suporte do subleito e dos materiais constituintes dos pavimentos é feita pelo CBR, adotando-se o método de ensaio preconizado pelo DNER, em corpos de prova indeformados ou moldados em laboratório para as conclusões de massa específica aparente e umidade especificada para o serviço.

O método determina algumas restrições para utilização dos materiais componentes do subleito e das camadas do pavimento, a saber:

- Os materiais do subleito devem apresentar uma expansão, medida no ensaio CBR, menor ou igual a 2% e um CBR ≥ 8%
- Para os materiais constituintes da sub-base, as exigências são:
- CBR ≥ 20%
- I.G. = 0
- Expansão ≤ 1% (medida com sobrecarga de 10 lbs).
  - Os materiais da base devem apresentar:
- CBR ≥ 60% (N≤5x10<sup>6</sup>);
- Expansão ≤ 0,5% (medida com sobrecarga de 10 lbs);
- Limite de liquidez ≤ 25%;
- Índice de plasticidade ≤ 6%;
- Enquadramento nas faixas granulométricas A, B, C, D, E OU F mostradas no Manual de Pavimentação, (IPR-719).

Algumas flexibilizações são permitidas para os materiais constituintes da base, a saber:

- Caso o limite de liquidez seja superior a 25% e/ou índice de plasticidade seja superior a 6%, o material pode ser empregado em base (satisfeitas às demais condições), desde que o equivalente de areia seja superior a 30.
- Para um número de repetições do eixo padrão durante o período de projeto inferior a 5x10<sup>6</sup>, podem ser empregados materiais com CBR ≥ 60% e que se enquadrem nas faixas granulométricas E e F, mostradas no citado Manual.

Outras exigências são feitas para os materiais de base, quais sejam:

- A fração que passa na peneira nº 200 deve ser inferior a 2/3 da fração que passa na peneira nº 40.
- A fração graúda deve apresentar um desgaste Los Angeles igual ou inferior a 50. O método abre exceção para uso de material que apresente um desgaste maior, porém, com comprovada experiência no seu uso.

A estrutura constituída por esses materiais deverá ser dimensionada para proteção de subleito de ações de uma carga representada pelo número de repetições de um eixo padrão de 8,2 t (18.000 lbs). A determinação desta carga utiliza os seguintes parâmetros:

- Número N Número de repetições da carga de um eixo padrão de 8,2 t (18.000 lbs) na faixa de projeto;
- P Período de projeto, em anos;
- Vm Volume médio diário de tráfego durante o período P de projeto, na faixa de tráfego de projeto;
- FE Fator de eixos que reflete o número médio de eixos da frota de tráfego, ou seja,
   é um fator que multiplicado pelo número de veículos dá o número de eixos correspondentes;
- F.C. Fator de equivalência de carga, ou seja, é um fator que transforma a carga de um determinado eixo no equivalente de carga do eixo padrão de 8,2 t. Os fatores de conversão utilizados pelo método baseiam-se nas equivalências da USACE;
- FV = (FE x FC) Fator de veículos que é a resultante da multiplicação do número de eixos pela equivalência de carga desses eixos em relação ao eixo padrão, ou seja, é um número que, multiplicado pelo número de veículos que operam, dá diretamente o número equivalente ao eixo padrão;
- FR Fator Climático Regional Para levar em conta as variações de umidade dos materiais do pavimento durante as diversas estações do ano (e que traduz em variações de capacidade de suporte dos materiais) o número equivalente de operações do eixo padrão ou parâmetro de tráfego, N, deve ser multiplicado por um coeficiente (F.R.) que, na pista experimental da AASHTO variou de 0,2 a 5,0. Porém, no Brasil, em função das pesquisas desenvolvidas pelo IPR/DNIT, tem-se adotado um FR = 1,0.

O número N, então, é dado pela expressão:

 $N = 365 \times Vm \times P \times FV \times FR$ 

O método também introduz o conceito do Coeficiente de Equivalência Estrutural, que representa em termos estruturais, as diferenças equivalentes entre diferentes tipos de materiais usualmente utilizados para pavimentação e uma base granular.

Os coeficientes estruturais são a seguir mostrados:

COMPONENTES DO PAVIMENTO	COEFICIENTE											
Base ou Revestimento de Concreto Betuminoso	2,00											
<ul> <li>Base ou Revestimento Pré-Misturado a quente de Graduação Densa</li> </ul>	1,70											
<ul> <li>Base ou Revestimento Pré-Misturado a frio de Graduação Densa</li> </ul>	1,40											
— Base ou Revestimento Betuminoso por Penetração	1,20											
— Camadas Granulares	1,00											
Solo-Cimento com Resistência a Compressão aos 7 dias superior a:												
→ 45 Kg/cm²	1,70											
→ 28 Kg/cm²	1,40											
→ 21 Kg/cm²	1,20											

Após a introdução desses parâmetros e conceitos, o método demonstra a seqüência de dimensionamento das diversas camadas componentes do pavimento, a saber:

# 5.3.4 Espessura mínima de revestimento

ESPESSURA MÍNIMA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO	N
— Tratamentos Superficiais Betuminosos	$N \le 10^6$
<ul> <li>Revestimento Betuminoso com 5,0 cm de espessura</li> </ul>	$10^6 < N \le 5 \times 10^6$
<ul> <li>Concreto Betuminoso com 7,5 cm de espessura</li> </ul>	$5x10^6 < N \le 10^7$
<ul> <li>Concreto Betuminoso com 10,0 cm de espessura</li> </ul>	$10^7 < N \le 5x10^7$
<ul> <li>Concreto Betuminoso com 12,5 cm de espessura</li> </ul>	$N > 5x10^7$

# 5.3.5 Demais camadas do pavimento

O método baseou-se no gráfico constante da página 149 do Manual de Pavimentação – 2006, em que se obtêm as espessuras em função do número N e do CBR.

Inicialmente, determina-se a espessura do revestimento conforme tabela mostrada anteriormente. Com a utilização do gráfico obtém-se a espessura necessária em termos de base granular para proteção de sub-base. Para tanto, estipula-se que o CBR da sub-base é de 20%, mesmo que esse valor ultrapasse esse número.

Ter-se-ia, então:

Espessura do revestimento (R) x coeficiente estrutural do revestimento (KR) + espessura em termos granulares da base (B) x coeficiente estrutural da base (KB)  $\geq$  Espessura encontrada no gráfico para um CBR de 20% e o número N de projeto (H20), ou seja:

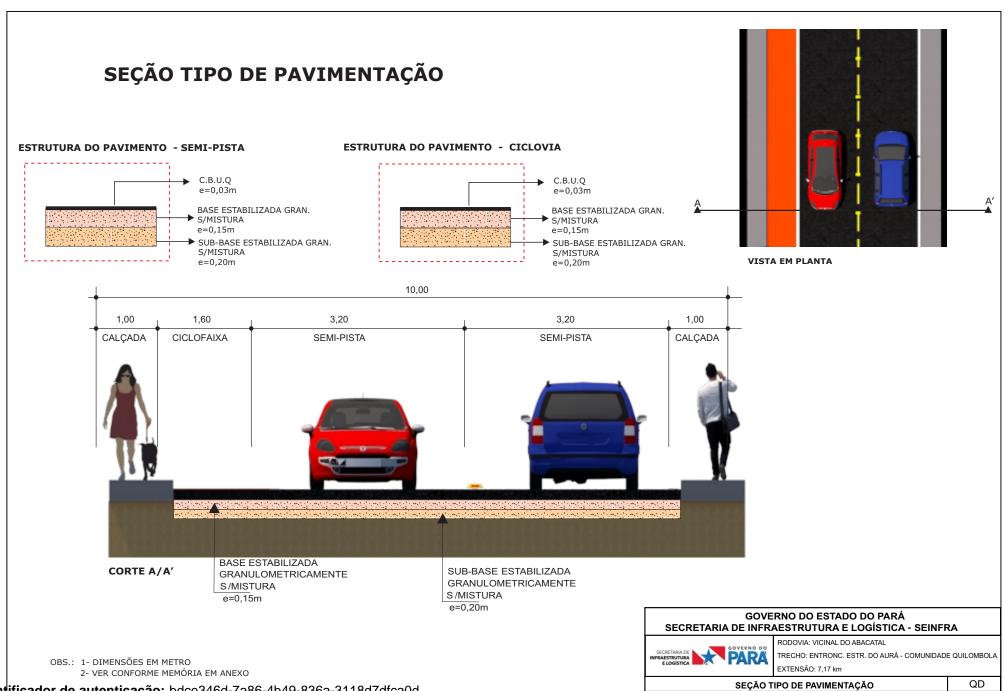
Com a resolução dessa inequação, obtém-se o valor mínimo da espessura da base, uma vez que os demais parâmetros são conhecidos.

Para a obtenção da espessura mínima da sub-base, verifica-se no gráfico qual a espessura necessária para proteger o subleito, que apresenta um valor n de CBR (Hn), desde que seja superior a 2% e resolve-se a inequação:

Pode-se optar, também, por introduzir uma camada de reforço do subleito; desta forma, a espessura mínima da sub-base seria determinada pelo CBR do reforço do subleito e a espessura mínima dessa camada seria determinada em função da espessura mínima necessária para proteger um subleito que apresenta um valor de CBR, n através da expressão:

$$R KR + B KB + SBKSB + RS KRs \ge Hn$$

A seguir está apresentado seção-tipo da pavimentação e recapeamento em CBUQ além dos quadros com dimensionamento da pavimentação.

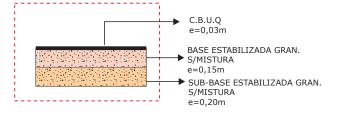


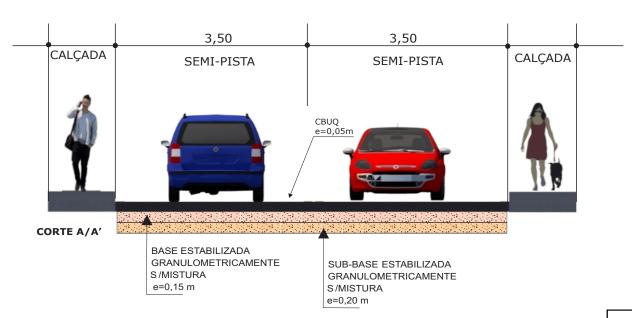
Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

45

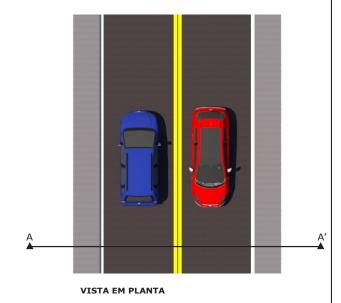
# SEÇÃO TIPO DE PAVIMENTAÇÃO - ACESSO ADJACENTE

#### **ESTRUTURA DO PAVIMENTO - PISTA**





Anexo/Sequencial: 15



### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONC. ESTR. DO AURÁ - COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 km

SEÇÃO TIPO DE PAVIMENTAÇÃO

QD

OBS.: 1- DIMENSÕES EM METRO.

2- VER CONFORME MEMÓRIA EM ANEXO.

SEGME	NTO	F	REGULARIZ	AÇÃO DO SU	JBLEI	го			TRA	NSPORT	ES				MAT	ERIAL E	BETUM	INOSO
ESTACA	ESTACA	EXTENSÃO	LARGURA	ÁREA	UND	QUANT.	MATERIAL		Origem		DESTINO	DMT	UND	QUANT.	TIPO	TAXA DE	UND	QUANT
		(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )				OCORR.	ESTACA	D. EIXO		(Km)				APLIC.		
STA ROLAMEN	ITO ABACATA	L																
0 + 0,0	98 + 10,0	1.970,00	10,00	19.700,00	m²	19.700,00												
99 + 13,0	197 + 10,0	1.957,00	10,00	19.570,00	m²	19.570,00												
STA ROLAMEN	TO ACESSO	ADJACENTE																
300 + 0,0	360 + 17,7	1.217,67	9,00	10.959,03	m²	10.959,03												
_																		
				TOTAL	m²	50.229,03	SOLO											

SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE TRECHO: ENT EXTENSÃO: 7,17 KM **DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO** QD

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

ESTACA  ACATAL  3 + 10,0  7 + 10,0  ESSO ADJACE  0 + 17,7	EXTENSÃO (m)  1.970,00  1.957,00  ENTE  1.217,67	LARGURA (m) 8,80 8,80 7,80	0,20 0,20	VOLUME (m³) 3.467,20 3.444,32	UND m³ m³	QUANT. 3.467,20 3.444,32	MATERIAL SOLO SOLO	OCORR.	ORIGEM ESTACA	D. EIXO	DMT(km)	ESTINO (PI	STA) QUANT.
ACATAL 3 + 10,0 7 + 10,0  ESSO ADJACE	(m) 1.970,00 1.957,00	8,80 8,80	(m) 0,20 0,20	(m <sup>3</sup> ) 3.467,20 3.444,32	m³	3.467,20	SOLO	OCORR.	ESTACA	D. EIXO	DMT(km)	UND	QUANT.
3 + 10,0 7 + 10,0 ESSO ADJACE	1.957,00 ENTE	8,80	0,20	3.444,32									
7 + 10,0 ESSO ADJACE	1.957,00 ENTE	8,80	0,20	3.444,32									
ESSO ADJACE	ENTE				m³	3.444,32	SOLO						
1		7,80	0,20										
1		7,80	0,20										
0 + 17,7	1.217,07	7,00	0,20	1 000 57	m³	1.899,57	SOLO						
				1.899,57	111.	1.099,57	3010						
				TOTAL	m³	8.811,09	SOLO				0,00		
					TOTAL	TOTAL m <sup>3</sup>	TOTAL m³ 8.811,09	TOTAL m³ 8.811,09 SOLO	TOTAL m³ 8.811,09 SOLO	TOTAL m <sup>3</sup> 8.811,09 SOLO	TOTAL m <sup>3</sup> 8.811,09 SOLO	TOTAL m <sup>2</sup> 8.811,09 SOLO 0,00	TOTAL m <sup>3</sup> 8.811,09 SOLO 0,00

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE TRECHO: E17...
QUILOMBOLA
EXTENSÃO: 7,17 KM

**DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO** 

QD

N° do 1 Protocolo 10 2025/3311699

48

SEGM	IENTO	ВА	SE ESTABILIS	SADA GI	RANULOM. SEI	M MISTL	IRA			TRANS	PORTES			
507404	F0T101	EXTENSÃO	LARGURA	ESP.	VOLUME	LINID	OLIANIT	MA TEDIAL		ORIGEM		D	ESTINO (F	PISTA)
ESTACA	ESTACA	(m)	(m)	(m)	(m³)	UND	QUANT.	MATERIAL	OCORR.	ESTACA	D. EIXO	DMT(km)	UND	QUANT.
PISTA ROLAMENTO	O ABACATAL													
0 + 0,0	98 + 10,0	1.970,00	8,40	0,15	2.482,20	m³	2.482,20	SOLO						
99 + 13,0	197 + 10,0	1.957,00	8,40	0,15	2.465,82	m³	2.465,82	SOLO						
	O ACESSO ADJACE													
300 + 0,0	360 + 17,7	1.217,67	7,40	0,15	1.351,61	m³	1.351,61	SOLO						
									+ +					
										·				
									1 1					
									+		-			
					TOTAL	3	C 200 C2	501.0	1 1			0.00		0.00
					IUIAL	m³	6.299,63	SOLO	+		-	0,00		0,00
											<u> </u>			

# GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

TRECHO: ENT QUILOMBOLA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE

EXTENSÃO: 7,17 KM

DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO

QD

49

SEGM	ENTO		IMP	RIMAÇÃO						TRANS	PORTE	ES				М	ATERIAL BI	ETUMIN	oso
ESTACA	ESTACA	EXTENSÃO	LARGURA	ÁREA	UND	QUANT.	MATERIAL		ORIGEM		DEST.	DMT	TAXA APLIC.	UND	QUANT.	TIPO	TAXA APLIC. (%)	UND	QUANT
		(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )				OCORR.	ESTACA	D. EIXO		(Km)	(%)				APLIC. (%)		
STA ROLAME	NTO ABACATAL																		
0 + 0,0	98 + 10,0	1.970,00	8,00	15.760,00	m2	15.760,00	CM-30												
99 + 13,0	197 + 10,0	1.957,00	8,00	15.656,00	m2	15.656,00	CM-30												
STA ROLAME	NTO ACESSO AD	JACENTE																	
300 + 0,0	360 + 17,7	1.217,67	7,00	8.523,69	m2	8.523,69	CM-30												
				TOTAL	m²	39.939,69	CM-30												0,00

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTI TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE

EXTENSÃO: 7,17 KM

DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

SEGM	ENTO		PINTUI	RA DE LIGAÇ	ÇÃO					TRAN	SPORT	ES				MATERIA	L BET	UMINOS
		EXTENSÃO	LARGURA	ÁREA					ORIGEM			DMT	TAXA DE			TAYA DE		
ESTACA	ESTACA	(m)	(m)	(m <sup>2</sup> )	UND	QUANT.	MATERIAL	OCORR.	ESTACA	D. EIXO	DEST.		APLIC. (%)	UND	QUANT.	TAXA DE APLIC. (%)	UND	QUANT.
ISTA ROLAMEN	TO ABACATAL																	
0 + 0,0	197 + 10,0	3.950,00	8,00	31.600,00	m2	31.600,00	RR-2C											
ECAPEAMENT	0																	
197 + 10,0	297 + 2,8	1.992,81	8,00	15.942,48	m2	15.942,48	RR-2C											
ISTA ROLAMEN	NTO ACESSO AD	JACENTE																
300 + 0,0	360 + 17,7	1.217,67	7,00	8.523,69	m2	8.523,69	RR-2C											
				TOTAL	m²	56.066,17	RR-2C											0,00

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE TRECHO: ENTITO: QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO QD

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

SEGI	MENTO	CONCR	ЕТО ВЕТ	UMINO	SO USINAI	DO A QUI	ENTE	(CBUQ)		TRANSPORTES						MATERIAL BETUMINOSO				
		EXTENSÃO	LARG.	ESP.	VOLUME	DENS.					ORIGEM			DMT				TAXA DE		
ESTACA	ESTACA	(m)	(m)	(m)	(m <sup>3</sup> )	(t/m <sup>3</sup> )	UND	QUANT.	MATERIAL	OCORR.	ESTACA	D. EIXO	DEST.	(Km)	UND	QUANT.	TIPO	APLIC.	UND	QUANT.
PISTA ROLAME	NTO ABACATAL																			
0 + 0,0	197 + 10,0	3.950,00	6,40	0,03	758,40	2,40	t	1.820,16	CBUQ											
CICLO FAIXA																				
0 + 0,0	197 + 10,0	3.950,00	1,60	0,03	189,60	2,40	t	455,04	CBUQ											
RECAPEAMENT	го																			
197 + 10,0	297 + 2,8	1.992,81	8,00	0,03	478,27	2,40	t	1.147,86	CBUQ											
DISTA DOL AME	NTO ACESSO AD	IACENTE																		
300 + 0,0		1.217,67	7,00	0,03	255,71	2,40	t	613,71	CBUQ											
300 + 0,0	300 1 17,7	1.217,07	7,00	0,03	233,71	2,40	·	013,71	CDOQ											
			1																	
						TOTAL	m³	4.036,76	CBUQ					-	txKm	•				0,00

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ
SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL
TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE
QUILOMBOLA
EXTENSÃO: 7,17 KM

DEMONSTRATIVO DE PAVIMENTAÇÃO QD

# • 5.4.1 Considerações Gerais

O Projeto de Drenagem e Obras de Arte Corrente foi elaborado com o objetivo de dotar o trecho de um sistema de drenagem eficiente, capaz de suportar as precipitações pluviométricas que caem na região.

O sistema de drenagem existente foi cadastrado e avaliado quanto a sua eficiência no local, procedendo-se, em escritório, a verificação da adequação hidráulica e estrutural de cada componente.

A necessidade da drenagem subterrânea foi definida "in loco", a partir das condições visuais e de observação do nível do lençol freático.

# • 5.4.2 Drenagem Superficial

O cadastro realizado no campo detectou que praticamente não existem dispositivos de drenagem superficial ou subterrânea ao longo do trecho. O sistema foi projetado, utilizando a metodologia do Manual de Drenagem de Rodovias, elaborado pelo DNIT no ano de 1990 e compreendeu os seguintes passos:

• Determinação da vazão de contribuição através do emprego do método racional, expresso pela seguinte fórmula:

$$Q = \frac{CIA}{3.6 \times 10^6}$$

Onde:

= vazão de contribuição, em m<sup>3</sup>/s; Q

= coeficiente de deflúvio, adimensional; С

Ι = intensidade de chuva, em mm/h;

= área da bacia de contribuição, em m<sup>2</sup>. Α

# Critérios Adotados:

- Para o coeficiente de deflúvio "C", considerado como representativo da parcela do volume precipitado que se transforma em escoamento superficial, foram adotados os valores indicados na tabela apresentada no quadro do Estudo Hidrológico;
- Quando a área a ser drenada apresentou superfícies de diversas naturezas, adotou-se para o coeficiente de escoamento superficial a média ponderada dos valores de C, considerando como pesos a áreas correspondentes.

Então:

$$C = \frac{C1A1 + C2A2 + ... + Cn.An}{A1 + A2 + ... + An}$$

Onde:

C = coeficiente de escoamento médio;

C1,C2,...,Cn = coeficientes de escoamento das áreas A1,A2,...An, respectivamente.

A intensidade de chuva "I" foi obtida para uma duração de 5 minutos e um período de recorrência de 10 anos;

As áreas de contribuição "A" foram definidas a partir das seções transversais tipo.

• Dimensionamento hidráulico utilizando a fórmula de Manning e a equação da continuidade, mostradas a seguir:

# Onde:

V = velocidade de escoamento, em m/s;

I = declividade longitudinal de instalação do disp. de drenagem;

n = coeficiente de rugosidade de Manning, adimensional, função do tipo de revestimento adotado (ver tabela apresentada nos quadros a seguir;

 $Q_a = vazão admissível, em m<sup>3</sup>/s;$ 

A = área molhada, em  $m^2$ .

Verificação da capacidade hidráulica através da comparação entre a vazão de contribuição e a vazão admissível, levando em consideração a velocidade máxima admissível para o tipo de revestimento adotado.

O objetivo do dimensionamento foi à definição do comprimento crítico de cada estrutura de drenagem, ou seja, o espaçamento máximo suportável por cada seção adotada, em função da sua declividade longitudinal.

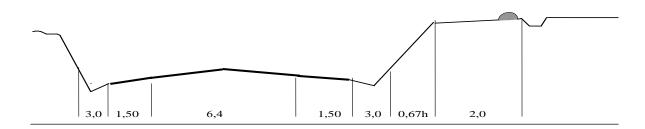
Considerando-se que a forma, dimensões e revestimento dos dispositivos a adotar foram pré-estabelecidos, o dimensionamento consistiu em se determinar seus comprimentos críticos.

A seguir são apresentados os resultados obtidos para as banquetas tipo sarjeta e meio fio. É importante salientar que os demais dispositivos envolvidos no sistema, tais como: entradas e descidas d'água, não foram objeto de dimensionamento, uma vez que as vazões solicitantes não possuem magnitude que os justifiquem.

# > Sarjeta de Corte

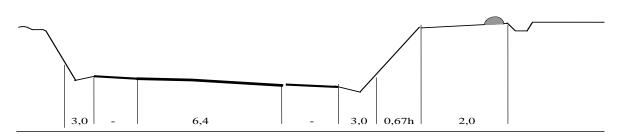
Para o cálculo das vazões solicitantes foi utilizado o método racional, exposto com detalhes anteriormente. A seção de contribuição considerada para a sarjeta, em função da altura do corte, foi à seguinte:

#### SEÇAO EM TANGENTE



	Pista	Acost.	Alarg.	Sarjeta	Talude de	Distância da
	1 15ta	710050.	Corte	Burjeta	Corte	crista à valeta
Largura -L(m)	6,4	-	2,00	1,00	0,67 h	2,00
Coef. escoam.(C)	0,85	0,80	0,35	0,95	0,35	0,20

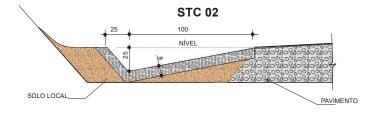
# SEÇÃO EM CURVA



	Acost.	Pista	Acost.	Alarg.	Sarjeta	Talude de	distância da
	Acost.	1 1514	Acost.	Corte	Sarjeta	Corte	crista à valeta
Largura -L(m)	-	6,4	-	2,00	1,00	0,67 h	2,00
Coef. Escoam.(C)	0,80	0,85	0,80	0,35	0,95	0,35	0,20

Foi adotada sarjeta do tipo STC-02 do DNIT apresentada a seguir:

# SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO (considerando folga de 5cm)



A verificação da capacidade de vazão foi procedida através da utilização da Fórmula de Manning associada à Equação da continuidade, ou seja:

$$Q = 1_{n} A R^{2/3} i^{1/2}$$

Onde:

• Q = Vazão, em  $m^3/s$ ;

A = área molhada, em m²;

R = Raio hidráulico, em m;

i = declividade longitudinal do greide, em m/m;

n = coeficiente de rugosidade, adimensional.

Combinando-se as duas equações, chega-se à seguinte expressão, para o cálculo do comprimento crítico das sarjetas:

$$d = \frac{3.6 \times 10^{6} \text{ A R}^{2/3} \text{ i}^{1/2}}{\text{n. I } (L_{1}.C_{1}+L_{2}.C_{2})}$$

### Onde:

d = Comprimento máximo das sarjetas, em m;

A = Área molhada da sarjeta, em m2;

R = Raio hidráulico, em m;

i = declividade longitudinal do greide, em m/m;

■ n = coeficiente de rugosidade do material da sarjeta, adimensional (n=0,015);

■ I = intensidade de chuva para tc=5 minutos e TR=10 anos (I=193,43 mm/h);

L1 = Largura da plataforma que contribui para sarjeta (Ltang = 5,0m, Lcurva = 10,0m);

 C1 = Coeficiente de escoamento superficial médio da plataforma da rodovia, adimensional (C1=0,84);

• L2 = Largura da projeção horizontal equivalente do talude de corte, considerando um afastamento da valeta de crista de corte de 2,0m ( $L_2$ =6,00 m).

 C2 = Coeficiente de escoamento superficial médio do talude de corte, considerando uma altura média de 3,0 m, adimensional (C2=0,30)

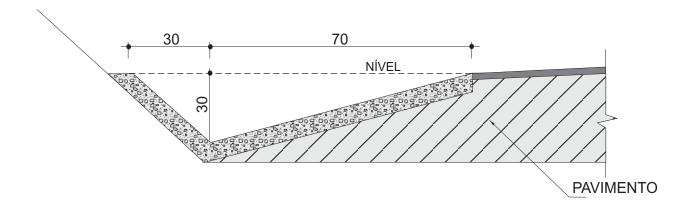
Considerando-se os valores de A e R, para o tipo de sarjeta definida, obteve-se os seguintes comprimentos críticos, em função da declividade longitudinal do greide.

# > SARJETA TIPO STC02

DECLIVIDADE DO GREID	E (%)	0,5	1	2	3	4	5	6
COMPRIMENTO CRÍTICO	390	552	780	956	1103	1234	1351	
DAS SARJETAS (m)	229	325	459	562	649	726	795	
VELOCIDADE (m/s)	0,95	1,34	1,90	2,32	2,68	3,00	3,29	

A seguir apresenta-se o detalhamento deste dispositivo.

# STC 02



CONSUMOS MÉDIOS										
CONCRETO fck ≥ 15 MPa	0,089 m³/m									
GUIA DE MADEIRA	0,65 m/m									
CIMENTO ASFÁLTICO	0,16 kg/m									
ESCAVAÇÃO EM SOLO (EVENTUAL)	≤ 0,21 m³/m									
SOLO LOCAL (EVENTUAL)	≤ 0,20 m³/m									

1 - DIMENSÕES EM cm 2 - AS GUIAS DE MADEIRA SERÃO INSTALADAS SEGUNDO A SEÇÃO TRANSVERSAL DA SARJETA, ESPAÇADAS DE 3m 3 - SERÃO TOMADAS JUNTAS COM ASFALTO A CADA 12m 4 - AS SARJETAS INDICADAS APLICAM-SE TAMBÉM A BANQUETAS DE CORTES OU ATERROS

#### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

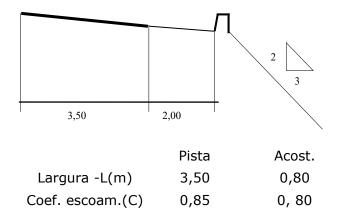


SARJETA TRIANGULAR - STC - 02 QD

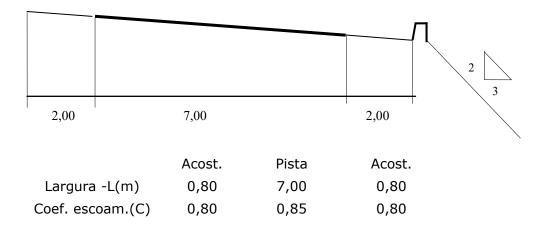
# > Meios-Fios ou Banquetas

A seção de contribuição considerada para a banqueta foi à seguinte:

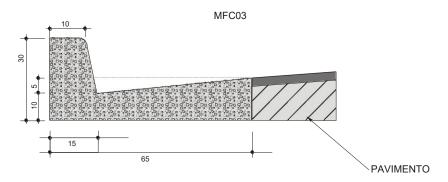
# **SEÇÃO EM TANGENTE**



# **SEÇÃO EM CURVA**



Adotou-se banqueta do tipo MFC-03 do DNIT, apresentada a seguir, e um alagamento máximo de 1,0m no acostamento, para chuva com 10 anos de tempo de recorrência.



A expressão obtida para a distância máxima entre descidas d'água foi a seguinte:

$$d = \frac{3.6 \times 10^{6} \text{ A R}^{2/3} \text{ i}^{1/2}}{\text{n C I L}}$$

d = distância entre descidas d'água, em m;

A = área molhada, em m²; R = raio hidráulico, em m;

i = declividade longitudinal do greide, em m/m;

n = coeficiente de rugosidade, adimensional (n = 0,015);

I = intensidade de chuva para tc = 5 minutos e  $T_R$  =10 anos, (I = 145,97mm/h);

L= largura da plataforma que contribui para a banqueta ( $L_{tang}=5,0m,\ L_{curva}=10,0m$ ).

Considerando-se os valores de A e R, conforme o tipo de banqueta definida, obteve-se os seguintes valores, em função da declividade do greide:

DECLIVIDADE DO GREIDE (%	0,5	1	2	3	4	5	6	
COMPRIMENTO MÁXIMO ENTRE	TANG	108	152	215	264	305	341	373
DESCIDAS D'ÁGUA (m)	CURVA	54	76	108	132	152	170	187
VELOCIDADE (m/s)		0,43	0,60	0,85	1,04	1,21	1,35	1,48

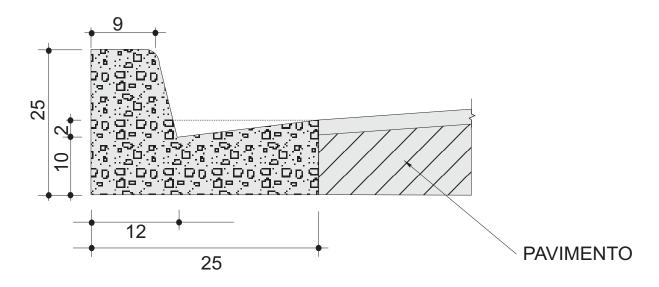
A seguir apresenta-se memória e detalhamento dos dispositivos de drenagem superficial.

				М	EIO FIO DE C	ONCRETO		MEIO FIO DE CONCRETO							
E	ES	ГАСА		ESTACA	LADO	EXTENSÃO (m)	TIPO	ESTACA	ESTACA	LADO	EXTENSÃO (m)	TIPO			
14		+	0,0	19 + 0,0	D/E	200,00	MFC 03								
21		+	0,0	29 + 10,0	D/E	340,00	MFC 03								
41		+	0,0	51 + 0,0	D/E	400,00	MFC 03								
57		+	0,0	62 + 0,0	D/E	200,00	MFC 03								
112		+	0,0	121 + 0,0	D/E	360,00	MFC 03								
STA	RO	LAME	NTO A	ACESSO ADJACENT	E										
					D/E	500,00	MFC 03								
					1				SECRET	TARIA DE INFRA	D DO ESTADO DO PARÁ AESTRUTURA E LOGÍSTICA - SE INAL DO ABACATAL	INFRA			
					TOTAL	2.000,00			SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA	TRECHO: ENT QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,	RONCAMENTO ESTRADA DO A	URÁ - COMUNIDADI			
										LISTAGEM DE	MEIO-FIO	QD			

Anexo/Sequencial: 15

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

# MFC03



CONSUMO MÉDIO									
ESCAVAÇÃO	$\leq 0.05 \text{ m}^3/\text{m}$								
CONCRETO f <sub>ck</sub> ≥ 15MPa	0,058 m³/m								
FORMAS DE MADEIRA COMUM	0,56 m²/m								

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal Trecho : Entronc. Estrada do Aurá - Comur

Extensão: 7,17 Km

MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 QD

N° do 1 Protocolo 10 2025/3311699

		ENTRAD	A D'AGUA	DESCID	A D'AGUA	SAIDA	D'AGUA			ENTRADA D'AGUA		DESCIDA D'AGUA		SAIDA D'AGUA	
ESTACA	ESTACA	TIPO	QUANT.	TIPO	QUANT.	TIPO	QUANT.	ESTACA	ESTACA	TIPO	QUANT.	TIPO	QUANT.	TIPO	QUANT.
14 + 0,00	19 + 0,00	EDA 01	3	DAR 02	4	DEB 01	3	14 + 0,00	19 + 0,00	EDA 02	0				
21 + 0,00	29 + 10,00	EDA 01	3	DAR 02	6	DEB 01	6	21 + 0,00	29 + 10,00	EDA 02	3				
41 + 0,00	51 + 0,00	EDA 01	5	DAR 02	9	DEB 01	7	41 + 0,00	51 + 0,00	EDA 02	2				
57 + 0,00	62 + 0,00	EDA 01	1	DAR 02	4	DEB 01	3	57 + 0,00	62 + 0,00	EDA 02	2				
112 + 0,00	121 + 0,00	EDA 01	4	DAR 02	7	DEB 01	6	112 + 0,00	121 + 0,00	EDA 02	2				
		•		2424			1								

ENT	RADA	DESCIDA	SAÍDA
EDA 01	EDA 02	DAR 02	DEB 01
16	9	30,77	25

GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

SECRETARIA DE INFRAESTRUTIRA PARA CUENTA DE LOGISTICA QU

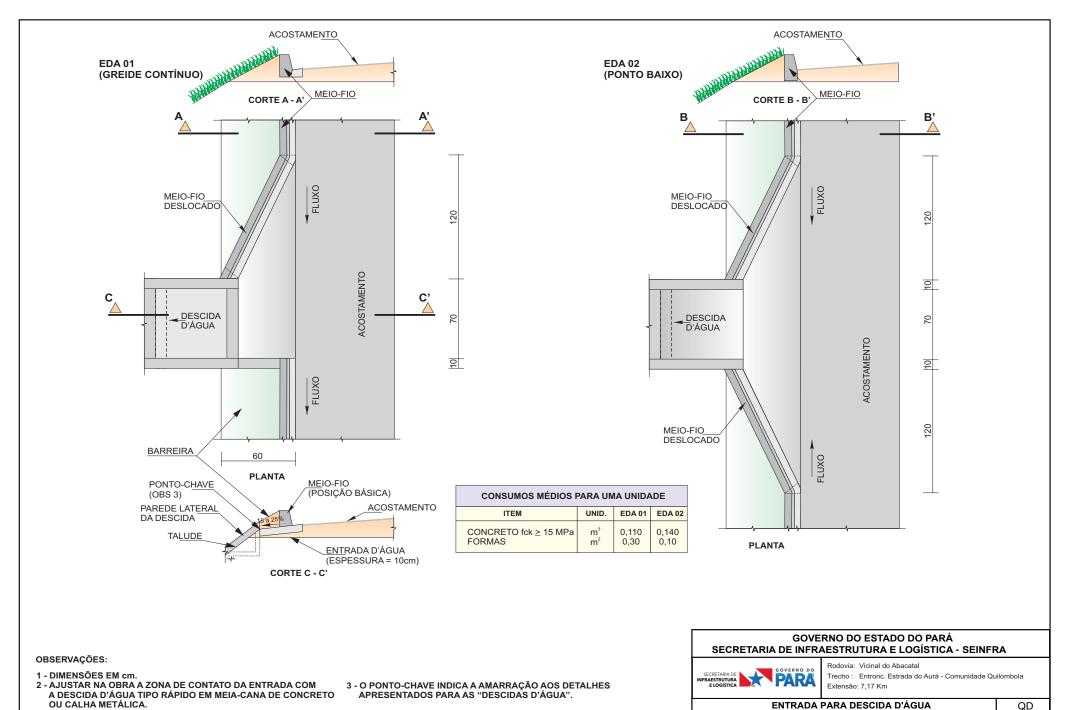
RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL
TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ - COMUNIDADE
QUILOMBOLA
EXTENSÃO: 7,17 KM

ENTRADA, DESCIDA D'ÁGUA E DISSIPADOR

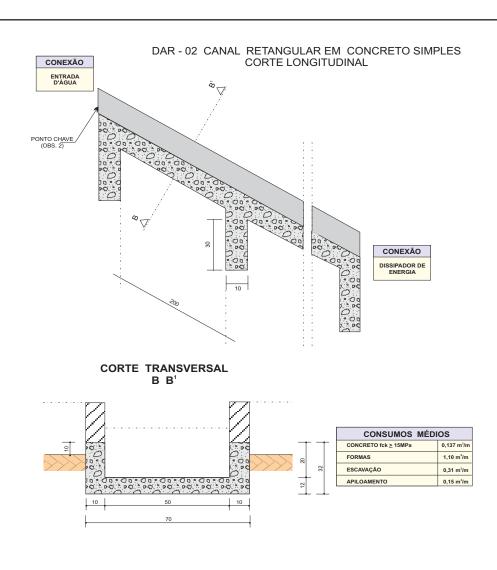
QD

61

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d



Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d



#### OBSERVAÇÕES:

- 1 DIMENSÕES EM cm.
- 2 O PONTO-CHAVE INDICA A AMARRAÇÃO AOS DETALHES APRESENTADOS PARA AS

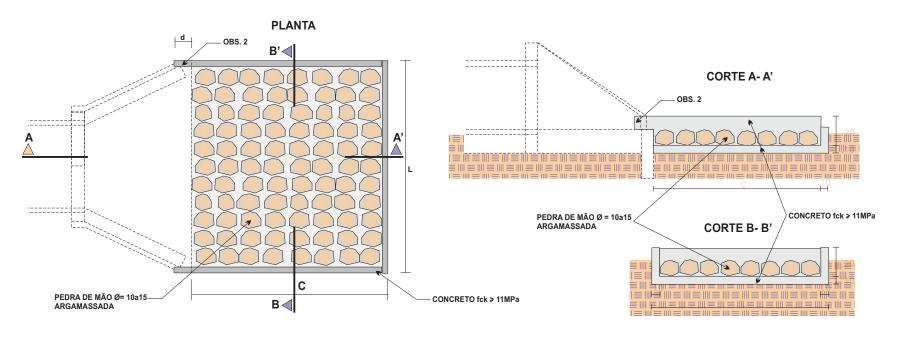
### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS TIPO RÁPIDO QD

# **DISSIPADORES DE ENERGIA**



	DIMENSÕES E CONSUMOS MÉDIOS PARA UMA UNIDADE													
TIPO	TIPO ADAPTÁVELEM C L d e CONCRETO FORMAS PEDRA ARGAMASSADA (m³) (m³) (m³) (m³)													
DEB 01	DAD 01/02-DAR	200	70	-	20	0,306	3,87	0,29	0,57	0,20				
DEB 02	BSTC Ø=0.60-DAD	240	242	30	15	0,799	5,15	1,53	1,97	0,30				
DEB 03	BSTC Ø=0.80-DAD	320	293	35	20	1,258	7,42	2,53	3,09	0,40				
DEB 04	BSTC Ø=1.00-DAD	400	345	40	25	1,820	10,05	3,80	4,49	0,50				

#### OBSERVAÇÕES:

- 1 DIMENSÕES EM cm
- 2 NA CONEXÃO COM AS DESCIDAS D'ÁGUA NÃO SÃO NECESSÁRIAS AS PEQUENAS ALAS, INDICADAS NO DESENHO.

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal

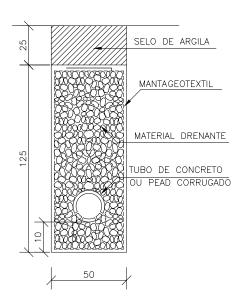
Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola Extensão: 7.17 Km

DISSIPADORES DE ENERGIA

QD

# DRENOS LONGITUDINAIS PROFUNDOS PARA CORTES EM SOLO

# **DPS 07**



DISCRIMINAÇÃO	UND	CONSUMOS MÉDIOS										
DIOCINIIIIIAÇÃO	0110	DPS 01	DPS 02	DPS 03	DPS 04	DPS 05	DPS 06	DPS 07	DPS 08			
ESCAVAÇÃO CLASSIFICADA	m³/m	0.75	0.75	0.90	0.90	0.75	0.75	0.75	0.75			
MATERIAL FILTRANTE	m³/m	0.59	0.69	0.59	0.71	_	_	-	_			
MATERIAL DRENANTE	m³/m	_	-	_	_	0.62	0.75	0.56	0.69			
MATERIAL DE PROTEÇÃO	m³/m	_	_	0.13	0.13	_	_	-	_			
SELO DE ARGILA	m³/m	0.10	_	0.12	_	0.13	-	0.13	-			
TUBO DE PVC PERFURADO o=15cm	m /m	1.00	1.00	-	_	-	-	-	_			
TUBO DE CONCRETO OU PEAD CORRUGADO	m /m	_	_	1.00	1.00	_	_	1.00	1.00			
MANTA GEOTEXTIL	m²/m	_	_	_	_	3.70	4.30	3.70	4.30			
FORMA DE MADEIRA	m²/m	_	_	0.88	0.88	_	_	_	_			

#### NOTAS:

- Dimensões em cm;
- O projetista definira a granulometria dos materiais granulares a utilizar e a posição do dreno em seção transversal;
- De acordo com a disponibilidade local o filtro pode ser de areia ou manta geotextil.

### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

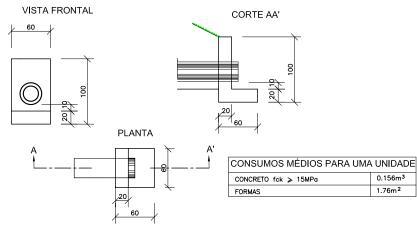


PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

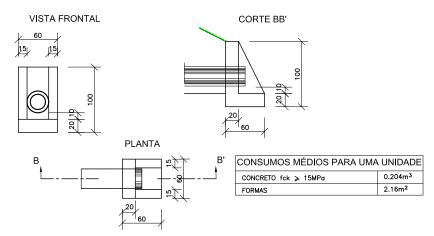
DRENO LONGITUDINAIS PROFUNDOS PARA CORTES EM SOLO(DPS 07)

# DRENOS LONGITUDINAIS PROFUNDOS-DETALHES COMPLEMENTARES

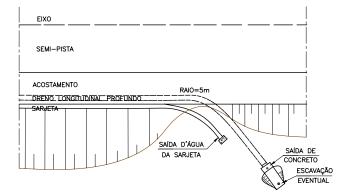
BOCAS DE SAÍDA EM CONCRETO BSD 01



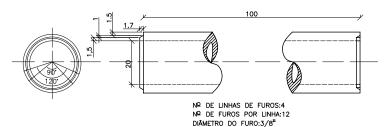
BOCAS DE SAÍDA EM CONCRETO BSD 02



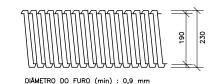
DISPOSIÇÃO EM PLANTA DAS SAÍDAS DOS DRENOS PROFUNDOS



DETALHES DOS TUBOS DE CONCRETO PERFURADOS



DETALHES DE TUBO DRENO CORRUGADO PEAD



NÚMERO DE FUROS POR M/LINEAR (mm) : 8000

#### NOTAS:

- 1 Dimensões em cm;
- 2 Os drenos poderão ser executados com tubos de concreto porosos ou perfurados com o diâmetro indicado para o influxo calculado ou com tubos dreno corrugados PEAD
- 3 Eventuais escavações necessárias à instalação das bocas e melhorias nas saídas dos drenos serão computadas à parte;
- 4 De acordo com o projeto poderão ser adotados tubos com diâmetros maiores.

# GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

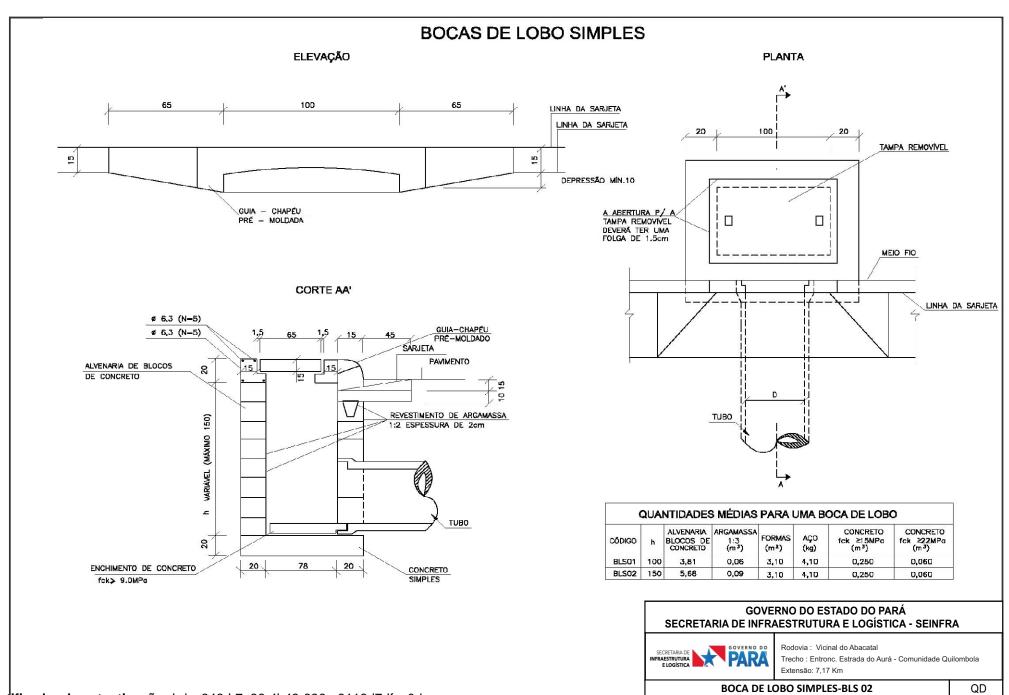


Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola Extensão: 7,17 Km

DRENO LONGITUDINAIS PROFUNDOS - DETALHES COMPLEMENTARES

QD



Págin@8 de 126

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

68

### **5.4.3 Obras de Arte Correntes**

No caso das obras de arte correntes, o cadastro realizado "in loco" verificou a necessidade de implantação de bueiros simples e triplos tubulares de concreto, com diâmetro variando de 0,80 a 1,00m os quais são apresentados em quadro especifico adiante.

O critério adotado neste projeto foi o de distribuir os novos bueiros em função da plataforma de pavimentação, sendo que foi adotado o diâmetro mínimo de 0,80m para os bueiros tubulares objetivando facilitar a limpeza.

### 5.4.4 Dimensionamento das Obras como Canal

Hidraulicamente falando, as obras foram dimensionadas como canal, para um tempo de recorrência de 15 anos, evitando que elas trabalhem com carga a montante, o que pode ocasionar danos ao corpo estradal ou possibilidade de ocorrência de inundações na região. Desta forma, a metodologia adotada baseou-se na teoria do escoamento crítico, na qual a energia específica mínima é tomada como sendo igual à altura do bueiro.

A seguir apresentam-se os quadros de obras de arte corrente com resumo de quantidades e detalhamento destes dispositivos.

						В	JEIROS E	XISTENTES					BUEIROS	S TUBULA	RES A CO	NSTRUIR				ESCA	VAÇÃO	REATERRO		
N°		ES.	TACA			_			_			CORPO (m	1)				BOCA (ud	)		ESCA	VAÇAU	REA	KEATERIO	
IN.					TIPO	SEÇÃO OU Ø	COMP (m)	ESTADO DE CONSERV.	SOLUÇÃO ADOTADA		SIMPLES		DUPLO	TRIPLO		SIMPLES		DUPLO	TRIPLO	MANUAL	MECÂNICA	MANUAL	MECÂNICA	
	INT	TEIRA	FRA	ÇÃO						Ø=60	Ø=80	Ø=1,00	Ø=1,00	Ø=1,00	Ø=60	Ø=80	Ø=1,00	Ø=1,00	Ø=1,00	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	
1	2	25	+ 10	),0					IMPLANTAR			14,00					2,00				44,80		27,86	
2	(	39	+ 10	0,0					IMPLANTAR				18,00					2,00			100,80		57,24	
3	į	59	+ 10	0,0					IMPLANTAR		14,00					2,00					31,50		20,58	
4	1	111	+ 2	,0					SUBSTITUIR					18,00					2,00		129,60		68,04	
5	1	148	+ 12	2,0					SUBSTITUIR				18,00					2,00			100,80		57,24	
6	1	154	+ 8	,0					SUBSTITUIR			14,00					2,00				44,80		27,86	
	T				ACESS	D LATER/	AL		IMPLANTAR	300,00					30,00						675,00		441,00	
	H									,					,						,		,	
	$\vdash$																							
_	-																							
	1			_																				
	-																							
									<u> </u>															
										300,00	14,00	28,00	36,00	18,00	30,00	2,00	4,00	4,00	2,00	0,00	1127,30	0,00	699,82	
		JMO				DE 5 - 2 -		005.55	D0046 (D0=	D 6 66	`	00.0					SEC				O DO PARÁ A E LOGÍSTIC	A - SEINFRA		
						DE D=0,6		300,00	BOCAS (BSTC		,	30,0						ROI	DOVIA: VIC	INAL DO AB	ACATAL			
						DE D=0,8 DE D=1,0		14,0 28,0	BOCAS (BSTC D=0,80m) 2,0 BOCAS (BSTC D=1,00m) 4,0							SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA	PA	TDE		TRONCAME		A DO AURÁ -	COMUNIDADE	
						E D=1,00r		36,0	BOCAS (BDTC			4,0				E LOUISIICA			ENSÃO: 7					
						E D=1,00		18,0	BOCAS (BDTC			2,0					ENTR	ADA, DES	CIDA D'	ÁGUA E D	ISSIPADOR		QD	

70

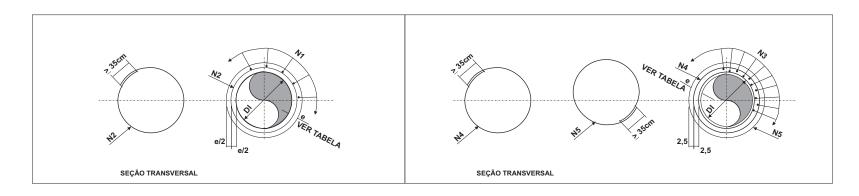
								1	TABE	LAS [	DE AR	MAD	URAS	(POR I	METR	O DE	TUB	<b>D</b> )									
	TUBOS TIPO CA-1 (ABNT) TUBOS TIPO CA-2 (ABNT)									TUBOS TIPO CA-3 (ABNT) TUBOS TIPO CA-3 (ABNT)						NT)											
FOR	MAS	ARMADURAS (CA-60B)				FORMAS ARMADURAS (CA-60B)				B)	FORMAS ARMADURAS (CA-60B)			B)	FORMAS ARMADURAS (CA-60B)			B)									
DI(cm)	e (cm)	N	ø	ESP.	Q.	COMP.	DI(cm)	e (cm)	N	ø	ESP.	Q.	COMP	DI(cm)	e (cm)	N	ø	ESP.	Q.	COMP.	DI(cm)	e (cm)	N	ø	ESP.	Q.	COMP.
		1	3,4	15	14	Corr.			1	3,4	15	14	Corr.			3	3,4	15	29	Corr.			3	3,4	15	29	Corr.
60	8	_	4.0	40	40	040	60	8	_			11	040	60	8	4	5,0	10	10	260	60	8	4	6,0	10	10	260
		2	4,6	10	10	240			2	5,0	9	11	240			5	5,0	10	10	240			5	6,0	10	10	240
	10	1	3,4	15	18	Corr.			1	4,2	20	14	Corr.			3	4,2	20	28	Corr.			3	4,2	20	28	Corr.
80		2	5.0	10	10	315	80	10	2	6.0	9	11	315		10	4	6,0	10	10	335	80	10	4	7,0	11	9	335
			5,0							.,.	-		0.0			5	6,0	10	10	305			5	7,0	11	9	305
		3	3,4	15	46	Corr.	100	12	3	4,2	20	35	Corr.			3	4,2	20	35	Corr.			3	4,6	20	35	Corr.
100	12	4	4,6	10	10	405			4	6,0	12	8	405		12	4	6,0	9	11	405 100	100	12	4	7,0	9	11	405
		5	4,6	10	10	365			5	6,0	12	8	365			5	6,0	9	11	365			5	7,0	9	11	365
		3	3,4	15	56	Corr.			3	4,2	20	42	Corr.			3	4,6	20	42	Corr.			3	4,6	20	42	Corr.
120	13	4	5,0	10	10	475	120	13	4	6,0	9	11	475	120	13	4	7,0	9	11	475	120	13	4	8,0	9	11	475
		5	5,0	10	10	425			5	6,0	9	11	425			5	7,0	9	11	425			5	8,0	9	11	425
		3	4,2	20	51	Corr.			3	4,6	20	51	Corr.			3	4,6	,6 20	51	Corr.			3	4,6	20	51	Corr.
150	14	4	6,0	10	10	580	150	14	4	7,0	9	11	580	150	14	4	8,0	8	12	580 150	150	14	4	8,0	6	16	580
		5	6,0	10	10	520			5	7,0	9	11	520			5	8,0	8	12	520			5	8,0	6	16	520



#### DET. DE EMENDA (EMENDAR EM POSIÇÕES DIFERENTES)



	CA-1 (ALTURA DE ATERRO) 1,0 à $\leq$ 3,5m									CA-3 (ALTURA DE ATERRO) ≤ 7,0m CA-4 (ALTURA DE ATERRO) ≤ 8,5m																	
	RESUMO DE AÇO RESUMO DE AÇO									RESUMO DE AÇO RESUMO DE AÇO																	
BIT	OLA	60	80	100	120	150	BITO	DLA	60	80	100	120	150	BITC	LA	60	80	100	120	150	BITO	LA	60	80	100	120	150
ø	kg/m	PESO (kg)	ø	kg/m	PESO (kg)	PESO (kg)	PESO (kg)	PESO (kg)	PESO (kg)	ø	kg/m	PESO (kg)	ø	kg/m	PESO (kg)												
3,4	0,071	1	1	4	4	-	3,4	0,071	1	-	-	-	-	3,4	0,071	2	-	-	-	-	3,4	0,071	2	-	-		-
4,2	0,109	-			-	6	4,2	0,109	-	2	4	5	-	4,2	0,109	-	3	4	-	-	4,2	0,109	-	3	-	-	-
4,6	0,130	3		10	-	-	4,6	0,130	-	-	-	-	7	4,6	0,130	-	-	-	6	7	4,6	0,130	-	-	5	6	7
5,0	0,154	-	5	-	14	-	5,0	0,154	4	-	-	-	-	5,0	0,154	8	-	-	-	-	6,0	0,222	11	-	-	-	-
6,0	0,222	-		-	-	24	6,0	0,222	-	8	14	22	-	6,0	0,222	-	14	19	-	-	7,0	0,302	-	17	26		-
							7,0	0,302	-	-	-	-	37	7,0	0,302	-	-	-	30	-	8,0	0,393	-	-	-	39	69
														8,0	0,393	-	-	-	-	52							
TO	TAIS	4	6	14	18	30	тот	AIS	5	10	18	27	44	TOT	AIS	10	17	23	36	59	TOTA	AIS	13	20	31	45	76



#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola Extensão: 7.17 Km

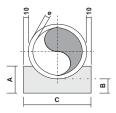
SEÇÃO TRANSVERSAL DE BUEIRO

QD

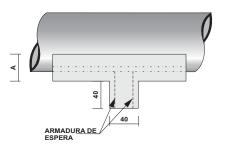
71

Identificador de autenticação: bdce346d-7a86-4b49-836a-3118d7dfca0d

#### **BERÇOS**



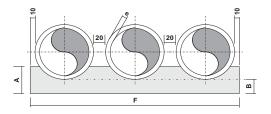
#### VISTA LATERAL



QU	QUADROS DE DIMENSÕES ( cm )												
DIÂMETRO	Α	В	С	Е	F	е							
60	34	15	96	-	-	8							
80	45	20	120	-	-	10							
100	56	25	144	288	432	12							
120	67	30	166	332	498	13							
150	83	38	198	396	594	14							

- <b>V</b>	20	<u>m</u>
	E	

	QUANTIDADES UNITÁRIAS DOS DENTES												
DIÂMETRO	SIMI	PLES	DU	PLO	TRIPLO								
(cm)	CONCRETO ( m³)	ARMADURA (kg)	CONCRETO ( m³)	ARMADURA (kg)	CONCRETO ( m³)	ARMADURA ( kg )							
60	0,154	1,008	-	-	-	-							
80	0,192	1,386	-	-	-	-							
100	0,230	1,512	0,461	3,024	0,691	3,780							
120	0,266	1,638	0,531	3,276	0,797	4,914							
150	0,317	2,759	0,634	4,599	0,950	6,439							



	QUANTIDADES POR METRO LINEAR DE BERÇO												
DIÂMETRO	SIME	PLES	DU	PLO	TRIPLO								
(cm)	CONCRETO ( m³ )	FORMA ( m² )	CONCRETO ( m³ )	FORMA ( m² )	CONCRETO ( m³ )	FORMA ( m² )							
60	0,238	0,68	-	-	-	-							
80	0,386	0,90	-	-	-	-							
100	0,570	1,12	1,141	1,12	1,711	1,12							
120	0,785	1,34	1,570	1,34	2,355	1,34							
150	1,157	1,66	2,314	1,66	3,471	1,66							

#### **OBSERVAÇÕES:**

- 1 OS DENTES DEVERÃO SER CONSTRUÍDOS EM TODOS OS BUEIROS CUJA DECLIVIDADE DE INSTALAÇÃO FOR SUPERIOR A 5% E SER ESPAÇADOS DE CINCO EM CINCO METROS NA PROJEÇÃO HORIZONTAL
- 2 TODOS OS BUEIROS SERÃO EXECUTADOS COM BERÇOS 3 NOS DENTES SERÃO COLOCADAS ARMADURAS DE ESPERA: 2ø 10mm A CADA 100 COM
- COMPRIMENTO DE B+35 4 UTILIZAR NOS BERÇOS CONCRETO CICLÓPICO fck ≥ 15 MPa
- 5 DIMENSÕES EM cm

#### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

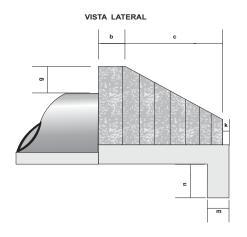


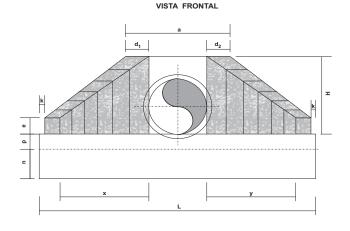
Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

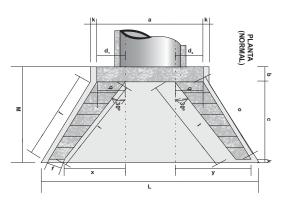
BERÇOS E DENTES PARA ASSENTAMENTO DE BUEIRO

QD

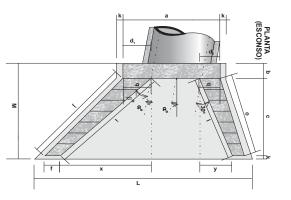
72











#### **OBSERVAÇÕES:**

- 1 DIMENSÕES EM cm
- 2 UTILIZAR CONCRETO CICLÓPICO fck > 15 MPa

3 - UTILIZAR PREFERENCIALMENTE BOCAS NORMAIS PARA BUEIROS ESCONSOS AJUSTANDO O TALUDE DE ATERRO ÀS ALAS E/OU PROLONGANDO O CORPO DE BUEIRO

### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

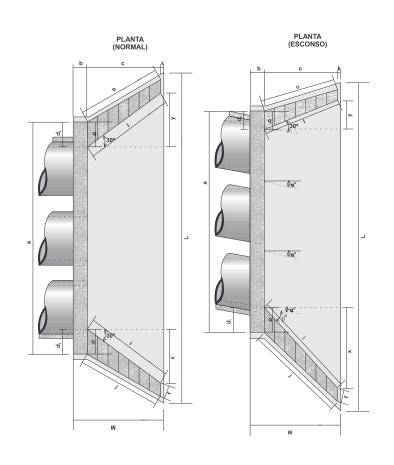


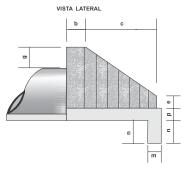
Rodovia: Vicinal do Abacatal

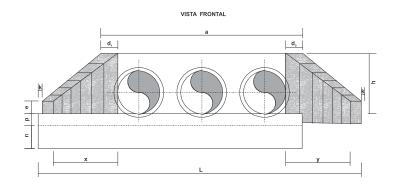
Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

73

BSTC - BOCA NOIRMAIS E ESCONSAS QD







	DIMENSÕES E CONSUMOS MÉDIOS PARA UMA UNIDADE																								
ESC	β°	а	b	С	d <sub>1</sub>	d <sub>2</sub>	е	f	g	h	i	j	k	1	m	n	0	р	q	х	у	L	М	FORMAS (m²)	CONCRETO (m³)
										Е	UEIR	O TR	IPLO	TUBL	ILAR	Ø= 1	00								
0	30	458	30	165	35	35	35	20	30	142	191	174	10	191	30	40	174	37	30	95	95	633	205	26,48	6,645
15	30	475	30	165	42	31	35	20	30	142	233	203	10	171	30	40	163	37	30	165	44	664	205	27,59	6,942
30	25	536	30	165	52	36	35	20	30	142	288	245	10	165	30	40	165	37	30	236	0	736	205	30,68	7,766
45	20	672	30	165	71	52	35	20	30	142	390	326	10	171	30	40	179	37	30	354	-44	906	205	37,59	9,653
	BUEIRO TRIPLO TUBULAR Ø= 120																								
0 30 532 40 180 40 40 40 40 25 30 163 208 188 10 208 40 45 188 43 35 104 104 723 230 34,84 10,272																									
15	30	554	40	180	50	36	40	25	30	163	255	220	10	186	40	45	177	43	35	180	48	758	230	36,35	10,759
30	25	626	40	180	61	43	40	25	30	163	314	264	10	180	40	45	180	43	35	257	0	838	230	40,37	12,037
45	20	785	40	180	83	63	40	25	30	163	426	351	10	186	40	45	196	43	35	386	-48	1032	230	49,39	14,983
	BUEIRO TRIPLO TUBULAR Ø= 150																								
0	30	638	50	260	46	46	40	30	30	194	300	277	10	300	40	45	277	52	40	150	150	918	320	52,07	19,516
15	30	663	50	260	57	41	40	30	30	194	368	328	10	269	40	45	258	52	40	260	70	965	320	54,37	20,446
30	25	750	50	260	70	50	40	30	30	194	453	396	10	260	40	45	260	52	40	371	0	1069	320	60,48	22,915
45	20	942	50	260	95	75	40	30	30	194	615	530	10	269	40	45	280	52	40	558	-70	1322	320	74.22	28.616

#### OBSERVAÇÕES:

- 1 DIMENSÕES EM cm
- 2 UTILIZAR CONCRETO CICLÓPICO fck ≥15 MPa
- 3 UTILIZAR PREFERENCIALMENTE BOCAS NORMAIS PARA BUEIROS ESCONSOS AJUSTANDO O TALUDE DE ATERRO ÀS ALAS E/OU PROLONGANDO O CORPO DE BUEIRO

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

BTTC - BOCAS NORMAIS E ESCONSAS

QD

74

O projeto ora elaborado, obedece às instruções contidas no Manual de Sinalização Rodoviária do DNIT 3ª edição 2010 e do CONTRAN, cujo texto, juntamente com o Código de Trânsito Brasileiro (CTB) é considerado como parte integrante do projeto, regendo as questões referentes à classificação, forma, cor, dimensões, símbolos, palavras, letras, localização e posições dos sinais, marcas e acessórios.

O Projeto de Sinalização é composto da sinalização vertical, da sinalização horizontal e dos dispositivos auxiliares.

# 5.5.1 Sinalização Vertical

A sinalização vertical é realizada através dos sinais de trânsito, cuja finalidade essencial é transmitir na via pública, normas específicas, mediante símbolos e legendas padronizadas, com o objetivo de advertir (sinais de advertência), regulamentar (sinais de regulamentação) e indicar (sinais de indicação) a forma correta e segura para a movimentação de veículos e pedestres.

No que concerne à sinalização vertical projetada, além da sinalização de regulamentação e advertência foi dado ênfase à sinalização indicativa no entroncamento inicial do trecho.

As placas de sinalização vertical deverão ser confeccionadas em chapa de aço zincado, na espessura de 1,25 mm, com o mínimo de 270 g/cm² de zinco, totalmente refletiva, de esferas encapsuladas e fixadas em suportes de madeira.

# 5.5.2 Sinalização Horizontal

A sinalização horizontal é realizada através de marcações no pavimento, cuja função é regulamentar, advertir ou indicar aos usuários da via, condutores de veículos e pedestres, de forma a tornar mais eficiente e segura a operação da mesma.

Entende-se por marcações no pavimento, o conjunto de sinais constituídos de linhas, marcações, símbolos ou legendas, em tipos e cores diversos, apostos ao pavimento da via.

Com relação à sinalização horizontal projetada, foram adotados os seguintes padrões:

- Marcas longitudinais amarelas, contínuas simples ou duplas Têm poder de regulamentação, separam os movimentos veiculares de fluxos opostos e regulamentam a proibição de ultrapassagem e os deslocamentos laterais, exceto para acesso a imóvel lindeiro;
- Marcas longitudinais amarelas, simples ou duplas seccionadas ou tracejadas Não têm poder de regulamentação, apenas ordenam os movimentos veiculares de sentidos opostos;

- Marcas longitudinais brancas contínuas são utilizadas para delimitar a pista (linha de bordo) e para separar faixas de trânsito de fluxos de mesmo sentido. Neste caso, têm poder de regulamentação de proibição de ultrapassagem e transposição;
- Marcas longitudinais brancas, seccionadas ou tracejadas, não têm poder de regulamentação, apenas ordenam os movimentos veiculares de mesmo sentido.

Com as padronizações informadas o projeto de sinalização horizontal ficou assim definido:

- Linhas de Bordo (LBO): A LBO delimita, através de linha contínua, a parte da pista destinada ao deslocamento de veículos, estabelecendo seus limites laterais, são contínuas, na cor branca, com largura de 0,15 m em função da velocidade regulamentada em projeto ser na ordem de 60 Km/h, afastadas dos limites laterais da pista em 0,15 m;
- 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, podem ser contínuas ou tracejadas, simples ou duplas, na cor amarela, com largura de 0,15m em função da velocidade regulamentada em projeto ser na ordem de 60 Km/h, com cadência de 1:3, podendo ser com traço de 3m e espaçamento de 9m ou traço de 4m e espaçamento de 12m.
- 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 e pelo Zebrado de preenchimento da área de pavimento não utilizável, sendo este aplicado sempre em conjunto com a linha. São linhas diagonais posicionadas em função do sentido do fluxo, de tal forma a sempre conduzir o veículo para a pista trafegável, e formando o ângulo a, igual ou próximo de 45°, com a linha de canalização que lhe é adjacente. Tem largura mínima de 0,10 m e máxima de 0,50m e espaçamento mínimo de 0,30 e máximo de 3,50 dependendo do local de aplicação.

 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. Possui 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.
- Por se tratar de Sinalização horizontal rodoviária com maior abrangência em área rural, os elementos devem ser dispostos na cor branca, com comprimento da seta de 7,50 m, em função da velocidade regulamenta de 50 km/h.

A sinalização horizontal deverá ser executada com material termoplástico extrudado retrorefletorizante com 1,5 mm de espessura úmida.

# **5.5.3 Dispositivos Auxiliares**

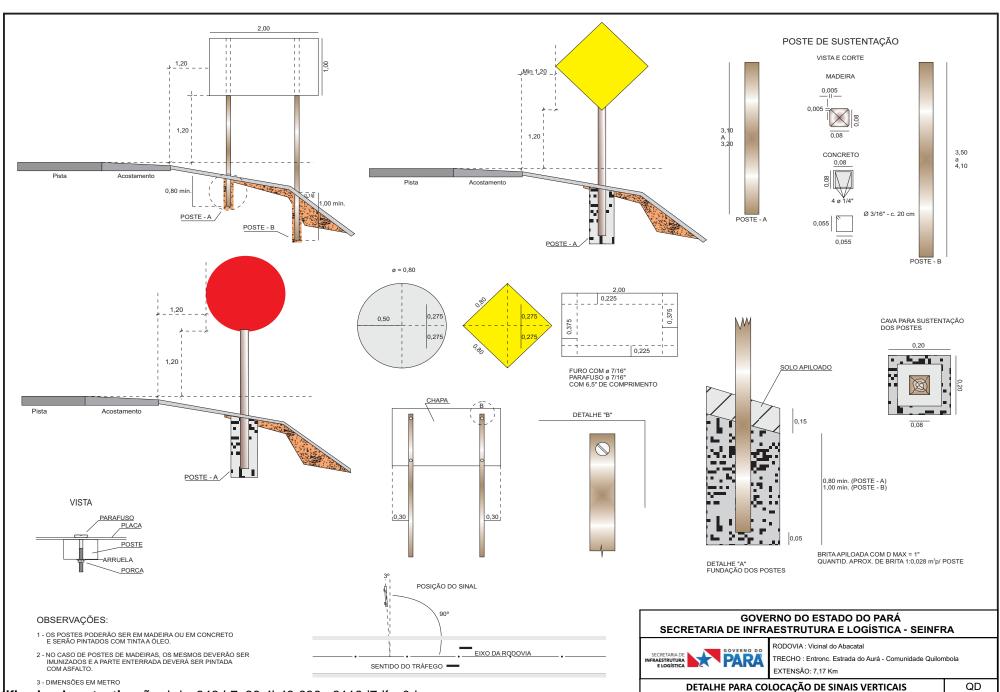
Como dispositivos auxiliares de sinalização foram utilizados tachas e tachões refletivas bidirecionais nos bordos, eixo das pistas e linhas de canalização.

# 5.5.4 Apresentação do Projeto

A seguir é apresentado o resumo dos dispositivos de sinalização vertical e horizontal bem como seus detalhamentos.

					ROI	DOVIA
	ESPECIFICAÇÕES		CóDIGO	DIMENSÃO	IMPL	ANTAR
	Edi Edil longoEd		002100	BIIIIENOAG	PLACAS (und)	ÁREA (m²)
		OCTOGONAL	R-1	L= 0,331	24	12,72
		TRIANGULAR	R-2	L= 0,80	2	0,56
	PLACAS DE REGULAMENTAÇÃO	CIDCLILAD	Б	D= 0.80		0,00
		CIRCULAR	R	D= 1.00	26	20,28
	PLACAS DE ADVERTÊNCIA	QUADRADA	Α	1.00 x 1.00	25	25,00
				2,00 x 0,50	4	4,00
				2,25 x 0,50		0,00
				2,00 x 1,00	4	8,00
AL.				2,25 x 1,00		0,00
5				2,50 x 1,00		0,00
Ē	PLACAS INDICATIVAS	RETANGULAR	I	2,50 x 1,20		0,00
0				3,00 x 1,20		0,00
SINALIZAÇÃO VERTICAL						
Ž						
ξ						
ळ						
	PLACAS EDUCATIVAS	RETANGULAR	E	2,00 x 1,00	4	8,00
	MARQO OLIII OMÉTRICO	DETANOU AD		3,00 x 1,50		0,00
	MARCO QUILOMÉTRICO	RETANGULAR	MQ	0.70 x 1.00		0,00
	MARCO RODOVIÁRIO - FEDERAL	RETANGULAR	<u> </u>	0.60 x 0.60		0,00
	MARCO RODOVIÁRIO - ESTADUAL	RETANGULAR	l MD	0.75 x 0.95		0,00
	MARCADORES DE OBSTÁCULOS	RETANGULAR	MP	0.30 x 0.90		0,00
	DELINEADOR	RETANGULAR TOTAL	MP	0.50 x 0.60		0,00 <b>78,56</b>
	PINTURA DE PISTA BRANCA			TACHA BIDIRECIONAL	1.434 u	
₹	PINTURA DE PISTA BRANCA PINTURA DE PISTA AMARELA	2.148,14 1.074,07		TACHÃO BIDIRECIONAL	6.000 u	
Ö.	PINTURA DE PISTA AMARELA PINTURA DE PISTA VERMELHO	1.074,07		TACHAO BIDIRECIONAL	6.000 u	iriu
RIZ	ÁREA ZEBRADA	160,00				
웃	PINTURA DE SETAS	325,00				
Ão	FINTOKA DE SETAS	323,00	III-			
SINALIZAÇÃO HORIZONTAL						
ALI.						
S	TOTAL	4.781,29	m²			
		31,20			DO ESTADO DO PARÁ ESTRUTURA E LOGÍSTICA - S	SEINFRA
					NAL DO ABACATAL CONCAMENTO ESTRADA DO A 7 KM	AURÁ - COMUNIC
				RESUMO DE SIR	~	

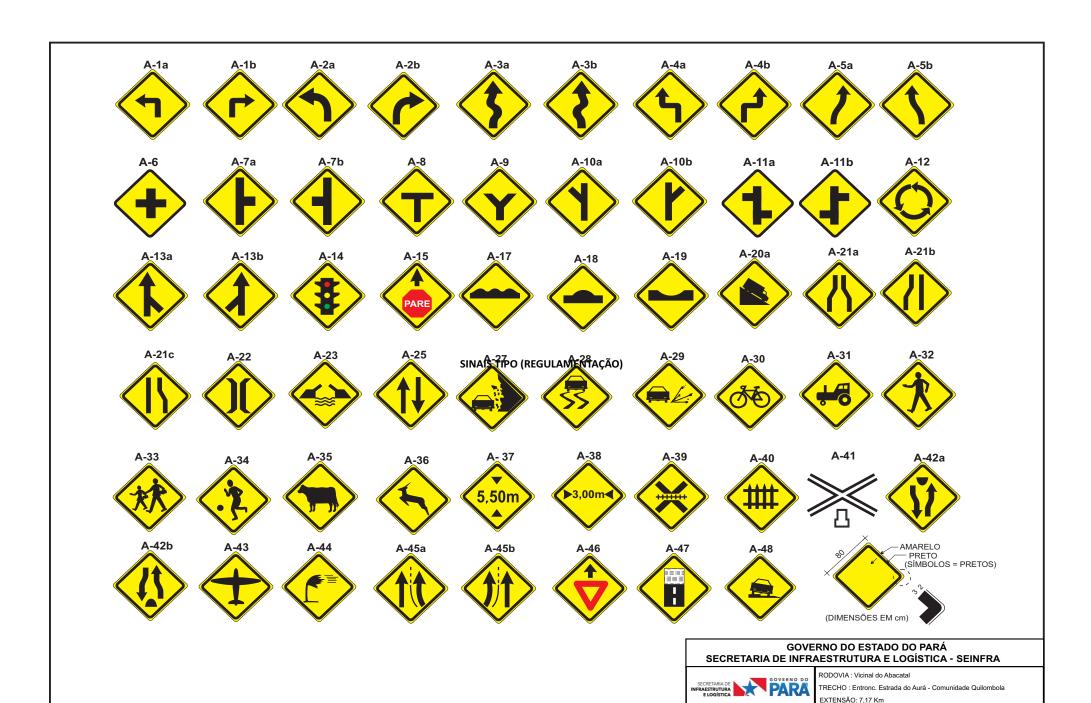
Anexo/Sequencial: 15



N° do 1 Protocolot D 2025/3311699



Página0 de 126



N° do Mratocoloto 2025/3311699 Anexo/Sequencial: 15 Página1 de 126 PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

QD

SINAIS TIPO (ADVERTÊNCIA)

OBEDEÇA À SINALIZAÇÃO

PARE SOMENTE FORA DA PISTA

NÃO ULTRAPASSE COM FAIXA CONTÍNUA

LUZ BAIXA AO ULTRAPASSAR VEÍCULO

SOB NEBLINA NÃO ULTRAPASSE NÃO DANIFIQUE OS SINAIS

NÃO TRAFEGUE NO ACOSTAMENTO

> NA DÚVIDA NÃO ULTRAPASSE

LUZ BAIXA AO CRUZAR VEÍCULO

SOB NEBLINA REDUZA A VELOCIDADE DIRIJA COM PRUDÊNCIA

ULTRAPASSE SOMENTE PELA ESQUERDA

SÓ ULTRAPASSE COM SEGURANÇA

SOB NEBLINA USE LUZ BAIXA

USE O CINTO DE SEGURANÇA

1- Os Sinais Educativos devem ser adotados nos trechos de rodovia com sinalização vertical mais rarefeita, de forma a quebrar a monotonia de percurso, favorecendo a segurança principalmente em trajetos noturnos. GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

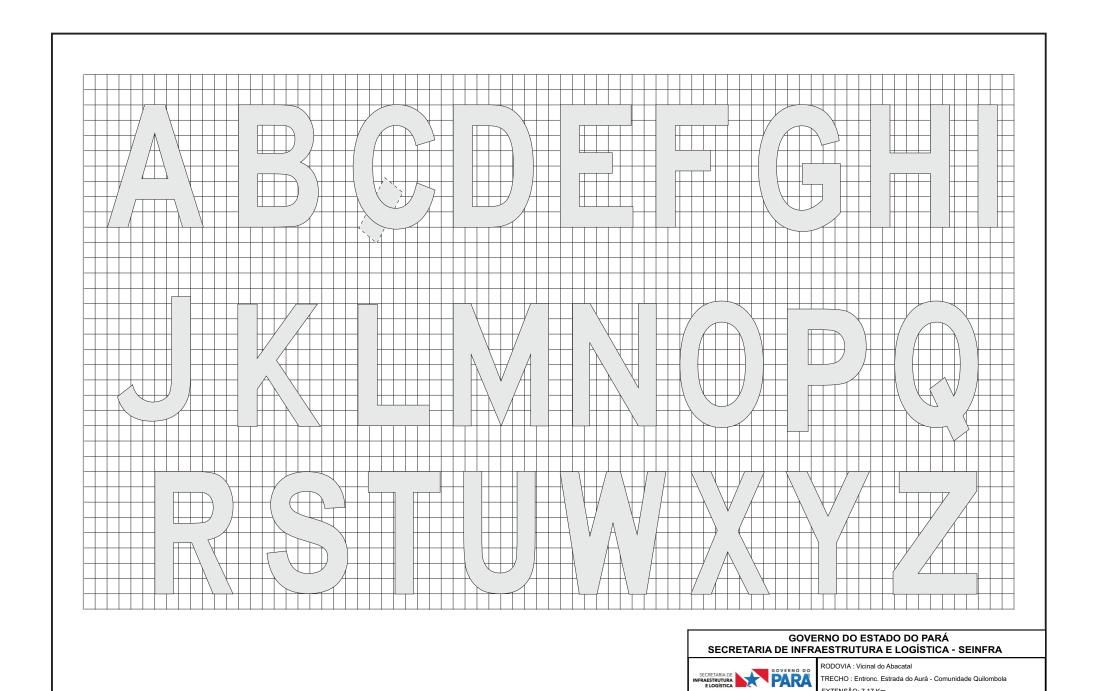


RODOVIA : Vicinal do Abacatal

TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

SINAIS TIPO (EDUCATIVOS)

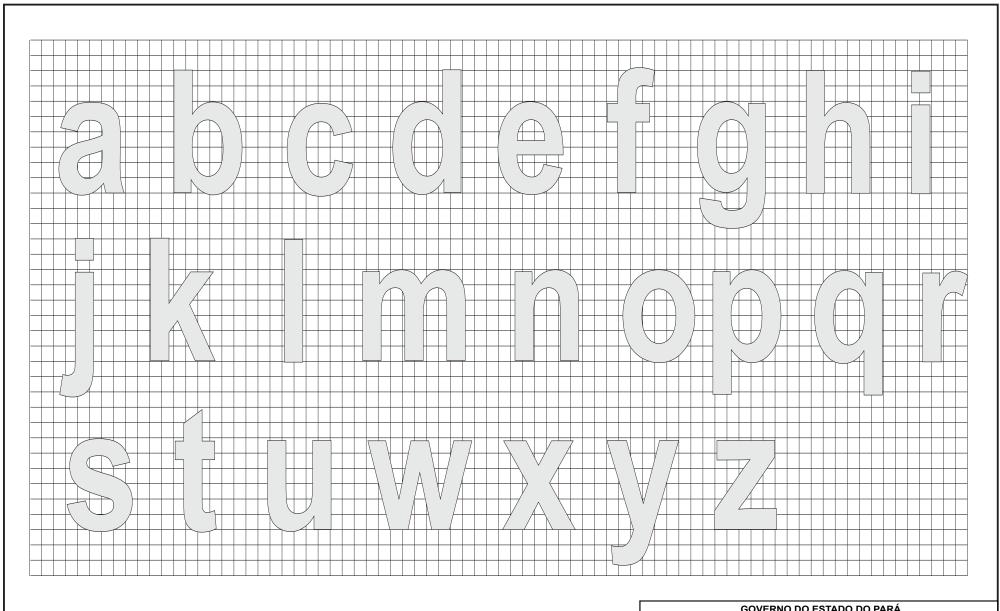
QD



QD

EXTENSÃO: 7,17 Km

SINALIZAÇÃO VERTICAL - LETRA 1



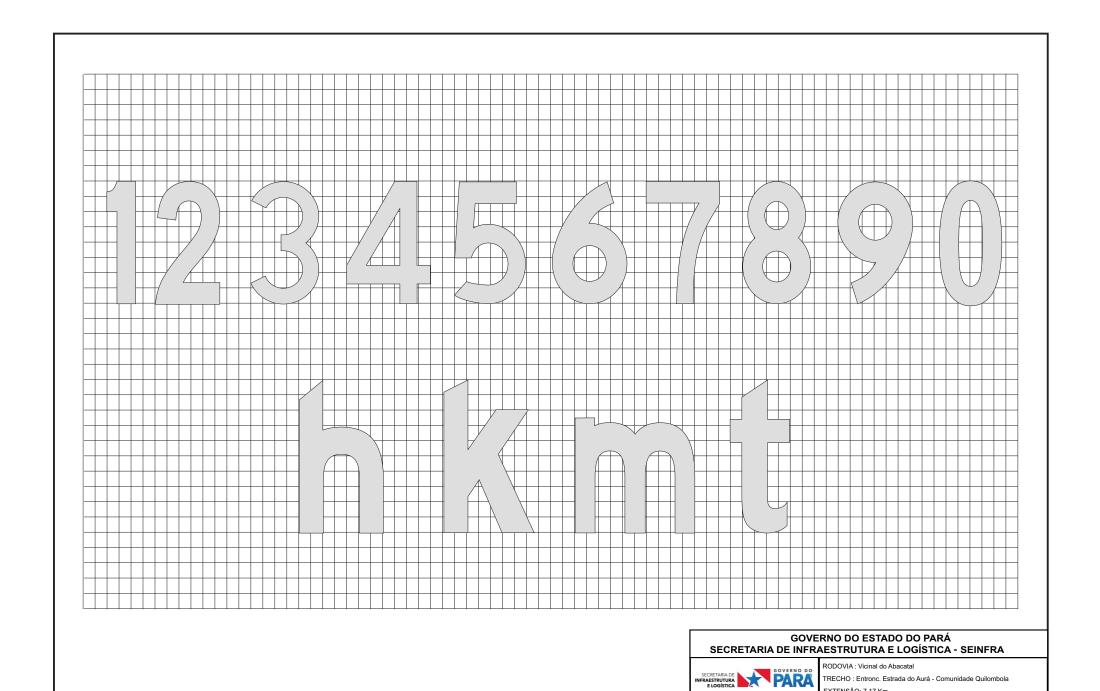
SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA ELOGÍSTICA

RODOVIA: Vicinal do Abacatal

TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

SINALIZAÇÃO VERTICAL - LETRA 2

QD

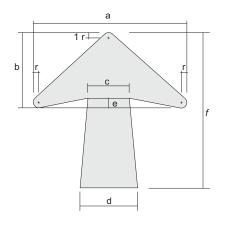


N° do Protocoloto 2025/3311699 Anexo/Sequencial: 15 Páginas de 126 PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

QD

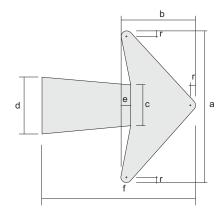
EXTENSÃO: 7,17 Km

SINALIZAÇÃO VERTICAL - LETRA 3



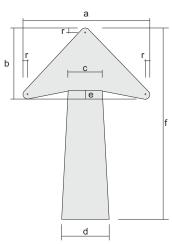
SETA HORIZONTAL, VERTICAL OU INCLINADA PARA UMA LINHA

ALTURA DAS		DIMENSÕES (mm)												
LETRAS	а	b	С	d	е	f	r							
100	140	88	40	48	12	156	8							
125	175	110	50	60	15	195	10							
150	210	132	60	72	18	234	12							
175	245	154	80	84	21	273	14							
200	280	175	80	96	24	312	16							
250	350	220	100	120	30	390	20							
300	420	264	120	144	36	468	24							
350	490	308	140	168	42	546	28							
400	560	352	160	192	46	624	32							
450	630	396	180	216	54	702	36							



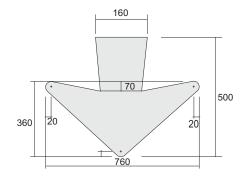
SETA HORIZONTAL PARA DUAS LINHA

ALTURA		DIMENSÕES (mm)												
DAS LETRAS	а	b	С	d	е	f	r							
100	176	100	40	48	12	156	8							
125	220	125	50	60	15	195	10							
150	264	150	60	72	18	234	12							
175	305	175	70	84	21	273	14							
200	352	200	80	96	24	312	16							
250	440	250	100	120	30	390	20							
300	628	300	120	144	36	468	24							
350	616	350	140	166	42	546	28							
400	704	400	160	192	48	624	32							
450	702	450	180	216	54	702	36							



SETA VERTICAL OU DIAGONAL PARA DUAS LINHA

ALTURA DAS			IMENS	SÕES (	mm)		
LETRAS	а	b	U	d	е	f	r
100	140	112	40	48	12	220	8
125	175	140	50	60	15	265	10
150	210	164	60	72	18	342	12
175	245	196	70	84	21	390	14
200	260	224	80	96	24	456	16
250	350	280	100	120	30	570	20
300	420	338	120	144	36	684	24
350	490	392	140	168	42	798	28
400	560	448	160	192	48	912	32
450	630	504	180	216	54	1026	36



SETA VERTICAL PARA BAIXO PARA SINAIS SUSPENSOS

#### OBSERVAÇÃO:

- AS SETAS SERÃO EXECUTADAS NA COR BRANCA.

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



RODOVIA: Vicinal do Abacatal

TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

SETAS - SINALIZAÇÃO VERTICAL

QD

86

#### LARGURA DE LETRAS E ALGARISMOS, ESPESSURA DO TRAÇO DE ESPAÇO ENTRE CARACTERES

Medidas em milímetros

PARA DETERMINAR O ESPAÇAMENTO ADEQUADO ENTRE AS LETRAS OU ALGARISMOS, OBTENHA O NÚMERO DE CÓDIGO NA TABELA V\_ OU VI E ENTRE NA TABELA X PARA NÚMERO DE CÓDIGO OBTIDO ATÉ A ALTURA DESEJADA DA LETRA OU ALGARISMO.

NÚMERO	<u>TABELA V</u> ) DE CÓDIGO DE LETR	A PARA LETRA						<u>TABELA VIII</u> LARGURA DAS LETRAS						
LETRA		LETRA SEGUINTE		LETRAS	100	125	150	175	ALTURA DAS 200	S LETRAS 250	300	350	400	450
PRECEDENTE	BDEFHIKL	000007		А	85	106	127	149	170	213	255	297	340	382
	MNPRU	CGOQSXZ	AJTVWY	В	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
Α	2	2	4	С	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
В	1	2	2	D	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
C	2	2	3	E	62	77	93	108	124	155	186	217	248	279
D	1 2	2	2	F G	62 68	77 86	93 102	108 119	124 137	155 171	186 205	217 239	248 273	279 307
_	2	2	3	G L	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
G	1	2	2	ï	16	20	24	28	32	40	48	56	63	71
н	1	1	2	j	64	79	95	111	127	159	191	222	254	286
1	1	1	2	K	70	87	105	123	140	175	210	244	280	314
J	1	1	2	L	62	77	93	108	124	155	186	217	248	279
К	2	2	3	M	79	98	118	138	157	196	230	275	314	354
L	2	2	4	N	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
M	1 1	1 1	2	O P	71	89	107	125	143	179	214	250	286	321
N O	1	1 2	2 2	P Q	68 71	86 89	102 107	119 125	137 143	171 179	205 214	239 250	273 286	307 321
O P	1 1	2	4	Q R	68	86 86	107	125	137	179	205	239	273	321
Q.	1	2	2	S	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
R	1	2	2	Ť	62	77	93	108	124	155	186	217	248	279
S	1	2	2	U	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
T	2	2	4	V	76	95	114	133	152	191	229	267	305	343
U	1	1	2	W	89	111	133	156	178	222	267	311	356	400
V	2	2	4	X	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
W	2	2	4	Y	86	107	129	150	171	211	257	300	343	386
X	2 2	2 2	3	Z	68	86	102	119	137	171	205	239	273	307
7	2	2	3											
	TABELA VI	_	Ü						TABELA IX					
NÚMERO DE C	ÓDIGO DE ALGARISM	O PARA ALGARISM	0					LARGU	RA DOS ALGARIS					
	Al	GARISMO SEGUINTE		ALGARISMO					ALTURA DOS A					
ALGARISMO					100	125	150	175	200	250	300	350	400	450
PRECEDENTE	1-5	2-3-6-8-9-0	4-7	1 2	25	31	37	43	49 137	62	74	86	98 273	111
4	1	4	2	3	68 68	85 85	102 102	119 119	137	171 171	205 205	239 239	273 273	307 307
1	\ \ \ \ \ \	2	2	3	75	93	112	131	149	187	205	261	298	336
3	1	2	2	5	68	85	102	119	137	171	205	239	273	307
4	2	2	4	6	68	85	102	119	137	171	205	239	273	307
5	1	2	2	7	68	85	102	119	137	171	205	239	273	307
6	1	2	2	8	68	85	102	119	137	171	205	239	273	307
7	2	2	4	9	68	85	102	119	137	171	205	239	273	307
8 9	1 1	2 2	2 2	0	71	89	107	125	143	179	214	250	286	321
0	1 1	2	2											
	TABELA VII				I.			l.	TABELA X		l.			
	ESPESSURA DO TR.	AÇO		ESPAÇA	MENTO MEDIDO HO	RIZONTALMENTE A P.	ARTIR DA EXTREMIDA	DE DIREITA DA LET		PRECEDENTE ATÉ	A EXTREMIDADE ES	QUERDA DA LETRA	OU ALGARISMO SE	GUINTE
ALTURA DA LETRA OU		ESPESSURA	DO TRAÇO											
10		16		CÓDIGO	100	125	150	175	200	250	300	350	400	450
12		20		1	24	30	36	42	48	60	71	83	95	105
150 24 175 28				2	19 13	24	29	33 22	38 25	48 32	57 38	67 44	76 51	86 57
175 200 32				3	13	16 8	19 10	22 11	25 13	32 16	38 19	44 22	51 25	29
200 32 250 40			<b>"</b>	,	0	10	''	10	10	15	22	23	29	
	00	48												1
35		56												
400 56					1			1	ĺ		1			
	50	72												

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

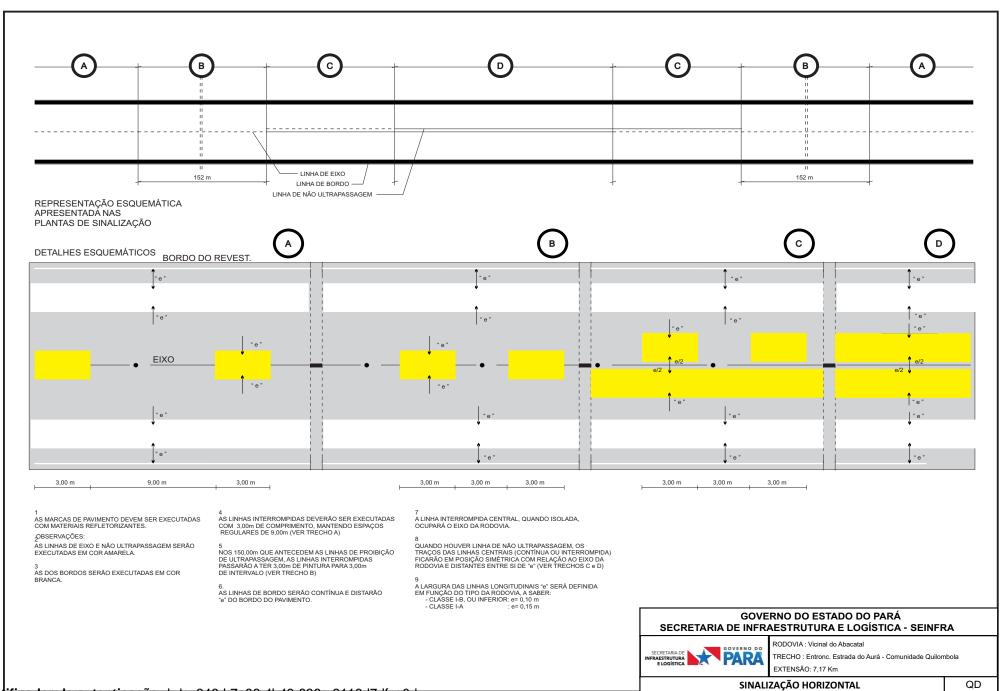
SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA

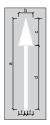
RODOVIA : Vicinal do Abacatal

TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7.17 Km

TABELA DE LARGURA DE LETRAS E ALGARISMO

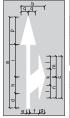
QD



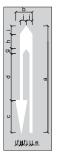


# INSCRIÇÕES NO PAVIMENTO

DIMENSÕES E COR												
Velocidade	а	b	С	d	е	f	Área	Cor				
v < 60km/h	5,00	0,75	1,50	3,50	0,15	0,30	1,0875	Branca				
v >= 60km/h	7,50	0,75	2,25	5,25	0,15	0,30	1,6313	Branca				



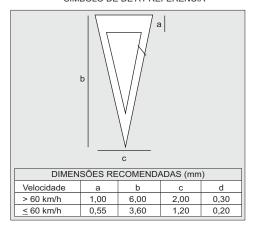
DIMENSÕES E COR													
Velocidade	а	b	С	d	е	f	g	h	i	i	j		
v < 60km/h	5,00	1,25	2,20	0,65	0,15	0,50	0,30	0,90	1,	95	0,70		
v >= 60km/h	7,50	1,25	3,30	0,98	0,15	0,50	0,30	1,35	2,	92	1,05		
Velocidade	k	ı	m	n	0	р	q	Área	1	C	or		
v < 60km/h	0,90	0,60	1,05	1,15	0,70	1,50	0,38	1,875	50	Bra	anca		
v >= 60km/h	1,35	0,90	1,58	1,72	1,05	2,25	0,38	2,812	25	Bra	anca		



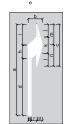
DIMENSÕES E COR												
Velocidade	а	b	С	d	е	f	g	h	i	j		
v < 60km/h	5,00	1,10	1,50	3,85	0,15	0,30	0,25	0,65	0,40	0,40		
v >= 60km/h	7,50	1,10	2,25	5,78	0,15	0,30	0,37	0,98	0,60	0,40		

Velocidade	Área	Cor
v < 60km/h	2,2650	Branca
v >= 60km/h	3,3987	Branca

#### SÍMBOLO DE DÊ A PREFERÊNCIA



**OBSERVAÇÕES:**1- AS MARCAÇÕES NO PAVIMENTO SERÃO NA COR BRANCA 2- AS DIMENSÕES SÃO DADAS EM METRO



	DIMENSÕES E COR												
Velocidade	а	b	С	d	е	f		g	h	i	j		
v < 60km/h	5,00	0,95	2,20	2,75	0,15	0,5	50	0,30	0,90	1,35	0,70		
v >= 60km/h	7,50	0,95	3,30	4,12	0,15	0,5	50	0,30	1,35	2,03	1,05		
Velocidade	k	ı	m	n	Área		C	or					

Velocidade	k	ı	m	n	Área	Cor
v < 60km/h	0,90	0,60	1,05	1,15	1,3763	Branca
v >= 60km/h	1,35	0,90	1,58	1,72	2,0640	Branca

#### SETA INDICATIVA DE MUDANÇA OBRIGATÓRIA DE FAIXA



DIMENSÕES E COR									
Velocidade	а	b	С	d	е	f	g	h	i
v < 60km/h	5,00	1,11	1,10	0,96	1,05	0,78	1,73	1,15	1,45
v >= 60km/h	7,50	1,67	1,65	1,44	1,57	1,17	2,60	1,15	1,45

Velocidade	j	Área	Cor	
v < 60km/h	2,60	3,8015	Branca	
v >= 60km/h	2,60	5,7015	Branca	

#### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA

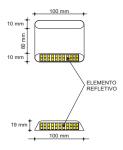


RODOVIA: Vicinal do Abacatal TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

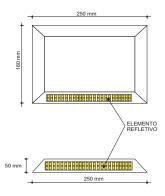
MARCAÇÃO NO PAVIMENTO

QD

#### **DETALHE DA TACHA**



#### **DETALHE DO TACHÃO**



			ESPAÇAMENTO				
Tipo de Via	Tipo e Cor	Trecho em Tangente	Trecho Sinuoso ou com alta pluviosidade ou sujeito a neblina	Trecho que antecede obstáculo ou obra de arte (150m para cada lado)			
		Pista Simples					
Linha de bordo	Bidirecionais Brancas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
Linha de eixo para divisão de fluxo de sentidos opostos	Bidirecionais amarelas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
Linha de divisão de fluxo de mesmo sentido – terceira faixa	Monodirecionais brancas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
		Pistas múltiplas					
Linha de bordo	Monodirecionais brancas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
Linha de eixo para divisão de fluxo de sentidos opostos	Bidirecionais amarelas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
Linha de eixo pra divisão de fluxo de mesmo sentido	Monodirecionais brancas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			
Linha de eixo contínuo de fluxo de mesmo sentido (proibição mudança de faixa)	Monodirecionais brancas	A cada 16,0 m	A Cada 8,0 m	A cada 4,00 m			

- Preferencialmente, esses dispositivos deverão ser implantados da seguinte forma:
  - > Entre as linhas de eixo, quando duplas e contínuas;
  - > Sobre as faixas quando simples e contínuas;
  - > No meio dos segmentos interrompidos de pintura da faixa descontínua;
- Os tachões são utilizados, principalmente, nas Linhas de Canalização de áreas de narizes, podendo ser do tipo monodirecional ou bidirecional, conforme se situem em áreas de narizes separando faixas com mesmo sentido ou com sentido oposto de tráfego.

Situação a vencer	Tipo/Cor	Espaçamento
Normal	Seguem a cor das linhas de canalização, sendo bidirecionais caso amarelas ou monodirecionais brancas.	2,0 m
Extensão de colocação pequena e ângulo de convergência das linhas de canalização acentuado ou aumentado	Seguem a cor das linhas de canalização, sendo bidirecionais caso amarelas ou monodirecionais brancas.	1,0 m
Linhas de canalização com ângulo de convergência ou divergência pequeno	Seguem a cor das linhas de canalização, sendo bidirecionais caso amarelas ou monodirecionais brancas.	<u>≤</u> 3,0 m
Trechos de proibição de ultrapassagem com histórico de desobediência por parte dos usuários, e segm entos caracterizados como críticos em termos de acidentes.	Bidirecionais amarelas	4,0 m
Utilizados para separar uma faixa exclusiva de tráfego em segmentos de Via Expressa	Monodirecionais brancas	4,0 m

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



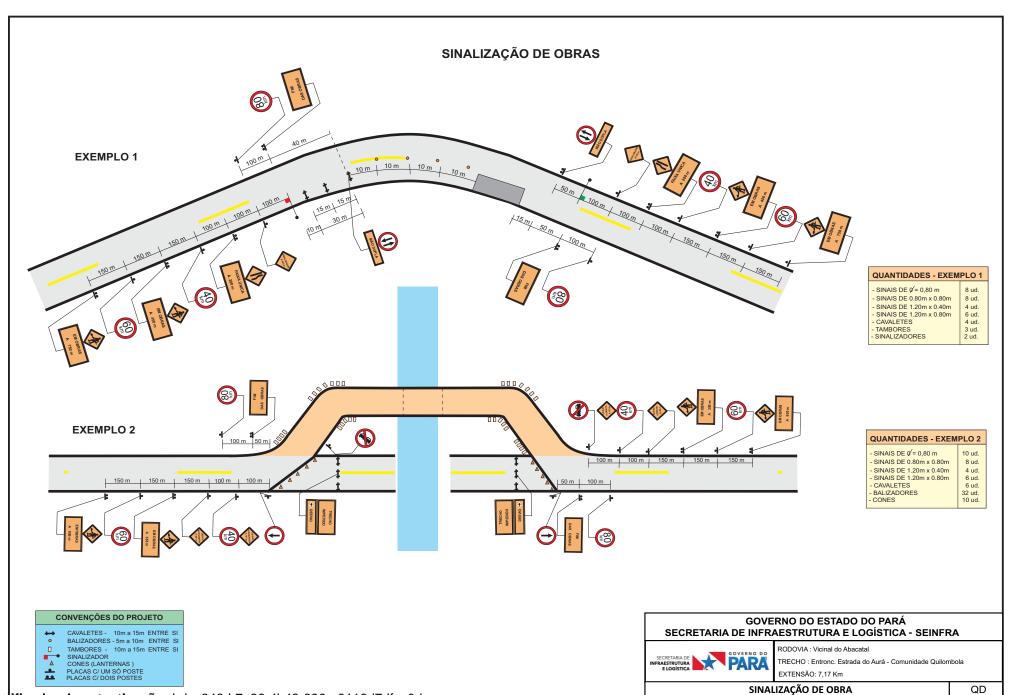
RODOVIA: Vicinal do Abacatal

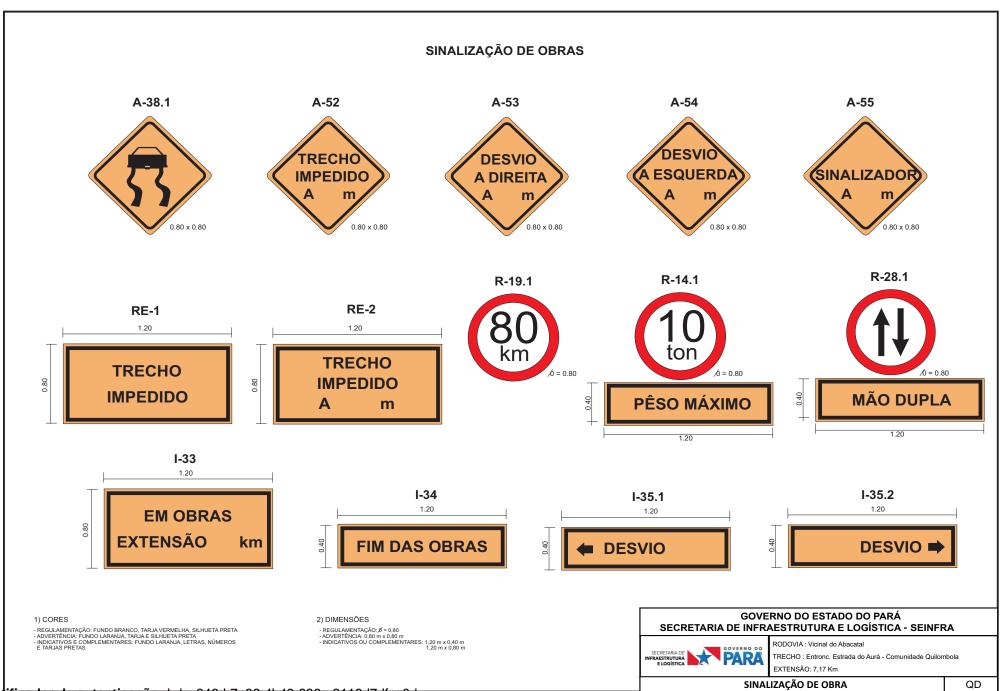
TRECHO : Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

TACHAS E TACHÕES

QD

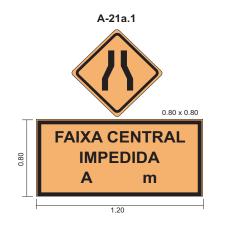
90

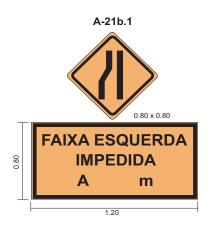




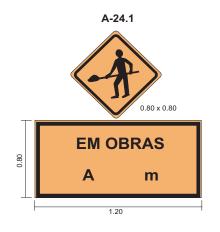
Anexo/Sequencial: 15

# SINALIZAÇÃO DE OBRAS

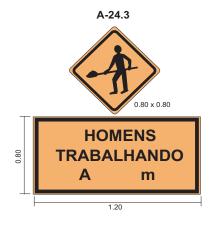


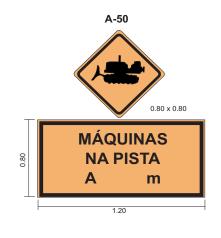














#### 1) CORES

- REGULAMENTAÇÃO: FUNDO BRANCO, TARJA VERMELHA, SILHUETA PRETA ADVERTÊNCIA: FUNDO LARANJA, TARJA E SILHUETA PRETA INDICATIVOS E COMPLEMENTARES: FUNDO LARANJA, LETRAS, NÚMEROS E TARJAS PRETAS

#### 2) DIMENSÕES

- REGULAMENTAÇÃO: 0 = 0,80 ADVERTÊNCIA: 0.80 m x 0.80 m

- INDICATIVOS OU COMPLEMENTARES: 1,20 m x 0,40 m 1,20 m x 0,80 m

#### **GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ** SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



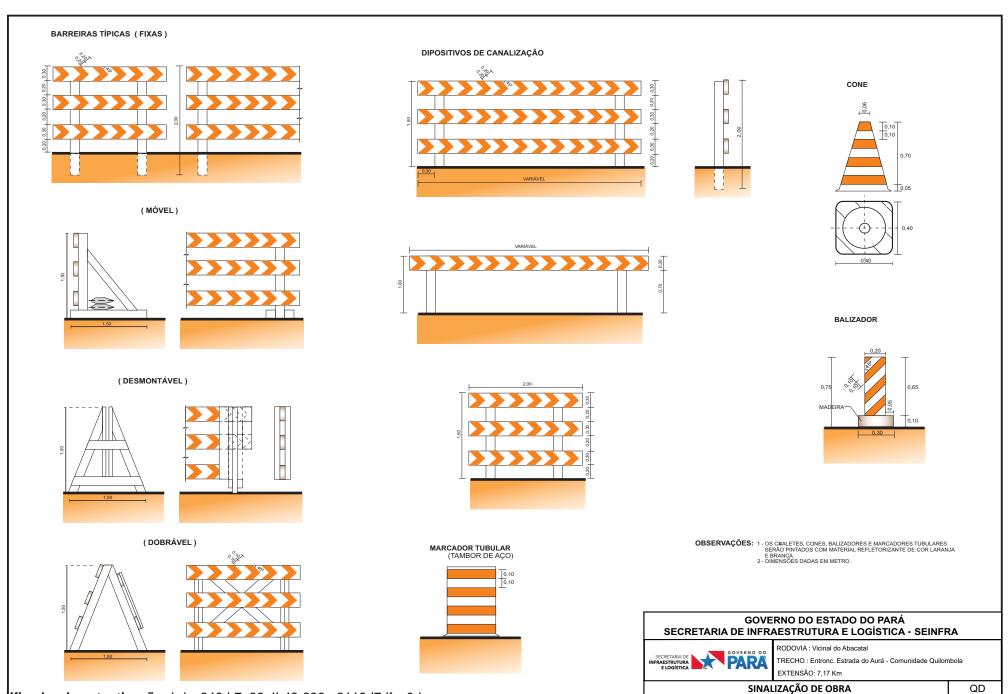
RODOVIA: Vicinal do Abacatal

TRECHO: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola EXTENSÃO: 7,17 Km

SINALIZAÇÃO DE OBRA

QD

93



O Projeto de Obras Complementares desenvolvido para o trecho em questão procurou suprir as necessidades do trecho quanto ao aspecto de segurança viária, através de indicação de vários elementos e/ou dispositivos para cada condição específica.

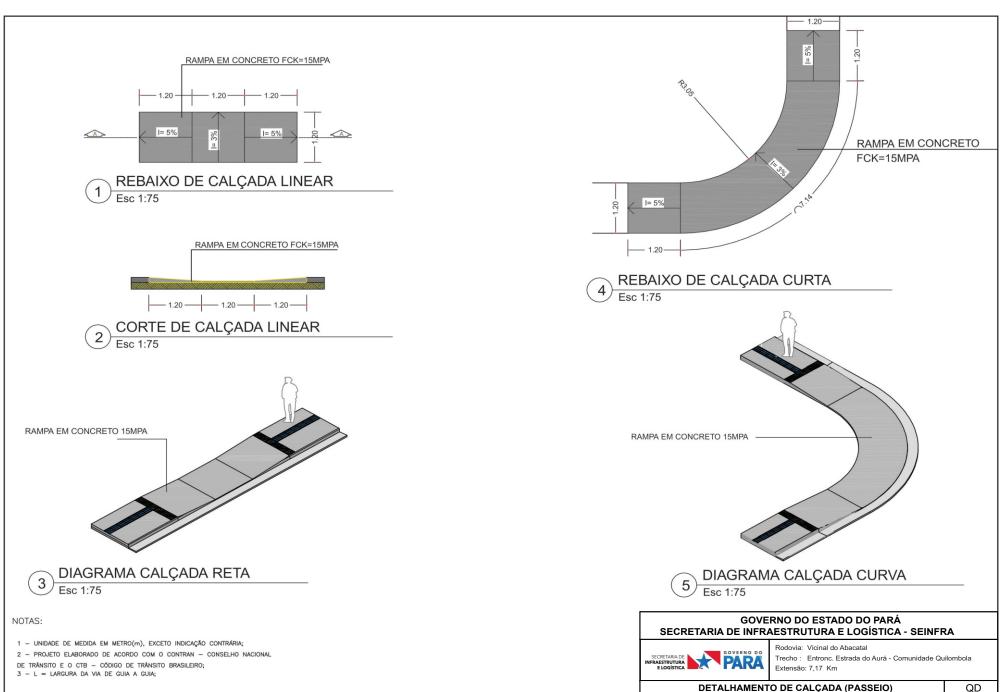
Esclarece-se ainda que na concepção do projeto fossem observadas as exigências constantes do Termo de Referência do Edital de Concorrência, associada às normas estabelecidas pelo DNIT e contidas em seu volume de Especificações Gerais para Obras Rodoviárias, volume IV/V, editado em 1997.

Os tipos de dispositivos a serem adotados e suas localizações para implantação, foram definidos com base em criteriosa análise do projeto geométrico (plantal) e nas observações de campo.

Segundo este enfoque está sendo indicada a implantação de passeio público.

# Passeio público

Ao longo do trecho em questão está sendo previsto a construção de passeios públicos para pedestres a fim de garantir a segurança aos moradores locais.



O presente Projeto Ambiental para o Projeto básico de Engenharia para Construção e Pavimentação da Vicinal Abacatal, Trecho: Entroncamento da Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola no município de Ananindeua, objetiva compatibilizar o desenvolvimento técnico-econômico-social com a preservação da qualidade do meio ambiente e do equilíbrio ecológico. Neste projeto estão inseridas a recuperação das Jazidas, Empréstimos e Áreas de bota-fora, também foram instituídas a Proteção de Taludes de corte, aterros e recobrimento vegetal nas áreas das ilhas e rótulas da interseção.

Todo este procedimento será realizado através da técnica de Hidrossemeadura, compreendendo na proposição de medidas de proteção ambiental que consistem em mitigar os impactos ambientais causados e evitar que outros venham a ocorrer, promovendo ao mesmo tempo, ações que aperfeiçoem os impactos benéficos.

A seguir estão as Quantidades dos serviços acima relatados, que constam do item de Hidrossemeadura no Quadro de Quantidades bem como seus detalhamentos.

	REA				ÁREAS DE JAZ	IDAS					BIENTAL DAS ÁR		AS
		CAL	CULOS DA	S ÁREAS DE	E JAZIDAS				CAL	CULOS DA	AS ÁREAS DE EMPI	RÉSTIMOS	
JAZIDA	ESTACA	LADO	COMP.	LARG.	ÁREA	OBSERVAÇÃO	EMP.	ESTACA	LADO	COMP.	LARG.	ÁREA	OBSERVAÇÃO
J-1			150,00	120,00	18.000,00		E-1			200,00	100,00	20.000,00	Apenas área de
						Apenas área de exploração de mat. p/ uso na base e sub-base							exploração de mat. p/ us na execução das camada de aterros
				TOTAL	18.000,00						TOTAL	20.000,00	
								<u> </u>		SECRET	GOVERNO DO	ESTADO DO PARÁ RUTURA E LOGÍSTI	CA - SEINFRA
									SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA		RODOVIA: VICINAL	DO ABACATAL CAMENTO ESTRAD	DA DO AURÁ - COMUNIDADI

Anexo/Sequencial: 15

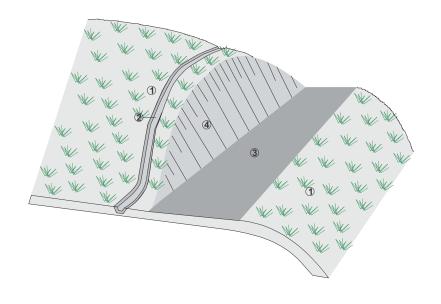
QD

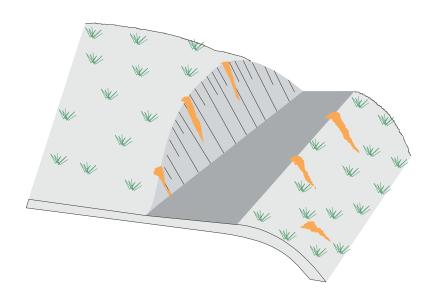
98

REAB. AMBIENTAL DAS ÁREAS DE JAZIDAS

# PROTEÇÃO AMBIENTAL EM ÁREAS EXPLORADAS

ESCAVAÇÕES EXTRA LEITO ESTRADAL (EMPRÉSTIMOS OU JAZIDAS)





OBS.: ÁREA NÃO TRATADA APÓS EXPLORAÇÃO OCASIONANDO EROSÕES SUPERFICIAIS OU RAVINAS

OBS.: EMPRÉSTIMO OU JAZIDA TRATADO APÓS EXPLORAÇÃO; NO CASO DE ALARGAMENTO DE CORTE O PROCEDIMENTO É IDÊNTICO, MENOS NO ÍTEM 3

- 1 TERRENO NATURAL
- 2 VALETA DE PROTEÇÃO DE CRISTA DE CORTE REVESTIDA COM GRAMÍNEA
- (3) LOCAL DA EXPLORAÇÃO A SER REGULARIZADO E EM SEGUIDA TRAZIDO O MATERIAL VEGETAL ORIGINAL (HUMUS), ESCARIFICAR OU UMIDIFICAR
- 4 TALUDE DE CORTE ESTABILIZADO E PLANTADO COM CAPIM SÂNDALO

OBS.: EVITAR EXPLORAÇÃO EM ÁREAS PLANAS DEIXANDO BURACOS OU PROVOCANDO FORMAÇÃO DE BACIAS

## GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinai do Abacatai

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombol:

PROTEÇÃO AMBIENTAL

QD

99

# 1 PREPARO DO TERRENO Expurgo (camada fértil) previamente estocado Amenização dos taludes Regularização da superfície da cava Inclinação desejada: 1:3 a 1:4 Incorporação de corretivos e fertilizantes 2. ESPALHAMENTO DA CAMADA FÉRTIL Pilhas de 1,5 m de altura, no máximo

# 3. DRENAGEM E REVEGETAÇÃO

Plantio por semeadura manual à lanço de gramíneas/leguminosas (Esp. DNER ES-341/97)

Encaminhamento da drenagem para as linhas naturais

Etapas da Revegetação Manual à Lanço (Especificação DNER-ES-341/97):

- . Regularização mecanizada da superfície;
- . Suavização dos taludes para 1:3 ou 1:4;
- . Aração e gradagem, destorroamento e uniformização da superfície;
- . Incorporação de corretivos e fertilizantes;
- Irrigação;
- . Adubação de cobertura, seis meses após a semeadura.

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

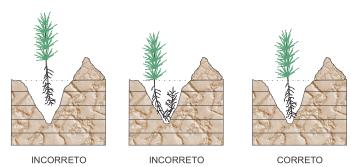
RECUPERAÇÃO DE JAZIDAS

QD

O REVESTIMENTO VEGETAL DOS TALUDES SERÁ EXECUTADO POR MEIO DE MUDA, LEIVAS OU HIDROSSEMEADURA. O PROCESSO A SER UTILIZADO NOS CORTES SERÁ SEMPRE HIDROSSEMEADURA. NOS ATERROS, O PROCESSO SERÁ DEFERIDO PELA FISCALIZAÇÃO. OS PROCEDIMENTOS PARA A EXECUÇÃO, SERÁ OS SEGUINTES:

#### 1 - PLANTIO DE MUDAS

SERÁ DE ACORDO COM O ESQUEMA ABAIXO



#### PLANTIO DAS MUDAS



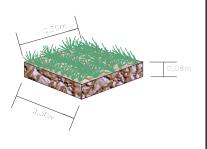
AS COVAS SERÃO PREENCHIDAS COM SOLO ORGÂNICO, ADICIONANDO-SE 5g, POR COVA, DE FERTILIZANTE DO TIPO SUPER-FOSFATO SIMPLES. SERÃO FEITAS IRRIGAÇÕES SEMANALMENTE E, UMA VEZ POR MÊS, DURANTE 6 MESES, A IRRIGAÇÃO SERÁ COM UMA SOLUÇÃO DE ÁGUA E URÉIA A 2% A UMA RAZÃO DE 5 LITROS DE ÁGUA/m².

#### 2 - PLANTIO POR LEIVAS

AS LEIVAS SERÃO PREPARADAS EM SEMENTEIRAS. A LEIVA SERÁ CONSTITUIDA POR: 1 PARTE DE TERRA VEGETAL, 2 PARTES DE SOLO ARGILOSO, E SUPER-FOSFATO SIMPLES, DE MODO A FORNECER UMA CONCENTRAÇÃO DE 50g/m².

O TRANSPORTE DOS BLOCOS DE MUDAS PARA O TALUDE SERÁ DE ACORDO COM O ESQUEMA ABAIXO. APÓS O PLANTIO, O TALUDE SERÁ IRRIGADO SEMANALMENTE, E, UMA VEZ POR MÊS, DURANTE 6 MESES, A IRRIGAÇÃO SERÁ COM UMA SOLUÇÃO DE ÁGUA E URÉIA A 2%. A UMA RAZÃO DE 5 LITROS D'ÁGUA/m².





#### 3 - HIDROSSEMEADURA

OS TALUDES DE CORTE ONDE SERÁ ADOTADA A HIDROSSEMEADURA, NÃO DEVERÃO RECEBER ACABAMENTO COM LÂMINA DE MOTONIVELADORA.

A HIDROSSEMEADURA OBEDECERÁ ÀS SEGUINTES ETAPAS:

- a) APLICAÇÃO DA SOLUÇÃO COM SEMENTES, FERTILIZANTES, MATERIAL ANTI-EROSIVO E DEFENSIVOS, SE NÉCESSÁRIO, EM TAJAS APROVADAS PELA FISCALIZAÇÃO, PARA CADA TIPO DE SOLO.
- b) APLICAÇÃO DE UMA CAMADA DE FENO (MULCHING) E EMULSÃO ASFÁLTICA.
- c) IRRIGAÇÃO SEMANAL, E, UMA VEZ POR MÊS, DURANTE 6 MESES, A IRRIGAÇÃO SERÁ COM UMA SOLUÇÃO DE ÁGUA E URÉIA A 2%, A UMA RAZÃO DE 5 LITROS D'ÁGUA/m².

#### GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA



Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola Extensão: 7.17 Km

PROTEÇÃO VEGETAL

QD

101

		ORÇAMENTO			DDECC	TOTAL
TEM	SERVIÇOS		UND	QUANT.	PREÇO UNITÁRIO	(R\$)
1	SERVIÇOS PRELIMINARES			4.00		
1.1	Mobilização e desmobilização		und	1,00		
1.2	Administração Local		und	1,00		
1.3	Instalação de canteiro		m²	364,00		
1.4	Placa da obra		m²	36,00		
II	SERVIÇOS DE CONSERVAÇÃO					
2.1	Desmatamento, destocamento, limpeza de área e estocagem do material de limpe até 0,15 m	eza com árvores de diâmetro	m²	50.646,70		
2.2	Roçada Manual		há	0,08		
2.3	Escavação, carga e transporte de solos moles - dmt de 2.500 a 3.000 m - caminh primário - com caminhão basculante de 14 m <sup>3</sup>	no de serviço em revestimento	m³	1.260,00		
2.4	Camada drenante com conformação de trator de esteira - areia comercial		m³	504,00		
2.5	Camada de Fundação de aterro em Pedra Pulmão com Mat. De Enchiento e Travi	ramento em Brita Graduada.	m³	756,00		
III	SERVIÇOS TERRAPLENAGEM					
3.1	Escav. Carga e Transporte de Mat. De 1ª Cat. DMT até 10000m c/ carreg.		m³	49.296,00		
3.2	Compactação de aterros a 100% do proctor normal		m³	37.920,00		
IV	PAVIMENTAÇÃO					
4.1	Regularização do subleito		m²	50.229,03		
4.2	Sub-base de solo estabilizado granulometricamente sem mistura com material de	jazida (DMT= 20,00 Km)	m³	8.811,09		
4.3	Base de solo estabilizado granulometricamente sem mistura com material de jazio	da (DMT= 20,00 Km)	m³	6.299,63		
4.4	Imprimação com asfalto diluído		m²	39.939,69		
4.5	Pintura de ligação		m²	56.066,17		
4.6	Concreto asfáltico - faixa C - areia e brita comerciais		t	4.036,76		
V	OBRAS DE ARTE CORRENTE (O.A.C)					
5.1	Escavação mecânica de vala em material de 1ª categoria		m³	1.127,30		
5.2	Reaterro e compactação com soquete vibratório		m³	699,82		
5.3	Corpo de BSTC D = 0,60 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	300,00		
5.4	Corpo de BSTC D = 0,80 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	14,00		
5.5	Corpo de BSTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	28,00		
5.6	Corpo de BDTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais			36,00		
			m			
5.7	Corpo de BTTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	18,00		
5.8	Boca de BSTC D = 0,60 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		m	30,00		
5.9	Boca de BSTC D = 0,80 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und .	2,00		
5.10	Boca de BSTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	4,00		
5.11	Boca de BDTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	4,00		
5.12	Boca de BTTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	2,00		
VI	SERVIÇO DE DRENAGEM					
6.1	Sarjeta triangular de concreto - STC 02 - escavação mecânica - areia e brita come	erciais	m	680,00		
6.2	Meio-fio de concreto - MFC 03 - areia e brita comerciais - fôrma de madeira		m	2.000,00		
6.3	Entrada para descida d'água - EDA 01 - areia e brita comerciais		und	16,00		
6.4	Entrada para descida d'água - EDA 02 - areia e brita comerciais		und	9,00		
		SECRETARIA	GOVERNO I DE INFRAE	DO ESTADO DO P STRUTURA E LO	ARÁ GÍSTICA - SEINFRA	
	No.	SECRETARIA DE PARA QU	ECHO: ENT		AL STRADA DO AURÁ -	COMUNIDADE
EXTENSÃO: 7,17 KM						

	RESUMO DE C	ORÇAMENTO				
ITEM	SERVIÇOS		UND	QUANT.	PREÇO UNITÁRIO	TOTAL (R\$)
6.5	Descida d'água de aterros tipo rápido - DAR 02 - areia e brita comerciais		m	30,77		
6.6	Dissipador de energia - DEB 01 - areia, brita e pedra de mão comerciais		und	25,00		
6.7	Dreno longitudinal profundo para corte em solo - DPS 07 - tubo de concreto perfura	ado e brita comercial	m	100,00		
6.8	Boca de saída para dreno longitudinal profundo - BSD 02 - tubo de concreto perfurado - areia e brita comerciais		und	4,00		
6.9	Boca de lobo simples grelha concr BLS 01		und	16,00		
VII	SINALIZAÇÃO HORIZONTAL					
7.1	Pintura de faixa com tinta acrílica - espessura de 0,6 mm		m²	4.781,29		
7.2	Tacha refletiva em resina sintética - bidirecional tipo I - com um pino - fornecimento	o e colocação	und	1.432,10		
7.3	Tachão refletivo em resina sintética - bidirecional - fornecimento e colocação		und	6.000,00		
VIII	SINALIZAÇÃO VERTICAL					
8.1	Placa de regulamentação em aço, R1 lado 0,331 m - película retrorrefletiva tipo I + implantação	SI - fornecimento e	und	24,00		
8.2	Placa de regulamentação em fibra, R2 lado 0,80 m - película retrorrefletiva tipo I + implantação	SI - fornecimento e	und	2,00		
8.3	Placa de regulamentação em aço D = 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - fo	ornecimento e implantação	und	26,00		
8.4	Placa de advertência em aço, lado de 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - fo	ornecimento e implantação	und	25,00		
8.5	Placa em aço - 2,00 x 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + X - fornecimento e im	nplantação	und	8,00		
8.6	Placa em aço - 2,00 x 0,50 m - película retrorrefletiva tipo I + X - fornecimento e im	nplantação	und	4,00		
IX	OBRAS COMPLEMENTARES					
9.1	Calçada (Incl. Alicerce, baldrame, e concreto Fck = 15Mpa c/ junta seca)		m²	9.480,00		
9.2	Reabilitação ambiental das áreas de jazidas, empréstimos e acampamento		m²	38.000,00		
х	DETALHAMENTO DE PROJETO EXECUTIVO					
10.1	Detalhamento de projeto		Km	7,17		
		SECRETARIA	OVERNO I	DO ESTADO DO F STRUTURA E LO	PARÁ GÍSTICA - SEINFRA	
	of the state of th	RO TRI	DOVIA: VIC	INAL DO ABACAT. FRONCAMENTO E		
		EX	ΓENSÃO: 7,		20	QD

	QU	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
1	SERVIÇOS PRELIMINARES					, ,
1.1	Mobilização e desmobilização		und	1,00		
1.2	Administração Local		und	1,00		
1.3	Instalação de canteiro		m²	364,00		
1.4	Placa da obra		m²	36,00		



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

QUADRO DE QUANTIDADES QD

	QI	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
II	SERVIÇOS DE CONSERVAÇÃO					, .,
2.1	Desmatamento, destocamento, limpeza de área e estocagem do material de limpeza com a	árvores de diâmetro até 0,15 m	m²	50.646,70		
2.2	Roçada Manual		há	0,08		
2.3	Escavação, carga e transporte de solos moles - dmt de 2.500 a 3.000 m - caminho de serviço em revestimento primário - com caminhão basculante de 14 m³		m³	1.260,00		
2.4	Camada drenante com conformação de trator de esteira - areia comercial		m³	504,00		
2.5	Camada de Fundação de aterro em Pedra Pulmão com Mat. De Enchiento e Travamento e	em Brita Graduada.	m³	756,00		

SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

QUADRO DE QUANTIDADES

QD

N° do 1 Protocolo 10 2025/3311699

	QI	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL (R\$)
III	SERVIÇOS TERRAPLENAGEM					
3.1	Escav. Carga e Transporte de Mat. De 1ª Cat. DMT até 10000m c/ carreg.		m³	49.296,00		
3.2	Compactação de aterros a 100% do proctor normal		m³	37.920,00		



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

QUADRO DE QUANTIDADES QD

	QI	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
IV	PAVIMENTAÇÃO					
4.1	Regularização do subleito		m²	50.229,03		
4.2	Sub-base de solo estabilizado granulometricamente sem mistura com material de jazida (D	MT= 20,00 Km)	m³	8.811,09		
4.3	Base de solo estabilizado granulometricamente sem mistura com material de jazida (DMT=	20,00 Km)	m³	6.299,63		
4.4	Imprimação com asfalto diluído		m²	39.939,69		
4.5	Pintura de ligação		m²	56.066,17		
4.6	Concreto asfáltico - faixa C - areia e brita comerciais		t	4.036,76		

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

**QUADRO DE QUANTIDADES** QD

	QU	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL (R\$)
V	OBRAS DE ARTE CORRENTE (O.A.C)					
5.1	Escavação mecânica de vala em material de 1ª categoria		m³	1.127,30		
5.2	Reaterro e compactação com soquete vibratório		m³	699,82		
5.3	Corpo de BSTC D = 0,60 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	300,00		
5.4	Corpo de BSTC D = 0,80 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	14,00		
5.5	Corpo de BSTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	28,00		
5.6	Corpo de BDTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	36,00		
5.7	Corpo de BTTC D = 1,00 m PA3 - areia, brita e pedra de mão comerciais		m	18,00		
5.8	Boca de BSTC D = 0,60 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		m	30,00		
5.9	Boca de BSTC D = 0,80 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	2,00		
5.10	Boca de BSTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	4,00		
5.11	Boca de BDTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	4,00		
5.12	Boca de BTTC D = 1,00 m - esconsidade 0° - areia e brita comerciais - alas retas		und	2,00		



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

QUADRO DE QUANTIDADES

QD

Anexo/Sequencial: 15

	Ql	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
VI	SERVIÇO DE DRENAGEM					
6.1	Sarjeta triangular de concreto - STC 02 - escavação mecânica - areia e brita comerciais		m	680,00		
6.2	Meio-fio de concreto - MFC 03 - areia e brita comerciais - fôrma de madeira		m	2.000,00		
6.3	Entrada para descida d'água - EDA 01 - areia e brita comerciais		und	16,00		
6.4	Entrada para descida d'água - EDA 02 - areia e brita comerciais		und	9,00		
6.5	Descida d'água de aterros tipo rápido - DAR 02 - areia e brita comerciais		m	30,77		
6.6	Dissipador de energia - DEB 01 - areia, brita e pedra de mão comerciais		und	25,00		
6.7	Dreno longitudinal profundo para corte em solo - DPS 07 - tubo de concreto perfurado e br	ita comercial	m	100,00		
6.8	Boca de saída para dreno longitudinal profundo - BSD 02 - tubo de concreto perfurado - areia e brita comerciais		und	4,00		
6.9	Boca de lobo simples grelha concr BLS 01		und	16,00		

SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA ELOGÍSTICA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA

COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

**QUADRO DE QUANTIDADES** 

QD

N° do 1 Protocolo 10 2025/3311699

110

	QL	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
VII	SINALIZAÇÃO HORIZONTAL					
7.1	Pintura de faixa com tinta acrílica - espessura de 0,6 mm		m²	4.781,29		
7.2	Tacha refletiva em resina sintética - bidirecional tipo I - com um pino - fornecimento e coloc	ação	und	1.432,10		
7.3	Tachão refletivo em resina sintética - bidirecional - fornecimento e colocação		und	6.000,00		

SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA

EXTENSÃO: 7,17 KM

QUADRO DE QUANTIDADES QD

	QI	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO ESPECIFICAÇÕES			QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL (R\$)
VIII	SINALIZAÇÃO VERTICAL					
8.1	Placa de regulamentação em aço, R1 lado 0,331 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - form	necimento e implantação	und	24,00		
8.2	Placa de regulamentação em fibra, R2 lado 0,80 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - form	ecimento e implantação	und	2,00		
8.3	Placa de regulamentação em aço D = 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - fornecime	ento e implantação	und	26,00		
8.4	Placa de advertência em aço, lado de 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + SI - fornecime	ento e implantação	und	25,00		
8.5	Placa em aço - 2,00 x 1,00 m - película retrorrefletiva tipo I + X - fornecimento e implantaçã	io	und	8,00		
8.6	Placa em aço - 2,00 x 0,50 m - película retrorrefletiva tipo I + X - fornecimento e implantaçã	io	und	4,00		



Página2 de 126

RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

QUADRO DE QUANTIDADES

QD

	QU	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO ESPECIFICAÇÕES		UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
IX	OBRAS COMPLEMENTARES					
9.1	Calçada (Incl. Alicerce, baldrame, e concreto Fck = 15Mpa c/ junta seca)		m²	9.480,00		
9.2	Reabilitação ambiental das áreas de jazidas, empréstimos e acampamento		m²	38.000,00		



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

PROJETO BÁSICO VICINAL DO ABACATAL

QUADRO DE QUANTIDADES

QD

	QI	JADRO DE QUANTIDADES				
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÕES	UNID.	QUANTIDADES	PREÇO (R\$) UNITÁRIO	TOTAL
X	DETALHAMENTO DE PROJETO EXECUTIVO					
10.1	Detalhamento de projeto		Km	7,17		
GOVERNO DO ESTADO DO PARÁ SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGÍSTICA - SEINFRA						SEINFRA



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

**QUADRO DE QUANTIDADES** QD

3.5.4.	TERIAIO			CONSUMO I	POR (n	n ³ )		CONSUMO PO	)R(t)	
MA	TERIAIS		UNID.	QUANTIDADE	UNID.	QUANTIDADE	UNID.	QUANTIDADE	UNID.	QUANTIDAD
		Brita	m³	( 0,55 x 2,40 ) / 1,5 = 0,88	t	0,55 x 2,40 = 1,32	m³	( 0,55 x 1 ) / 1,5 = 0,37	t	0,370
	agregado ·	Areia	m³	( 0,36 x 2,40 ) / 1,5 = 0,576	t	0,36 x 2,40 = 0,864	m³	( 0,36 x 1 ) / 1,5 = 0,24	t	0,240
CBUQ	Filler			( 0,03 x 2,40 ) / 1,5 = 0,048	t	0,03 x 2,40 = 0,072			t	0,030
	Ligante			( 0,06 x 2,40 ) / 1,5 = 0,096	t	0,06 x 2,40 = 0,144			t	0,060
SERVIÇOS	MATERIAIS			CONSU	MO POR	( m² )				
IMPRIMAÇÃO	LIGANTE (CM-30)		I	1,10	t	1,10 / 1.000 = 0,0011				
P. DE LIGAÇÃO	LIGANTE (RR-2C-30)		-	0,50	t	0,5 / 1.000 = 0,00050				
TRAÇO DO ( <b>CB</b>	UQ) FAIXA "C"							DENSIDADES		
Agregado Filler CAP /50-60	= 91 % (AREIA = 3,0 % = 6,0 %	A = 36% / BRITA	A = 55%	6)				Areia solta = 1,5 t/m³  CBUQ = 2,40 t/m³		
						SECR	ETARIA DE	GOVERNO DO ESTADO DO PA INFRAESTRUTURA E LOGÍST	ARÁ IICA - SE	INFRA
						SECRETARIA DE INFRAESTRUTURA E LOGISTICA	Rodovia: Vicinal do Abacatal Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola Extensão: 7,17 Km			ade Quilombola

QD

CONSUMO DE MATERIAIS



SERVIÇO	MATERIAL	PERCU	JRSO	TR	ANSP. LOC (DMT)	CAL	TRA	NP. COMER (DMT)	CIAL	DMT
-		ORIGEM	DESTINO	NP	P	TOTAL	NP	Р	TOTAL	TOTAL
	Seixo/Brita	Santo antônio do Tauá	Usina*	-				64,00	64,00	64,00
CBUQ	Areia	Santo antônio do Tauá	Usina*					64,00	64,00	64,00
CBOQ	Filler	Belém/PA	Usina*	-	-	-		15,00	15,00	15,00
	CAP-50/70	Belém/PA	Usina*	-	-			15,00	15,00	15,00
	Massa	Usina*	Pista	3,59	-	3,59	-	-	-	3,59
I man wi ma a a a a	CM 20	Belém/PA	Tanque Est.	-	-	-	-	15,00	15,00	15,00
Imprimação	CM-30	Tanque Est.	Pista	3,59	-	3,59	-	-	-	3,59
Distura da Lisação	RR-1C	Belém/PA	Tanque Est.	-	-	-	-	15,00	15,00	15,00
Pintura de Ligação		Tanque Est.	Pista	3,59	-	3,59	-	-	-	3,59
Base Estabilizada Granulom. sem Mistura	Solo	jazidas*	Pista	20,00	-	20,00	-	-	-	20,00
Sub-base Estabilizada Granulom. sem Mistura	Solo	jazidas*	Pista	20,00	-	20,00	-	-	-	20,00
Sinalização	Placas / pintura	Belém/PA	canteiro*	-	-	-	-	15,00	15,00	15,00
Sirialização	Flacas / pilitura	canteiro*	Pista	3,59	-	3,59	-	-	-	3,59
	Cimento	Belém/PA	canteiro*	-	-	-	-	15,00	15,00	15,00
	Cimento	canteiro*	Pista	3,59		3,59	-	-	-	3,59
Drenagem	Areia	Santo antônio do Tauá	canteiro*					15,00	15,00	15,00
ріепадепі	Seixo/Brita	Santo antônio do Tauá	canteiro*					64,00	64,00	64,00
	Madeira/Aço	Belém/PA	canteiro*	-	•	-	-	15,00	15,00	15,00
	iviaueira/Aç0	canteiro*	Pista	3,59		3,59	-	-	-	3,59



RODOVIA: VICINAL DO ABACATAL

TRECHO: ENTRONCAMENTO ESTRADA DO AURÁ -

PARA COMUNIDADE QUILOMBOLA EXTENSÃO: 7,17 KM

EXTENSAU. 1,11 KI

QUADRO DE DISTÂNCIA MÉDIA DE TRANSPORTE - DMT QD

Anexo/Sequencial: 15

	VICINAL ABACATAL									
ITEM	CERVICOS			ME	SES					
HEM	SERVIÇOS	1	2	3	4	5	6			
1	MOBILIZ / DESMOB / CANTEIRO									
2	TERRAPLENAGEM									
3	DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTE									
4	PAVIMENTAÇÃO									
5	OBRAS COMPLEMENTARES									
6	SINALIZAÇÃO									
					SECRETARIA DE INF	VERNO DO ESTADO DO E FRAESTRUTURA E LOGÍS Rodovia: Vicinal do Abacatal Trecho: Entronc. Estrada do Extensão: 7,17 Km	PARÁ STICA - SEINFRA Aurá - Comunidade Quilombola			
						CRONOGRAMA FÍSICO	QD			



CÓDIGO	DESCRIÇÃO	TIPO, POTÊNCIA OU CAPACIDADE	QUANTIDADE
E.0.03	Trator de esteira com lâmina	300 HP	01
E.0.06	Motoniveladora	100 a 140 HP	03
E.0.07	Trator de pneus tipo agrícula	90 HP	01
-	Escavadeira de pneus	1 jd³	01
E.0.10	Carregadeira de pneus	165 HP	01
E.0.13	Rolo pé-de-carneiro autopropelido	130 HP	01
E.1.02	Rolo liso vibratório autopropelido tipo tandem	5 a 8 t	01
E.1.03	Rolo Liso vibratório autopropelido	15 t	01
E.1.05	Rolo compactador de pneus	8 a 26 t	01
E.1.07	Vassoura mecânica	-	01
E.1.10	Tanque de estocagem de asfalto	20.000	02
E.1.11	Caminhão destribuidor de asfalto	6.000 I	01
E.1.25	Usina de asfalto gravimétrica	60/80 t/h	01
E.1.14	Vibro Acabadora de asfalto	100 a 200 t/h	01
E.4.03	Caminhão basculante	12 m³	08
E.4.02	Caminhão carroceria de madeira	15 t	01
E.4.07	Caminhão tanque	10.000 l	01
E.2.03	Compressor de ar	Сар. 750 рст	01
E.5.04	Grupo gerador	Cap. 392 KVA	01
E.2.26	Conjunto de britagem	80 m³/h	01



Rodovia: Vicinal do Abacatal

Trecho: Entronc. Estrada do Aurá - Comunidade Quilombola

Extensão: 7,17 Km

QD

# INFORMAÇÕES P/ ELABORAÇÃO DO PLANO DE EXECUÇÃO DE OBRAS

### 11.1 Fatores Condicionantes.

#### Clima

A região amazônica está submetida a climas do grupo "A", da classificação de Köeppen. É clima úmido tropicais com estação fria, com a temperatura do mês menos quente superior a 22°C.

O trecho em estudo está submetido à subdivisão "Am" do Grupo A, apresentando as seguintes características:

- A estação seca é bem acentuada e de pequena duração;
- O semestre mais chuvoso é o de dezembro a maio e o menos chuvoso, é o de junho a novembro;
- As temperaturas máximas diárias são inferiores a 32,0°C e as mínimas, superiores a 23°C;
- O índice pluviométrico anual encontra-se na ordem de 2000 mm<sup>3</sup>.

Em relação às precipitações pluviométricas, foi utilizado o posto localizado em São João de Pirabas, como representativo do trecho.

Como já citado, o período de maior precipitação pluviométrica estende-se de dezembro a maio e compreende cerca de 67% da precipitação total do ano.

A análise dos quadros acima citados permite a seguinte estimativa de rendimento dos trabalhos de construção:

Julho a Novembro : 70% do rendimento normal;
 Dezembro a Janeiro : 20% do rendimento normal;
 Janeiro a Maio : 10% do rendimento normal.

### 11.2 Organizações e Prazos

#### Prazo e Início dos Serviços

O prazo para a execução dos serviços foi estabelecido em 180 dias consecutivos, o que equivale há 6 meses.

#### Acampamento e Usina de Asfalto

A instalação da usina foi, por razões de minimizar os momentos de transporte de agregados para a mistura, considerada na mesma área do empreendimento.

O acampamento e as centrais, por razões de funcionalidade, deverão ser instalados ao lado da usina, bem como escritórios e alojamento para a fiscalização, laboratório e veículos.

A empresa contratada para executar os serviços, deverá construir em seu acampamento junto à usina de asfalto, as seguintes instalações:

### Alojamento e escritório para a fiscalização

Deverão ser construídos em local a ser previamente combinado com a fiscalização e iniciado antes ou simultaneamente com a construção do acampamento da obra.

As seguintes áreas para fiscalização devem ser consideradas:

Escritório : 80 m2 Alojamento : 100 m2 Laboratório : 60 m2

### • Laboratório de solos e de asfalto:

A empresa contratada para a execução dos serviços deverá instalar um laboratório de solos e de asfalto para o controle de qualidade dos serviços em local a ser previamente combinado com a fiscalização. Esse laboratório deverá ser dotado de todos os instrumentos necessário para a realização de ensaios de controle dos serviços (terraplenagem, sub-base, base e revestimento asfáltico),

## • Instrumental para os serviços de topografia:

Todo o instrumental necessário para a realização dos levantamentos topográficos e controle geométrico deverá ser fornecido pela empresa contratada.

## 10.3 Pessoal técnico necessário à execução da obra

Tendo em vista os diversos itens de serviço, seus quantitativos e o prazo de execução, considera-se como essencial ao desenvolvimento das obras, a seguinte equipe básica:

#### Pessoal de Nível Superior

- 1 Engenheiro Chefe (Coordenador)
- 1 Engenheiro de Pavimentação e Terraplenagem
- 1 Engenheiro Mecânico
- 1 Engenheiro Auxiliar

### Pessoal de Nível Médio

- 1 Chefe de Escritório
- 1 Laboratorista Chefe
- 1 Laboratorista
- 2 Laboratoristas Auxiliares
- 1 Encarregado de Terraplenagem
- 1 Encarregado de Pavimentação
- 1 Encarregado de Drenagem
- 1 Encarregado de Obras de Arte Correntes
- 1 Topógrafo Chefe
- 1 Topógrafo
- 1 Topógrafo Auxiliar
- 1 Encarregado de Transporte
- 1 Encarregado do Setor de Medição
- 1 Chefe de Oficina

As Especificações Gerais do DNIT a serem a dotadas neste projeto são as seguintes:

## ✓ TERRAPLENAGEM:

	Serviços preliminares (Terraplenagem)	DNIT 105/2009-ES
•		•
•	Cortes	DNIT 106/2009-ES
•	Empréstimos	DNIT 107/2009-ES
•	Aterros	DNIT 108/2009-ES
	✓ DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTE:	
	DREMAGEN E ODRAS DE ARTE CORRENTE.	
•	Bueiros Tubulares de concreto	DNIT 023/2006-ES
•	Meios-fios e guias	DNIT 020/2006-ES
•	Entradas e descidas d'água	DNIT 021/2004-ES
	✓ PAVIMENTAÇÃO:	
•	Regularização do subleito	DNIT 137/2010-ES
•	Sub-base estabilizada granulometricamente	DNIT 139/2010-ES
•	Base estabilizada granulometricamente	DNIT 141/2010-ES
•	Imprimação com ligante asfáltico	DNIT 144/2012-ES
•	Concreto Asfáltico	DNIT 031/2006-ES
•	Pintura de Ligação com ligante asfáltico	DNIT 145/2012-ES
•	Acostamentos	DNIT 151/2010-ES
	✓ OBRAS COMPLEMENTARES:	
•	Segurança no tráfego Rodoviário – Sinalização Horizontal	DNIT 100/2009-ES
•	Segurança no tráfego Rodoviário – Sinalização Vertical	DNIT 100/2009-ES
	✓ MATERIAIS:	
•	Solo-Cimento – Compressão axial de corpos de prova cilíndricos	DNER-ME 201/94
	Cala Cimanaha Maldanama a Cuma da asmasa da musus silía duissa	DNED ME 202/04

•	Solo-Cimento – Compressão axial de corpos de prova cilíndricos	DNER-ME 201/94
•	Solo-Cimento – Moldagem e Cura de corpos de prova cilíndricos	DNER-ME 202/94
•	Solos – Determinação do teor de Umidade	DNER-ME 213/94
•	Peneiras de malhas para análise granulométrica de solos	DNER-EM-35/70
•	Recebimento e aceitação de cimento Portland	
•	Agregado graúdo para concreto de cimento	DNER-EM-37/71
•	Agregado miúdo para concreto de cimento	DNER-EM-37/71
•	Asfalto diluído tipo cura média	DNER-EM 363/97
•	Material de enchimento para misturas betuminosas	DNER-EM 367/97
•	Emulsões asfáltica catiônicas	DNER-EM 369/97



## **ASSINATURAS**

Número do Protocolo: 2025/3311699

Anexo/Sequencial: 15

Este documento foi assinado eletronicamente na forma do Art. 6º do Decreto Estadual Nº 2.176, de 12/09/2018.

## Assinatura(s) do Documento:

Assinado eletronicamente por: Francisco Leonardo Dias Tomaz, CPF: \*\*\*.318.362-\*\*

Em: 10/09/2025 13:52:00

Aut. Assinatura: 1fe299e7b57769b5f445781c0a92450b4cc6e4d14f925efddedc47096b58997a

