



**PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY
ESPÍRITO SANTO**

Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela
Extensão: 7,40 km

Contrato n.º 000166/2014

**Projeto Executivo de Engenharia Para
Melhorias Operacionais e Pavimentação
de Rodovias Municipais**

Volume 3 - Memória Justificativa

Minuta

Projemax
Engenharia e Consultoria Ltda.

Julho / 2015



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY ESPÍRITO SANTO

Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela
Extensão: 7,40 km

Contrato n.º 000166/2014

Projeto Executivo de Engenharia Para Melhorias Operacionais e Pavimentação de Rodovias Municipais

Volume 3 - Memória Justificativa

Contratante: Município de Presidente Kennedy - Estado do Espírito Santo

Contratado: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.

Contrato: 000166/2014

Objeto: Projetos Executivos de Engenharia Civil para Melhorias Operacionais e Pavimentação Rodovias Vicinais Municipais Localizadas nos Seguintes Trechos: Estrada Leonel - Alegria, Estrada Cancela - Santa Lúcia - ES 132, Água Pretinha/Santa Lúcia - Divisa Atílio Vivácqua, Água Pretinha - Água Preta - Divisa Atílio Vivácqua, São Paulo - Água Pretinha, São Paulo - Cabral - Divisa com Itapemirim (Brejo Grande), Água Pretinha/Santa Lúcia - Cancela

Minuta

Projemax
Engenharia e Consultoria Ltda.

Julho / 2015

SUMÁRIO

1.0 – Identificação da Empresa / Histórico do Contrato	3
2.0 – Mapa de Situação	9
3.0 – Estudos Realizados	13
3.1 – Plano Funcional	15
3.2 – Estudos de Traçado.....	27
3.3 – Estudos de Topográficos	51
3.4 – Estudos de Tráfego	63
3.5 – Estudos Geológicos	165
3.6 – Estudos Geotécnicos.....	175
3.7 – Estudos Hidrológicos.....	181
4.0 - Projetos	235
4.1 – Projeto de Geometria	237
4.2 – Projeto de Interseções e Acessos	257
4.3 – Projeto de Terraplenagem.....	261
4.4 – Projeto de Drenagem e OAC	275
4.5 – Projeto de Pavimentação	309
4.6 – Projeto de Sinalização	323
4.7 – Projeto de Obras Complementares	333
4.8 – Projeto de Desapropriação.....	337
5.0 – Quadros de Quantidades e Memória de Cálculo.....	345
5.1 – Diagrama Linear de Pavimentação (Quadro PE Qd 09).....	347
5.2 – Quantidades de Serviços (Quadro PE Qd 10)	351
5.3 – Resumo das Distâncias de Transportes (Quadro PE Qd 11)	367
5.4 – Diagrama Linear de Localização das Fontes de Materiais	371
6.0 – Termo de Encerramento.....	375



1.0 – IDENTIFICAÇÃO DA EMPRESA / HISTÓRICO DO CONTRATO

1.0 – IDENTIFICAÇÃO DA EMPRESA/HISTÓRICO DO CONTRATO

1.1 – INTRODUÇÃO

PROJEMAX Engenharia e Consultoria Ltda. apresenta, à consideração da **Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy – ES (PMPK)**, o **Volume 3 – Memória Justificativa do Relatório Final - Minuta, Trecho 03** Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela, referente à “Elaboração de Projetos Executivos de Engenharia Civil Para Melhorias Operacionais de Rodovias Municipais”, que compõem o lote II do Edital de Concorrência 04/2014.

1.2 – IDENTIFICAÇÃO DA EMPRESA

Empresa:Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.
CNPJ:35.788.793/0001-30
Inscrição Estadual: Isenta
Inscrição Municipal (Rio de Janeiro):16.521-2
Sede - Endereço:Av. Rio Branco, 257 / Grupo 1903 – Centro
CEP: 20.040-009 Rio de Janeiro – RJ
Tel / Fax:(21) 2533 7972 / (21) 2533 6758
Endereço Eletrônico:projemax@projemax.com.br
Tel.:(27) 3711 5944 / (27) 9987 9100
Responsáveis Técnicos:Rodolpho Giovanni Bonelli (CREA-RJ 30.906-D)
Eduardo Leite Gulo (CREA-SP)

1.3 – HISTÓRICO DO CONTRATO

Processo N.º:003961/2013
Edital de Concorrência Pública: Edital de Concorrência 004/2014
Data da Concorrência: 08 de abril de 2014

Objeto:..... Serviços Técnicos de Engenharia para Elaboração de Projetos Executivos de Engenharia Civil para Melhorias Operacionais e Pavimentação de Rodovias Vicinais Municipais Localizadas nos seguintes Trechos: Estrada Leonel – Alegria, Estrada Cancela – Leonel ES 162, Águas Pretinhas/Santa Lúcia – Divisa Atílio Vivácqua, Água Pretinha – Água Preta – Divisa Atílio Vivácqua, São Paulo – Água Pretinha, São Paulo – Cabral – Divisa com Itapemirim (Brejo Grande), Água Pretinha/Santa Lúcia - Cancela

Prazo para Elaboração dos Serviços:365 Dias Corridos
Contrato N.º:000166/2014
Data de Assinatura:09 de Julho de 2014
Data da Ordem de Início dos Serviços: 18 de Agosto de 2014
Valor Total do Contrato: R\$ 1.988.750,17
Saldo Contratual Financeiro..... R\$ 1.988.750,17
Saldo Prazo Contratual.....260 Dias Corridos

1.4 – CONSTITUIÇÃO DO RELATÓRIO DE PROJETO

1.4.1 - VOLUME 1 – RELATÓRIO DE PROJETO E INFORMAÇÕES PARA LICITAÇÃO

O volume contém a descrição sucinta e resumida das soluções propostas para a execução dos serviços e obras necessárias à construção da rodovia, dos estudos e itens de projetos executivos elaborados, inclusive a além de fornecer os elementos necessários para a licitação das obras tais como: Especificações, Plano de Execução da Obra, Cronogramas, Equipes, etc.

1.4.2 - VOLUME 2 – PROJETO DE EXECUÇÃO

Neste volume é apresentada a documentação gráfica do Projeto de Execução, inclusive projeto tipo.

1.4.3 - VOLUME 3 – MEMÓRIA JUSTIFICATIVA

O volume contém a memória descritiva adotada para a elaboração dos projetos, descrevendo de forma ampla e abrangendo os estudos realizados, a metodologia adotada, os itens de projeto desenvolvidos, suas conclusões e recomendações.

1.4.4 - VOLUME 4 – ORÇAMENTO E PLANO DE EXECUÇÃO

Neste volume são apresentadas quantidades auferidas para a elaboração do orçamento dos serviços a serem executados, com memória de cálculo das estruturas projetadas, planilha de quantidades e a planilha resumo por etapas de serviços.

1.4.5 - VOLUME 3A – ESTUDOS E PROJETOS AMBIENTAIS

Este volume consiste nos levantamentos de dados e informações que permitem uma adequada inserção das variáveis ambientais no projeto final de engenharia, a elaboração de programas e projetos para mitigar e compensar os impactos significativos das fases de execução e operação da rodovia bem como a obtenção das Licenças Ambientais necessárias.

1.4.6 - VOLUME 3B– ESTUDOS GEOTÉCNICOS

Neste volume são apresentados os boletins de sondagem e os resumos de estudos do subleito e empréstimos, os ensaios e as misturas necessários à elaboração desses estudos como também, os ensaios da pedreira e areal a serem utilizados.

1.4.7 - VOLUME 3D– NOTAS DE SERVIÇO E CÁLCULO DE VOLUMES

Neste volume são apresentadas as notas de serviço referentes ao greide de terraplenagem projetado e a memória de cálculo dos volumes de terra movimentado.

1.4.8 - VOLUME 3E – CADASTRO PARA DESAPROPRIAÇÃO

Neste volume é apresentada a caracterização das áreas e benfeitorias a serem desapropriadas em função do traçado, suas localizações, delimitações em relação ao bordos do traçado da estrada existente, o cadastro individual dos proprietários.

1.5 – SITUAÇÃO FINANCEIRA DO CONTRATO

Item	Descrição	Obs	Valor (R\$)
A	Valor do Contrato Pi (R\$)		1.988.750,17
B	Valor Total dos Aditivos (R\$)		-
C	Valor do Contrato Pi Atualizado (R\$)	A+B	1.988.750,17
D	Total Serviços Medidos (R\$)		-
E	Saldo Contratual Pi (R\$)	C-D	1.988.750,17
F	Total Reajustes Realizados (R\$)		-
G	Total Reajustes Pagos (R\$)		-
H	Saldo Contratual (Pi+R)	C+F-D-G	1.988.750,17

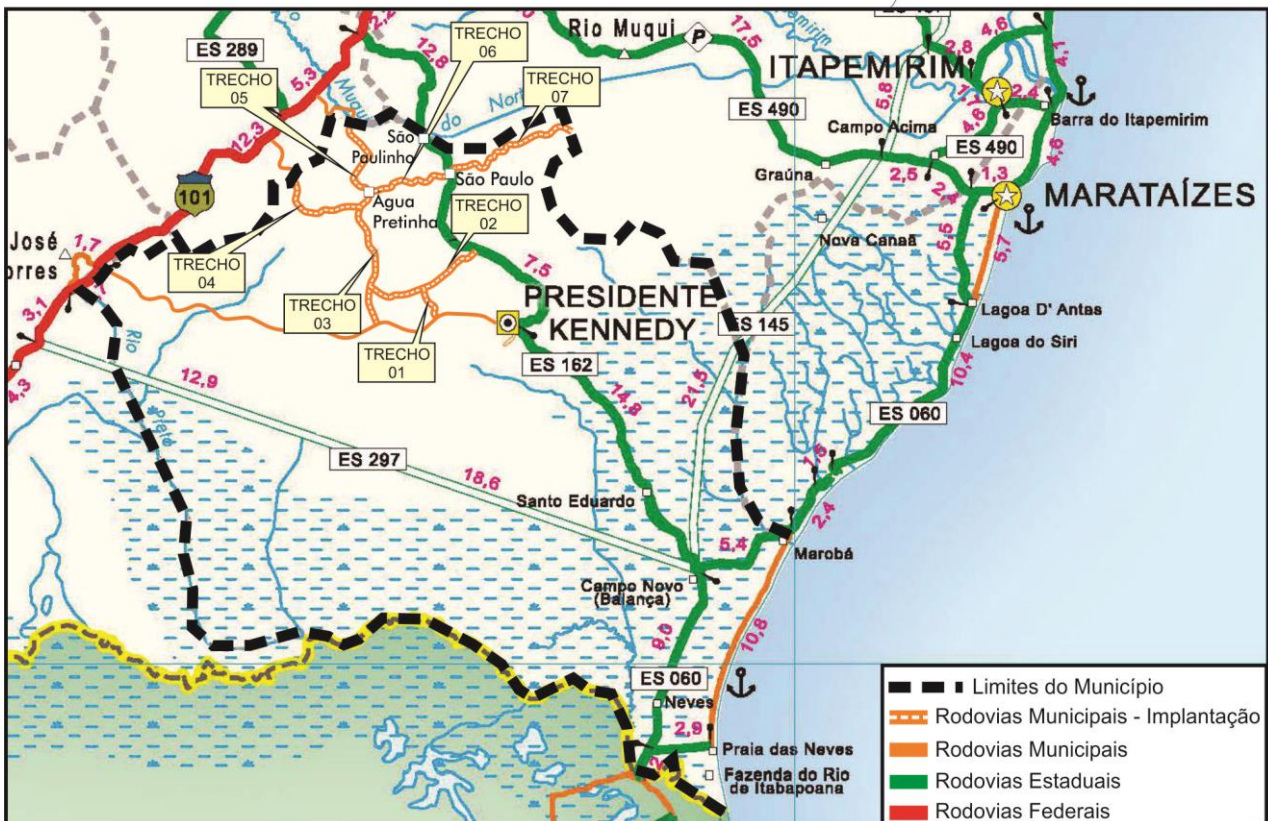
Medições Realizadas					
Nº	Descrição	% Valor Global	Período	Valor (R\$)	
				Pi	Reaj.
1	Medição de Projeto	15,25%			
2	Medição de Projeto	15,25%			
3	Medição de Projeto	15,25%			
4	Medição de Projeto	15,95%			
5	Medição de Projeto	4,16%			
6	Medição de Projeto	4,55%			
7	Medição de Projeto	4,93%			
8	Medição de Projeto	4,55%			
9	Medição de Projeto	4,55%			
10	Medição de Projeto	4,55%			
11	Medição de Projeto	5,16%			
12	Medição de Projeto	5,82%			



2.0 – MAPA DE SITUAÇÃO



Trecho	Descrição	Extensão (km)
01	Estrada Leonel - Alegria	1,8
02	Estrada Cancela - Leonel - ES 162	6,3
03	Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela	7,4
04	Água Pretinha / Santa Lúcia - Divisa Atílio Vivácqua	4,7
05	Água Pretinha / Água Preta - Divisa Atílio Vivácqua	4,7
06	São Paulo - Água Pretinha	4,7
07	São Paulo - Cabral - Divisa com Itapemirim (Brejo Grande)	8,0





3.0 – ESTUDOS REALIZADOS



3.1 – PLANO FUNCIONAL

3.1 – PLANO FUNCIONAL

3.1.1 – INTRODUÇÃO

O Plano Funcional foi elaborado objetivando definir a configuração da rodovia no que se refere às instalações, facilidades e dispositivos que compõem o ambiente rodoviário, determinados a partir da análise da expectativa do tráfego usuário, classificação funcional da rodovia bem como da verificação das condições de ocupação e uso do solo, de forma a promover a sua integração com o meio.

3.1.2 – METODOLOGIA ADOTADA

3.1.2.1 – CARACTERIZAÇÃO DOS TRECHOS

A rodovia objeto do presente trabalho apresenta uma extensão de 7,46 km, constituindo-se parte do sistema viário da Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy. A rodovia encontra-se instalada na região sul do estado nas imediações da divisa com o Estado do Rio de Janeiro.

3.1.2.2 – CLASSIFICAÇÃO FUNCIONAL

Os segmentos viários em termos funcionais podem ser classificados como “**vias coletoras**” que têm por função precípua a coleta do tráfego para direcionamento às vias arteriais secundárias.

3.1.2.3 – CLASSIFICAÇÃO TÉCNICA

Em termos de classificação técnica, entende-se que a rodovia deva enquadrar-se segundo as características físicas correspondentes a de rodovias Classe III Montanhosa.

3.1.2.4 – CARACTERÍSTICAS TOPOGRÁFICAS

A orografia da região onde se desenvolve o segmento em projeto se apresenta predominantemente ondulada.

3.1.2.5 – DADOS CLIMÁTICOS

Segundo Köppen, a classificação climática é tipo Aw, caracterizado por dias quentes e úmidos com chuvas no verão (de novembro a janeiro) e secas no inverno (de junho a agosto).

A precipitação média anual se situa em torno de 1.000 a 1.200 mm.

3.1.2.6 – DADOS EXISTENTES E COLETADOS

Foi realizado levantamento expedito das condições de traçado e geométricas da rodovia bem como a investigação para conhecimento das condições topográficas da região e também de detalhes sobre a condição de uso do solo, principalmente para o levantamento de núcleos urbanos e localidades existentes ao longo dos trechos, possibilitando o desenvolvimento de possíveis traçados, levando em consideração a segurança dos usuários e a melhor relação benefício-custo para os investimentos a serem realizados.

O conhecimento das condições gerais das rodovias permitiu concluir que a maior preocupação, em termos funcionais deve estar ligada à necessidade de:

- Adequar às condições de traçado das rodovias;
- Implantar geometria (planialtimétricas) adequada;
- Implantar dispositivos de controle operacional nas travessias urbanas.

A transposição da área urbanizada da localidade de Alegria foi um dos problemas identificados e que tiveram as possíveis soluções debatidas com mais afinco com a Fiscalização, no sentido de se padronizar e otimizar as soluções a serem implementadas.

Na visita ao trecho foram também identificados os acessos secundários existentes, interseções entre os trechos do projeto, bem como os locais de paradas de ônibus para a consequente adoção de baias e abrigos no projeto.

3.1.2.7 - SEGMENTAÇÃO DO TRECHO

Os trechos se apresentam de forma geral com características de rodovia implantada predominantemente em área rural, valendo ressaltar a ocorrência nas travessias urbanas dos elementos apresentados a seguir identificados como polos geradores de tráfego:

- Residências;
- Farmácias;
- Comércio em Geral;
- Escolas;
- Ginásio de Esportes;

- Igrejas e
- Tanques de Resfriamento de leite.

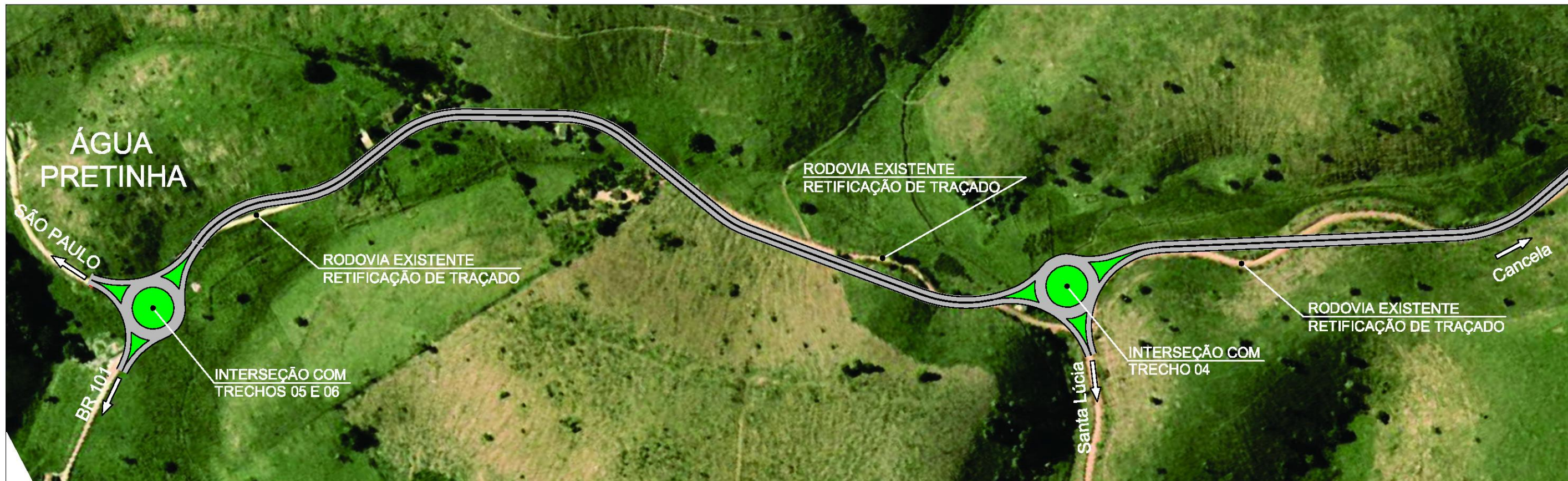
3.1.2.8 - ESBOÇO DO PLANO FUNCIONAL

Partindo das premissas anteriores foram elaboradas as plantas apresentadas a seguir destacando-se os trechos com interferência urbana, onde serão implantadas as medidas adequadas à presença de tráfego local e de pedestres, discutidas com a Fiscalização.

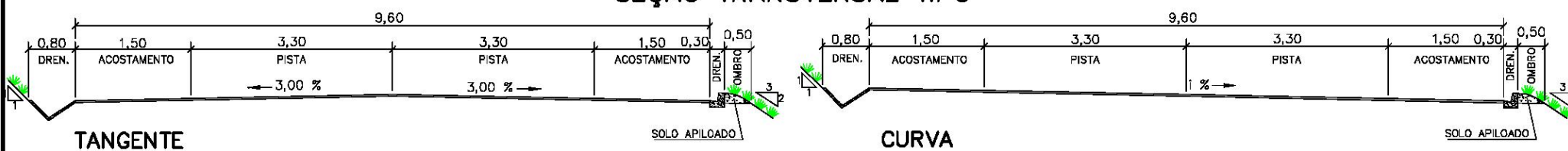
3.1.2.9 - CONCEPÇÃO DAS INTERSEÇÕES E PROJETOS TIPO DE ACESSOS SECUNDÁRIOS

O projeto prevê a implantação de 02 interseções tipo rótula, a primeira será implantada no entroncamento entre os Trechos 03 e 04 e a segunda no entroncamento entre os Trechos 02 e 03.

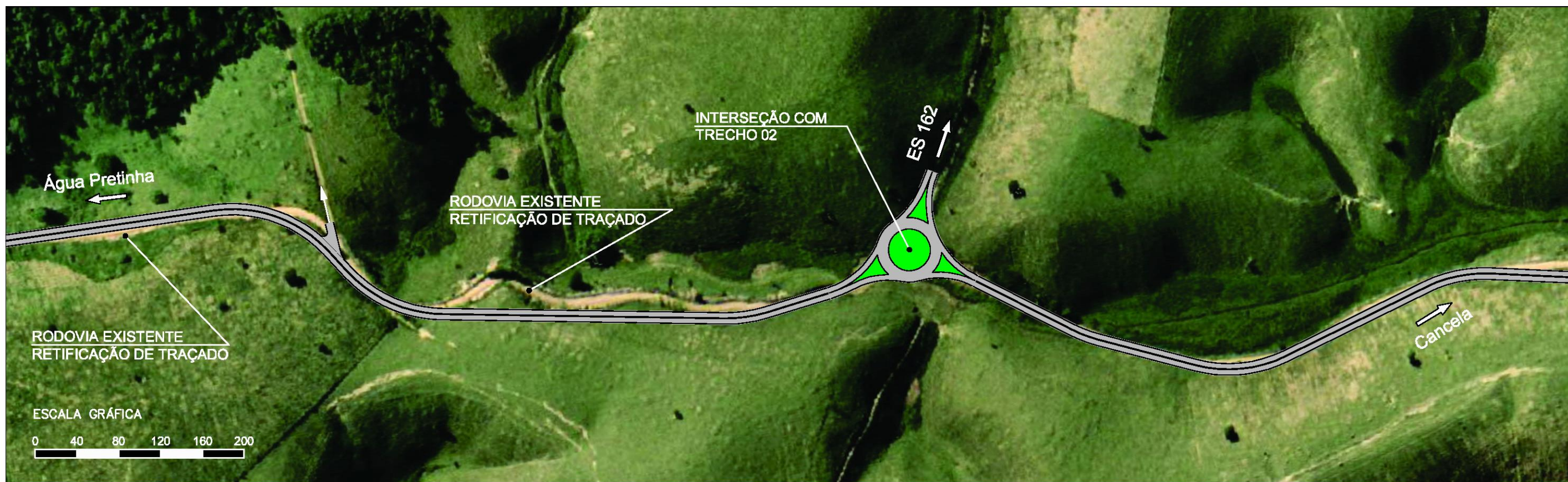
Quanto aos acessos às fazendas, foi feita uma avaliação individual quanto às condições de visibilidade e nelas serão implantadas “limpa-rodas”, melhorando as condições de acessibilidade e segurança atuais.



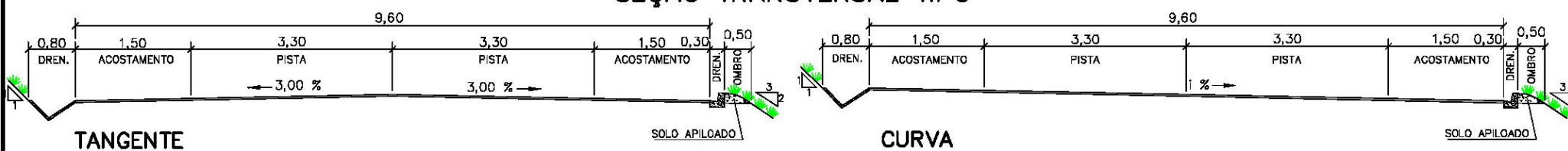
RODOVIA
SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO



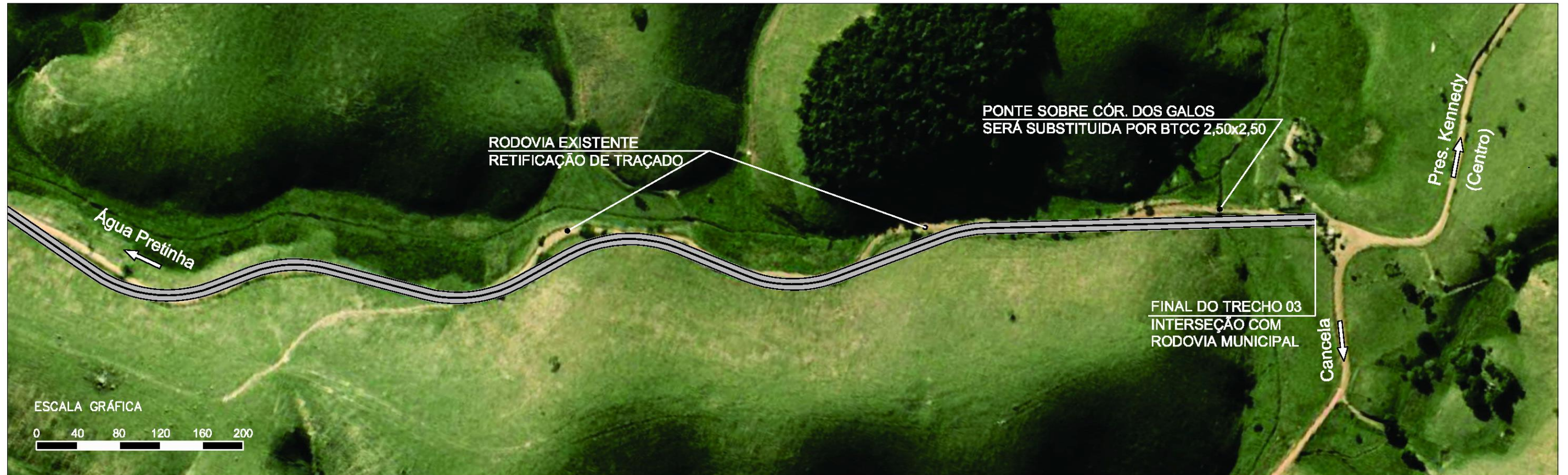
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km		Escala: 1:4.000	
PLANO FUNCIONAL			
Visão:		Data: Folha nº 21	
PROJETA		PREFEITURA	



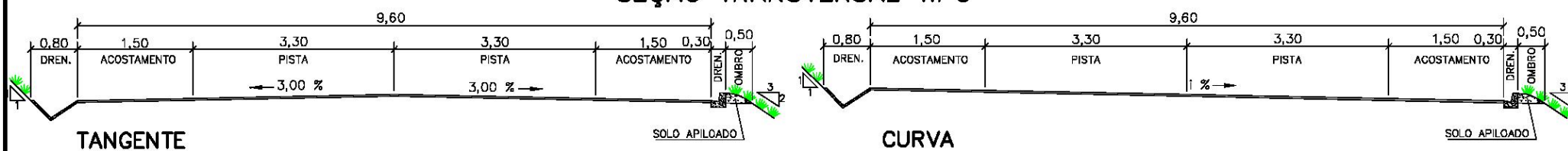
**RODOVIA
SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO**



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km		Escala: 1:4.000	
PLANO FUNCIONAL			
Visão:		Data: Folha nº 23	
PROJETA		PREFEITURA	



**RODOVIA
SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO**



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km		Escala: 1:4.000	
PLANO FUNCIONAL		Data:	Folha nº 25
Visão:		PROJETA	PREFEITURA



3.2 – ESTUDOS DE TRAÇADO

3.2 – ESTUDOS DE TRAÇADO

3.2.1 INTRODUÇÃO

Os estudos de traçado desenvolvidos no projeto em tela objetivaram, inicialmente, a verificação das condições geométricas das vias existentes identificando os locais carentes de implantação de adequações operacionais.

A partir das informações levantadas e das recomendações definidas nas reuniões realizadas com a Secretaria de Obras e com a Fiscalização do projeto, foram definidos os locais objeto de retificação geométrica, tentando sempre, manter o traçado original.

Ditos locais, em princípio, restringem-se a retificações de curvas e variantes contornando perímetros urbanos.

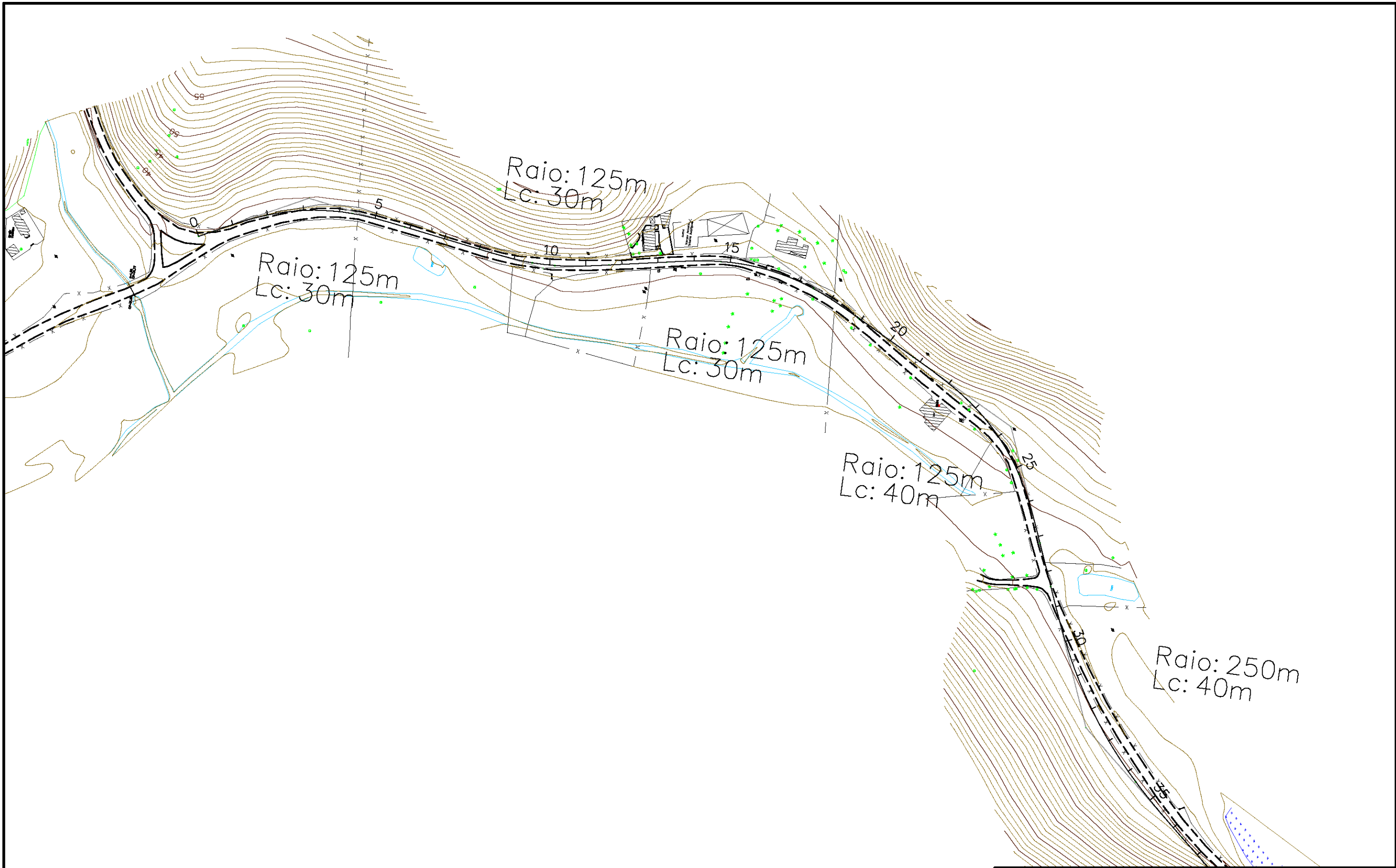
3.2.2 PROCEDIMENTO ADOTADO

Tomou-se como premissas básicas para a definição do traçado, fatores relativos a manutenção do traçado atual dos trechos, mitigação de impactos ambientais, topografia da região e a minimização dos movimentos de terras e das áreas sujeitas a desapropriações.

Em termos geométricos, planialtimétrico, os estudos de traçado foram desenvolvidos para atender a classificação da rodovia estabelecida no S.R.E. definida como Classe III Montanhosa.

3.2.3 APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

A seguir são apresentados os eixos dos trechos previamente definidos, no qual foram embasados os projetos geométricos.



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY	
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO	
Projemax	CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Canela Extensão: 7,4 Km	Escalas: 1:2.000
Visto:	Data: Folha nº 31
PROJETISTA	PREFEITURA

Raio: 250m
Lc: 40m

Raio: 400m
Lc: 40m

Raio: 60m
Lc: 40m

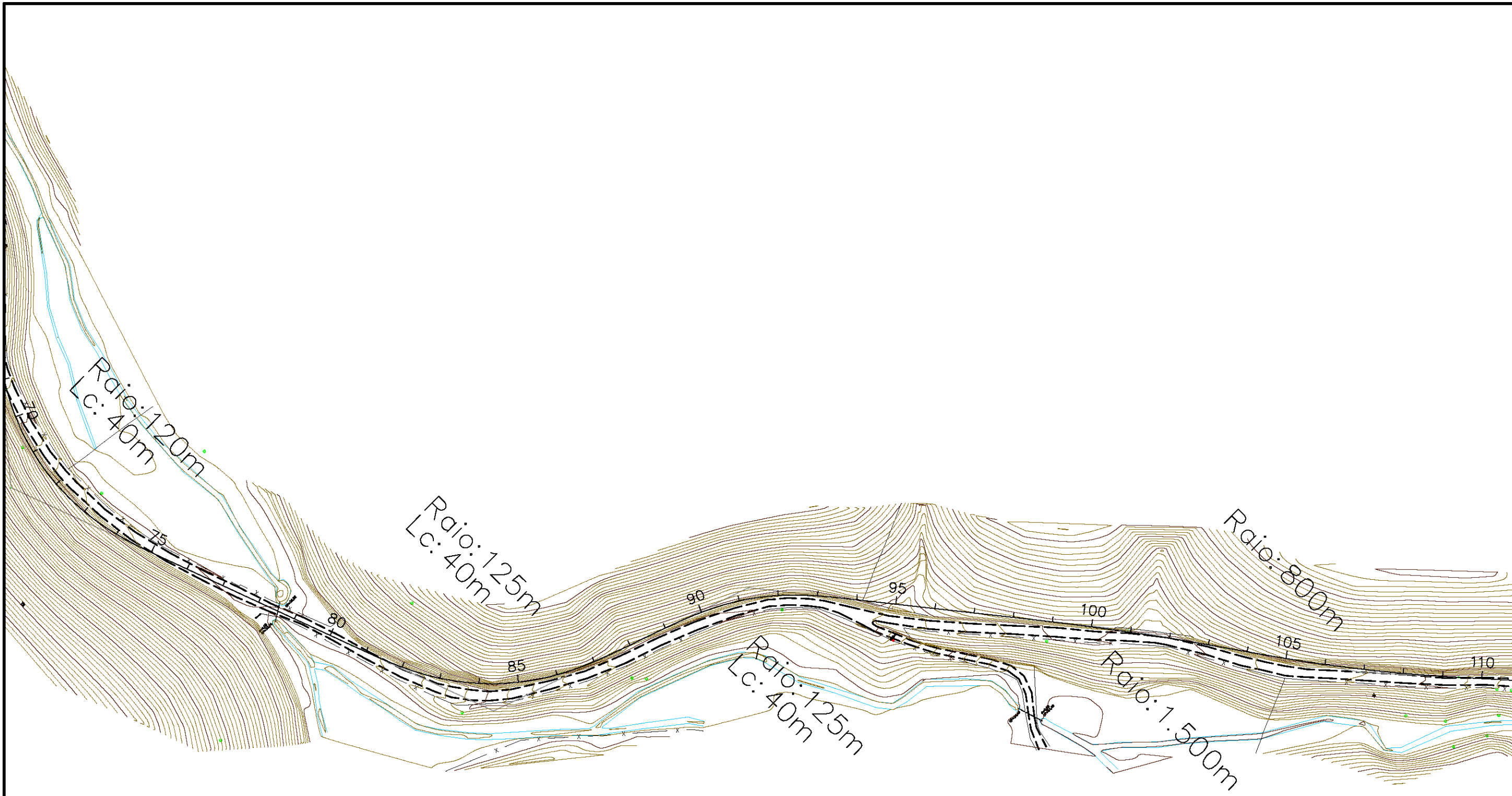
Raio: 60m
Lc: 40m

Raio: 70m
Lc: 40m

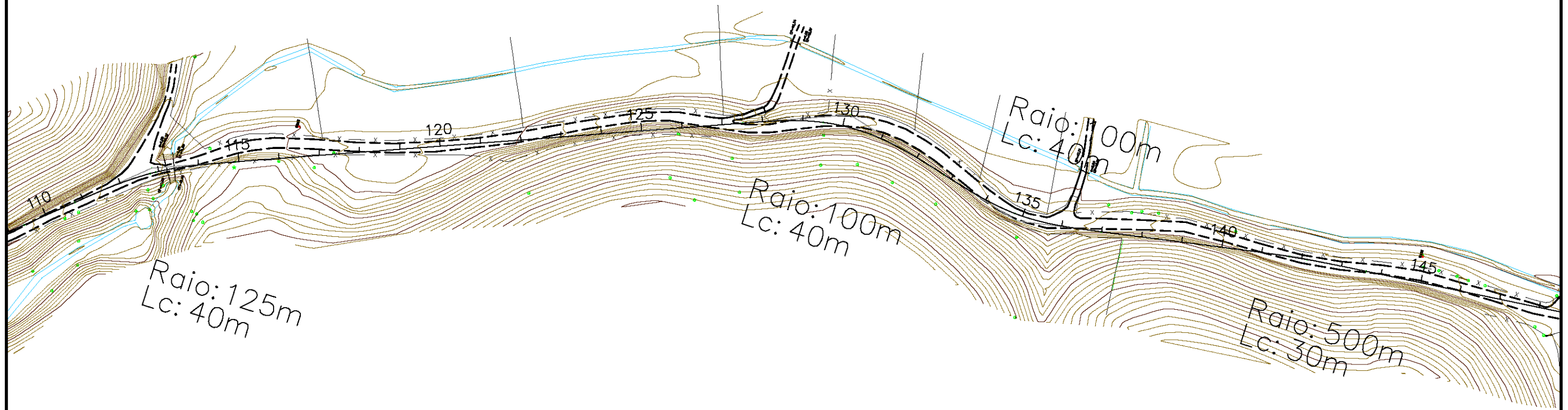
Raio: 70m
Lc: 40m

Raio: 120m
Lc: 40m

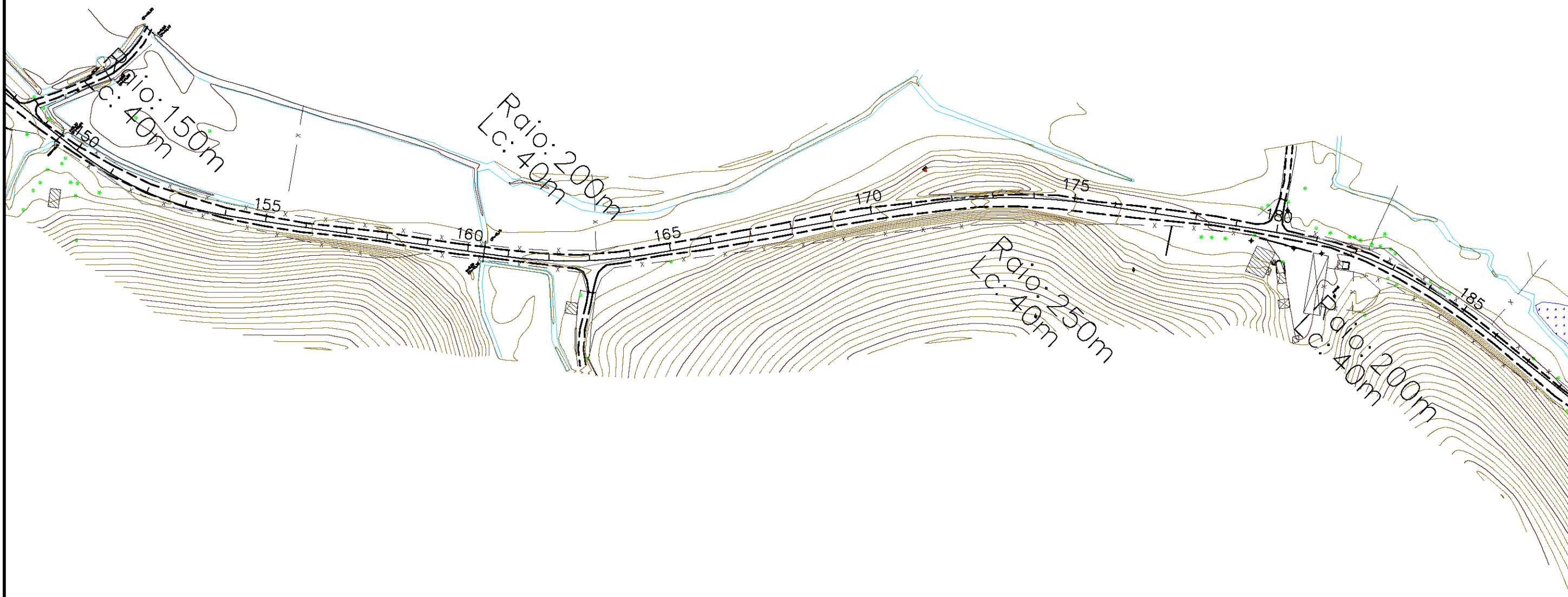
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km		Escala: 1:2.000	
Visto:		Data: Folha nº 33	
PROJETISTA		PREFEITURA	



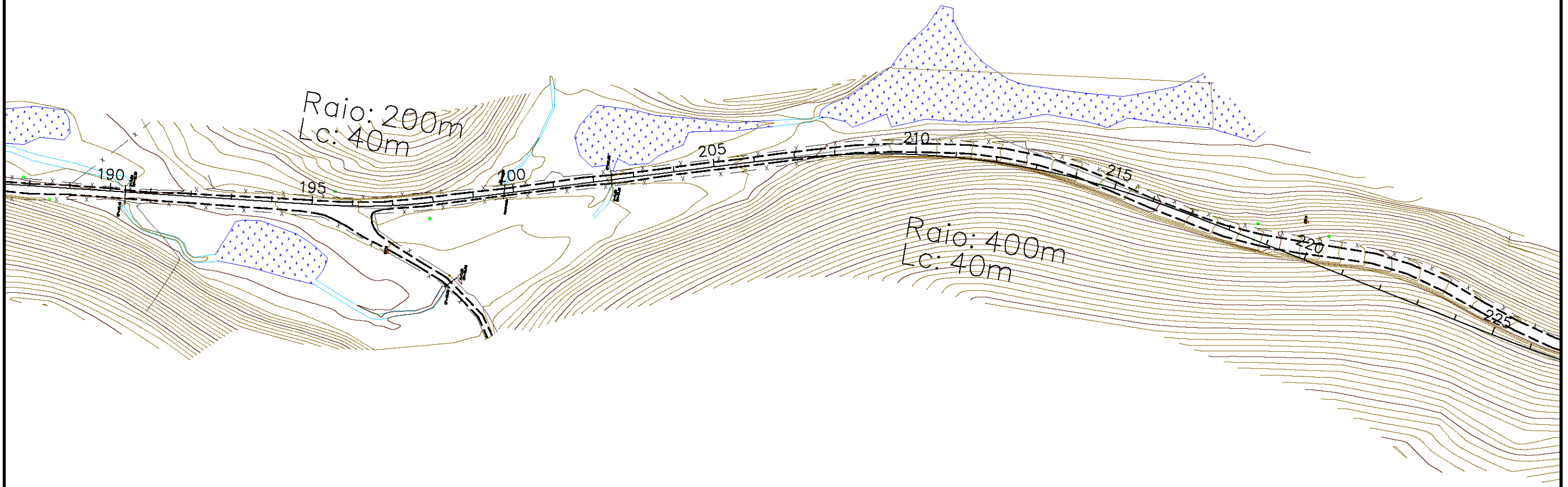
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 35
PROJETISTA		PREFEITURA	



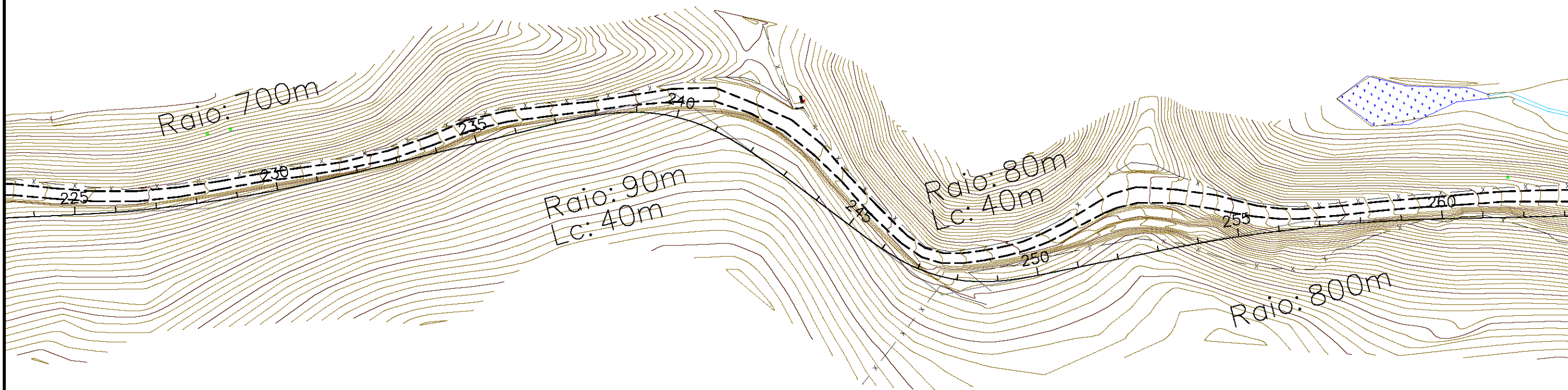
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 37
PROJETISTA		PREFEITURA	



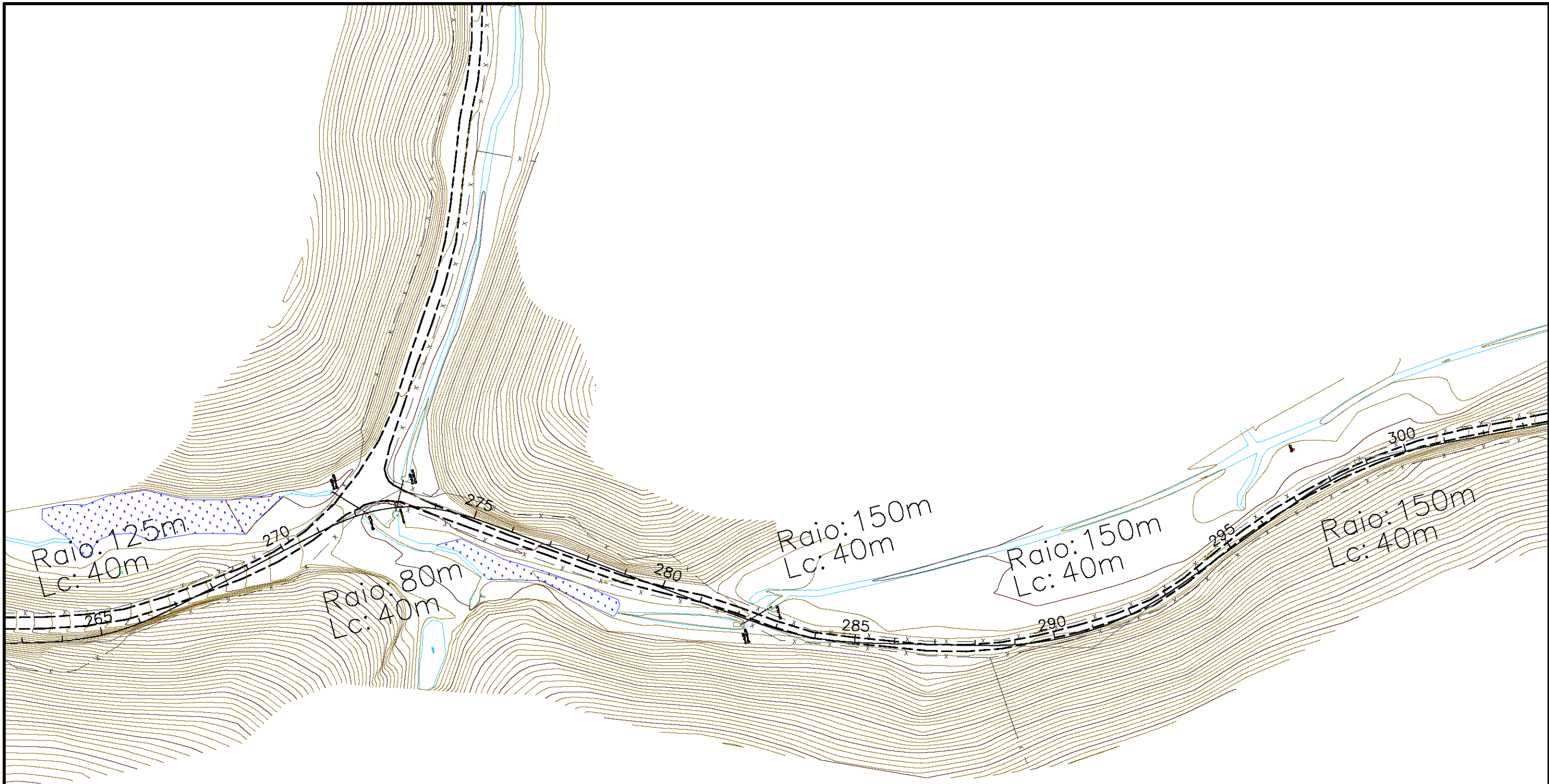
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 39
PROJETISTA		PREFEITURA	



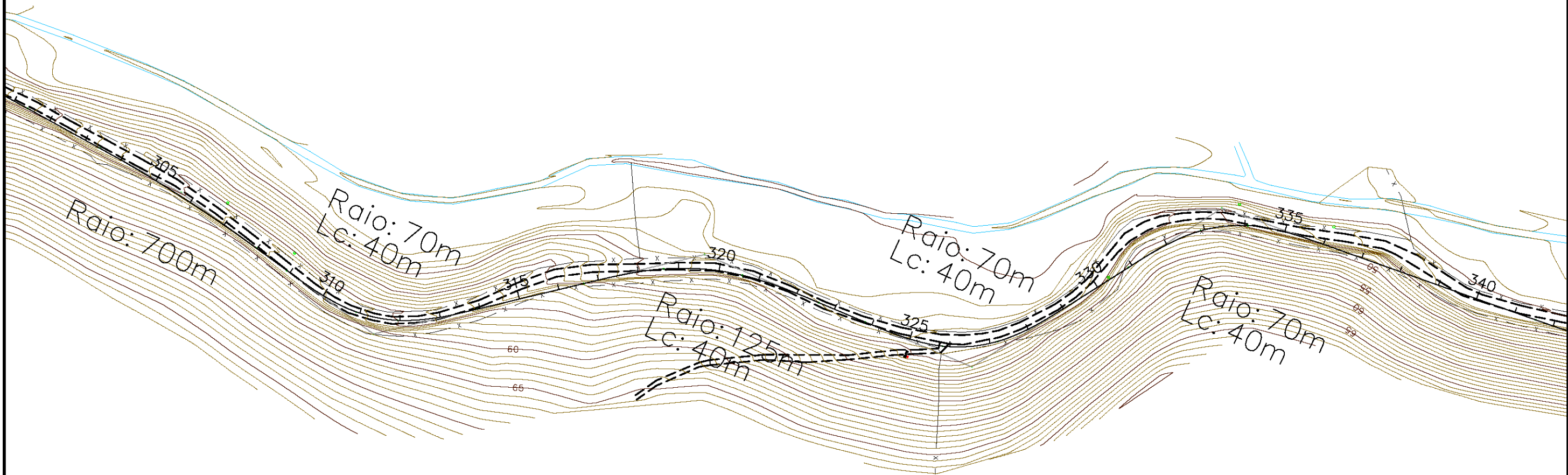
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Carcela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 41
PROJETISTA		PREFEITURA	



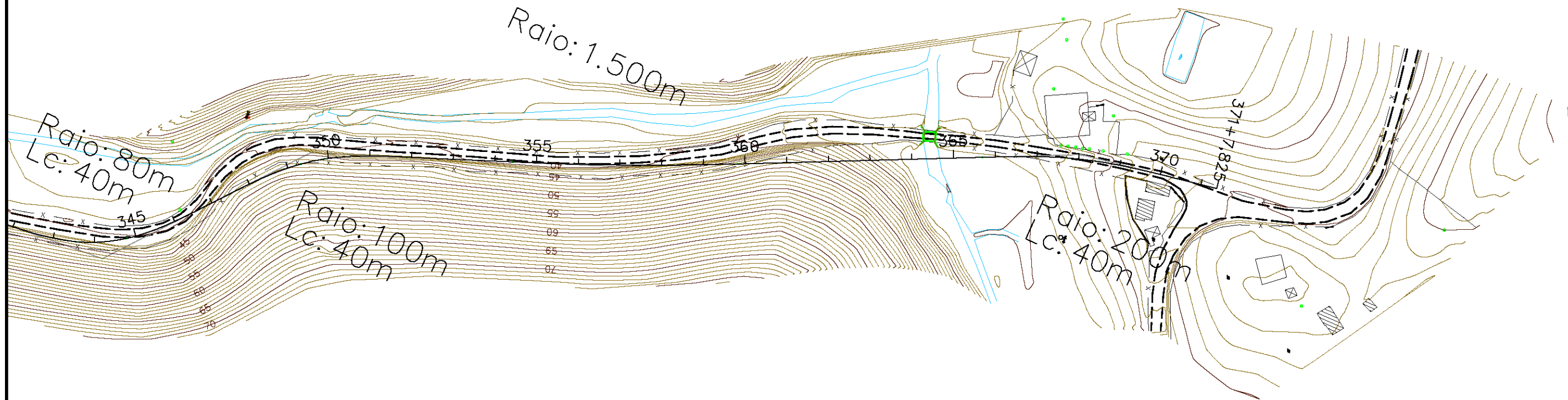
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Caracala Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 43
PROJETISTA		PREFEITURA	



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Carcela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 45
PROJETISTA		PREFEITURA	



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Caracá Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 47
PROJETISTA		PREFEITURA	



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax		CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.	
Trecho: 03 Água Pretinha - Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 Km			Escalas: 1:2.000
Visto:			Data: Folha nº 49
PROJETISTA		PREFEITURA	



3.3 – ESTUDOS DE TOPOGRÁFICOS

3.3 – ESTUDOS DE TOPOGRÁFICOS

3.3.1 – INTRODUÇÃO

Após definidas as diretrizes a serem seguidas nos projetos a serem desenvolvidos, foram iniciados os serviços de campo referentes aos Estudos Topográficos.

Os trabalhos englobam também o nivelamento/contranivelamento das estacas e o levantamento das seções transversais do terreno natural.

No desenvolvimento dos estudos estão sendo respeitadas as recomendações contidas na Instrução de Serviço IS-205 das Diretrizes Básicas / 2006 para Elaboração de Estudos e Projetos Rodoviários do DNIT.

O trabalho em elaboração envolve as seguintes atividades:

- Implantação e Georreferenciamento dos Marcos de Controle Planimétricos – Base de Apoio Topográfico;
- Implantação da Poligonal de Apoio Planimétrica;
- Implantação de Marcos de Controle Altimétrico – RRNN;
- Implantação de Rede de Apoio Altimétrica – Rede de RRNN;
- Levantamento de Seções Transversais;
- Batimetria;
- Levantamentos Planialtimétricos Cadastrais / Faixa de Domínio; e,
- Levantamento de Obras de Arte Correntes.

3.3.2 – METODOLOGIA ADOTADA

3.3.2.1 – IMPLANTAÇÃO E GEOREFERENCIAMENTO DOS MARCOS DE CONTROLE PLANIMÉTRICO - BASE DE APOIO TOPOGRÁFICO

Ao longo dos trechos objeto dos estudos foram implantados marcos, que serviram de orientação e controle planimétrico aos trabalhos topográficos, podendo também servir como de controle altimétrico, pois encontram-se nivelados e contranivelados geometricamente.

Estes marcos são constituídos por blocos de concreto simples e dispostos, entre si, cerca de 5 quilômetros, visando minimizar a influência da curvatura terrestre no ajuste de suas coordenadas planas.

Tomou-se como partida para o georeferenciamento desses marcos os pares SV7 – SV8.e SV11 – SV12 Os vértices de origem estão posicionados através de coordenadas UTM, e seus vértices locados através do Sistema de Posicionamento Global (GPS), com constelação NAVSTAR (Navigation System With am Ranging), utilizando-se, leitura de dupla frequência (L1+L2) na definição das coordenadas, obedecendo-se a tolerância de fechamento linear de 1/50.000.

As coordenadas geográficas transformadas para planoretangulares UTM dos marcos de origem e referência SV13 – SV14, bem como os demais, foram obtidas através do rastreamento de satélites, coletadas por meio de equipamentos receptores geodésicos de dupla frequência por processo diferencial estático, tendo como Datum Horizontal o elipsóide SIRGA2000/MC-39.

3.3.3 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

A seguir são apresentadas as monografias dos marcos bem como as plantas com as localizações dos Vértices da Poligonal de Apoio para o Trecho Água Pretinha / Santa Lúcia – Cancela.

MONOGRAFIA MARCOS SV7 / SV8



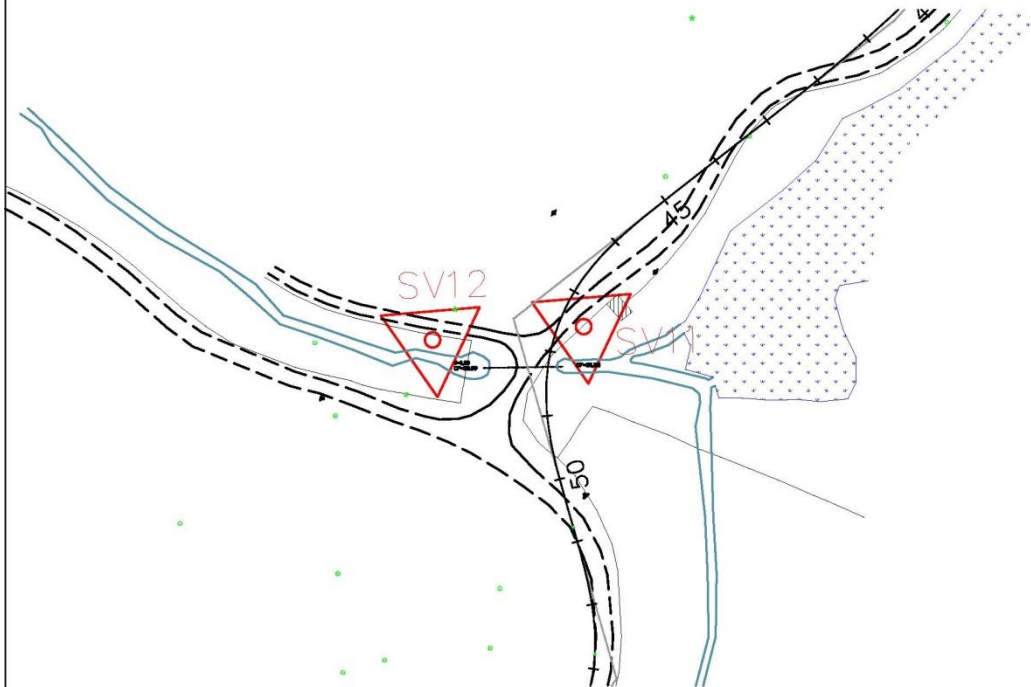
SV7

SV8



VÉRTICES	COORDENADAS	
	UTM - SIRGAS 2000	
	NORTE	ESTE
SV7	7.665.119,144	281.001,445
SV8	7.665.129,742	281.120,867

MONOGRAFIA MARCOS SV11 / SV12



SV11

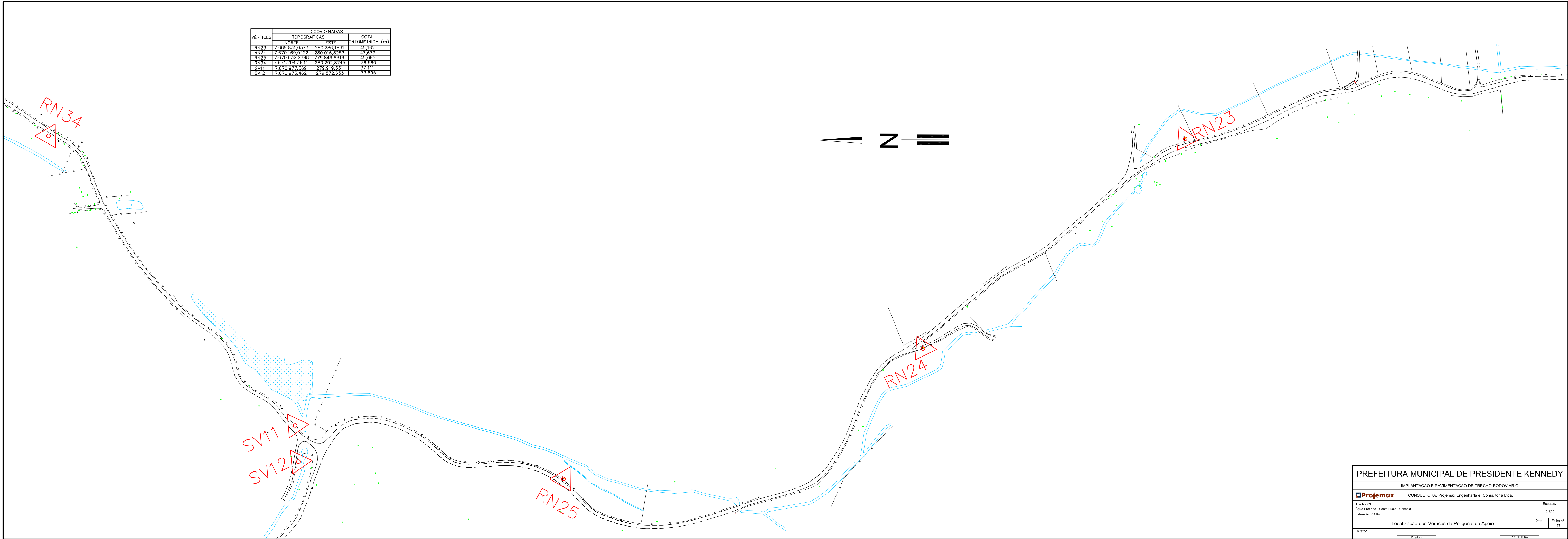


SV12



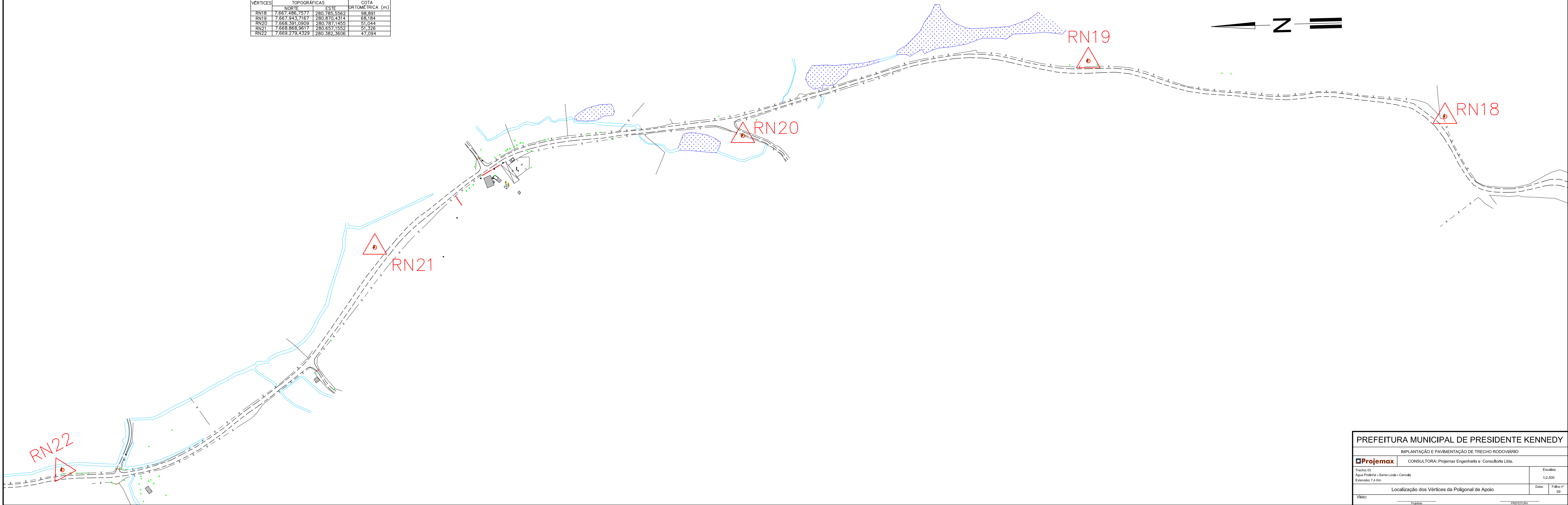
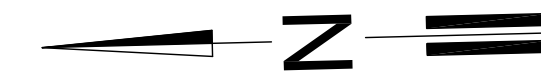
VÉRTICES	COORDENADAS	
	UTM - SIRGAS 2000	
	NORTE	ESTE
SV11	7.670.977,569	279.919,331
SV12	7.670.973,462	279.872,653

VÉRTICES	COORDENADAS		COTA ORTOMÉTRICA (m)
	TOPOGRÁFICAS		
	NORTE	ESTE	
RN23	7.669.831,0573	280.286,1831	45,162
RN24	7.670.169,0422	280.016,8253	43,637
RN25	7.670.632,2798	279.849,6616	45,065
RN34	7.671.294,3634	280.292,8745	36,560
SV11	7.670.977,5689	279.919,331	37,111
SV12	7.670.973,462	279.872,653	33,895



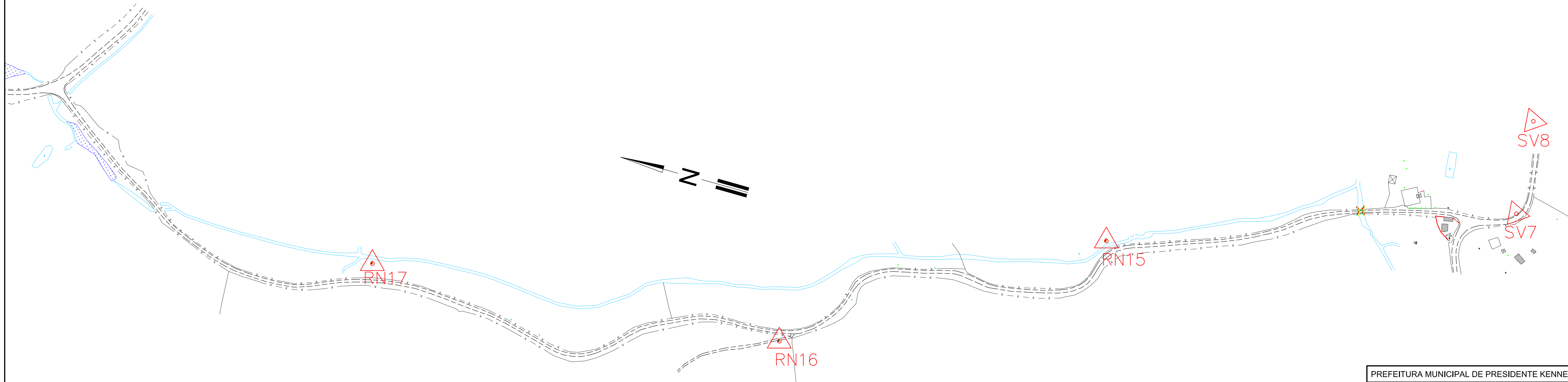
PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax	CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.		
Tronco do Aguas Pretinhas - Santa Lúcia - Carcolta Extensão: 7,4 Km			Escala: 1:2.500
Localização dos Vértices da Poligonal de Apoio			Data: Folha nº 57
Visto: _____ Projeta: _____ PREFEITURA			

VÉRTICES	COORDENADAS		COTA ORTOMÉTRICA (m)
	TOPOGRÁFICAS		
	NORTE	ESTE	
RN18	7.667.486,7577	280.785,5562	98,891
RN19	7.667.943,7167	280.870,4314	68,184
RN20	7.668.391,0909	280.787,1455	51,044
RN21	7.668.868,9617	280.657,1552	51,326
RN22	7.669.279,4329	280.382,3606	47,094



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax	CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.		
Trecho do Água Pretinha - Santa Lúcia - Carcolá Extensão 7,4 Km	Escalas: 1:2.500		Data: Folha nº 59
Localização dos Vértices da Poligonal de Apoio			
Visto: _____ Projeto: _____ Prefeitura: _____			

VÉRTICES	COORDENADAS		COTA ORTOMÉTRICA (m)
	TOPOGRÁFICAS		
	NORTE	ESTE	
RN15	7.665.613,7918	280.828,2394	38,928
RN16	7.665.981,5963	280.593,6618	45,596
RN17	7.666.508,1298	280.550,0827	44,453
SV7	7.665.119,144	281.001,445	44,349
SV8	7.665.129,742	281.120,867	44,391



PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY			
IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO			
Projemax	CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.		
Trecho do Aguas Pretinhas - Santa Lúcia - Carcolta Extensão: 7,4 Km			Escala: 1:2.500
Localização dos Vértices da Poligonal de Apoio			Data: Folha nº 01
Visto: _____ Projeta: _____ PREFEITURA			



3.4 – ESTUDOS DE TRÁFEGO

3.4 – ESTUDOS DE TRÁFEGO

3.4.1 – INTRODUÇÃO

Neste capítulo apresenta-se a descrição dos procedimentos adotados para fins de obtenção dos parâmetros de tráfego necessários à elaboração dos projetos executivos de engenharia para implantação/pavimentação de sete rodovias municipais localizadas no município de Presidente Kennedy, no Estado do Espírito Santo, com os objetivos de:

- (i) determinar a classe de projeto a ser adotada;
- (ii) determinar o número N - Equivalente de Operações do Eixo Padrão, necessário para a definição do projeto de pavimentação;
- (iii) verificar a capacidade de tráfego ao longo dos trechos, durante o período de vida útil do projeto; e
- (iv) fornecer os subsídios necessários à definição das soluções a serem adotadas nas principais interseções nos trechos em questão.

O estudo de tráfego envolveu os seguintes itens:

- Socioeconômica da Região;
- Sistema Viário e Trechos em Estudo;
- Coleta e Análise dos Dados de Tráfego Existentes;
- Pesquisas Complementares de Tráfego;
 - ✓ Contagens Volumétricas Classificatórias;
 - ✓ Pesquisa de Origem e Destino;
 - ✓ Pesquisas de tempo de Viagem
- Definição do VMD Atual;
- Alocação do Tráfego;
- Projeção do Tráfego;
- Estudo de Capacidade;
- Determinação do Número “N” e

3.4.2 – SOCIOECONOMIA DA REGIÃO

Presidente Kennedy, município localizado no extremo sul do estado do Espírito Santo, com uma altitude de 55 metros, população estimada em 2010 pelo IBGE em 10.315 habitantes, com uma área de 586,52 km², é uma das cidades menos populosas do Espírito Santo, porém com o maior PIB per capita do país (R\$ 387.136,99), em grande parte por causa das explorações em alto mar da chamada camada pré-sal no Oceano Atlântico pela Petrobrás e outras empresas. No entanto, continua sendo um município com muita pobreza e desigualdade, com índice de desenvolvimento humano (IDH) de 0,657.

O município é atualmente um dos que mais se beneficiam com os royalties provenientes da Indústria do Petróleo que está se instalando no município e no estado. Presidente Kennedy possui também o maior mangue do Brasil, onde catadores de caranguejos tiram seu ganha-pão.

Presidente Kennedy futuramente tem grandes chances de se tornar a nova capital brasileira do petróleo, por ter grande produção em alto-mar, estão instaladas grandes empresas na área do petróleo, minério e portos como a Petrobras, Chevron(Texaco), Shell, Samarco e a Vale.

Os investimentos no pré-sal estão incluídos nos US\$ 8,5 bilhões previstos pela Petrobras para os projetos em andamento no Município, em planejamento e em fase de licitação. As descobertas na camada de pré-sal foram anunciadas no ano passado. A estatal não informou o volume da descoberta em Jubarte, que pertence a Presidente Kennedy mas somente um dos reservatórios anunciados em 2007, tem quantidade estimada em até 8 bilhões de barris. Presidente Kennedy possui a maior reserva de petróleo marítima do Espírito Santo, com cerca de 1,9 bilhões de barris. Atualmente, a Petrobras produz 220 mil barris por dia, no campo de Jubarte.

Além da exploração de petróleo, Pres. Kennedy receberá outro investimento de vulto, relativo à construção do Terminal Portuário, por onde serão embarcadas cargas de rochas ornamentais, a ser implantado pela empresa Ferrous Ressources do Brasil, que prevê um investimento no município de US\$ 2,7 bilhões (dois bilhões e setecentos milhões de dólares podendo chegar a 11 bilhões de reais, construindo o complexo industrial e um gigante porto com usinas de pelletização na área de 12 milhões de metros quadrados assim impulsionando de vez o crescimento e desenvolvimento de Presidente Kennedy, trazendo novos frutos, novos projetos, novas indústrias e estruturando o município para o futuro.

O Porto Central será construído entre as praias de Marobá e das Neves, em parceria com o Porto de Roterdã. O projeto de porto-indústria, um dos maiores previstos para o Estado, é desenvolvido pela empresa Terminal Portuário de Kennedy (TPK). O grupo está finalizando a compra dos terrenos. A retroárea do porto será de 10 milhões de metros quadrados.

A seguir são apresentados os dados sobre a evolução da população de presidente Kennedy, do Estado do Espírito Santo e do Brasil, verificando-se taxas de crescimento entre 1991 e 2010, no valor de 0,5%aa para o município em estudo, de 1,6%aa para o Espírito Santo e de 1,4%aa para o país como um todo. Com relação ao período 2000 – 2010, houve uma pequena redução na diferença do crescimento entre o município e o estado e o país, pois Pres. Kennedy teve um crescimento de 0,8%aa, o Espírito Santo 1,3% aa e o Brasil, 1,2% aa.

QUADRO 3.4.1
EVOLUÇÃO DA POPULAÇÃO RESIDENTE DO MUNICÍPIO, DO ESTADO E DO PAÍS

Anos	Pres. Kennedy	Espírito Santo	Brasil
2010	10.314	3.514.952	190.755.799
2007	10.307	3.351.669	183.987.291
2000	9.555	3.097.232	169.799.170
1996	9.546	2.790.206	156.032.944
1991	9.433	2.600.618	146.825.475

Fonte: IBGE

O quadro abaixo apresenta a evolução do produto interno bruto (PIB) para o período 1999/2011, observando-se uma taxa de crescimento elevadíssima, de 43,5%aa. Entre 2010 e 2011, houve uma elevação de 150%, totalmente fora dos padrões normais, devido ao aumento dos investimentos que estão sendo realizados na região e a produção de petróleo.

QUADRO 3.4.2
EVOLUÇÃO DO PIB – PRES. KENNEDY

Anos	PIB (R\$)	Anos	PIB (R\$)
2011	4.015.772	2004	192.080
2010	1.607.473	2003	317.481
2009	779.589	2002	85.418
2008	1.051.604	2001	51.254
2007	604.791	2000	73.601
2006	219.805	1999	52.574
2005	291.935		

Fonte: IBGE

A tabela abaixo apresenta a distribuição do valor adicionado, por setor da economia, verificando-se que a quase totalidade dos recursos são provenientes do setor industrial, conforme já citado anteriormente.

QUADRO 3.4.3
VALOR ADICIONADO POR SETOR – PRESIDENTE KENNEDY

Setores	2011		2010	
	Valor Adicionado		Valor Adicionado	
	R\$	%	R\$	%
agropecuário	32.546	0,8%	33.825	2,1%
industrial	3.891.288	96,9%	1.497.229	93,1%
serviços	88.609	2,2%	73.462	4,6%
impostos	3.330	0,1%	2.957	0,2%
Total	4.015.773	100,0%	1.607.473	100,0%

Fonte: IBGE

A evolução da frota, entre 2009 e 2013 correspondeu a 5,8%aa, sendo 4,6%aa dos autos, 1,3%aa dos ônibus, 6%aa dos caminhões e 6,7%aa de motos.

QUADRO 3.4.4
EVOLUÇÃO DA FROTA - PRESIDENTE KENNEDY

Evolução da frota					
	2013	2012	2011	2010	2009
autos	2.704	2.508	2.383	2.361	2.260
ônibus	39	37	39	40	37
caminhões	301	261	262	252	238
motos	2.609	2.467	2.312	2.149	2.013
outros	65	58	48	50	9
Total	5.718	5.331	5.044	4.852	4.557

Fonte: IBGE

Com relação ao setor agropecuário, o quadro abaixo apresenta os principais produtos da região, com predominância, em relação à área de produção e quantidade, em toneladas, da cana-de-açúcar, embora, em termos de valor de produção o que gerou mais recursos, foi a produção de abacaxi, com área bem mais reduzida que a cana.

Estima-se que a melhoria das condições das rodovias possibilite um incremento na produção agrícola da região, devido à redução de frete e maior facilidade na compra de insumos e na venda da produção, acarretando um tráfego a ser gerado nas áreas de influência das rodovias do programa rodoviário.

QUADRO 3.4.5
DADOS DE PRODUÇÃO – PRES. KENNEDY

Produtos	Pres. Kennedy - 2012			
	Área (ha)	Quantidade (t)	vl prod R\$ mil	Rendimento kg/ha
lav. Permanente				
maracujá	30	660	885	22.000
banana (cacho)	40	400	328	10.000
café	450	518	2.170	1.151
coco (frutos)	55	1.320	660	24.000
lav. Temporária				
abacaxi	500	11.000	12.034	22.000
cana-de-açúcar	2.300	115.000	6.325	50.000
milho	140	462	278	3.300
bovinos (cabeças)	8.166	57.161		
leite vaca (mil litros)		13.802	11.732	

Fonte: IBGE

Com os dados acima estimou-se o percentual de cada produto em relação à produção total do município, o que foi transposto para o cálculo da produção nas respectivas áreas de influência de cada trecho do programa, obtendo-se os percentuais abaixo discriminados:

QUADRO 3.4.6
PRODUTO EM RELAÇÃO A PRODUÇÃO TOTAL - PRESIDENTE KENNEDY - 2012

Produtos	%
lav. Permanente	
café	0,77
coco (frutos)	0,09
lav. Temporária	
abacaxi	0,86
cana-de-açúcar	3,94
milho	0,24
bovinos (cabeças)	13,99
leite vaca (mil litros)	
Total	19,9

3.4.3 - SISTEMA VIÁRIO E TRECHOS EM ESTUDO;

O acesso à Presidente Kennedy é feito pela ES.162, no km 418 da BR.101/ES, podendo também ser feito pela RJ.224.

A BR.101/ES está sendo operada pela Concessionária Eco101, prevendo-se sua duplicação para os próximos anos, o que melhorará substancialmente o acesso à cidade de Presidente Kennedy.

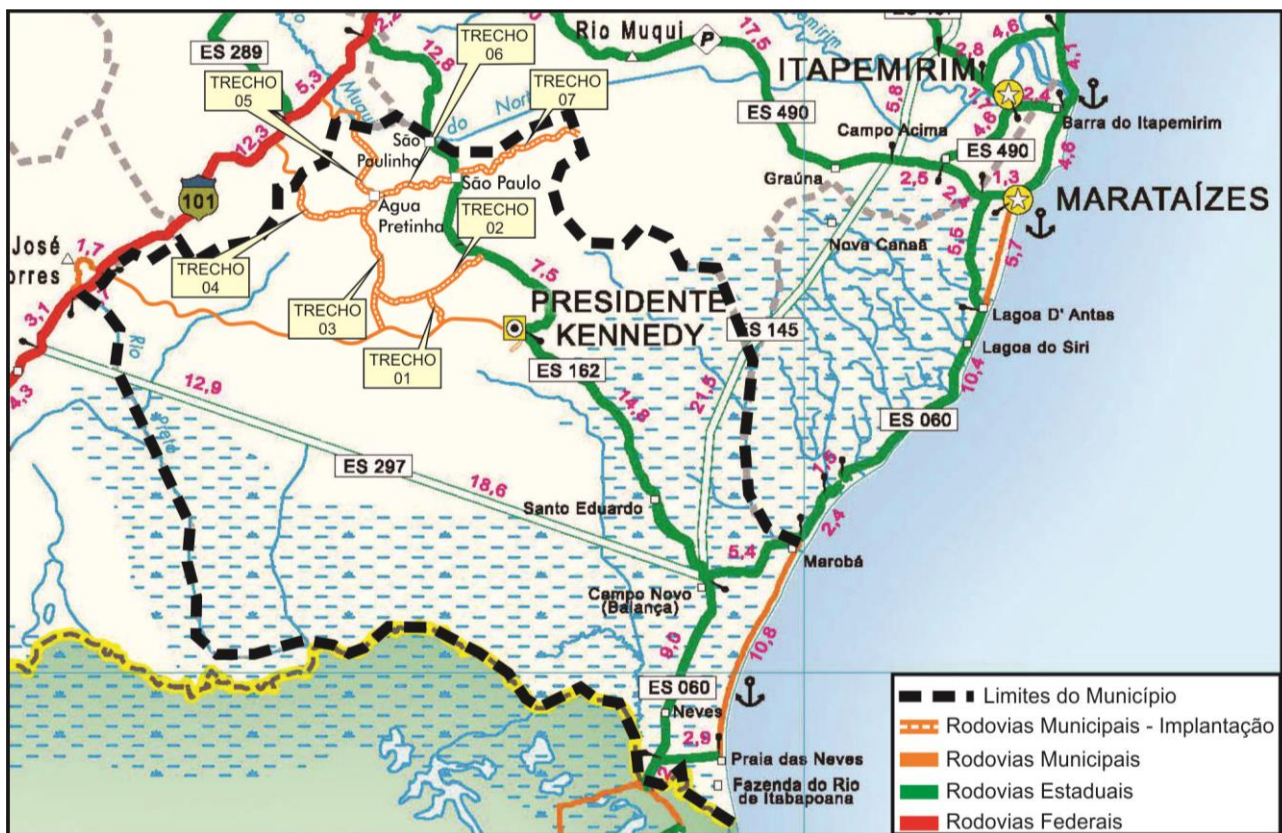
A rodovia estadual ES.162, pavimentada, em bom estado facilita também o acesso ao município, sendo que, com a implantação/pavimentação das rodovias municipais constantes do presente programa de melhoramentos rodoviários, Presidente Kennedy terá condições de receber todo o tráfego a ser gerado pelos empreendimentos que ocorrerão ao longo dos próximos anos.

Os trechos em estudo são apresentados a seguir:

QUADRO 3.4.7
TRECHOS EM ESTUDO

Trecho	Trecho	Extensão (Km)
1	Estrada Leonel - Alegria	1,80
2	Estrada Cancela – Leonel – ES - 162	6,30
3	Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela	7,40
4	Água Pretinha / Santa Lúcia – Divisa Atílio Vivacqua	4,70
5	Água Pretinha - Água Preta – Divisa Atílio Vivacqua	4,70
6	São Paulo – Água Pretinha	4,70
7	São Paulo – Cabral – Divisa Itapemirim (Brejo Grande)	8,00

FIGURA 3.4.1
MAPA DE LOCALIZAÇÃO DOS TRECHOS EM ESTUDO



3.4.4 – COLETA E ANÁLISE DOS DADOS DE TRÁFEGO EXISTENTES

Para o presente estudo foram pesquisados dados de tráfego junto ao DER/ES, tendo sido constatada a inexistência de informações relativas aos trechos em estudo.

Foram obtidos dados de tráfego da BR.101, nas proximidades de Presidente Kennedy.

3.4.5 – PESQUISAS COMPLEMENTARES DE TRÁFEGO

Em complementação aos dados existentes, foram realizadas contagens volumétricas classificatórias, além de um posto de origem/destino e de pesquisas de tempo de viagem, para verificação de possíveis desvios de tráfego da rede de interesse, conforme apresentado no Plano de Contagens de Tráfego.

3.4.5.1 – CONTAGENS VOLUMÉTRICAS CLASSIFICATÓRIAS;

Os postos de contagens volumétricas classificatórias, com suas localizações e períodos de contagens, foram os seguintes:

Uma análise da rede de tráfego em estudo permitiu verificar as necessidades de obtenção de dados de volume de tráfego e de caracterização das viagens ao longo da referida rede.

Desta forma, foram feitas contagens volumétricas classificatórias em cinco postos, dois principais e três complementares, além de um posto de pesquisa de origem e destino (O/D), conforme abaixo discriminado:

Desta forma, foram previstos cinco postos de contagem volumétrica, sendo os dois primeiros, já previstos no edital de licitação e os demais, complementares, considerados de interesse do projeto, conforme apresentado abaixo:

- Posto P.1 (CVD) – Localizado no entroncamento dos trechos 03, 05 e 06;
- Posto P.2 (CVD) - Localizado no entroncamento dos trechos 02 e 03;
- Posto P.3 (CV) - Localizado no trecho 04;
- Posto P.4 (CV) - Localizado no trecho 01;
- Posto P.5 (CV) - Localizado no trecho 07.

Os dados obtidos nas contagens volumétricas são apresentados no Anexo A.

3.4.5.2 – PESQUISA DE ORIGEM E DESTINO;

Foi implantado, conforme edital, um posto de pesquisa de origem/destino (O/D), localizado na rodovia ES.162, entre as localidades de Leonel e São Paulo.

Foram realizadas contagens volumétricas no posto de origem/destino, a fim de permitir as expansões das matrizes de O/D resultantes das pesquisas efetuadas.

PERÍODO DAS PESQUISAS

As contagens volumétricas classificatórias referentes aos postos 1 e 2 foram realizadas nos sete dias da semana, durante 24 hs/dia, obtendo-se, portanto, o volume de tráfego total da semana pesquisada, enquanto os postos 3, 4 e 5, considerados de apoio, tiveram a duração de um dia, durante 16 hs/dia, de 06:00 às 22:00 horas, adotando-se fatores de expansão horária e diária obtidos dos postos 1 e 2, para obtenção do volume médio diário anual de tráfego. Por falta de dados considerou-se o fator de expansão mensal igual a 1,0.

As pesquisas de O/D foram executadas no posto único, durante doze dias, no período entre 06:00 e 18:00 hs, totalizando 12 horas/dia. Foram realizadas, 3.244 entrevistas, bem acima do previsto, que era no mínimo 50 entrevistas ao longo desse período.

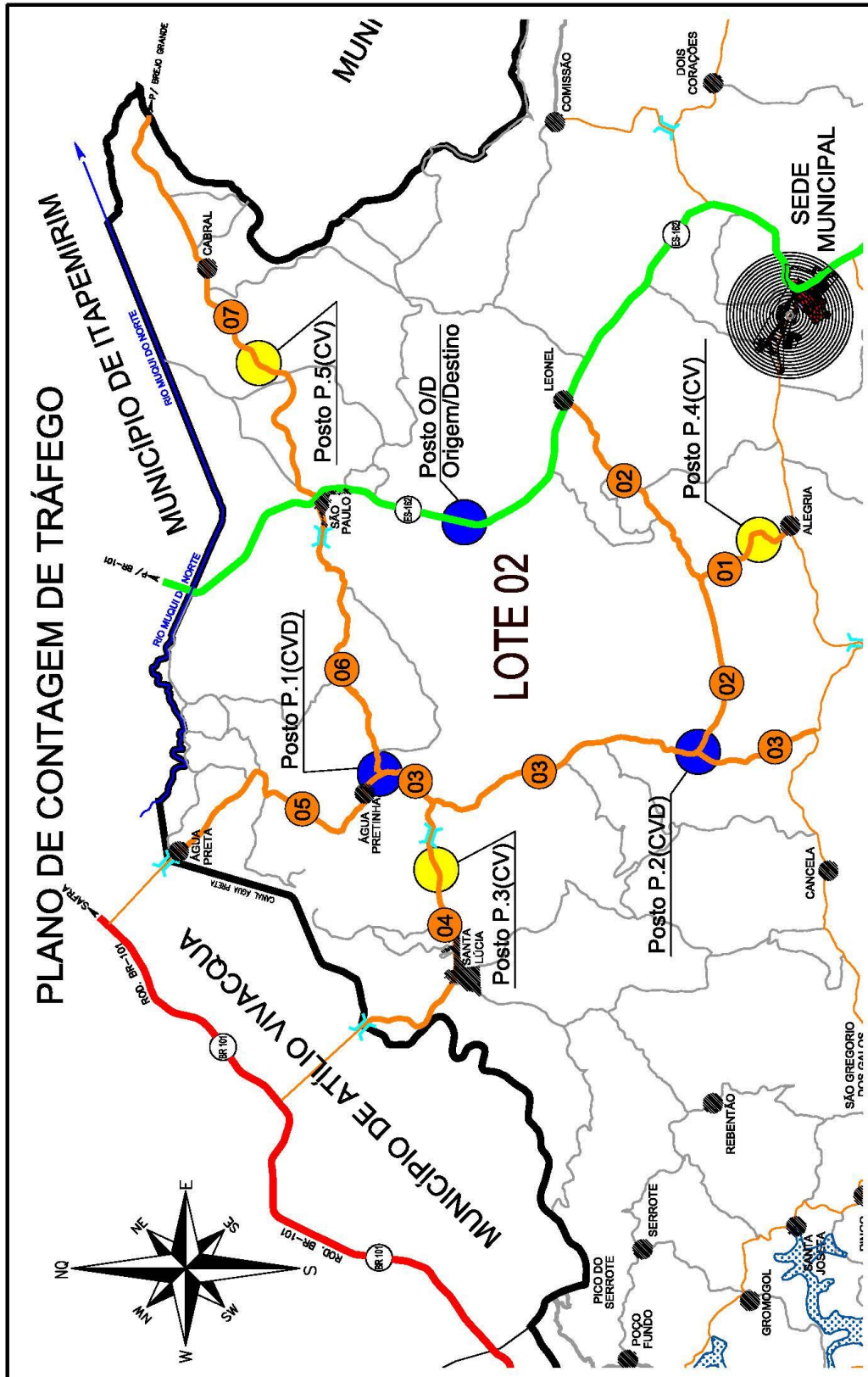
Os dados das pesquisas de origem/destino estão apresentados em meio digital.

3.4.5.3 – PESQUISAS DE TEMPO DE VIAGEM E DE CARACTERÍSTICAS DA REDE

Para cada link selecionado, foram obtidas as informações relativas a extensão, seção geométrica, tipo e condições do pavimento e pesquisados os tempos de viagem, por meio do método de veículo teste.

O mapa a seguir apresenta os locais das pesquisas efetuadas.

FIGURA 3.4.2
MAPA DE LOCALIZAÇÃO DAS PESQUISAS EFETUADAS



3.4.5.4 – DEFINIÇÃO DO VMD ATUAL

Para fins de estabelecimento dos VMDs atuais ao longo dos sete trechos, foram seguidos os seguintes critérios:

TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

Foram adotados os dados do posto de contagem PCV 4, devidamente corrigidos, em função das variações horárias e diárias, obtidas das contagens efetuadas nos postos 1 e 2, cuja duração foi de 24 horas/dia durante os sete dias da semana. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 2: ESTRADA CANCELA – LEONEL – ES - 162

Foram adotados os dados parciais do posto de contagem PCV 2, de 7 dias, 24 horas, com os movimentos de interesse. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 3: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA - CANCELA

Foram adotados os dados parciais do posto de contagem PCV 2, de 7 dias, 24 horas, com os movimentos de interesse. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 4: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

Foram adotados os dados do posto de contagem PCV 3, devidamente corrigidos, em função das variações horárias e diárias, obtidas das contagens efetuadas nos postos 1 e 2, cuja duração foi de 24 horas/dia durante os sete dias da semana. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 5: ÁGUA PRETINHA - ÁGUA PRETA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

Foram adotados os dados parciais do posto de contagem PCV 1, de 7 dias, 24 horas, com os movimentos de interesse. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 6: SÃO PAULO – ÁGUA PRETINHA

Foram adotados os dados parciais do posto de contagem PCV 1, de 7 dias, 24 horas, com os movimentos de interesse. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

TRECHO 7: SÃO PAULO – CABRAL – DIVISA ITAPEMIRIM (BREJO GRANDE)

Foram adotados os dados do posto de contagem PCV 5, devidamente corrigidos, em função das variações horárias e diárias, obtidas das contagens efetuadas nos postos 1 e 2, cuja duração foi de 24 horas/dia durante os sete dias da semana. Por falta de dados não foi considerada a variação mensal ao longo do ano.

Os dados básicos e os resultados obtidos para a determinação dos índices de correção em relação às contagens de campo são apresentados a seguir.

ANEXO A

TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																					
RODOVIA	ALEGRIA - ESTRADA LEONEL														DATA	20/08/2014					
LOCAL	Posto P.4 - Trecho 1														OPERADOR						
SENTIDO	Ambos														PAGINA						
PERIODO	VEICULOS LEVES		ONIBUS			CAMINHOS															TOTALS
	PASSEIO	CAMIONETES	2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	3C2	3C3	3C4	3S2C4	3S2S2			
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
05:00 - 06:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
06:00 - 07:00	5	2	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	10		
07:00 - 08:00	6	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
08:00 - 09:00	0	1	1	0	0	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	7		
09:00 - 10:00	5	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
10:00 - 11:00	6	1	3	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11		
11:00 - 12:00	4	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
12:00 - 13:00	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5		
13:00 - 14:00	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3		
14:00 - 15:00	3	2	0	0	0	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
15:00 - 16:00	4	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5		
16:00 - 17:00	3	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4		
17:00 - 18:00	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	4		
18:00 - 19:00	3	2	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
19:00 - 20:00	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
20:00 - 21:00	3	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5		
21:00 - 22:00	4	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
22:00 - 23:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
23:00 - 24:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
TOTALS	62	14	14	0	0	8	4	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	105		

TRECHO 2: ESTRADA CANCELA – LEONEL – ES - 162

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																					
RODOVIA	LEONEL - CANCELAS / STA. LUCIA														DATA	MÉDIA 7 DIAS					
LOCAL	POSTO P.2 - trecho 2														OPERADOR						
SENTIDO	Ambos														PAGINA						
PERIODO	VEICULOS LEVES		ONIBUS			CAMINHOS															TOTALS
	PASSEIO	CAMIONETES	2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	3C2	3C3	3C4	3S2C4	3S2S2			
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		
05:00 - 06:00	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4		
06:00 - 07:00	6	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9		
07:00 - 08:00	7	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9		
08:00 - 09:00	3	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6		
09:00 - 10:00	6	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
10:00 - 11:00	5	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
11:00 - 12:00	4	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5		
12:00 - 13:00	4	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7		
13:00 - 14:00	5	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
14:00 - 15:00	4	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6		
15:00 - 16:00	5	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6		
16:00 - 17:00	5	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
17:00 - 18:00	6	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8		
18:00 - 19:00	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6		
19:00 - 20:00	4	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5		
20:00 - 21:00	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3		
21:00 - 22:00	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3		
22:00 - 23:00	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
23:00 - 24:00	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2		
TOTALS	76	19	8	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	112		

TRECHO 3: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA - CANCELA

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																				
RODOVIA	Sta LÚCIA/A.PRETINHA	CANCELA														DATA	MÉDIA 7 DIAS			
LOCAL	POSTO P.2 - Trecho 3														OPERADOR					
SENTIDO	Ambos														PAGINA					
PERIODO	VEICULOS LEVES			ONIBUS			CAMINHOES													TOTALS
	PASSEIO	CAMIONETES		2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	2C3	3C2	3C3	3C4	3S2C4	
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
05:00 - 06:00	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
06:00 - 07:00	5	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
07:00 - 08:00	7	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	10
08:00 - 09:00	3	2	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
09:00 - 10:00	6	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
10:00 - 11:00	5	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9
11:00 - 12:00	4	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
12:00 - 13:00	4	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
13:00 - 14:00	5	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
14:00 - 15:00	4	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
15:00 - 16:00	4	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
16:00 - 17:00	6	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
17:00 - 18:00	6	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
18:00 - 19:00	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
19:00 - 20:00	4	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
20:00 - 21:00	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3
21:00 - 22:00	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3
22:00 - 23:00	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1
23:00 - 24:00	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2
TOTALS	75	19	8	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	112

TRECHO 4: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																				
RODOVIA	DIV. A.VIVACQUA - STA LÚCIA/A.PRETINHA	TRECHO 4														DATA	20/08/2014			
LOCAL	POSTO P.3 - Trecho 4														OPERADOR					
SENTIDO	Ambos														PAGINA					
PERIODO	VEICULOS LEVES			ONIBUS			CAMINHOES													TOTALS
	PASSEIO	CAMIONETES		2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	2C3	3C2	3C3	3C4	3S2C4	
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
05:00 - 06:00	3	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
06:00 - 07:00	5	1	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9
07:00 - 08:00	6	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
08:00 - 09:00	2	1	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
09:00 - 10:00	12	1	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16
10:00 - 11:00	7	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11
11:00 - 12:00	4	0	1	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
12:00 - 13:00	4	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
13:00 - 14:00	7	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	10
14:00 - 15:00	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
15:00 - 16:00	4	2	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
16:00 - 17:00	5	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
17:00 - 18:00	6	0	4	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11
18:00 - 19:00	5	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
19:00 - 20:00	7	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9
20:00 - 21:00	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3
21:00 - 22:00	6	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
22:00 - 23:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
23:00 - 24:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
TOTALS	88	10	27	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	139

TRECHO 5: ÁGUA PRETINHA - ÁGUA PRETA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																				
RODOVIA	A. PRETA - A. PRETINHA														DATA		MÉDIA 7 DIAS			
LOCAL	POSTO P.1 - trecho 5														OPERADOR					
SENTIDO	Ambos														PAGINA					
PERIODO	VEICULOS LEVES			ONIBUS			CAMINHÕES													TOTALS
	PASSEIO	CAMONETES		2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	2C3	3C2	3C3	3C4	3S2C4	
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
05:00 - 06:00	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1
06:00 - 07:00	1	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
07:00 - 08:00	4	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
08:00 - 09:00	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
09:00 - 10:00	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3
10:00 - 11:00	1	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
11:00 - 12:00	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
12:00 - 13:00	1	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
13:00 - 14:00	2	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3
14:00 - 15:00	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2
15:00 - 16:00	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
16:00 - 17:00	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
17:00 - 18:00	3	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
18:00 - 19:00	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
19:00 - 20:00	5	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
20:00 - 21:00	4	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
21:00 - 22:00	4	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
22:00 - 23:00	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
23:00 - 24:00	4	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
TOTALS	50	15	17	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	88

TRECHO 6: SÃO PAULO – ÁGUA PRETINHA

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																				
RODOVIA	A. PRETINHA - S.PAULO														DATA		MÉDIA 7 DIAS			
LOCAL	POSTO P.1 - trecho 6														OPERADOR					
SENTIDO	Ambos														PAGINA					
PERIODO	VEICULOS LEVES			ONIBUS			CAMINHÕES													TOTALS
	PASSEIO	CAMONETES		2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	2C3	3C2	3C3	3C4	3S2C4	
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
05:00 - 06:00	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2
06:00 - 07:00	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
07:00 - 08:00	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
08:00 - 09:00	4	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
09:00 - 10:00	2	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
10:00 - 11:00	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
11:00 - 12:00	4	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
12:00 - 13:00	2	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
13:00 - 14:00	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
14:00 - 15:00	2	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
15:00 - 16:00	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
16:00 - 17:00	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
17:00 - 18:00	3	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
18:00 - 19:00	5	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6
19:00 - 20:00	7	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9
20:00 - 21:00	4	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
21:00 - 22:00	4	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
22:00 - 23:00	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
23:00 - 24:00	3	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
TOTALS	62	14	15	0	0	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	98

TRECHO 7: SÃO PAULO – CABRAL – DIVISA ITAPEMIRIM (BREJO GRANDE)

LEVANTAMENTO CADASTRAL DE VEICULOS - CONTAGEM CLASSIFICATORIA E VOLUMETRICA																				
RODOVIA	S.PAULO- CABRAL - BREJO GRANDE													DATA		20/08/2014				
LOCAL	Posto P.S - Trecho 7													OPERADOR						
SENTIDO	Ambos													PAGINA						
PERIODO	VEICULOS LEVES		ONIBUS			CAMINHÕES														TOTALS
	PASSEIO	AMBONETE	2C	3C	4C	2C	3C	4C	2S1	2S2	2S3	3S3	2C2	2C3	3C2	3C3	3C4	3S2C4	3S2S2	
00:00 - 01:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
01:00 - 02:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
02:00 - 03:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
03:00 - 04:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
04:00 - 05:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
05:00 - 06:00	15	0	4	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
06:00 - 07:00	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
07:00 - 08:00	15	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	18
08:00 - 09:00	10	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	21
09:00 - 10:00	10	3	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	14
10:00 - 11:00	5	1	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9
11:00 - 12:00	10	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16
12:00 - 13:00	25	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	30
13:00 - 14:00	3	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
14:00 - 15:00	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	5
15:00 - 16:00	0	3	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4
16:00 - 17:00	9	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11
17:00 - 18:00	10	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	16
18:00 - 19:00	5	1	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11
19:00 - 20:00	12	6	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	21
20:00 - 21:00	4	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	7
21:00 - 22:00	3	1	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8
22:00 - 23:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
23:00 - 24:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
TOTALS	151	39	26	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	226

a) **VARIAÇÃO MENSAL**

Por falta de dados, considerou-se o fator de correção mensal igual a 1,0.

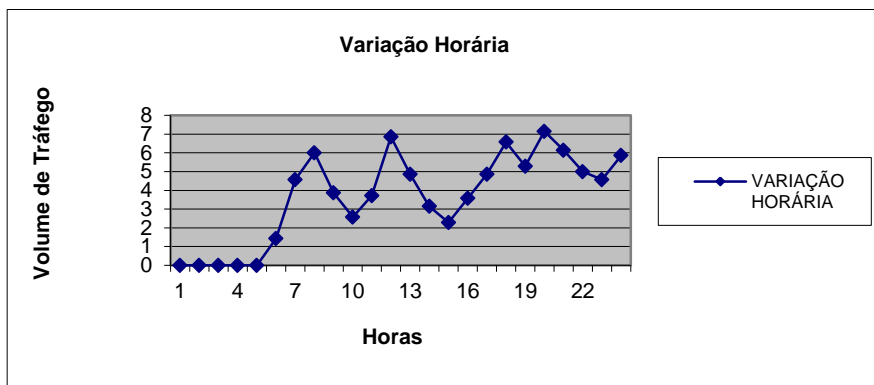
b) **VARIAÇÃO HORÁRIA**

A seguir são apresentados os dados referentes às variações horárias nos postos de contagem PCV 1 e PCV 2, de 24 horas por dia, conforme citado acima, que serviram de base para verificação dos índices de correção para os demais postos do presente estudo, de 16 horas/dia.

QUADRO 3.4.8
VARIAÇÃO HORÁRIA – POSTO PCV 1

PERÍODO	TOTAL	PERÍODO	TOTAL
0:00 - 1:00	0	12:00 - 13:00	5
1:00 - 2:00	0	13:00 - 14:00	3
2:00 - 3:00	0	14:00 - 15:00	2
3:00 - 4:00	0	15:00 - 16:00	4
4:00 - 5:00	0	16:00 - 17:00	5
5:00 - 6:00	1	17:00 - 18:00	7
6:00 - 7:00	5	18:00 - 19:00	5
7:00 - 8:00	6	19:00 - 20:00	7
8:00 - 9:00	4	20:00 - 21:00	6
9:00 - 10:00	3	21:00 - 22:00	5
10:00 - 11:00	4	22:00 - 23:00	5
11:00 - 12:00	7	23:00 - 24:00	6
TOTAL		88	

FIGURA 3.4.3
GRÁFICO DA VARIAÇÃO HORÁRIA – POSTO PCV 1



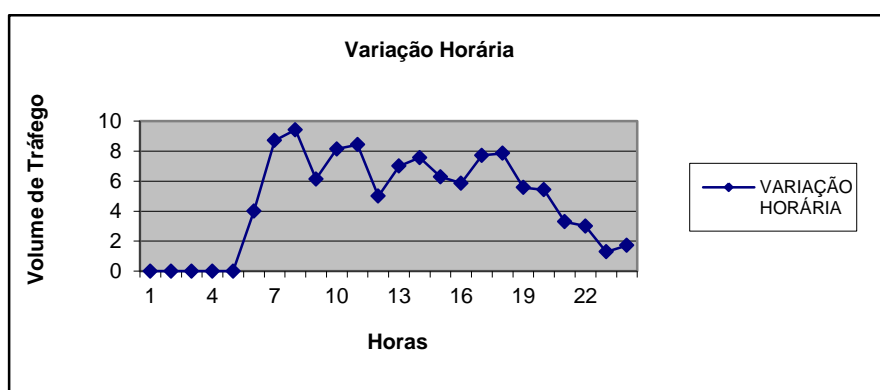
QUADRO 3.4.9
CORREÇÃO DA VARIAÇÃO HORÁRIA – DADOS POSTO PCV 1

Período	Volume Horário
6 - 22	76
0 - 24	88
correção	0,87

QUADRO 3.4.10
VARIAÇÃO HORÁRIA – POSTO PCV 2

PERÍODO	TOTAL	PERÍODO	TOTAL
0:00 - 1:00	0	12:00 - 13:00	7
1:00 - 2:00	0	13:00 - 14:00	8
2:00 - 3:00	0	14:00 - 15:00	6
3:00 - 4:00	0	15:00 - 16:00	6
4:00 - 5:00	0	16:00 - 17:00	8
5:00 - 6:00	4	17:00 - 18:00	8
6:00 - 7:00	9	18:00 - 19:00	6
7:00 - 8:00	9	19:00 - 20:00	5
8:00 - 9:00	6	20:00 - 21:00	3
9:00 - 10:00	8	21:00 - 22:00	3
10:00 - 11:00	8	22:00 - 23:00	1
11:00 - 12:00	5	23:00 - 24:00	2
TOTAL		112	

FIGURA 3.4.4
GRÁFICO DA VARIAÇÃO HORÁRIA – POSTO PCV 2



QUADRO 3.4.11
CORREÇÃO DA VARIAÇÃO HORÁRIA – DADOS POSTO PCV 2

Período	Volume Horário
6 - 22	105
0 - 24	112
correção	0,94

O índice de correção da variação horária para os postos PCV 1 e PCV 2 foi obtido com os dados do posto citado anteriormente, verificando-se qual o percentual do tráfego no período entre as 6 e 22 horas, em relação ao volume total das 24 horas, obtendo-se o coeficiente de 0,903.

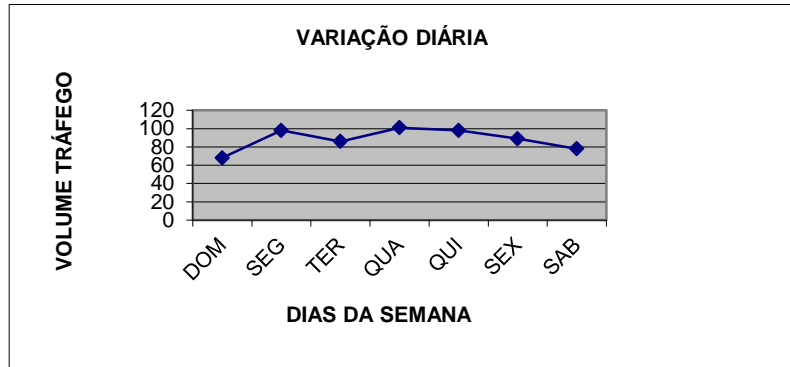
c) **VARIAÇÃO DIÁRIA**

Da mesma forma que no caso do item anterior, a variação diária foi obtida, verificando-se o percentual de cada dia da semana em relação à média semanal, obtendo-se o índice de 1,031.

QUADRO 3.4.12
VARIAÇÃO DIÁRIA – DADOS POSTO PCV 1

Dom	68	0,770
Seg	98	1,110
Ter	86	0,974
Qua	101	1,144
Qui	98	1,110
Sex	89	1,008
Sab	78	0,883
Média	88	1,000

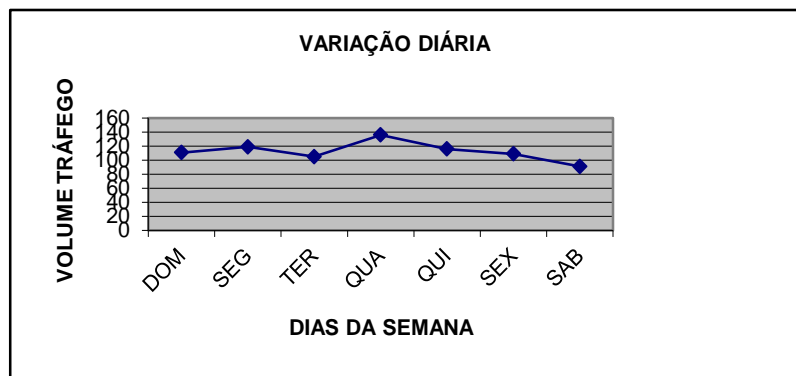
FIGURA 3.4.5
GRÁFICO DA VARIAÇÃO DIÁRIA – DADOS POSTO PCV 1



QUADRO 3.4.13
VARIAÇÃO DIÁRIA – DADOS POSTO PCV 2

Dom	111	0,987
Seg	119	1,058
Ter	105	0,934
Qua	136	1,210
Qui	116	1,032
Sex	109	0,970
Sab	91	0,809
Média	112	1,000

FIGURA 3.4.6
GRÁFICO DA VARIAÇÃO DIÁRIA – DADOS POSTO PCV 2



d) **FATOR DE CORREÇÃO TOTAL**

O quadro abaixo fornece os fatores de correção total, de acordo com os valores obtidos anteriormente:

QUADRO 3.4.14
FATOR DE CORREÇÃO TOTAL

Trecho	FCH	FCD	FCM	FCT
1	0,902	1,177	1,000	1,061
2	1,000	1,000	1,000	1,000
3	1,000	1,000	1,000	1,000
4	0,902	1,177	1,000	1,061
5	1,000	1,000	1,000	1,000
6	1,000	1,000	1,000	1,000
7	0,902	1,177	1,000	1,061

Os quadros a seguir apresentam as planilhas referentes às contagens efetuadas e suas correções, com a aplicação dos fatores de correção, acima especificados, obtendo-se os volumes médios diários de tráfego para o ano de 2014, por tipo de veículo e composição percentual, para o trecho em estudo.

QUADRO 3.4.15
VMD 2014 – CONTAGEM

Trecho		Ext. (Km)	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
1	Estrada Leonel - Alegria	1,80	76	14	15	105
2	Estrada Cancela – Leonel – ES - 162	6,30	95	8	10	112
3	Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela	7,40	94	8	9	112
4	Água Pretinha / Santa Lúcia – Divisa Atílio Vivacqua	4,70	98	27	14	139
5	Água Pretinha - Água Preta – Divisa Atílio Vivacqua	4,70	65	17	6	88
6	São Paulo – Água Pretinha	4,70	76	15	7	98
7	São Paulo – Cabral – Divisa Itapemirim (Brejo Grande)	8,00	190	26	10	226

QUADRO 3.4.16
VMD 2014 – CORRIGIDO

Trecho		Ext. (Km)	Autos	Ônibus	Cami-nhões	Total
1	Estrada Leonel - Alegria	1,80	72	13	14	99
2	Estrada Cancela – Leonel – ES - 162	6,30	95	8	10	112
3	Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela	7,40	94	8	9	112
4	Água Pretinha / Santa Lúcia – Divisa Atílio Vivacqua	4,70	92	25	13	131
5	Água Pretinha - Água Preta – Divisa Atílio Vivacqua	4,70	65	17	6	88
6	São Paulo – Água Pretinha	4,70	76	15	7	98
7	São Paulo – Cabral – Divisa Itapemirim (Brejo Grande)	8,00	179	25	9	213

3.4.6 – PROJEÇÃO DO TRÁFEGO

3.4.6.1 – TAXAS DE CRESCIMENTO DO TRÁFEGO

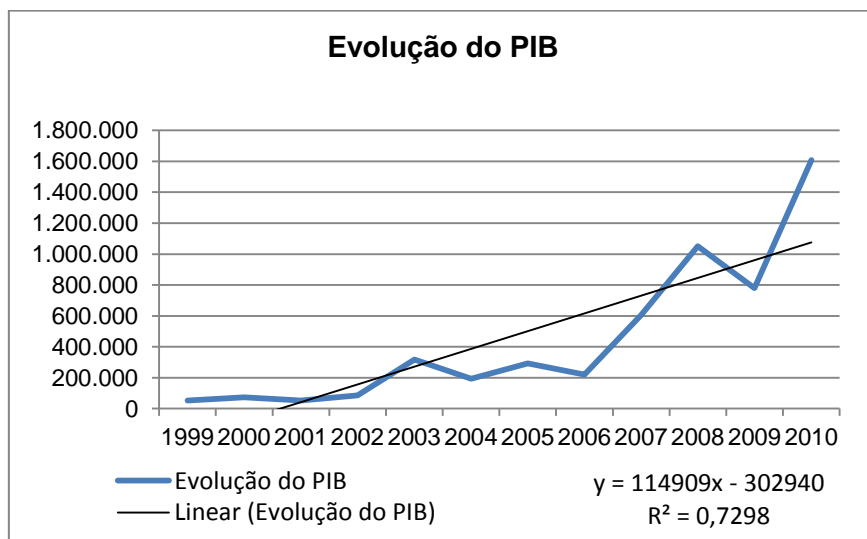
As taxas de crescimento do tráfego, válidas para os sete trechos em estudo, foram estimadas em função do crescimento de variáveis socioeconômicas do município de Presidente Kennedy, constante da área de influência direta das vias em estudo, usualmente adotadas em estudos similares, comprovadamente correlacionadas ao crescimento do tráfego, por tipo de veículo. Foram então utilizadas as taxas de crescimento da renda per-capita para os autos, da população para os ônibus e da renda total para os veículos de carga, conforme detalhado a seguir.

Para a projeção do PIB (Produto Interno Bruto) foi adotado o crescimento linear, cujas fórmulas obtidas são apresentadas junto aos gráficos, observando-se que a série histórica obteve um alto grau de correlação, medido pelo R^2 .

QUADRO 3.4.17
PIB – PRESIDENTE KENNEDY

Ano	PIB	Ano	PIB	Ano	PIB
1999	52.574	2010	1.607.473	2021	2.339.963
2000	73.601	2011	1.190.874	2022	2.454.871
2001	51.254	2012	1.305.783	2023	2.569.780
2002	85.418	2013	1.420.692	2024	2.684.689
2003	317.481	2014	1.535.601	2025	2.799.598
2004	192.080	2015	1.650.510	2026	2.914.507
2005	291.935	2016	1.765.419	2027	3.029.416
2006	219.805	2017	1.880.327	2028	3.144.324
2007	604.791	2018	1.995.236	2029	3.259.233
2008	1.051.604	2019	2.110.145		
2009	779.589	2020	2.225.054		

FIGURA 3.4.7
GRÁFICO DA EVOLUÇÃO DO PIB



As taxas de crescimento obtidas para o período 2014 – 2031 de cada variável socioeconômica de interesse do estudo, para o município de Presidente Kennedy são apresentadas abaixo:

QUADRO 3.4.18
TAXAS DE CRESCIMENTO SOCIOECONÔMICO – PRESIDENTE KENNEDY

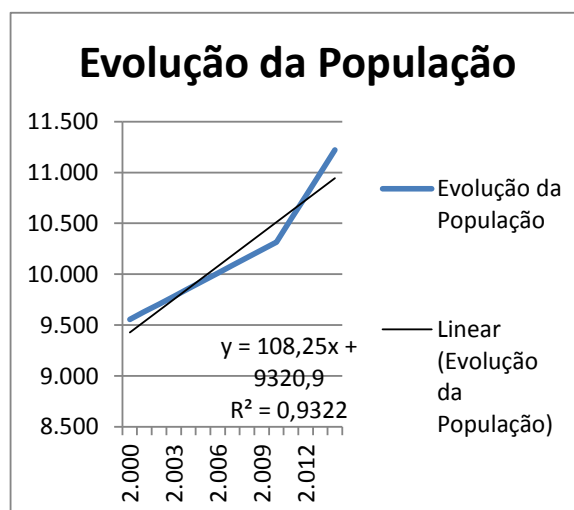
Presidente Kennedy											
Pop. 2014 - hab/s	Área km2	2010						frota (2013)			
		agrop. %	indústria %	serviços %	impostos %	PIB (R\$) R\$ mil	PIB (R\$) per capita	autos	ônibus	caminhões	
10.314	583,9	2,1	93,1	4,6	0,2	1.607.473	155,854	2.704	39	301	

QUADRO 3.4.19
POPULAÇÃO – PRESIDENTE KENNEDY

Presidente Kennedy					
Ano	População	Ano	População	Ano	População
2000	9.555	2010	10.314	2020	11.594
2001	9.631	2011	10.541	2021	11.703
2002	9.707	2012	10.768	2022	11.811
2003	9.783	2013	10.995	2023	11.919
2004	9.859	2014	11.221	2024	12.027
2005	9.935	2015	11.053	2025	12.136
2006	10.010	2016	11.161	2026	12.244
2007	10.086	2017	11.270	2027	12.352
2008	10.162	2018	11.378	2028	12.460
2009	10.238	2019	11.486	2029	12.569

I = 2,1% aa

FIGURA 3.4.8
GRÁFICO DE EVOLUÇÃO DA POPULAÇÃO – PRESIDENTE KENNEDY

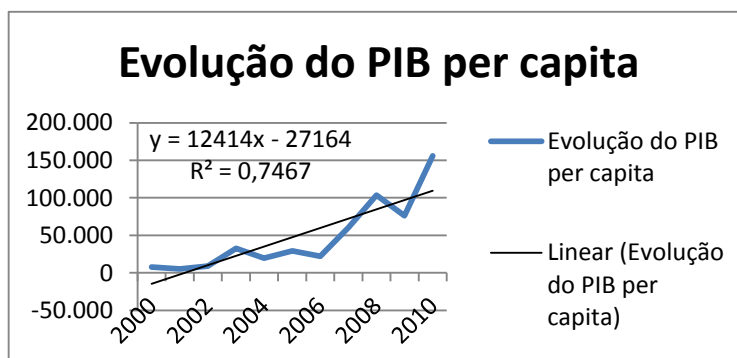


QUADRO 3.4.20
PIB PER CAPTA – PRESIDENTE KENNEDY

Ano	PIB pc.	Ano	PIB pc.	Ano	PIB pc.
2000	7.703	2010	155.854	2020	191.910
2001	5.322	2011	112.975	2021	199.954
2002	8.800	2012	121.265	2022	207.850
2003	32.453	2013	129.213	2023	215.603
2004	19.483	2014	136.851	2024	223.217
2005	29.386	2015	149.327	2025	230.694
2006	21.958	2016	158.174	2026	238.040
2007	59.962	2017	166.851	2027	245.256
2008	103.482	2018	175.363	2028	252.348
2009	76.146	2019	183.714	2029	259.317

I = 4,5% aa

FIGURA 3.4.9
GRÁFICO DA EVOLUÇÃO DO PIB PER CAPTA – PRESIDENTE KENNEDY



As taxas de crescimento resultantes, portanto, foram as seguintes, para autos, ônibus e caminhões:

QUADRO 3.4.21
TAXAS DE CRESCIMENTO ADOTADAS

Autos	4,50%
Ônibus	2,10%
Caminhões	4,30%

3.4.6.2 – PROJEÇÃO DO TRÁFEGO NORMAL

Para a projeção do tráfego futuro foram analisadas as parcelas referentes ao tráfego normal, ao tráfego desviado e ao tráfego gerado pelos melhoramentos da via, em especial à sua pavimentação, sendo consideradas as parcelas oriundas da redução do custo operacional e do aumento da produção agropecuária, conforme apresentação feita a seguir.

Os Quadros a seguir apresentam a projeção da parcela de tráfego normal para o período entre 2014 e 2031, para os trechos em estudo.

QUADRO 3.4.22
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 1

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	72	13	14	99
2015	75	13	15	103
2016	78	14	15	107
2017	82	14	16	112
2018	85	14	17	116
2019	89	15	17	121
2020	93	15	18	126
2021	97	15	19	132
2022	102	16	20	137
2023	106	16	21	143
2024	111	16	22	149
2025	116	17	22	155
2026	121	17	23	162
2027	127	17	24	169
2028	133	18	25	176
2029	139	18	27	183
2030	145	18	28	191
2031	151	19	29	199

QUADRO 3.4.23
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 2

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	95	8	10	112
2015	99	8	10	117
2016	103	8	11	122
2017	108	9	11	128
2018	113	9	11	133
2019	118	9	12	139
2020	123	9	13	145
2021	129	9	13	151
2022	134	10	14	158
2023	141	10	14	165
2024	147	10	15	172
2025	153	10	15	179
2026	160	10	16	187
2027	168	11	17	195
2028	175	11	18	204
2029	183	11	18	212
2030	191	11	19	222
2031	200	12	20	231

QUADRO 3.4.24
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 3

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	94	8	9	112
2015	99	9	9	117
2016	103	9	10	122
2017	108	9	10	127
2018	113	9	11	132
2019	118	9	11	138
2020	123	10	12	144
2021	129	10	12	150
2022	134	10	13	157
2023	140	10	13	164
2024	147	10	14	171
2025	153	11	14	178
2026	160	11	15	186
2027	167	11	16	194
2028	175	11	16	202
2029	183	12	17	211
2030	191	12	18	220
2031	200	12	18	230

QUADRO 3.4.25
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 4

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	92	25	13	131
2015	97	26	14	136
2016	101	27	14	142
2017	105	27	15	147
2018	110	28	16	153
2019	115	28	16	160
2020	120	29	17	166
2021	126	29	18	173
2022	131	30	18	180
2023	137	31	19	187
2024	143	31	20	195
2025	150	32	21	203
2026	157	33	22	211
2027	164	33	23	220
2028	171	34	24	229
2029	179	35	25	238
2030	187	35	26	248
2031	195	36	27	258

QUADRO 3.4.26
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 5

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	65	17	6	88
2015	68	18	6	92
2016	71	18	7	96
2017	74	18	7	99
2018	78	19	7	103
2019	81	19	8	108
2020	85	19	8	112
2021	88	20	8	117
2022	92	20	9	121
2023	97	21	9	126
2024	101	21	9	131
2025	105	22	10	137
2026	110	22	10	142
2027	115	22	11	148
2028	120	23	11	154
2029	126	23	12	161
2030	131	24	12	167
2031	137	24	13	174

QUADRO 3.4.27
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 6

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	76	15	7	98
2015	80	15	7	102
2016	83	15	8	107
2017	87	16	8	111
2018	91	16	8	116
2019	95	16	9	120
2020	100	17	9	125
2021	104	17	9	131
2022	109	18	10	136
2023	114	18	10	142
2024	119	18	11	148
2025	124	19	11	154
2026	130	19	12	160
2027	135	19	12	167
2028	142	20	13	174
2029	148	20	13	181
2030	155	21	14	189
2031	162	21	14	197

QUADRO 3.4.28
PROJEÇÃO DA PARCELA DE TRÁFEGO NORMAL – TRECHO 7

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014	179	25	9	213
2015	187	25	10	222
2016	196	26	10	231
2017	204	26	11	241
2018	214	27	11	251
2019	223	27	12	262
2020	233	28	12	273
2021	244	28	13	285
2022	255	29	13	297
2023	266	30	14	309
2024	278	30	14	323
2025	291	31	15	336
2026	304	31	16	351
2027	317	32	16	366
2028	332	33	17	381
2029	347	33	18	398
2030	362	34	18	415
2031	378	35	19	433

3.4.6.3 – PROJEÇÃO DO TRÁFEGO DESVIADO

Pela análise da rede da área em estudo verificou-se a possibilidade de haver desvio de parcela do tráfego atual que percorre as rodovias ES-162, BR-101/ES/RJ e RJ-224, passando por S. João Itabapoana, considerando que a pavimentação dos vários trechos do Programa, trará novos corredores que competirão com as rodovias acima citadas, por acarretar menores tempos de viagem e custos operacionais para determinados pares de origem/destino.

Para a verificação do possível desvio de tráfego para os novos corredores, foi montado um posto de pesquisa de origem e destino, na ES-162, conforme já citado em itens anteriores, tendo sido feitas contagens volumétricas de tráfego, no mesmo local do posto de origem/destino, para permitir a expansão da amostra da matriz de O/D pesquisada.

A fim de elaborar o estudo foi adotado o seguinte zoneamento de tráfego:

QUADRO 3.4.29
ZONAS DE TRÁFEGO

1	Safra	(Cach. Itapemirim, Marataízes, Vitória, etc.)
2	Atilio Vivacqua	
3	Mimoso do Sul	(Muqui, Jerônimo Monteiro, etc)
4	Apiacá	
5	S. Francisco Itabapoana	(S. João da Barra, etc)
6	Campos	(S. Fidelis, Rio de Jnaieor, etc)
7	Pres. Kennedy	(S. João da Barra, etc.)

As matrizes de O/D obtidas, por dia da pesquisa, realizada em agosto de 2014, são apresentadas a seguir no Anexo B:

ANEXO B

dia 27/08		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					6	2	108	116	
2							7	7	
3							4	4	
4								0	
5							1	1	
6							1	1	
7								0	
Total	0	0	0	0	6	2	121	129	

dia 27/08		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							4	4	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	4	4	

dia 27/08		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					4	1	31	36	
2							4	4	
3							3	3	
4							1	1	
5						1		1	
6							2	2	
7								0	
Total	0	0	0	0	4	2	41	47	

dia 28/08		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1	1	4	6	187	199	
2							5	5	
3						1	2	3	
4							5	5	
5								0	
6							3	3	
7								0	
Total	0	0	1	1	4	7	202	215	

dia 28/08		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							8	8	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	8	8	

dia 28/08		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					9	2	34	45	
2							1	1	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	9	2	35	46	

dia 29/08		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					7	3	154	164	
2							4	4	
3							6	6	
4							1	1	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	7	3	165	175	

dia 29/08		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							19	19	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	19	19	

dia 29/08		caminhões						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1					3	2	49	54
2							2	2
3								0
4								0
5								0
6							1	1
7								0
Total	0	0	0	0	3	2	52	57

dia 30/08		autos						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1			1		9	3	93	106
2							8	8
3								0
4							3	3
5								0
6							2	2
7								0
Total	0	0	1	0	9	3	106	119

dia 30/08		ônibus						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1							8	8
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
Total	0	0	0	0	0	0	8	8

dia 30/08		caminhões						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1						2	12	14
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
Total	0	0	0	0	0	2	12	14

dia 31/08		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					5	4	103	112	
2							6	6	
3				1			6	7	
4								0	
5							1	1	
6							1	1	
7								0	
Total	0	0	0	1	5	4	117	127	

dia 31/08		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							13	13	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	13	13	

dia 31/08		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					2		16	18	
2								0	
3					1			1	
4								0	
5								0	
6							2	2	
7								0	
Total	0	0	0	0	3	0	18	21	

dia 01/09		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			2		6	2	222	232	
2							16	16	
3							4	4	
4							2	2	
5							1	1	
6							2	2	
7								0	
Total	0	0	2	0	6	2	247	257	

dia 01/09		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							25	25	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	25	25	

dia 01/09		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			2		5	1	47	55	
2					1		7	8	
3							1	1	
4								0	
5							2	2	
6							3	3	
7								0	
Total	0	0	2	0	6	1	60	69	

dia 02/09		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1		7	3	198	209	
2							8	8	
3							9	9	
4							1	1	
5							1	1	
6							4	4	
7								0	
Total	0	0	1	0	7	3	221	232	

dia 02/09		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							14	14	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	14	14	

dia 02/09		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					7	4	57	68	
2						1	2	3	
3					1		1	2	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	8	5	60	73	

dia 03/09		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1		1		1	11	2	143	158	
2							39	39	
3							7	7	
4							2	2	
5								0	
6							1	1	
7								0	
Total	0	1	0	1	11	2	192	207	

dia 03/09		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							9	9	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	9	9	

dia 03/09		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					3	3	24	30	
2							2	2	
3								0	
4							1	1	
5								0	
6							1	1	
7								0	
Total	0	0	0	0	3	3	28	34	

dia 04/09		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1	1	8	1	138	149	
2							7	7	
3							4	4	
4							3	3	
5							2	2	
6								0	
7								0	
Total	0	0	1	1	8	1	154	165	

dia 04/09		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							5	5	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	5	5	

dia 04/09		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1		9	1	19	30	
2								0	
3							2	2	
4								0	
5							1	1	
6								0	
7								0	
Total	0	0	1	0	9	1	22	33	

dia 05/09		autos						sexta	
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1	2	10	8	180	201	
2							4	4	
3							7	7	
4							1	1	
5								0	
6							4	4	
7								0	
Total	0	0	1	2	10	8	196	217	

dia 05/09		ônibus						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1							16	16
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
Total	0	0	0	0	0	0	16	16

dia 05/09		caminhões						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1			1		1	4	25	31
2							1	1
3								0
4								0
5								0
6							1	1
7								0
Total	0	0	1	0	1	4	27	33

dia 06/09		autos				sábado		
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1		1	4		13	4	175	197
2							12	12
3					1		8	9
4								0
5							2	2
6							5	5
7								0
Total	0	1	4	0	14	4	202	225

dia 06/09		ônibus						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1							15	15
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
Total	0	0	0	0	0	0	15	15

dia 06/09		caminhões						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1						1	22	23
2								0
3								0
4								0
5								0
6							3	3
7								0
Total	0	0	0	0	0	1	25	26

dia 07/09		autos					domingo		
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1		2	1	5	6	8	177	199	
2							16	16	
3							6	6	
4							3	3	
5							2	2	
6							3	3	
7								0	
Total	0	2	1	5	6	8	207	229	

dia 07/09		ônibus						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1							10	10
2								0
3								0
4							2	2
5								0
6								0
7								0
Total	0	0	0	0	0	0	12	12

dia 07/09		caminhões						
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total
1					1		8	9
2								0
3								0
4								0
5								0
6							2	2
7								0
Total	0	0	0	0	1	0	10	11

MÉDIA		autos							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1			1	1	8	4	157	170	
2							11	11	
3							5	5	
4							2	2	
5							1	1	
6							2	2	
7								0	
Total	0	0	1	1	8	4	178	191	

MÉDIA		ônibus							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1							12	12	
2								0	
3								0	
4								0	
5								0	
6								0	
7								0	
Total	0	0	0	0	0	0	12	12	

MÉDIA		caminhões							
ZT	1	2	3	4	5	6	7	Total	
1					4	2	29	34	
2							2	2	
3							1	1	
4								0	
5								0	
6							1	1	
7								0	
Total	0	0	0	0	4	2	32	38	

DADOS DA REDE DE INTERESSE

A fim de verificar possíveis desvios de tráfego da rota atual, pela ES-162, para zonas de tráfego indicadas anteriormente, foram pesquisados os dados de interesse, como extensão, tipo de pavimento, condições atuais do pavimento e tempo de viagem dos seguintes links, considerados como segmentos com possibilidade de alternativas de rotas com origem/destino ao longo do trecho em estudo :

São apresentados abaixo, os resultados obtidos na referida pesquisa:

QUADRO 3.4.30
DADOS DA REDE DE INTERESSE

Links	RODOVIA	TRECHO		EXTENSÃO (km)	PAVIMENTO		VEL. MÉDIA (Km/h)	TEMPO VIAGEM (min)	Seção Geom. (m)	
		INÍCIO	FIM		TIPO	SITUAÇÃO			Pista	Acostam.
L.1	T1	Alegria	Estrada Leonel	1,80	revest.prim.	ruim	36	3	7	-
L.2	T2 (parte)	Leonel	Cancelas/Sta Lúcia	2,70	revest.prim.	ruim	38	4	6	-
L.3	T3 (parte)	Cancelas	Sta Lúcia/Água Pretinha	5,40	revest.prim.	ruim	41	8	6	-
L.4	T4	Div. A. Vivacqua	Sta Lúcia-Água Pretinha	4,70	revest.prim.	ruim	32	9	7	-
L.5	T5	Água Preta	Água Pretinha	4,70	revest.prim.	ruim	41	7	7	-
L.6	T6	Água Pretinha	S.Paulo	4,70	revest.prim.	ruim	36	8	7	-
L.7	T7	S.Paulo	Cabral-Div.Itap.(B.Grande)	8,00	revest.prim.	ruim	40	12	6	-
L.8	ES.162	BR.101	Sede P. Kennedy	20,00	asfalto	regular	60	20	7	-
L.9	(*)	BR.101	Sede P. Kennedy	17,80	revest.prim.	ruim	41	27	6	-
L.10	BR.101	entrada link 9	entrada link 8	7,00	asfalto	bom	68	6	7,2	2,5
L.10A	BR.101	Entr.ES 289	entrada link 8	5,00	asfalto	bom	69	4	7,2	2,5
L.10B	BR.101	Entr.ES 289	entrada link 12	1,00	asfalto	bom	67	1	7,2	2,5
L.10C	BR.101	entrada link 9	Entr.ES 289	2,00	asfalto	bom	67	2	7,2	2,5
L.10D	BR.101	entrada link 8	entrada link 12	4,00	asfalto	bom	69	4	7,2	2,5
L.11		Alegria	Sede P. Kennedy	2,2	revest.prim.	ruim	33	4	6	-
L.12		BR.101	Água Preta	1,7	asfalto	regular	51	2	7	2
L.13	ES.162/060	Sede P. Kennedy	Div. ES/RJ	23,00	asfalto	regular	50	28	7	-
L.14	RJ.224/198	Div. ES/RJ	S.F. Itabapoana	36,00	asfalto	regular	48	45	7	-
L.15	RJ.224	S.F. Itabapoana	Entr. BR.101 (Travessão)	25,00	asfalto	regular	60	25	7	-
L.16	BR.101	Entr. ES.162	Div. ES/RJ	40,00	asfalto	bom	69	35	7,2	2,5
L.17	BR.101	Div. ES/RJ	Entr. RJ.224	47,00	asfalto	bom	68	42	7,2	2,5
L.18	BR.101	entrada link 9	Div. ES/RJ	33,00	asfalto	bom	66	30	7,2	2,5
(*)	via Sta Lúcia - Alegria									

Os quadros a seguir apresentam os dados de cada link na situação atual e na situação com projeto, ou seja, com a pavimentação dos trechos das vias em estudo.

QUADRO 3.4.31
SITUAÇÃO ATUAL

links	ext. km	TV min.	veloc. km/h
1	1,8	3	36
2	2,7	4	38
3	5,4	8	41
4	4,7	9	31
5	4,7	7	40
6	4,7	8	35
7	8	12	40
8	20	20	60
9	17,8	27	40
10	7	6	70
10A	5	4	68
10B	1	1	67
10C	2	2	67
10D	4	4	69
11	2,2	4	33
12	1,7	2	51
13	23	28	49
14	36	45	48
15	25	25	60
16	40	35	69
17	47	42	67
18	33	30	66

QUADRO 3.4.32
SITUAÇÃO COM PROJETO

links	ext. km	TV min.	veloc. km/h
1	1,8	3	37
2	2,7	4	39
3	5,4	8	42
4	4,7	8	35
5	4,7	7	41
6	4,7	8	38
7	8	11	42
8	20	20	60
9	17,8	25	42
10	7	6	70
10A	5	4	68
10B	1	1	67
10C	2	2	67
10D	4	4	69
11	2,2	3	50
12	1,7	2	51
13	23	28	49
14	36	45	48
15	25	25	60
16	40	35	69
17	47	42	67
18	33	30	66

A tabela a seguir, apresenta os dados dos caminhos alternativos, entre as zonas de tráfego estabelecidas, com resultados alcançados para tempo de viagem.

QUADRO 3.4.33
CAMINHOS ALTERNATIVOS, ENTRE AS ZONAS DE TRÁFEGO ESTABELECIDAS

ZT.1 > ZT.7 : Cach. Itapemirim - Pres. Kennedy											
		situação atual via ES.162			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
1/7	8		20	1/7	10D/12/5	3/2/1/11	32	1/7	10D/12/5	3/2/1/11	24
			ext.				ext.				ext.
1/7	8		20,0	1/7	10D/12/5	3/2/1/11	22,5	1/7	10D/12/5	3/2/1/11	22,50
ZT.2 > ZT.7 : Afílio Vivacqua - Pres. Kennedy											
		situação atual via ES.162			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
2/7	10A/8		24	2/7	10B/12/	5/3/2/1/11	29	2/7	10B/12/	5/3/2/1/11	21
			ext.				ext.				ext.
2/7	10A/8		25,00	2/7	10B/12/	5/3/2/1/11	19,50	2/7	10B/12/	5/3/2/1/11	19,50
ZT.3 > ZT.7 : Mimoso - Pres. Kennedy											
		situação atual via ES.162			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
3/7	10/8		26	3/7	9		27	3/7	9		18
			ext.				ext.				ext.
3/7	10/8		27,00	3/7	9		17,80	3/7	9		17,80
ZT.4 > ZT.7 : Apiacá - Pres. Kennedy											
		situação atual via ES.162			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
4/7	10/8		26	4/7	9		27	4/7	9		18
			ext.				ext.				ext.
4/7	10/8		27,00	4/7	9		17,80	4/7	9		17,80
ZT.5 > ZT.7 : S. francisco - Pres. Kennedy											
		situação atual via BR.101			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
5/7	8/16/17		97	5/7	13/14/15		98	5/7	9/18/17		90
			ext.				ext.				ext.
5/7	8/16/17		107,00	5/7	13/14/15		84,00	5/7	9/18/17		97,80
ZT.6 > ZT.7 : Campos - Pres. Kennedy											
		situação atual via BR.101			vias internas				vias internas (c/ proj.)		
O/D		links	TV	caminhos			TV	O/D	caminhos		TV
6/7	8/16/17		97	6/7	13/14/15		98	6/7	9/18/17		90
			ext.				ext.				ext.
6/7	8/16/17		107,00	6/7	13/14/15		84,00	6/7	9/18/17		97,80

A seguir são apresentadas as matrizes triangulares de O/D para autos, ônibus e caminhões, para o posto de O/D.

QUADRO 3.4.34
MATRIZ APRESENTANDO OS RESULTADOS DAS PESQUISAS EFETUADAS
NOS 12 DIAS DE OPERAÇÃO DO POSTO DE O/D

VALORES ABSOLUTOS - 2014 - média 12 dias pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1			1	1	8	4	157	170
2							11	11
3							5	5
4							2	2
5							1	1
6							2	2
7								0
TOTAL	0	0	1	1	8	4	178	191

QUADRO 3.4.35
MATRIZ APRESENTANDO OS PERCENTUAIS DE CADA
PAR DE O/D EM RELAÇÃO AO TOTAL PESQUISADO

O/D autos VALORES PERCENTUAIS pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1			0,005	0,004	0,040	0,020	0,820	0,89
2							0,058	0,058
3							0,028	0,03
4							0,009	0,01
5							0,004	0,00
6							0,011	0,01
7								0,00
TOTAL	0,000	0,000	0,005	0,004	0,040	0,020	0,930	1,00

A partir do volume de tráfego obtido para os autos nas contagens efetuadas no POD, multiplicou-se este valor pelos percentuais indicados no quadro anterior, obtendo-se a projeção do VMD de autos para cada par de origem/destino.

QUADRO 3.4.36
PROJEÇÃO DO VMD DE AUTOS PARA CADA PAR DE ORIGEM/DESTINO

projeção o/d 2014								
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1			8	7	63	31	1276	1385
2							90	90
3							43	43
4							14	14
5							7	7
6							18	18
7								0
TOTAL	0	0	8	7	63	31	1447	1.556

Os mesmos critérios descritos anteriormente para o caso dos autos, foram utilizados para os ônibus e caminhões, resultando nos quadros a seguir apresentados:

QUADRO 3.4.37
PROJEÇÃO DO VMD DE ÔNIBUS PARA CADA PAR DE ORIGEM/DESTINO

VALORES ABSOLUTOS - 2014 - média 12 dias								
pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1							12	12
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	12	12

O/D caminhão								
VALORES PERCENTUAIS								
pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1							1,000	1,00
2								0,00
3								0,00
4								0,00
5								0,00
6								0,00
7								0,00
TOTAL	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	1,000	1,00

VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1							102	102
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	102	102

QUADRO 3.4.38
PROJEÇÃO DO VMD DE CAMINHÕES PARA CADA PAR DE ORIGEM/DESTINO

VALORES ABSOLUTOS - 2014 - média 12 dias pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1					4	2	29	34
2							2	2
3							1	1
4							0	0
5							0	0
6							1	1
7								0
TOTAL	0	0	0	0	4	2	32	38

O/D caminhões VALORES PERCENTUAIS pesquisa O/D								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1					0,098	0,047	0,764	0,91
2							0,042	0,04
3							0,016	0,02
4								0,00
5								0,00
6							0,033	0,03
7								0,00
TOTAL	0,000	0,000	0,000	0,000	0,098	0,047	0,856	1,00

projeção o/d 2014								
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	222	14	28	0	0	0	0	264
2	0	12	0	0	0	0	0	12
3	0	0	5	0	0	0	0	5
4	0	0	0	0	0	0	0	0
5	0	0	0	0	28	0	0	28
6	0	0	0	0	0	14	0	14
7	0	0	0	0	0	0	10	10
TOTAL	0	0	0	0	28	14	248	290

A seguir são apresentadas as matrizes de tempo de viagem entre cada par de origem e destino, obtidas com os dados de pesquisa da rede de interesse, dos pares em que foram observados possíveis desvios de tráfego, para a rota em estudo.

QUADRO 3.4.39
MATRIZES DE TEMPO DE VIAGEM ENTRE CADA PAR DE ORIGEM E DESTINO

O/D	Tempo de Viagem - com projeto min						
	1	2	3	4	5	6	7
1	-						30
2		-					27
3			-				25
4				-			25
5					-		97
6						-	97
7							-

QUADRO 3.4.40
MATRIZES DE TEMPO DE VIAGEM ENTRE CADA PAR DE ORIGEM E DESTINO

O/D	Tempo de Viagem - situação atual via ES162 e BR.101 min						
	1	2	3	4	5	6	7
1	-						20
2		-					24
3			-				26
4				-			26
5					-		97
6						-	97
7							-

Apresenta-se a seguir a fórmula adotada para caracterizar os percentuais de desvios de tráfego, em função das diferenças entre os tempos de viagem por cada rota alternativa.

QUADRO 3.4.41

FÓRMULA ADOTADA PARA CARACTERIZAR OS PERCENTUAIS DE DESVIOS DE TRÁFEGO

função probabilística LOGIT	
$P_i = e^{-Y(TV_i - TV_{min})} / S_j e^{-Y(TV_j - TV_{min})}$	
e =	2,71828
Y =	-0,4
TV _i =	tempo viagem alt. A
TV _{min} =	tempo de viagem mínimo
TV _j =	tempo viagem de cada um dos caminhos

Com a utilização da fórmula acima foi determinada a distribuição percentual de cada par de origem/destino que desviará sua rota para o trecho em estudo.

QUADRO 3.4.42

DISTRIBUIÇÃO PERCENTUAL SITUAÇÃO ATUAL – SITUAÇÃO COM PROJETO

Distribuição percentual situação atual - situação com projeto							
Tempo de Viagem							
O/D	1	2	3	4	5	6	7
1	-						0,02
2		-					0,25
3			-				0,56
4				-			0,56
5					-		0,46
6						-	0,46
7							-

A seguir são apresentados os resultados obtidos, definindo os volumes de tráfego que permanecerão utilizando a rota atual e os que passarão para novas rotas, considerando as melhorias simultâneas para as vias em estudo.

QUADRO 3.4.43
ALOCAÇÃO DE ROTAS - AUTOS

Situação atual								
Autos				projeção o/d 2014				
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	8			7	63	31	1276	1385
2							90	90
3							43	43
4							14	14
5							7	7
6							18	18
7							0	0
TOTAL	0	0	8	7	63	31	1447	1556

alocação rota atual - 2014 com projeto								
				projeção o/d 2014				
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	8			7	63	31	1251	1360
2							68	68
3							19	19
4							6	6
5							4	4
6							10	10
7							0	0
TOTAL	0	0	8	7	63	31	1357	1.466

alocação via novas rotas - 2014 com projeto								
				projeção o/d 2014				
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1							25	25
2							22	22
3							24	24
4							8	8
5							3	3
6							8	8
7							0	0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	90	90

QUADRO 3.4.44
ALOCAÇÃO DE ROTAS - ÔNIBUS

Situação atual								
ônibus				projeção o/d 2014				
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	102							102
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	102	102

alocação rota atual - 2014 com projeto								
projeção o/d 2014								
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	100							100
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	100	100

alocação via novas rotas - 2014 com projeto								
projeção o/d 2014								
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	2							2
2								0
3								0
4								0
5								0
6								0
7								0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	2	2

QUADRO 3.4.45
ALOCÇÃO DE ROTAS - CAMINHÕES

Situação atual

	caminhões				projeção o/d 2014			
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	28	25	51					103
2		4					4	4
3			4				4	4
4				0			0	0
5					22		22	22
6						25	25	25
7							0	0
TOTAL	0	0	0	0	28	25	106	158

alocção rota atual - 2014 com projeto

	projeção o/d 2014							
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	28	25	50					102
2		3					3	3
3			2				2	2
4				0			0	0
5					12		12	12
6						13	13	13
7							0	0
TOTAL	0	0	0	0	28	25	80	132

alocção via novas rotas - 2014 com projeto

	projeção o/d 2014							
VALORES ABSOLUTOS								
ZT	1	2	3	4	5	6	7	TOTAL
1	0	0	1					1
2		1					1	1
3			2				2	2
4				0			0	0
5					10		10	10
6						11	11	11
7							0	0
TOTAL	0	0	0	0	0	0	26	26

A seguir são apresentadas as projeções de tráfego desviado para os sete trechos do Programa:

QUADRO 3.4.46
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO DESVIADO – TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	22	2	24	48
2018	23	2	25	50
2019	24	2	26	52
2020	25	2	27	54
2021	26	2	28	57
2022	27	2	30	59
2023	28	2	31	62
2024	30	2	32	64
2025	31	2	34	67
2026	32	3	35	70
2027	34	3	37	73
2028	35	3	38	76
2029	37	3	40	80
2030	39	3	42	83
2031	40	3	43	87

QUADRO 3.4.47
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO DESVIADO – TRECHO 2: LEONEL – CANCELA/STA. LÚCIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	13	2	11	26
2018	13	2	12	27
2019	14	2	12	28
2020	14	2	13	29
2021	15	2	13	31
2022	16	2	14	32
2023	16	2	15	33
2024	17	2	15	35
2025	18	2	16	36
2026	19	3	16	38
2027	20	3	17	39
2028	20	3	18	41
2029	21	3	19	43
2030	22	3	19	45
2031	23	3	20	46

QUADRO 3.4.48
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO DESVIADO – TRECHO 3: CANCELA - STA. LÚCIA/ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	22	2	24	48
2018	23	2	25	50
2019	24	2	26	52
2020	25	2	27	54
2021	26	2	28	57
2022	27	2	30	59
2023	28	2	31	62
2024	30	2	32	64
2025	31	2	34	67
2026	32	3	35	70
2027	34	3	37	73
2028	35	3	38	76
2029	37	3	40	80
2030	39	3	42	83
2031	40	3	43	87

QUADRO 3.4.49
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO DESVIADO – TRECHO 4: ATÍLIO VIVÁCQUA – SANTA LÚCIA – ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	49	0	27	76
2018	51	0	28	79
2019	54	0	29	83
2020	56	0	30	86
2021	58	0	32	90
2022	61	0	33	94
2023	64	0	34	98
2024	67	0	36	103
2025	70	0	38	107
2026	73	0	39	112
2027	76	0	41	117
2028	80	0	43	122
2029	83	0	44	128
2030	87	0	46	133
2031	91	0	48	139

QUADRO 3.4.50
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO DESVIADO – TRECHO 5: ÁGUA PRETINHA - ÁGUA PRETA – DIVISA
ATÍLIO VIVACQUA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÃO	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	81	2	5	88
2018	84	2	5	92
2019	88	2	6	96
2020	92	2	6	100
2021	96	2	6	104
2022	100	2	6	109
2023	105	2	7	114
2024	110	2	7	119
2025	115	2	7	124
2026	120	3	7	130
2027	125	3	8	136
2028	131	3	8	142
2029	137	3	8	148
2030	143	3	9	154
2031	149	3	9	161

Para os trechos 6 e 7 não foram detectados movimentos de desvio para essas vias.

3.4.6.4 – PROJEÇÃO DO TRÁFEGO GERADO

TRÁFEGO GERADO POR REDUÇÃO DE CUSTOS OPERACIONAIS

Para a definição do tráfego a ser gerado pela pavimentação das vias do Programa foram verificados os custos de operação dos usuários, considerando a diferença de custo entre a situação sem projeto, situação atual em revestimento primário em estado ruim e a situação com projeto, considerando o trecho pavimentado, em bom estado, conforme a expectativa da implantação do presente programa. Os custos foram obtidos do Manual do Programa RED (Roads Economic Decision Model), do Banco Mundial, a partir do modelo VOC (Vehicle Operational Costs) utilizado no Programa HDM-4 (Highway Development and Management). O RED é uma versão simplificada do HDM-4, exigindo menos detalhes dos dados de entrada do que o programa HDM.

O quadro abaixo apresenta os valores médios do IRI (índice de rugosidade internacional) para cada tipo de pavimento e condições da rodovia, conforme dados obtidos na pesquisa de campo efetuada pela consultora.

QUADRO 3.4.51
VALORES MÉDIOS DO IRI (ÍNDICE DE RUGOSIDADE INTERNACIONAL)

Road Condition Classes Roughness (IRI)						
Road Type		Road Condition Class				
		Very Good	Good	Fair	Poor	Very Poor
X	Paved	2,0	3,0	4,0	8,0	12,0
Y	Gravel	7,0	10,0	13,0	17,0	22,0
Z	Earth	10,0	13,0	16,0	20,0	25,0

O quadro a seguir apresenta os custos para situação sem projeto e com projeto, para cada tipo de veículo e a respectiva redução, já considerando as intervenções nas rodovias do Programa. A fim de prever uma projeção mais conservadora, considerou-se para o tráfego a ser gerado, 50% da redução do custo operacional entre as situações sem e com projeto. Desta forma, prevê-se que o tráfego gerado, em relação ao tráfego normal, será de 31% para os autos, 19% para os ônibus e 45% para os caminhões.

QUADRO 3.4.52
CUSTOS PARA SITUAÇÃO SEM PROJETO E COM PROJETO

Tráfego gerado							
Programa RED							
US\$/km							
	terreno	pavimento	estado	IRI	autos	ônibus	caminhões
T1	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T2	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T3	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T4	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T5	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T6	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
T7	ondulado	revest. Prir	ruim	17	0,19	0,25	0,55
c/proj.	ondulado	asfalto	bom	3	0,12	0,18	0,29
redução					1,62	1,39	1,90
tráf. gerado					0,31	0,19	0,45

Conforme metodologia exposta acima, a projeção do tráfego gerado, para os sete trechos chegou aos seguintes valores de volume médio diário de tráfego (VMD):

QUADRO 3.4.53
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	25	3	7	35
2018	27	3	8	37
2019	28	3	8	39
2020	29	3	8	40
2021	30	3	9	42
2022	32	3	9	44
2023	33	3	9	46
2024	35	3	10	48
2025	36	3	10	50
2026	38	3	11	52
2027	40	3	11	54
2028	41	3	12	56
2029	43	4	12	59
2030	45	4	13	61
2031	47	4	13	64

QUADRO 3.4.54
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 2: ESTRADA LEONEL – CANCELTA/STA. LÚCIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	34	2	5	40
2018	35	2	5	42
2019	37	2	5	44
2020	38	2	6	46
2021	40	2	6	48
2022	42	2	6	50
2023	44	2	6	52
2024	46	2	7	54
2025	48	2	7	57
2026	50	2	7	59
2027	52	2	8	62
2028	55	2	8	65
2029	57	2	8	68
2030	60	2	9	70
2031	62	2	9	74

QUADRO 3.4.55
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 3: CANCELA – STA LÚCIA/ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	34	2	5	40
2018	35	2	5	42
2019	37	2	5	44
2020	38	2	5	45
2021	40	2	5	47
2022	42	2	6	50
2023	44	2	6	52
2024	46	2	6	54
2025	48	2	6	56
2026	50	2	7	59
2027	52	2	7	61
2028	55	2	7	64
2029	57	2	8	67
2030	60	2	8	70
2031	62	2	8	73

QUADRO 3.4.56
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 4: ATÍLIO VIVÁCQUA – STA. LÚCIA – ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	33	5	7	45
2018	34	5	7	47
2019	36	5	7	49
2020	38	6	8	51
2021	39	6	8	53
2022	41	6	8	55
2023	43	6	9	57
2024	45	6	9	60
2025	47	6	9	62
2026	49	6	10	65
2027	51	6	10	68
2028	53	7	11	71
2029	56	7	11	74
2030	58	7	12	77
2031	61	7	12	80

QUADRO 3.4.57
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 5: ÁGUA PRETINHA - ÁGUA PRETA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	23	4	3	30
2018	24	4	3	31
2019	25	4	3	32
2020	26	4	4	34
2021	28	4	4	35
2022	29	4	4	37
2023	30	4	4	38
2024	31	4	4	40
2025	33	4	4	42
2026	34	4	5	43
2027	36	4	5	45
2028	38	4	5	47
2029	39	5	5	49
2030	41	5	5	51
2031	43	5	6	53

QUADRO 3.4.58
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 6: ÁGUA PRETINHA – S. PAULO

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	27	3	4	34
2018	28	3	4	35
2019	30	3	4	37
2020	31	3	4	38
2021	32	3	4	40
2022	34	3	4	42
2023	35	3	5	44
2024	37	4	5	45
2025	39	4	5	47
2026	40	4	5	49
2027	42	4	5	52
2028	44	4	6	54
2029	46	4	6	56
2030	48	4	6	58
2031	50	4	6	61

QUADRO 3.4.59
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (CUSTO OPERACIONAL)
TRECHO 7: SÃO PAULO – CABRAL – DIVISA ITAPEMIRIM (BREJO GRANDE)

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017	64	5	5	74
2018	67	5	5	77
2019	70	5	5	80
2020	73	5	5	84
2021	76	6	6	87
2022	79	6	6	91
2023	83	6	6	95
2024	87	6	6	99
2025	91	6	7	103
2026	95	6	7	108
2027	99	6	7	113
2028	103	6	8	117
2029	108	7	8	123
2030	113	7	8	128
2031	118	7	9	134

TRÁFEGO GERADO POR AUMENTO DA PRODUÇÃO AGROPECUÁRIA

A fim de verificar o tráfego a ser gerado pela melhoria das vias do Programa, o que possibilitará um aumento na produção agropecuária na área de influência de cada rodovia, devido a um acréscimo na taxa de crescimento nos primeiros anos e na produtividade de cada produto.

Considerou-se a área de influência, de modo geral, como sendo de 6 km, 3 km para cada lado da via, sendo selecionadas as principais culturas produzidas na região, quais sejam, café, coco, abacaxi, cana de açúcar, milho, além da criação de gado.

Os resultados, em termos de volume de caminhões gerados pelo aumento da produção são apresentados a seguir:

QUADRO 3.4.60
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014			0	
2015			0	
2016			0	
2017			1	1
2018			1	1
2019			1	1
2020			1	1
2021			1	1
2022			1	1
2023			2	2
2024			2	2
2025			2	2
2026			2	2
2027			2	2
2028			2	2
2029			2	2
2030			3	3
2031			3	3

QUADRO 3.4.61
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 2: ESTRADA LEONEL – CANCELA/STA. LÚCIA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			2	2
2018			2	2
2019			3	3
2020			4	4
2021			5	5
2022			5	5
2023			6	6
2024			6	6
2025			7	7
2026			7	7
2027			7	7
2028			8	8
2029			9	9
2030			9	9
2031			10	10

QUADRO 3.4.62
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 3: CANCELA - STA. LÚCIA/ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			3	3
2018			4	4
2019			5	5
2020			6	6
2021			8	8
2022			8	8
2023			9	9
2024			10	10
2025			10	10
2026			11	11
2027			12	12
2028			13	13
2029			13	13
2030			14	14
2031			15	15

QUADRO 3.4.63
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 4: DIV. ATÍLIO VIVÁCQUA – STA. LÚCIA – ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			1	1
2018			2	2
2019			2	2
2020			3	3
2021			4	4
2022			4	4
2023			4	4
2024			5	5
2025			5	5
2026			5	5
2027			6	6
2028			6	6
2029			6	6
2030			7	7
2031			7	7

QUADRO 3.4.64
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 5: ÁGUA PRETA - ÁGUA PRETINHA

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			1	1
2018			2	2
2019			2	2
2020			3	3
2021			4	4
2022			4	4
2023			4	4
2024			5	5
2025			5	5
2026			5	5
2027			6	6
2028			6	6
2029			6	6
2030			7	7
2031			7	7

QUADRO 3.4.65
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 6: ÁGUA PRETINHA – S. PAULO

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			1	1
2018			2	2
2019			2	2
2020			3	3
2021			4	4
2022			4	4
2023			4	4
2024			5	5
2025			5	5
2026			5	5
2027			6	6
2028			6	6
2029			6	6
2030			7	7
2031			7	7

QUADRO 3.4.66
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO GERADO (PRODUÇÃO)
TRECHO 7: SÃO PAULO – CABRAL – DIVISA ITAPEMIRIM (BREJO GRANDE)

ANO	AUTOS	ÔNIBUS	CAMINHÕES	TOTAL
2014				
2015				
2016				
2017			2	2
2018			3	3
2019			3	3
2020			4	4
2021			5	5
2022			6	6
2023			6	6
2024			6	6
2025			7	7
2026			7	7
2027			8	8
2028			8	8
2029			9	9
2030			10	10
2031			10	10

TRÁFEGO GERADO PELA DEMANDA DO PORTO CENTRAL

Foram incluídos no presente estudo, os volumes médios diários de tráfego estimados pela administração do Porto Central, localizado em Presidente Kennedy, conforme carta da empresa Porto Central Complexo Industrial Portuário S.A. endereçada à Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy, datada de 30 de outubro de 2014, cujos dados foram acordados entre a fiscalização dos contratos referentes aos projetos de engenharia e as respectivas consultoras projetistas.

Conforme definido pela Administração do porto, os veículos, somente caminhões, utilizarão apenas os trechos dos lotes 3 e 4, sendo os volumes, por ano apresentados nos quadros abaixo:

QUADRO 3.4.67
TRÁFEGO GERADO PELA DEMANDA DO PORTO CENTRAL
TRECHO 3: CANCELA - STA. LÚCIA/ÁGUA PRETINHA

Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014				
2015			1	1
2016			4	4
2017			4	4
2018			5	5
2019			1	1
2020			2	2
2021			2	2
2022			1	1
2023				
2024				
2025				
2026				
2027				
2028				
2029				
2030				
2031				

QUADRO 3.4.68
TRÁFEGO GERADO PELA DEMANDA DO PORTO CENTRAL
TRECHO 4: DIV. ATÍLIO VIVÁCQUA – STA. LÚCIA – ÁGUA PRETINHA

Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014				
2015			1	1
2016			4	4
2017			4	4
2018			5	5
2019			1	1
2020			2	2
2021			2	2
2022			1	1
2023				
2024				
2025				
2026				
2027				
2028				
2029				
2030				
2031				

3.4.6.5 – PROJEÇÃO DO TRÁFEGO TOTAL

A seguir são apresentados os quadros com o tráfego total, soma das parcelas do tráfego normal, tráfego desviado e tráfego gerado para cada subtrecho.

QUADRO 3.4.69
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 1: ESTRADA LEONEL - ALEGRIA

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	91	15	35	141
2015	95	15	37	147
2016	99	16	38	153
2017	129	19	48	196
2018	135	19	50	204
2019	141	20	52	213
2020	147	20	55	222
2021	154	21	57	232
2022	161	21	60	242
2023	168	21	63	252
2024	176	22	65	263
2025	184	22	68	274
2026	192	23	71	286
2027	200	23	74	298
2028	209	24	77	311
2029	219	24	81	324
2030	229	25	84	338
2031	239	25	88	352

QUADRO 3.4.70
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 2: LEONEL – CANCELA/STA. LÚCIA

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	106	10	20	135
2015	110	10	20	141
2016	115	11	21	147
2017	154	12	29	196
2018	161	13	31	205
2019	168	13	33	214
2020	176	13	35	224
2021	184	14	37	235
2022	192	14	39	245
2023	201	14	41	256
2024	210	14	43	267
2025	219	15	45	279
2026	229	15	47	291
2027	239	15	49	304
2028	250	16	51	317
2029	262	16	54	331
2030	273	16	56	346
2031	286	17	59	361

QUADRO 3.4.71
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 3: CANCELA – STA. LÚCIA/ÁGUA PRETINHA

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	114	10	30	154
2015	119	11	31	161
2016	124	11	33	168
2017	163	13	42	218
2018	171	13	44	228
2019	178	13	47	239
2020	186	14	50	250
2021	195	14	54	262
2022	203	14	56	274
2023	213	15	59	286
2024	222	15	62	299
2025	232	15	65	312
2026	243	15	68	326
2027	253	16	71	340
2028	265	16	74	355
2029	277	16	78	371
2030	289	17	81	387
2031	302	17	85	405

QUADRO 3.4.72
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 4: DIV. ATÍLIO VIVÁCQUA – STA. LÚCIA – ÁGUA PRETINHA

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	135	25	37	198
2015	141	26	38	206
2016	148	27	40	214
2017	187	32	50	270
2018	196	33	52	281
2019	205	34	55	293
2020	214	34	58	306
2021	223	35	61	320
2022	233	36	64	333
2023	244	37	67	347
2024	255	37	70	362
2025	266	38	73	377
2026	278	39	76	393
2027	291	40	80	410
2028	304	41	83	428
2029	318	42	87	446
2030	332	42	91	465
2031	347	43	95	485

QUADRO 3.4.73
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 5: ÁGUA PRETINHA - ÁGUA PRETA – DIVISA ATÍLIO VIVACQUA

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	136	19	11	165
2015	142	20	11	172
2016	148	20	12	180
2017	178	24	17	218
2018	186	24	18	228
2019	194	25	19	238
2020	203	25	20	249
2021	212	26	22	260
2022	222	27	23	271
2023	232	27	24	283
2024	242	28	25	295
2025	253	28	26	307
2026	264	29	27	321
2027	276	29	29	334
2028	289	30	30	349
2029	302	31	32	364
2030	315	31	33	380
2031	330	32	35	396

QUADRO 3.4.74
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 6: ÁGUA PRETINHA – S. PAULO

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	76	15	7	98
2015	80	15	7	102
2016	83	15	8	107
2017	114	19	13	146
2018	120	19	14	153
2019	125	20	15	160
2020	131	20	16	167
2021	136	21	17	174
2022	143	21	18	182
2023	149	21	19	189
2024	156	22	20	198
2025	163	22	21	206
2026	170	23	22	215
2027	178	23	23	224
2028	186	24	24	234
2029	194	24	25	244
2030	203	25	27	254
2031	212	25	28	265

QUADRO 3.4.75
PROJEÇÃO DE TRÁFEGO TOTAL - VMD
TRECHO 7: SÃO PAULO – CABRAL – DIVISA ITAPEMIRIM (BREJO GRANDE)

Projeção do Tráfego Total - VMD				
Anos	Autos	Ônibus	Caminhões	Total
2014	179	25	9	213
2015	187	25	10	222
2016	196	26	10	231
2017	268	31	17	317
2018	280	32	19	331
2019	293	32	20	345
2020	306	33	22	361
2021	320	34	24	377
2022	334	35	25	393
2023	349	35	26	410
2024	365	36	27	428
2025	381	37	29	447
2026	398	38	30	466
2027	416	38	32	486
2028	435	39	33	507
2029	455	40	35	529
2030	475	41	36	552
2031	496	42	38	576

3.4.7 – ESTUDOS DE CAPACIDADE

Os estudos de capacidade foram desenvolvidos de acordo com a metodologia preconizada pelo Highway Capacity Manual, do HRB, edição de 2000, para rodovias com pista simples, com duas faixas de tráfego.

Analisou-se a capacidade e determinou-se o nível de serviço ao longo do trecho em estudo, para os anos de 2017 (ano de abertura), 2026 (ano de projeto).

O Resumo do Estudo de Capacidade é apresentado a seguir:

QUADRO 3.4.76
RESUMO DO ESTUDO DE CAPACIDADE

Trecho	Anos	NS	V/C	Veloc. (km/h)	PTSF (%)
T.1– Estrada Leonel - Alegria	2017	A	0,01	93,9	25,5
	2026	A	0,02	93,0	26,9
T.2- Leonel – Cancelas/Sta. Lúcia	2017	A	0,01	93,7	22,7
	2026	A	0,02	93,2	23,9
T.3- Cancelas – Sta. Lucia/A. Pretinha	2017	A	0,01	94,4	24,2
	2026	A	0,02	93,6	25,6
T.4- Div. A. Vivacqua – Sta.Lúcia-A. Pretinha	2017	A	0,02	95,4	26,2
	2026	A	0,03	94,1	28,3
T.5- A. Preta – A. Pretinha	2017	A	0,01	97,3	23,7
	2026	A	0,02	96,7	24,9
T.6- A. Pretinha – S. Paulo	2017	A	0,01	96,9	23,4
	2026	A	0,01	96,4	24,4
T.7 – S.Paulo – Cabral-Div. Itap. (B.Grande)	2017	A	0,02	96,1	27,8
	2026	A	0,04	94,9	30,4

As planilhas com os dados obtidos para a análise de capacidade são apresentadas a seguir:

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 1
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Alegria - Estrada Leonel
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	1,3 m	Terrain	Level
Lane width	3.0m		Rolling
Lane width	3.0m	Two-way hourly volume	18 veh/h
Shoulder width	1,3m	Directional split	57/43
Segment length	L 1.8 km	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	34.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	90%
		Access points / km	1 / Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv}	$f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$		0.662
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h)	$v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$		45 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			26 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 3,8 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	95.5 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.1 km/h
Average travel speed, ATS (km/h)	$ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$		93.9 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv}	$f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.786
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h)	$v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$		35 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			20
Base percent time-spent-following, BPTSF (%)			3.0%
$BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			22.5
Percent time-Spent-Following, PTSF (%)	$PTSF = BPTSF + f_{d/np}$		25.5%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c	$v/c = \frac{v_p}{3200}$		0.01
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km)			10 veh-km
$V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V$			
			PHF
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km)			32 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h)	$TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$		0.1 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 1
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Alegria - Estrada Leonel
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 1,3 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.0m	Two-way hourly volume	27 veh/h
	Lane width 3.0m	Directional split	57/43
	Shoulder width 1,3m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	34.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	90%
		Acess points / km	1 / Km
Segment length L	1.8 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.662
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			68 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			39 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm} km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 3,8 km
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	95.5 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.7 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			93.0 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.786
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			52 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			30
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			4.5%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			22.5
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			26.9%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.02
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			14 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			49 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.2 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 2
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Estrada Leonel - Cancelas/S.Lúcia
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	1,3 m	Terrain	Level
Lane width	3.0m		Rolling
Lane width	3.0m	Two-way hourly volume	16 veh/h
Shoulder width	1,3m	Directional split	50/50
Segment length	L 6.3 km	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	21.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	75%
		Access points / km	2 / Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.76
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			35 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			18 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm} km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5) - 3,8	km
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	94.9 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			0.7 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			93.7 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.856
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			29 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			15
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			2.5%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			20.2
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			22.7%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.01
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			30 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			101 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.3 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 2
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Estrada Leonel - Cancelas/S.Lúcia
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	1,3 m	Terrain	Level
Lane width	3.0m		Rolling
Lane width	3.0m	Two-way hourly volume	24 veh/h
Shoulder width	1,3m	Directional split	50/50
Segment length	L 6.3 km	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	21.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	75%
		Access points / km	2 / Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.76
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			52 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			26 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 3,8 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	94.9 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.1 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			93.2 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.856
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			43 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			22
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			3.7%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			20.2
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			23.9%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.02
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			44 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			151 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.5 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 3
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Cancelas/S.Lúcia - A. Pretinha
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	1,5 m	Terrain	Level
Lane width	3.3 m		Rolling
Lane width	3.3 m	Two-way hourly volume	19 veh/h
Shoulder width	1,5 m	Directional split	51/49
		Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	25.0%
Segment length	L 7.4 km	% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	85%
		Access points / km	2 / Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.727
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			43 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			22 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm} km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 2,8 km
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	95.9 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.0 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			94.4 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.833
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			35 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			18
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			3.0%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			21.2
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			24.2%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.01
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			41 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			141 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.4 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 3
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Cancelas/S.Lúcia - A. Pretinha
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 1,5 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	28 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	51/49
	Shoulder width 1,5 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	25.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	85%
		Acess points / km	2 / Km
Segment length L	7.4 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.727
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			64 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			33 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 2,8 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	95.9 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.5 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			93.6 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.833
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			51 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			26
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			4.4%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			21.2
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			25.6%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.02
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			61 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, V_{km60} (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km15} \cdot PHF$			207 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.7 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 4
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Div. A. Vivacqua - S. Lúcia
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	2.0 m	Terrain	Level
Lane width	3.3 m		Rolling
Lane width	3.3 m	Two-way hourly volume	28 veh/h
Shoulder width	2.0 m	Directional split	53/47
		Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	30.0%
Segment length	L 4.7 km	% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	95%
		Access points / km	2 / Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv}	$f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$		0.69
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h)	$v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$		67 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			36 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.0 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.8 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			95.4 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv}	$f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.806
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h)	$v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$		53 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			28
Base percent time-spent-following, BPTSF (%)			4.6%
$BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			21.6
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			26.2%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c	$v/c = \frac{V_p}{3200}$		0.02
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km)			39 veh-km
$V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V$			
			PHF
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km)			132 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.4 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 4
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	Div. A. Vivacqua - S. Lúcia
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	41 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	53/47
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	30.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	95%
		Acess points / km	2 / Km
Segment length L	4.7 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)		0,71	
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)		2,5	
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)		1.1	
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$		0.69	
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$		99 pc/h	
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)		52 pc/h	
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.0 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)		2.6 km/h	
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$		94.1 km/h	
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)		0,77	
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)		1.8	
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)		1.0	
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.806	
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$		78 pc/h	
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)		41	
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$		6.6%	
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)		21.6	
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$		28.3%	
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)		A	
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$		0.03	
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, Vkm_{15} (veh-km) $Vkm_{15} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$		57 veh-km	
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, Vkm_{60} (veh-km) $Vkm_{60} = Vkm_{15} \cdot PHF$		193 veh-km	
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = Vkm_{15} \cdot ATS$		0.6 veh-h	
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 5
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	A. Preta - A. Pretinha
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	17 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	53/47
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	30.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	70%
		Acess points / km	1/ Km
Segment length L	4.7 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.69
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			41 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			22 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm} km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.6 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			0.8 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			97.3 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.806
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			32 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			17
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			2.8%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			20.9
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			23.7%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.01
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			23 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			80 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.2 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 5
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	A. Preta - A. Pretinha
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	25 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	53/47
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	30.0%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	70%
		Acess points / km	1/ Km
Segment length L	4.7 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$			0.69
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$			60 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			32 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm} km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.6 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			1.2 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$			96.7 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$			0.806
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$			47 pc/h
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)			25
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$			4.0%
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)			20.9
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$			24.9%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$			0.02
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$			35 veh-km
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$			117 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$			0.4 veh-h
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 6
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	A. Pretinha - S. Paulo
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
Shoulder width	2.0 m	Terrain	Level
Lane width	3.3 m		Rolling
Lane width	3.3 m	Two-way hourly volume	13 veh/h
Shoulder width	2.0 m	Directional split	52/48
		Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	21%
Segment length	L 4.7 km	% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	95%
		Acess points / km	2/ Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, fg (Exhibit 20-7)			0,71
Passenger-car equivalents for trucks, Et (Exhibit 20-9)			2,5
Passenger-car equivalents for RVs, Er (Exhibit 20-9)			1.1
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv =	1		0.76
	$1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)$		
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp =	v		28 pc/h
	PHF . fg . Fhv		
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)			15 pc/h
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, Sfm km/h		Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, Vf veh/h		Adj. for lane width and shoulder width, f _{LS} (Exhibit 20-5) - 0.7	km/h
Free-Flow Speed, FFS km/h		Adj. for access points, f _A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
FFS = S _{FM} + 0.0125 Vf		Free-flow speed, FFS	98.0 km/h
	F _{HV}	FFS = BFFS - f _{LS} . f _A	
Adj. for no-passing zones, f _{np} (km/h) (Exhibit 20-11)			0.7 km/h
Average travel speed, ATS (km/h) ATS = FFS-0.0125 V _p -f _{np}			96.9 km/h
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f _G (Exhibit 20-8)			0,77
Passenger-car equivalents for trucks, E _T (Exhibit 20-10)			1.8
Passenger-car equivalents for RVs, E _R (Exhibit 20-10)			1.0
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv =	1		0.856
	$1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)$		
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp =	v		23 pc/h
	PHF . f _G . F _{HV}		
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)			12
Base percent time-spent-following, BPTSF (%)			2.0%
BPTSF = 100(1-e ^{-0.000879v_p})			
Adj. for directional distribution and no passing-zone, f _{d/np} (%) (Exhibit 20-12)			21.4
Percent time-Spent-Following, PTSF(%) PTSF=BPTSF+f _{d/np}			23.4%
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS(Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)			A
Volume to capacity ratio, v/c v/c =	v _p		0.01
	3200		
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, Vkm ₁₅ (veh-km)			18 veh-km
Vkm T ₁₅ = 0.25L _T V			
	PHF		
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, Vkm ₆₀ (veh-km) Vkm T ₆₀			61 veh-km
Peak 15 min total travel time, TT ₁₅ (veh-h) TT ₁₅ = VKm T ₁₅			0.2 veh-h
	ATS		
Notes			
1-ft vp>3200 pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split vp >1700 pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 6
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	A. Pretinha - S. Paulo
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	19 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	52/48
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	21%
	Segment length L 4.7 km	% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	95%
		Access points / km	2/ Km
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-7)		0,71	
Passenger-car equivalents for trucks, E_t (Exhibit 20-9)		2,5	
Passenger-car equivalents for RVs, E_r (Exhibit 20-9)		1.1	
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_t(E_t-1)+P_r(E_r-1)}$		0.76	
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{hv}}$		41 pc/h	
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)		21 pc/h	
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, S_{fm}	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, V_f	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f_{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f_A (Exhibit 20-6)	1.3 km/h
$FFS = S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.0 km/h
		$FFS = BFFS - f_{LS} \cdot f_A$	
Adj. for no-passing zones, f_{np} (km/h) (Exhibit 20-11)		1.1 km/h	
Average travel speed, ATS (km/h) $ATS = FFS - 0.0125 V_p \cdot f_{np}$		96.4 km/h	
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f_g (Exhibit 20-8)		0,77	
Passenger-car equivalents for trucks, E_T (Exhibit 20-10)		1.8	
Passenger-car equivalents for RVs, E_R (Exhibit 20-10)		1.0	
Heavy-vehicle adjustment factor, f_{hv} $f_{hv} = \frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.856	
Two-way flow rate, $^1 V_p$ (pc/h) $v_p = \frac{v}{PHF \cdot f_g \cdot F_{HV}}$		34 pc/h	
V_p highest directional split proportion ² (pc/h)		18	
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) $BPTSF = 100(1 - e^{-0.000879 v_p})$		2.9%	
Adj. for directional distribution and no passing-zone, $f_{d/np}$ (%) (Exhibit 20-12)		21.4	
Percent time-Spent-Following, PTSF (%) $PTSF = BPTSF + f_{d/np}$		24.4%	
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS (Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)		A	
Volume to capacity ratio, v/c $v/c = \frac{V_p}{3200}$		0.01	
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, V_{km15} (veh-km) $V_{km T_{15}} = 0.25 L_T \cdot V \cdot PHF$		26 veh-km	
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, $V_{km T_{60}}$ (veh-km) $V_{km T_{60}} = V_{km T_{15}} \cdot PHF$		89 veh-km	
Peak 15 min total travel time, TT_{15} (veh-h) $TT_{15} = V_{km T_{15}} \cdot ATS$		0.3 veh-h	
Notes			
1-ft $v_p > 3200$ pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split $v_p > 1700$ pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 7
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	S. Paulo - Cabral
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2017
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	38 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	59/41
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	15%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	75%
		Acess points / km	1/ Km
Segment length L	8.0 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, fg (Exhibit 20-7)		0,71	
Passenger-car equivalents for trucks, Et (Exhibit 20-9)		2,5	
Passenger-car equivalents for RVs, Er (Exhibit 20-9)		1.1	
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv = $\frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.816	
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp = $\frac{v}{PHF \cdot fg \cdot F_{hv}}$		77 pc/h	
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)		45 pc/h	
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, Sfm	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, Vf	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f _{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for access points, f _A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
FFS = $S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.6 km/h
		FFS = BFFS - f _{LS} · f _A	
Adj. for no-passing zones, f _{np} (km/h) (Exhibit 20-11)		1.6 km/h	
Average travel speed, ATS (km/h) ATS = FFS · 0.0125 V _p · f _{np}		96.1 km/h	
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f _G (Exhibit 20-8)		0,77	
Passenger-car equivalents for trucks, E _T (Exhibit 20-10)		1.8	
Passenger-car equivalents for RVs, E _R (Exhibit 20-10)		1.0	
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv = $\frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.893	
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp = $\frac{v}{PHF \cdot f_G \cdot F_{HV}}$		65 pc/h	
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)		38	
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) BPTSF = $100(1 - e^{-0.000879v_p})$		5.6%	
Adj. for directional distribution and no passing-zone, f _{d/np} (%) (Exhibit 20-12)		22.3	
Percent time-Spent-Following, PTSF(%) PTSF=BPTSF+f _{d/np}		27.8%	
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS(Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)		A	
Volume to capacity ratio, v/c v/c = $\frac{V_p}{3200}$		0.02	
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, Vkm ₁₅ (veh-km) Vkm T ₁₅ = $0.25L_T \cdot V \cdot PHF$		89 veh-km	
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, Vkm ₆₀ (veh-km) Vkm T ₆₀		304 veh-km	
Peak 15 min total travel time, TT ₁₅ (veh-h) TT ₁₅ = VKm T ₁₅ / ATS		0.9 veh-h	
Notes			
1-ft vp>3200 pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split vp >1700 pc/h, terminate analysis.			

Two - way Two-Lane Highway Segment Worksheet			
General Information		Site Information	
Analyst	Projemax	Highway	Trecho 7
Agency or Company	Pres. Kennedy	From / To	S. Paulo - Cabral
Date Performed	03.11.14	Jurisdiction	ES
Analysis Time Period		Analysis Year	2026
Operational (LQS) (x)	Design (VP)	Planning (LQS)	Planning (VP)
Input Data			
		Class I highway	Class II highway
	Shoulder width 2.0 m	Terrain Level	Rolling
	Lane width 3.3 m	Two-way hourly volume	56 veh/h
	Lane width 3.3 m	Directional split	59/41
	Shoulder width 2.0 m	Peak-hour factor, PHF	0,85
		% Trucks and buses, Pt	15%
		% Recreational vehicles, Pa	0%
		% No-passing zone	75%
		Acess points / km	1/ Km
Segment lenght L	8.0 km		
Average Travel Speed			
Grade adjustment factor, fg (Exhibit 20-7)		0,71	
Passenger-car equivalents for trucks, Et (Exhibit 20-9)		2,5	
Passenger-car equivalents for RVs, Er (Exhibit 20-9)		1.1	
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv = $\frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.816	
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp = $\frac{v}{PHF \cdot fg \cdot F_{hv}}$		114 pc/h	
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)		67 pc/h	
Free-Flow Speed from Field Measurement		Estimated Free-Flow Speed	
Field measured speed, Sfm	km/h	Base free-flow speed, BFFS	100 km/h
Observed volume, Vf	veh/h	Adj. for lane width and shoulder width, f _{LS} (Exhibit 20-5)	- 0.7 km
Free-Flow Speed, FFS	km/h	Adj. for acess points, f _A (Exhibit 20-6)	0.7 km/h
FFS = $S_{FM} + 0.0125 \frac{V_f}{F_{HV}}$		Free-flow speed, FFS	98.6 km/h
		FFS = BFFS - f _{LS} · f _A	
Adj. for no-passing zones, f _{np} (km/h) (Exhibit 20-11)		2.3 km/h	
Average travel speed, ATS (km/h) ATS = FFS-0.0125 V _p -f _{np}		94.9 km/h	
Percent time-Spent-Following			
Grade adjustment factor, f _G (Exhibit 20-8)		0,77	
Passenger-car equivalents for trucks, E _T (Exhibit 20-10)		1.8	
Passenger-car equivalents for RVs, E _R (Exhibit 20-10)		1.0	
Heavy-vehicle adjustment factor, fhv fhv = $\frac{1}{1+P_T(E_T-1)+P_R(E_R-1)}$		0.893	
Two-way flow rate, ¹ Vp (pc/h) vp = $\frac{v}{PHF \cdot f_G \cdot F_{HV}}$		96 pc/h	
Vp highest directional split proportion ² (pc/h)		57	
Base percent time-spent-following, BPTSF (%) BPTSF = $100(1-e^{-0.000879v_p})$		8.1%	
Adj. for directional distribution and no passing-zone, f _{d/np} (%) (Exhibit 20-12)		22.3	
Percent time-Spent-Following, PTSF(%) PTSF=BPTSF+f _{d/np}		30.4%	
Level of Service and Other Performance Measures			
Level of Service, LOS(Exhibit 20-3 for Class I or 20-4 for Class II)		A	
Volume to capacity ratio, v/c v/c = $\frac{V_p}{3200}$		0.04	
Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, Vkm ₁₅ (veh-km) Vkm T ₁₅ = $0.25L_T \frac{V}{PHF}$		132 veh-km	
Peak-hour vehicle-kilometers of travel, Vkm ₆₀ (veh-km) Vkm T ₆₀		448 veh-km	
Peak 15 min total travel time, TT ₁₅ (veh-h) TT ₁₅ = VKm T ₁₅ / ATS		1.4 veh-h	
Notes			
1-ft vp>3200 pc/h, terminate analysis - the LOS			
2-ft highest directional split vp >1700 pc/h, terminate analysis.			

3.4.8 – DETERMINAÇÃO DO NÚMERO “N”

O número “N” de operações do eixo padrão, durante o período de vida útil do projeto foi calculado de acordo com a equação seguinte:

$$N = \sum \text{VMDc} \times \text{Fv} \times 365$$

onde:

N = número de operações do eixo padrão;

$\sum \text{VMDc}$ = volume médio diário de tráfego de veículos comerciais, na faixa mais carregada;

Fv = fator médio de veículos.

Cálculo do VMDc

Os volumes médios diários de veículos comerciais ao longo do trecho analisado foram obtidos dos quadros relativos às projeções de tráfego, somando-se os valores das colunas ônibus + caminhões, considerando um fator de pista de 0,5.

CÁLCULO DO FV

O Quadro 3.4.77 apresentado a seguir, demonstra os cálculos efetuados para a determinação dos fatores de veículos individuais para cada tipo de veículo, definidos pelas metodologias da AASHTO e do Corpo de Engenheiros – USA a partir dos dados definidos na Lei da Balança, considerando 20% de veículos vazios, percentual adotado em estudos similares.

As fórmulas adotadas para o cálculos dos FVs foram as indicadas pelo DNIT, no Manual de Pavimentos Asfálticos, conforme apresentado no Quadro 3.4.77.

QUADRO 3.4.77
CÁLCULO DOS FATORES DE VEÍCULO (FV)

veículos	USACE			AASHTO			VAZIOS			20% VAZIOS	
		USACE	AASHTO		USACE	AASHTO	USACE	AASHTO	USACE	AASHTO	
2C											
eixo simples dianteiro	6 T	0,2779	0,3273	3,1 T	0,0196	0,0189					
eixo simples rodov. Duplo	10 T	3,2895	2,3944	4,5 T	0,0223	0,0760					
	16 T	3,5674	2,7218	7,6 T	0,0419	0,0949	2,8623	2,1964			
3C											
eixo simples dianteiro	6 T	0,2779	0,3273	3,1 T	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2 T	0,0898	0,0252					
	23 T	8,8267	1,9697	9,3 T	0,1093	0,0441	7,0832	1,5846			
2S2											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1 T	0,0196	0,0189					
eixo simples rod. Dupla	10 T	3,2895	2,3944	4,5 T	0,0223	0,0760					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2 T	0,0898	0,0252					
	33 T	12,1162	4,3642	18,6 T	0,1316	0,1202	9,7193	3,5154			
2S3											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1 T	0,0196	0,0189					
eixo simples rod. Dupla	10 T	3,2895	2,3944	4,5 T	0,0223	0,0760					
eixo tandem triplo	25,5 T	9,2998	1,8468	7,5 T	0,0693	0,0106					
	41,5 T	12,8672	4,5685	15,1 T	0,1112	0,1055	10,3160	3,6759			
3S3											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1 T	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2 T	0,0898	0,0252					
eixo tandem triplo	25,5 T	9,2998	1,8468	7,5 T	0,0693	0,0106					
	48,5 T	18,1265	3,8165	16,8 T	0,1787	0,0547	14,5369	3,0641			
7 eixos (3D4)											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
	51,0 T	25,9243	5,2545	21,7	0,2889	0,0946	20,7972	4,2225			
8 eixos											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
	74 T	34,4731	6,8969	27,9	0,3787	0,1198	27,6542	5,5415			
9 eixos (3T6)											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
	74 T	34,4731	6,8969	27,9	0,3787	0,1198	27,6542	5,5415			
11 eixos											
eixo simples	6 T	0,2779	0,3273	3,1	0,0196	0,0189					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
eixo tandem duplo	17 T	8,5488	1,6424	6,2	0,0898	0,0252					
	91 T	43,0219	8,5393	34,1	0,4684	0,1450	34,5112	6,8604			

QUADRO 3.4.78
MANUAL DE REABILITAÇÃO DE PAVIMENTOS ASFÁLTICOS
TABELA 3.9 – FATORES DE EQUIVALÊNCIA DE CARGA DO USACE

Tipo de Eixo	Faixa de Cargas (t)	Equações (P em tf)
Dianteiro Simples e Traseiro Simples	0 – 8	$FC = 2,0782 \times 10^4 \times P^{4,0175}$
	$> = 8$	$FC = 1,8320 \times 10^6 \times P^{6,2542}$
Tandem Duplo	0 - 11	$FC = 1,592 \times 10^4 \times P^{3,472}$
	$> = 11$	$FC = 1,528 \times 10^6 \times P^{5,484}$
Tandem Triplo	0 - 18	$FC = 8,0359 \times 10^5 \times P^{3,3549}$
	$> = 18$	$FC = 1,3229 \times 10^7 \times P^{5,5789}$

P = peso bruto total sobre o eixo

QUADRO 3.4.79
FATORES DE EQUIVALÊNCIA DE CARGA DA AASHTO TABELA 3.10 – (DNER-PRO 159/85)

Tipo de Eixo	Equações (P em tf)
Simples de Rodagem Simples	$FC = (P/7,77)^{4,32}$
Simples de Rodagem Dupla	$FC = (P/8,17)^{4,32}$
Tandem Duplo (rodagem dupla)	$FC = (P/15,08)^{4,14}$
Tandem Triplo (rodagem dupla)	$FC = (P/22,05)^{4,22}$

FATOR DE VEÍCULOS

Os quadros a seguir, apresentam os resultados dos fatores de veículos, já considerando a composição de tráfego pesado e os respectivos volumes diários de tráfego.

A título de análise de sensibilidade foi feito um comparativo entre a composição dos veículos pesados que passam atualmente nas vias em estudo e uma composição presumida considerando a utilização futura de veículos maiores, com 5 e 6 eixos, que deverão fazer parte do VMD a partir dos novos investimentos nas sete vias do estudo.

QUADRO 3.4.80
COMPOSIÇÃO ATUAL DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 1					trecho 2					trecho 3				
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE	
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.
2C	0,759	2,1964	1,6662	2,8623	2,1714	0,992	2,1964	2,1788	2,8623	2,8394	0,984	2,1964	2,1604	2,8623	2,8154
3C	0,138	1,5846	0,2186	7,0832	0,9770	0,008	1,5846	0,0127	7,0832	0,0567	0,008	1,5846	0,0130	7,0832	0,0581
4C	0,034	3,5154	0,1212	9,7193	0,3351		3,5154	0,0000	9,7193	0,0000	0,008	3,5154	0,0288	9,7193	0,0797
5C	0,069	3,6759	0,2535	10,3160	0,7114		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000
6C	0,000	3,0641	0,0000	14,5369	0,0000		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000
7C	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000
8C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
9C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
>9C	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000
FV	1,000		2,2595		4,1950	1,00		2,1915		2,8960	1,00		2,2022		2,9531
FV x 365			824,7273		1531,1668			799,897		1057,0570			803,7991		1077,8749

QUADRO 3.4.81
COMPOSIÇÃO ATUAL DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 4					trecho 5				
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE	
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.
2C	1,000	2,1964	2,1964	2,8623	2,8623	0,975	2,1964	2,1425	2,8623	2,7920
3C	0,000	1,5846	0,0000	7,0832	0,0000	0,018	1,5846	0,0292	7,0832	0,1304
4C		3,5154	0,0000	9,7193	0,0000	0,006	3,5154	0,0216	9,7193	0,0596
5C		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000
6C		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000
7C		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000
8C		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
9C		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
>9C		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000
FV	1,00		2,1964		2,8623	1,00		2,1932		2,9820
FV x 365			801,6834		1044,7318			800,527		1088,4420

QUADRO 3.4.82
COMPOSIÇÃO ATUAL DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 6					trecho 7				
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE	
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.
2C	0,987	2,1964	2,1677	2,8623	2,8249	1,000	2,1964	2,1964	2,8623	2,8623
3C		1,5846	0,0000	7,0832	0,0000		1,5846	0,0000	7,0832	0,0000
4C	0,013	3,5154	0,0460	9,7193	0,1270		3,5154	0,0000	9,7193	0,0000
5C		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000		3,6759	0,0000	10,3160	0,0000
6C		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000		3,0641	0,0000	14,5369	0,0000
7C		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000		4,2225	0,0000	20,7972	0,0000
8C		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
9C		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000		5,5415	0,0000	27,6542	0,0000
>9C		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000		6,8604	0,0000	34,5112	0,0000
FV	1,00		2,2136		2,9519	1,00		2,1964		2,8623
FV x 365			807,9765		1077,4482			801,6834		1044,7318

QUADRO 3.4.83
COMPOSIÇÃO PRESUMIDA DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 1					trecho 2					trecho 3					
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE		
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.	
2C	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	
3C	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	
4C	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	
5C	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	
6C	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	
7C	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	
8C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
9C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
>9C	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	
	FV	1,000		2,1943		4,6087	1,00		2,1943		4,6087	1,00		2,1943		4,6087
	FV x 365			800,9217		1682,1925			800,9217		1682,1925			800,9217		1682,1925

QUADRO 3.4.84
COMPOSIÇÃO PRESUMIDA DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 4					trecho 5					
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE		
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.	
2C	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	
3C	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	
4C	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	
5C	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	
6C	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	
7C	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	
8C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
9C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
>9C	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	
	FV	1,00		2,1943		4,6087	1,00		2,1943		4,6087
	FV x 365			800,9217		1682,1925			800,9217		1682,1925

QUADRO 3.4.85
COMPOSIÇÃO PRESUMIDA DO TRÁFEGO PESADO

CONFIGURAÇÃO	trecho 6					trecho 7					
	Compos. %	AASHTO		USACE		Compos. %	AASHTO		USACE		
		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.		Fv.	%xFv.	Fv.	%xFv.	
2C	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	0,700	2,1964	1,5375	2,8623	2,0036	
3C	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	0,200	1,5846	0,3169	7,0832	1,4166	
4C	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	0,020	3,5154	0,0703	9,7193	0,1944	
5C	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	0,040	3,6759	0,1470	10,3160	0,4126	
6C	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	0,040	3,0641	0,1226	14,5369	0,5815	
7C	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	0,000	4,2225	0,0000	20,7972	0,0000	
8C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
9C	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	0,000	5,5415	0,0000	27,6542	0,0000	
>9C	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	0,000	6,8604	0,0000	34,5112	0,0000	
	FV	1,00		2,1943		4,6087	1,00		2,1943		4,6087
	FV x 365			800,9217		1682,1925			800,9217		1682,1925

A seguir são apresentados os quadros contendo os volumes médios diários de tráfego e os respectivos valores de número “N”, para o período de vida útil do projeto, para os métodos da USACE e da AASHTO.

QUADRO 3.4.86
COMPOSIÇÃO ATUAL DO TRÁFEGO PESADO

NÚMERO N - AASHTO										
ANO	ANOS	trecho 1			trecho 2			trecho 3		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumulado
2017	1	33	2,8	2,8	21	1,7	1,7	27	2,2	2,2
2018	2	35	2,9	5,6	22	1,7	3,4	29	2,3	4,5
2019	3	36	3,0	8,6	23	1,8	5,2	30	2,4	6,9
2020	4	37	3,1	11,7	24	1,9	7,2	32	2,6	9,5
2021	5	39	3,2	14,9	25	2,0	9,2	34	2,7	12,2
2022	6	40	3,3	18,2	26	2,1	11,3	35	2,8	15,1
2023	7	42	3,5	21,7	27	2,2	13,5	37	3,0	18,0
2024	8	44	3,6	25,3	29	2,3	15,8	38	3,1	21,1
2025	9	45	3,7	29,0	30	2,4	18,2	40	3,2	24,3
2026	10	47	3,9	32,9	31	2,5	20,6	42	3,3	27,6

NÚMERO N - AASHTO							
ANO	ANOS	trecho 4			trecho 5		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula
2017	1	41	3,3	3,3	20	1,6	1,6
2018	2	43	3,4	6,7	21	1,7	3,3
2019	3	44	3,6	10,3	22	1,8	5,1
2020	4	46	3,7	14,0	23	1,8	6,9
2021	5	48	3,9	17,8	24	1,9	8,8
2022	6	50	4,0	21,8	25	2,0	10,8
2023	7	52	4,1	26,0	25	2,0	12,8
2024	8	54	4,3	30,3	26	2,1	14,9
2025	9	56	4,5	34,7	27	2,2	17,1
2026	10	58	4,6	39,3	28	2,3	19,3

NÚMERO N - AASHTO							
ANO	ANOS	trecho 6			trecho 7		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula
2017	1	16	1,3	1,3	24	1,9	1,9
2018	2	17	1,3	2,6	25	2,0	4,0
2019	3	17	1,4	4,0	26	2,1	6,1
2020	4	18	1,5	5,5	28	2,2	8,3
2021	5	19	1,5	7,0	29	2,3	10,6
2022	6	20	1,6	8,6	30	2,4	13,0
2023	7	20	1,6	10,2	31	2,5	15,4
2024	8	21	1,7	11,9	32	2,5	18,0
2025	9	22	1,8	13,7	33	2,6	20,6
2026	10	22	1,8	15,5	34	2,7	23,3

QUADRO 3.4.87
COMPOSIÇÃO PRESUMIDA DO TRÁFEGO PESADO

NÚMERO N - AASHTO										
ANO	ANOS	trecho 1			trecho 2			trecho 3		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumulado
2017	1	33	2,7	2,7	21	1,7	1,7	27	2,2	2,2
2018	2	35	2,8	5,4	22	1,7	3,4	29	2,3	4,5
2019	3	36	2,9	8,3	23	1,8	5,2	30	2,4	6,9
2020	4	37	3,0	11,3	24	1,9	7,2	32	2,6	9,5
2021	5	39	3,1	14,5	25	2,0	9,2	34	2,7	12,2
2022	6	40	3,2	17,7	26	2,1	11,3	35	2,8	15,0
2023	7	42	3,4	21,1	27	2,2	13,5	37	2,9	18,0
2024	8	44	3,5	24,5	29	2,3	15,8	38	3,1	21,0
2025	9	45	3,6	28,2	30	2,4	18,2	40	3,2	24,2
2026	10	47	3,8	31,9	31	2,5	20,7	42	3,3	27,5

NÚMERO N - AASHTO							
ANO	ANOS	trecho 4			trecho 5		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula
2017	1	41	3,3	3,3	20	1,6	1,6
2018	2	43	3,4	6,7	21	1,7	3,3
2019	3	44	3,6	10,3	22	1,8	5,1
2020	4	46	3,7	14,0	23	1,8	6,9
2021	5	48	3,9	17,8	24	1,9	8,8
2022	6	50	4,0	21,8	25	2,0	10,8
2023	7	52	4,1	26,0	25	2,0	12,8
2024	8	54	4,3	30,3	26	2,1	14,9
2025	9	56	4,4	34,7	27	2,2	17,1
2026	10	58	4,6	39,3	28	2,3	19,3

NÚMERO N - AASHTO							
ANO	ANOS	trecho 6			trecho 7		
		VMDc	nº N ano	nº N acumula	VMDc	nº N ano	nº N acumula
2017	1	16	1,3	1,3	24	1,9	1,9
2018	2	17	1,3	2,6	25	2,0	4,0
2019	3	17	1,4	4,0	26	2,1	6,1
2020	4	18	1,4	5,4	28	2,2	8,3
2021	5	19	1,5	6,9	29	2,3	10,6
2022	6	20	1,6	8,5	30	2,4	13,0
2023	7	20	1,6	10,1	31	2,5	15,4
2024	8	21	1,7	11,8	32	2,5	18,0
2025	9	22	1,7	13,6	33	2,6	20,6
2026	10	22	1,8	15,3	34	2,7	23,3

QUADRO 3.4.884
COM COMPOSIÇÃO ATUAL DO TRÁFEGO PESADO

NÚMERO "N" - USACE										
ANO	ANOS	trecho 1			trecho 2			trecho 3		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumulado
2017	1	33	5,1	5,1	21	2,2	2,2	27	2,9	2,9
2018	2	35	5,3	10,4	22	2,3	4,5	29	3,1	6,0
2019	3	36	5,5	15,9	23	2,4	6,9	30	3,3	9,3
2020	4	37	5,7	21,7	24	2,5	9,5	32	3,5	12,8
2021	5	39	6,0	27,6	25	2,7	12,2	34	3,6	16,4
2022	6	40	6,2	33,8	26	2,8	14,9	35	3,8	20,2
2023	7	42	6,4	40,2	27	2,9	17,8	37	4,0	24,2
2024	8	44	6,7	46,9	29	3,0	20,9	38	4,1	28,3
2025	9	45	6,9	53,8	30	3,1	24,0	40	4,3	32,6
2026	10	47	7,2	61,0	31	3,3	27,3	42	4,5	37,1
2027	11	49	7,5	68,5	32	3,4	30,7	43	4,7	41,7
2028	12	51	7,7	76,2	33	3,5	34,2	45	4,9	46,6
2029	13	53	8,0	84,3	35	3,7	37,9	47	5,1	51,7
2030	14	55	8,4	92,6	36	3,8	41,7	49	5,3	57,0
2031	15	57	8,7	101,3	38	4,0	45,7	51	5,5	62,5

NÚMERO N - USACE							
ANO	ANOS	trecho 4			trecho 5		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula
2017	1	41	4,3	4,3	20	2,2	2,2
2018	2	43	4,5	8,8	21	2,3	4,5
2019	3	44	4,6	13,4	22	2,4	6,9
2020	4	46	4,8	18,2	23	2,5	9,4
2021	5	48	5,0	23,3	24	2,6	12,0
2022	6	50	5,2	28,5	25	2,7	14,6
2023	7	52	5,4	33,9	25	2,8	17,4
2024	8	54	5,6	39,5	26	2,9	20,3
2025	9	56	5,8	45,3	27	3,0	23,2
2026	10	58	6,0	51,3	28	3,1	26,3
2027	11	60	6,2	57,5	29	3,2	29,4
2028	12	62	6,5	64,0	30	3,3	32,7
2029	13	64	6,7	70,7	31	3,4	36,1
2030	14	67	6,9	77,6	32	3,5	39,6
2031	15	69	7,2	84,8	33	3,6	43,2

NÚMERO N - USACE							
ANO	ANOS	trecho 6			trecho 7		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula
2017	1	16	1,7	1,7	24	2,5	2,5
2018	2	17	1,8	3,5	25	2,6	5,2
2019	3	17	1,9	5,4	26	2,8	7,9
2020	4	18	1,9	7,3	28	2,9	10,8
2021	5	19	2,0	9,3	29	3,0	13,8
2022	6	20	2,1	11,5	30	3,1	16,9
2023	7	20	2,2	13,6	31	3,2	20,1
2024	8	21	2,3	15,9	32	3,3	23,4
2025	9	22	2,3	18,2	33	3,4	26,8
2026	10	22	2,4	20,6	34	3,5	30,4
2027	11	23	2,5	23,1	35	3,7	34,0
2028	12	24	2,6	25,7	36	3,8	37,8
2029	13	25	2,7	28,4	37	3,9	41,7
2030	14	26	2,8	31,2	39	4,0	45,7
2031	15	27	2,9	34,1	40	4,2	49,9

QUADRO 3.4.89
COM COMPOSIÇÃO PRESUMIDA DO TRÁFEGO PESADO

NÚMERO "N" - USACE										
ANO	ANOS	trecho 1			trecho 2			trecho 3		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumulado
2016	1	33	5,6	5,6	21	3,5	3,5	27	4,6	4,6
2017	2	35	5,8	11,4	22	3,7	7,2	29	4,8	9,4
2018	3	36	6,1	17,5	23	3,9	11,0	30	5,1	14,5
2019	4	37	6,3	23,8	24	4,1	15,1	32	5,4	19,9
2020	5	39	6,6	30,4	25	4,3	19,3	34	5,7	25,6
2021	6	40	6,8	37,2	26	4,4	23,8	35	5,9	31,5
2022	7	42	7,1	44,2	27	4,6	28,4	37	6,2	37,7
2023	8	44	7,3	51,5	29	4,8	33,2	38	6,4	44,1
2024	9	45	7,6	59,2	30	5,0	38,2	40	6,7	50,9
2025	10	47	7,9	67,0	31	5,2	43,4	42	7,0	57,9
2026	11	49	8,2	75,2	32	5,4	48,8	43	7,3	65,2
2027	12	51	8,5	83,8	33	5,6	54,5	45	7,6	72,8
2028	13	53	8,8	92,6	35	5,9	60,3	47	7,9	80,7
2029	14	55	9,2	101,8	36	6,1	66,4	49	8,3	88,9
2030	15	57	9,5	111,3	38	6,4	72,8	51	8,6	97,6

NÚMERO N - USACE							
ANO	ANOS	trecho 4			trecho 5		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula
2017	1	41	6,9	6,9	20	3,4	3,4
2018	2	43	7,2	14,1	21	3,5	6,9
2019	3	44	7,5	21,6	22	3,7	10,6
2020	4	46	7,8	29,4	23	3,8	14,5
2021	5	48	8,1	37,5	24	4,0	18,5
2022	6	50	8,4	45,8	25	4,1	22,6
2023	7	52	8,7	54,5	25	4,3	26,9
2024	8	54	9,0	63,5	26	4,4	31,3
2025	9	56	9,3	72,9	27	4,6	35,9
2026	10	58	9,7	82,6	28	4,7	40,6
2027	11	60	10,0	92,6	29	4,9	45,5
2028	12	62	10,4	103,0	30	5,1	50,6
2029	13	64	10,8	113,8	31	5,2	55,8
2030	14	67	11,2	125,0	32	5,4	61,2
2031	15	69	11,6	136,6	33	5,6	66,8

NÚMERO N - USACE							
ANO	ANOS	trecho 6			trecho 7		
		VMDC	nº N ano	nº N acumula	VMDC	nº N ano	nº N acumula
2017	1	16	2,7	2,7	24	4,1	4,1
2018	2	17	2,8	5,5	25	4,3	8,3
2019	3	17	2,9	8,4	26	4,4	12,8
2020	4	18	3,0	11,4	28	4,6	17,4
2021	5	19	3,2	14,6	29	4,8	22,2
2022	6	20	3,3	17,9	30	5,0	27,2
2023	7	20	3,4	21,3	31	5,2	32,4
2024	8	21	3,5	24,8	32	5,3	37,7
2025	9	22	3,6	28,5	33	5,5	43,2
2026	10	22	3,8	32,2	34	5,7	48,9
2027	11	23	3,9	36,1	35	5,9	54,8
2028	12	24	4,0	40,2	36	6,1	60,9
2029	13	25	4,2	44,4	37	6,3	67,1
2030	14	26	4,3	48,7	39	6,5	73,6
2031	15	27	4,5	53,2	40	6,7	80,4

Os quadros apresentados a seguir mostram o resumo dos resultados obtidos para os números “N” dos sete trechos, incluindo uma análise de sensibilidade considerando uma composição presumida do tráfego pesado, incorporando parcelas de caminhões mais pesados que os atuais, verificados nos postos de contagem de tráfego.

Verificou-se que, pelo método da AASHTO não houve variação, sendo que, pelo método USACE, foram observadas algumas mudanças significativas, apenas ao considerar o período de 15 anos.

QUADRO 3.4.90
NÚMERO “N” RESUMO

trecho	Número "N" - Resumo									
	com composição atual do tráfego pesado					com composição presumida do tráfego pesado				
	AASHTO		USACE			AASHTO		USACE		
	N1	N10	N1	N10	N15	N1	N10	N1	N10	N15
1. Alegria - Estrada Leonel	2,8 x 10 ⁴	3,3 x 10 ⁵	5,1 x 10 ⁴	6,1 x 10 ⁵	1,0 x 10 ⁶	2,7 x 10 ⁴	3,2 x 10 ⁵	5,6 x 10 ⁴	6,7 x 10 ⁵	1,1 x 10 ⁶
2. Leonel - Cancelas/Sta Lúcia	1,7 x 10 ⁴	2,1 x 10 ⁵	2,2 x 10 ⁴	2,7 x 10 ⁵	4,6 x 10 ⁵	1,7 x 10 ⁴	2,1 x 10 ⁵	3,5 x 10 ⁴	4,3 x 10 ⁵	7,3 x 10 ⁵
3. Cancelas - Sta Lúcia/A.,Pretinha	2,2 x 10 ⁴	2,8 x 10 ⁵	2,9 x 10 ⁴	3,7 x 10 ⁵	6,3 x 10 ⁵	2,2 x 10 ⁴	2,8 x 10 ⁵	4,6 x 10 ⁴	5,8 x 10 ⁵	9,8 x 10 ⁵
4. Div. A.Vivacqua - Sta.Lúcia-A.Pretinha	3,3 x 10 ⁴	3,9 x 10 ⁵	4,3 x 10 ⁴	5,1 x 10 ⁵	8,5 x 10 ⁵	3,3 x 10 ⁴	3,9 x 10 ⁵	6,9 x 10 ⁴	8,3 x 10 ⁵	1,4 x 10 ⁶
5. A.Preta - A. Pretinha	1,6 x 10 ⁴	1,9 x 10 ⁵	2,2 x 10 ⁴	2,6 x 10 ⁵	4,3 x 10 ⁵	1,6 x 10 ⁴	1,9 x 10 ⁵	3,4 x 10 ⁴	4,1 x 10 ⁵	6,7 x 10 ⁵
6. A. Pretinha - S. Paulo	1,3 x 10 ⁴	1,5 x 10 ⁵	1,7 x 10 ⁴	2,1 x 10 ⁵	3,4 x 10 ⁵	1,3 x 10 ⁴	1,5 x 10 ⁵	2,7 x 10 ⁴	3,2 x 10 ⁵	5,3 x 10 ⁵
7. S.Paulo-Cabral-Div.Itap. (B. Grande)	1,9 x 10 ⁴	2,3 x 10 ⁵	2,5 x 10 ⁴	3,0 x 10 ⁵	5,0 x 10 ⁵	1,9 x 10 ⁴	2,3 x 10 ⁵	4,1 x 10 ⁴	4,9 x 10 ⁵	8,0 x 10 ⁵



3.5 – ESTUDOS GEOLÓGICOS

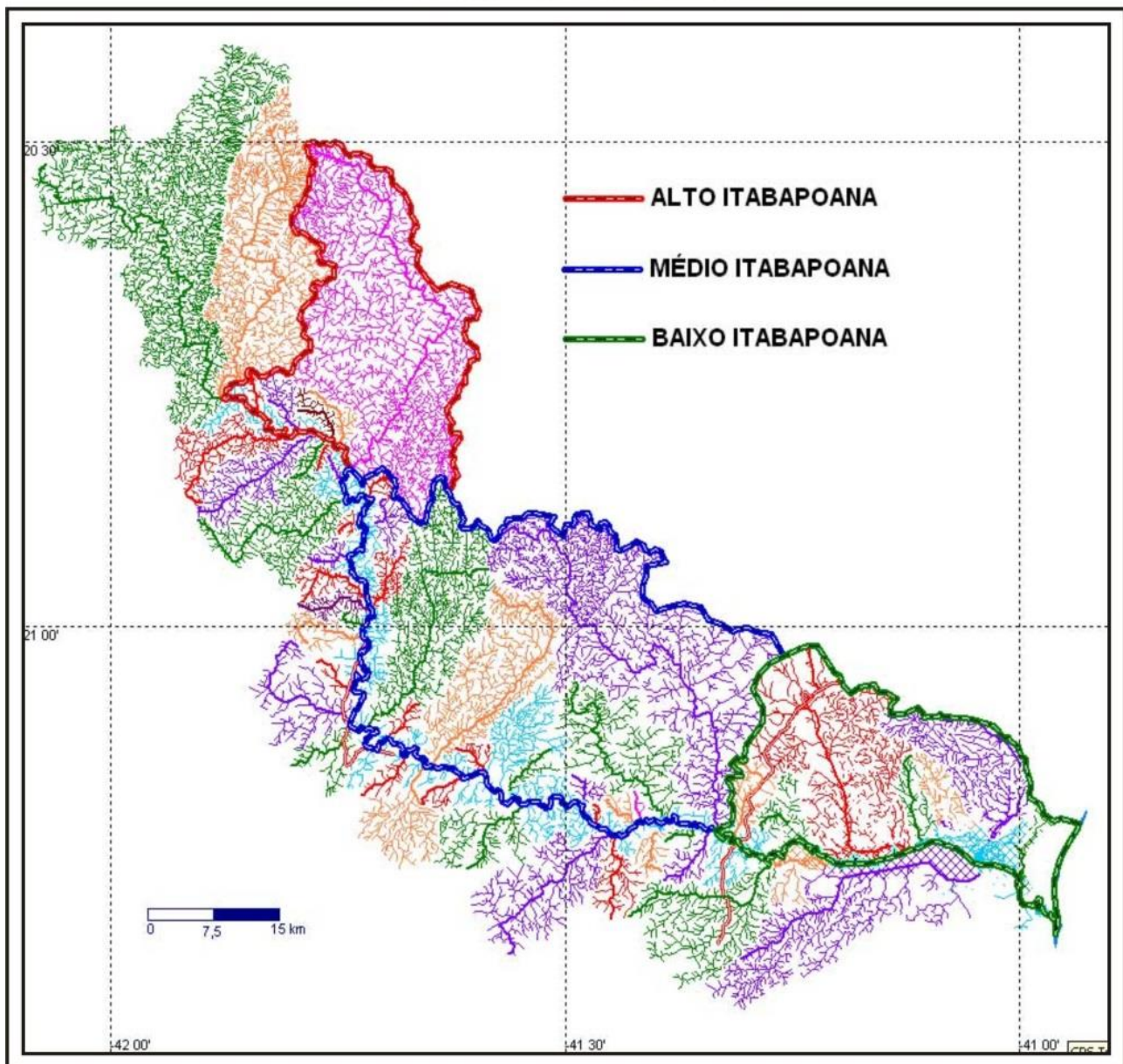
3.5 – ESTUDOS GEOLÓGICOS

3.5.1 – HIDROGRAFIA

A hidrografia da região se configura por uma rede de drenagem predominantemente dendrítica, com a presença de rede treliça. O trecho 03 está localizado na Bacia do Rio Itabapoana, constituinte da Região Hidrográfica Atlântico Sudeste.

A Região Hidrográfica do Rio Itabapoana, que tem como principal corpo hídrico o rio Itabapoana, de domínio da União, drena os estados do Rio de Janeiro, Espírito Santo e Minas Gerais, onde estão localizadas suas nascentes. Ao sair de Minas, ele percorre aproximadamente 213 km, fazendo a divisa entre os estados do Espírito Santo e do Rio de Janeiro, apresentando vazão média de 49.354 l/s. Sua foz localiza-se entre os municípios de Presidente Kennedy-ES e São Francisco de Itabapoana-RJ. A região hidrográfica é basicamente composta pela bacia de drenagem do próprio rio no Espírito Santo, que inclui os afluentes da margem esquerda, e um pequeno conjunto de bacias adjacentes, entre elas a do córrego do Siri e a do córrego Marobá, que atravessam a baixada litorânea, afluindo diretamente para o litoral. O rio Itabapoana e seus afluentes drenam uma área total de 4.875 km², sendo que aproximadamente 2.955 km² estão localizados dentro do Espírito Santo. Os principais afluentes do Itabapoana são: na margem esquerda (ES): o rio Preto, o córrego Santa Maria, o rio Veado, o ribeirão São Romão, o córrego Castelinho, córrego Palmital, rio Calçado, córrego Alegre, rio Barra Alegre, córrego Trindade; na margem direita (RJ): córrego Ubirajá, córrego São Pedro, córrego Piral, córrego Muqui do Sul, córrego da Penha, rio Preto, córrego dos Caetés, córrego Jordão, córrego dos Galos. Abrange os seguintes municípios no estado do Espírito Santo: Divino São Lourenço, Dolores do Rio Preto, Guaçuí, São José do Calçado, Bom Jesus do Norte, Apiacá, Mimoso do Sul, e parcialmente Marataízes, Itapemirim, Muqui e Presidente Kennedy; no estado de Minas Gerais os municípios: Alto Caparaó, Caparaó, Espera Feliz e Caiana; e parcialmente os municípios do Rio de Janeiro: Porciúncula, Varre-Sai, Bom Jesus do Itapaboana, Campos dos Goitacazes e São Francisco de Itabapoana.

BACIA HIDROGRÁFICA DO RIO ITABAPOANA



Fonte: IEMA/CERH

3.5.2 – Caracterização Geológico-Geomorfológica

3.5.2.1 – Introdução

O estudo da Geomorfologia (forma do relevo) de uma região produz dados capazes de subsidiar uma correta abordagem, do ponto de vista ambiental e econômico, às intervenções antrópicas em uma dada região ou território. A análise e consequente caracterização dos componentes ambientais, dentre eles os condicionantes geológicos, são de grande valia para a gestão pública, pois sustentam os processos decisórios em diversos níveis e atividades.

Na engenharia rodoviária, particularmente no estado do Espírito Santo, que possui relevo bastante acidentado, os estudos geomorfológicos são costumeiramente utilizados para a determinação de melhores traçados, com minorados impactos físicos e ambientais, e possibilitando maior economia na implantação de empreendimentos dessa natureza.

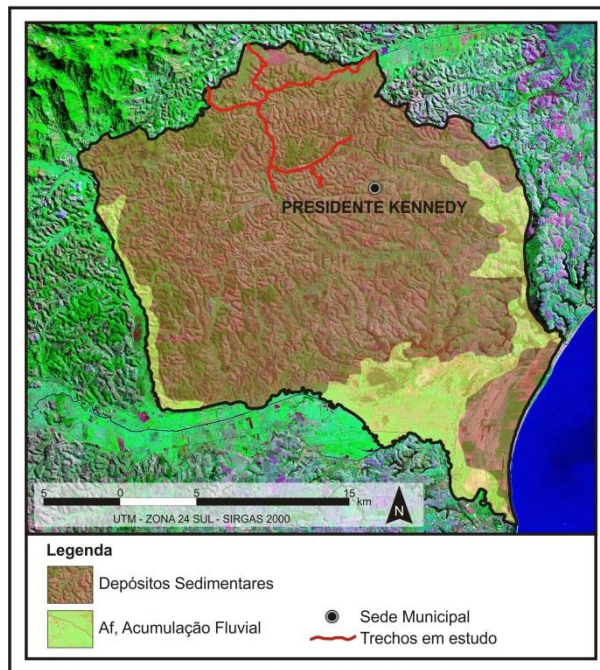
3.5.2.2 – Área de Estudo

A área de estudo abrange, em nível mais geral, aos limites do município de Presidente Kennedy, localizado ao sul do estado do Espírito Santo, com área total de 583,933 km² (IBGE, 2010). O clima da região é tropical litorâneo úmido e edafoclimaticamente considerado tropical egatérmico, quase mesotérmico e sub úmido do tipo seco, a temperatura média anual é aproximadamente 23° C, no verão aproximadamente 25°C, estação muito quente, e no inverno aproximadamente 20° C, temperatura amena. Embora a quantidade de chuvas varie muito, há predominância de um volume de 900 a 1.000 mm anual. O maior volume ocorre entre os meses de novembro a janeiro (INCAPER, 2011).

3.5.2.3 – Mapeamento Geomorfológico

Segundo a classificação geomorfológica proposta pelo Manual Técnico de Geomorfologia (IBGE, 2009) a região é enquadrada no Domínio Geomorfológico Depósitos Sedimentares. Esse domínio é constituído pelas áreas de acumulação representadas pelas planícies e terraços de baixa declividade e, eventualmente, depressões modeladas sobre depósitos de sedimentos horizontais a sub-horizontais de ambientes fluviais, marinhos, fluviomarinhos, lagunares e/ou eólicos, dispostos na zona costeira ou no interior do continente. Os depósitos sedimentares caracterizam-se pela ocorrência de sedimentos arenosos e argiloarenosos com níveis de cascalho, basicamente do grupo da Formação Barreiras e dos ambientes costeiros, depositados durante o período Cenozóico.

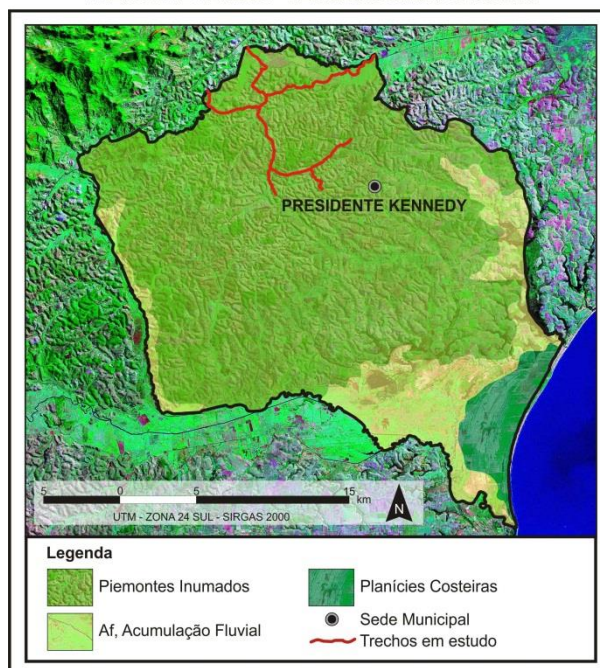
PRESIDENTE KENNEDY - MORFOESTRUTURAS



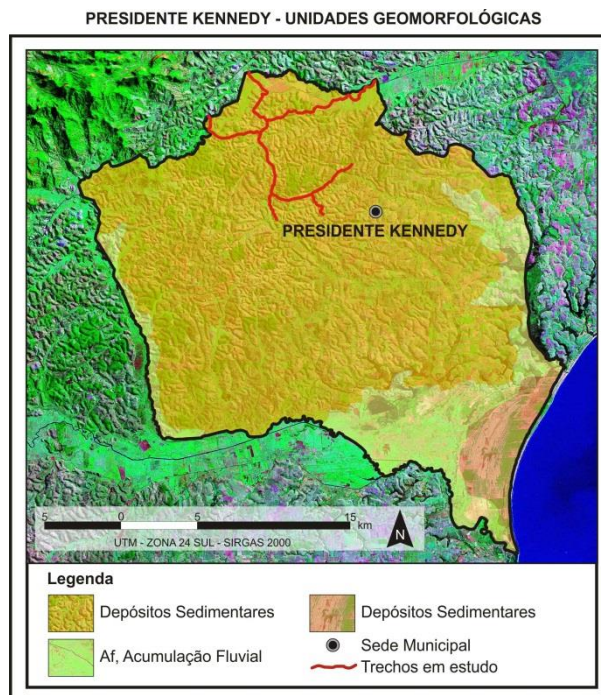
Fonte: UFES e CGeo-IJSN

Num segundo nível de classificação hierárquica de relevo podemos encontrar, no território Kennediense, três Regiões Geomorfológicas distintas: Acumulação Fluvial, Planícies Costeiras e Piemontes Inumados. Esta última, constituída pela Unidade Geomorfológica Tabuleiros Costeiros, é de especial interesse por abranger a área onde estão locados os trechos rodoviários em tela.

PRESIDENTE KENNEDY - REGIÕES GEOMORFOLÓGICAS



Fonte: UFES e CGeo-IJSN



Estes terrenos constituem-se de sedimentos cenozóicos do Grupo Barreiras depositados sobre o embasamento muito alterado, fato que dificulta muitas vezes a diferenciação dos dois materiais. Os sedimentos apresentam espessura variada e disposição subhorizontal, com mergulho para leste, em direção ao Oceano Atlântico, são constituídos de areias e argilas variegadas com eventuais linhas de pedra.

3.5.2.4 – Unidades Geológico-Ambientais e formas de relevo predominantes

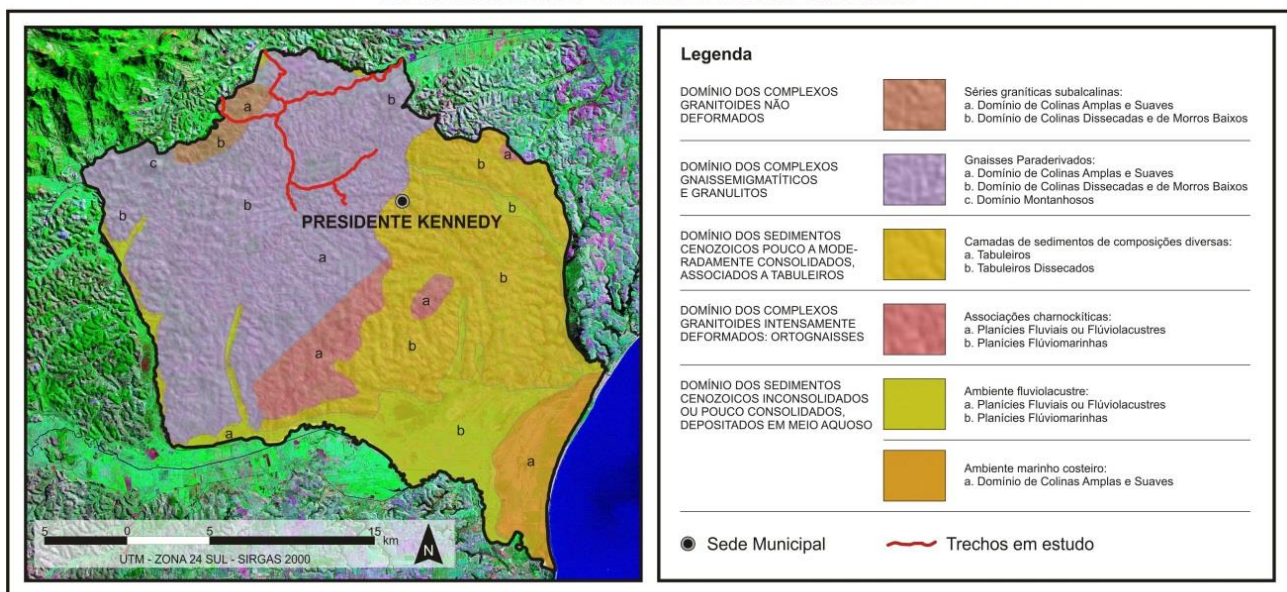
Segundo a classificação CPRM/IBGE (2010), os trechos em estudos se localizam, em sua maior parte no Domínio dos Complexos Gnaiss migmatíticos e Granulitos, com predomínio de gnaisses paraderivados, podendo conter porções migmatíticas. As formas de relevo encontradas variam entre o Domínio de Colinas Amplas e Suaves, Domínio de Colinas Dissecadas e de Morros Baixos e Domínios Montanhosos.

Estes terrenos geram manto de alteração de espessura variável, com ocorrências localizadas de blocos de rochas preservados, estes últimos apresentam anisotropia mecânica média a alta o que favorece ao deslocamento de lascas e quedas de blocos, em especial nas porções expostas de rocha sã. A suscetibilidade a processos erosivos e movimentos naturais de massa é considerada de média a alta. Originam solos com elevado teor de argila, pouco permeáveis, muito porosos, moderadamente plásticos e de boa capacidade de compactação.

Também são encontrados terrenos de classificação referente ao Domínio dos Complexos Granitoides não Deformados, que alteram-se de forma heterogênea deixando blocos e matacões em meio ao solo, podendo desestabilizar obras se estas forem parcialmente apoiadas sobre eles e podem movimentar-se em taludes de corte. Originam solos argilo siltico-arenosos, pobres em nutrientes e ricos em alumínio, de boa qualidade física (porosos – retém bem a água e nutrientes). Quando pouco evoluídos, se desestabilizam com facilidade em taludes de corte. Nos solos com pedogênese incipiente são aproveitáveis como saibro e os solos mais evoluídos mostram boa capacidade de compactação. As formas de relevo encontradas se assemelham as descritas anteriormente.

Por último, constata-se a existência de trechos com terrenos do Domínio dos Sedimentos Cenozoicos inconsolidados ou pouco consolidados, depositados em meio aquoso. Apresentam baixo grau de coerência e baixa resistência ao corte e à penetração, o que implica em facilidade de remoção por maquinário de corte. Por outro lado, exibe baixa capacidade de suporte, o que condiciona o aparecimento de trincas e abatimentos. Constitui-se de ambiente fluviolacustre com predomínio de sedimentos arenosos, intercalados com camadas argilosas, ocasionalmente com presença de turfa. Exibem configuração morfolitoestrutural favorável à existência de sistema de drenagem de baixa energia, com afloramento do lençol freático ou com ocorrência do mesmo a baixas profundidades, o que implica em terrenos problemáticos à execução de obras que envolvam escavação. São áreas sujeitas a rápido alagamento.

PRESIDENTE KENNEDY - UNIDADES GEOLÓGICO-AMBIENTAIS

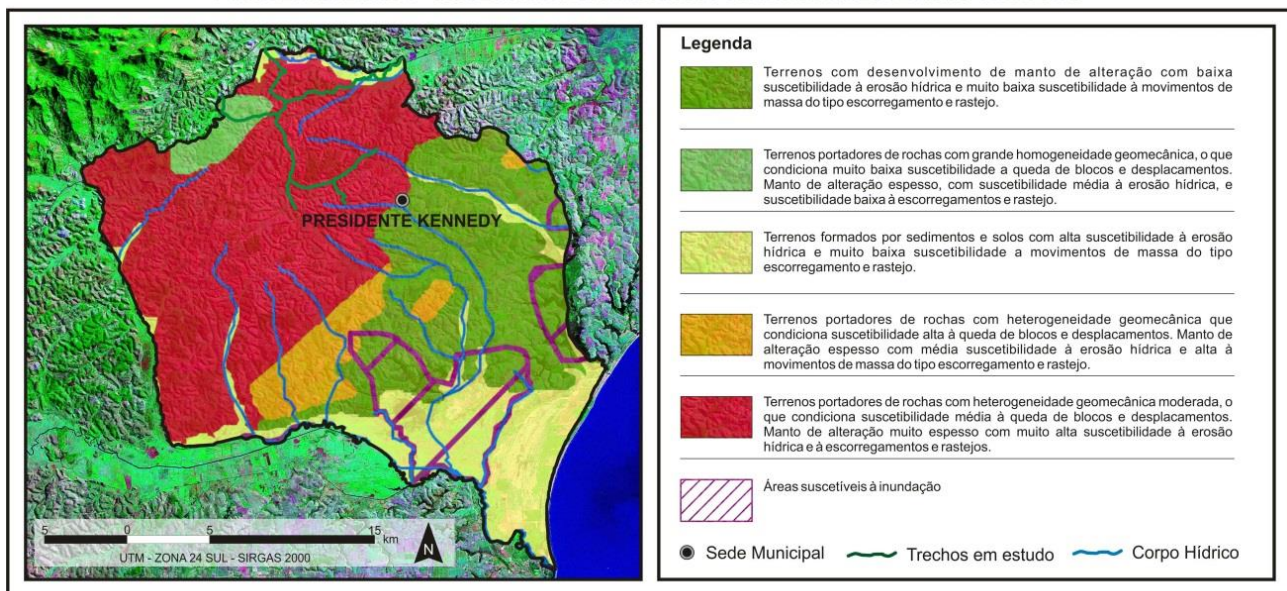


Fonte: CPRM

3.5.2.5 – Suscetibilidade a processos condicionantes de risco geológico

Segundo dados do CPRM/IBGE (2010) a área compreendida pelos trechos em tela apresenta alta suscetibilidade a processos condicionantes de risco geológico. A região apresenta terrenos portadores de rochas com heterogeneidade geomecânica moderada, o que condiciona suscetibilidade média à queda de blocos e deslocamentos em trecho que apresentem afloramentos rochosos expostos. O manto de alteração, em geral muito espesso, possui alta suscetibilidade à erosão hídrica, a escorregamentos e aos movimentos de rastejo.

PRESIDENTE KENNEDY - SUSCETIBILIDADE A PROCESSOS CONDICIONANTES DE RISCO GEOLÓGICO



Fonte: CPRM



3.6 – ESTUDOS GEOTÉCNICOS

3.6 – ESTUDOS GEOTÉCNICOS

3.6.1 – INTRODUÇÃO

Para desenvolvimento dos Estudos Geotécnicos os procedimentos obedeceram ao prescrito na IS-206, segundo preconizado nos Termos de Referência, conforme item 7.3 – Estudos Geológicos e Geotécnicos, tanto no que diz respeito às sondagens do subleito e ocorrências de materiais, quanto no que se refere aos ensaios dos materiais prospectados, a menos da energia utilizada nos ensaios de compactação do material de subleito, para os quais utilizou-se aquela referente ao Proctor Intermediário (26 golpes por camada). Esta alteração foi feita em função de resultados de estudos recentes que têm demonstrado a melhoria das características de deformabilidade elástica de solos finos em função do aumento da energia de compactação.

3.6.2 – ESTUDO DO SUBLEITO

Objetivando conhecer os materiais constituintes do subleito das vias, foram coletadas amostras ao longo da diretriz, mediante a execução de sondagens a pá e picareta e trado, dispostas de tal forma que proporcionassem sua necessária caracterização com vistas ao atendimento do nível de detalhamento exigido pelo Projeto Executivo de Engenharia. Os poços de sondagem foram locados com base no projeto geométrico vertical, excluindo-se segmentos nos quais foram projetados aterros, que consistem principalmente de baixadas e travessias de talvegues. Assim sendo, a locação dos furos de sondagem e a determinação de sua profundidade foram feitas de forma a caracterizar convenientemente os cortes até a profundidade mínima de 1,0m abaixo do pavimento acabado. No Trecho 03 foram perfurados 42 poços de sondagem, com espaçamento médio de aproximadamente 180m, sendo obtidas 87 amostras, em profundidades que atingiram um máximo de 7,20m, correspondendo a valores entre 1,00m a 1,30m abaixo do greide projetado. As amostras foram submetidas aos ensaios pertinentes, e os resultados obtidos determinaram a seguinte distribuição em termos de grupos de classificação TRB:

- Solos A-7-5 – 45 amostras (52%)
- Solos A-7-6 – 42 amostras (48%)

Os resultados demonstram a existência exclusiva de solos argilosos, com 100% das amostras classificadas como dos tipos A-7-5 e A-7-6. No que se refere aos valores de ISC, os mesmos

variaram de 10,3% a 20,2%, com média de aproximadamente 15%, demonstrando assim que predominam solos com elevado suporte, considerando-se tratar-se de solos finos.

Não foi constatada ocorrência de rocha em nenhuma das sondagens executadas.

3.6.3 – VERIFICAÇÃO DO NÍVEL D'ÁGUA NOS CORTES

Objetivando detectar a presença de nível d'água ou umidade excessiva nos cortes projetados, foram efetuados furos de sondagem nos pontos de passagem e na parcela central de cada corte. Estes furos foram deixados abertos por um período de 24 horas, efetuando-se após este período a medição do nível d'água.

3.6.4 – SONDAÇÃO DE RECONHECIMENTO (SPT)

Foram realizadas 33 sondagens, visando o reconhecimento dos solos em corte e capacidade para aterros, conforme perfis apresentados a final deste item.

3.6.5 – OCORRÊNCIAS DE MATERIAL PARA TERRAPLENAGEM

Tendo em vista que os volumes de material provenientes da escavação dos cortes projetados são suficientes para execução dos aterros, não foi necessário indicar empréstimos para execução da terraplenagem.

3.6.6 - OCORRÊNCIAS DE MATERIAL PARA PAVIMENTAÇÃO

Para utilização nas camadas de sub-base e base é indicada a Jazida São Bento, em regime de exploração comercial, que dista 21,29km do canteiro de obras programado, com acesso por estrada não pavimentada.

As características geotécnicas do material proveniente desta ocorrência atendem convenientemente às exigências normativas para a camada de sub-base. Com relação à utilização na camada de base, constatou-se valores por demais elevados para o Índice de Plasticidade (IP) e para o Limite de Liquidez (LL), com valores mínimos estatísticos em nove amostras de 17,1 % e 52,4%, respectivamente, enquanto que os exigidos por norma são de no máximo 6% para o IP e 25% para o LL. Tendo em vista os resultados obtidos, procedeu-se à avaliação do Equivalente de Areia (EA), que por norma deve ser superior a 30% quando forem ultrapassados os limites de IP e LL. O valor

mínimo estatístico do EA determinado para nove amostras foi de apenas 8,5%, inviabilizando a utilização do material “in natura” para execução da camada de base.

Assim sendo, optou-se inicialmente por avaliar misturas do tipo solo-areia. Os resultados demonstraram que a curva granulométrica resultante apresenta significativa descontinuidade, não se enquadrando em nenhuma das faixas de norma, podendo prejudicar a estabilidade do material compactado. Desta forma, alterou-se a avaliação para misturas do tipo solo-brita, concluindo-se, em função dos resultados dos ensaios, pela mistura das seguintes proporções:

- 30% de Brita 2
- 10% de Brita 0
- 30% de Pó de Pedra
- 30% de Solo (Jazida São Bento)

A análise estatística das características geotécnicas da mistura indicada é apresentada a seguir. Por determinação da Fiscalização, esta mistura deverá ser executada na pista de rolamento. Assim sendo, as distâncias de transporte dos materiais foram determinadas de suas origens à pista.

3.6.7 – ENSAIOS REALIZADOS

Os ensaios laboratoriais foram executados em todas as amostras coletadas, e consistiram dos seguintes:

- Granulometria por peneiramento;
- Limites de Liquidez e Plasticidade;
- Compactação nas energias do Proctor Intermediário (subleito e sub-base) e Modificado (base);
- Índice Suporte Califórnia (ISC);
- Expansão, e
- Equivalente de Areia para o material destinado à execução da base.

3.6.8 – PEDREIRA

A ocorrência indicada para execução das obras é a Pedreira Ultramar, em exploração comercial, localizada às margens da rodovia BR-101, distando 17,73km (4,83km não pavimentados) do canteiro de obras programado para o segmento. Esta ocorrência apresentou nos ensaios efetuados os valores constantes do quadro inserido a seguir.

Características do Material da Pedreira Ultramar			
Abrasão Los Angeles		Adesividade	Índice de Forma
Faixa	Desgaste (%)		
B	49,6	Satisfatória com 0,5% de Dope	0,67

3.6.9 - AREAL

Para obtenção de areia necessária à execução das obras é indicado o Areal Dois Irmãos, localizado próximo à BR-101, distando 39,83km (10,33km não pavimentados) do canteiro de obras programado para o segmento. Esta ocorrência apresentou nos ensaios efetuados os valores constantes do quadro inserido a seguir.

Características do Material de Areal Dois Irmãos								
% Passando							Equivalente de Areia	Impureza Orgânica
# 4	# 8	# 16	# 30	# 50	# 100	#200		
100	95,1	64,0	29,9	12,0	2,40	0,60	90,6%	Ausência

3.2.10 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

São apresentados no Volume 3B – Estudos Geotécnicos os resumos de estudos dos ensaios efetuados e os boletins de sondagem para o subleito, empréstimos para terraplenagem, jazida para pavimentação, além de areal e pedreira.



3.7 – ESTUDOS HIDROLÓGICOS

3.7 – ESTUDOS HIDROLÓGICOS

3.7.1 – INTRODUÇÃO

Os estudos hidrológicos foram elaborados com o objetivo de determinar o regime pluviométrico da região, definir as curvas de chuvas e calcular as vazões contribuintes, de forma a permitir a caracterização e o dimensionamento dos dispositivos de drenagem que se fazem necessários.

3.7.2 – METODOLOGIA ADOTADA

Os estudos foram desenvolvidos de acordo com a IS 203 – Instrução de Serviço para Estudos Hidrológicos do Manual de Diretrizes Básicas de Estudos e Projetos Rodoviários – Publicação IPR 726/2006, levando-se em consideração as metodologias preconizadas no “Manual de Hidrologia Básica para Estruturas de Drenagem”, publicação IPR – 715/2005 e normas vigentes para serviços dessa natureza.

As atividades desenvolvidas até o momento foram as seguintes:

- Coleta de Dados Pluviométricos;
- Caracterização da região do projeto;
- Análise e processamento dos dados coletados;
- Caracterização pluviométrica da região do projeto.

3.7.3 – CARACTERIZAÇÃO DA REGIÃO DO PROJETO

Segundo o Instituto Brasileiro de Geografia e Estatística (IBGE), o clima da região do Projeto está localizado na Zona Climática Tropical Brasil Central Quente Úmido caracterizada por ter verão chuvoso, com precipitações máximas registradas entre novembro e janeiro, e por ter inverno seco. O relevo dos locais de projeto é bastante regular, constituído de superfície ondulada. A altitude do município oscila do nível do mar a 270 metros.

A hidrografia configura uma rede de drenagem predominantemente dendrítica, com a presença de rede treliça. O Trecho 03 está localizado na Bacia do Rio Itabapoana, constituinte da Região Hidrográfica Atlântico Sudeste.

As principais características climáticas da região são:

Temperatura média anual:26° C
 Temperatura máxima média anual:31° C a 34° C
 Temperatura mínima média anual:12° C a 18° C
 Precipitação total (média anual):..... 1000 a 1200 mm
 Número total de dias de chuva (média anual):.....90 dias
 Trimestre mais chuvoso: Nov/Dez/Jan
 Trimestre mais seco:Jun/Jul/Ago
 Umidade relativa anual:80%
 Insolação total anual (média anual): 2000 a 2200 h/ano

Quanto à cobertura vegetal e ao uso do solo, cabe referência que o revestimento vegetal era originalmente constituído por Floresta Estacional Semidecidual, encontrado no Domínio Mata Atlântica, que se apresentam hoje, em face à ocupação antrópica, substituídas por pastagens e áreas cultivadas, como culturas de subsistência e café, ocorrendo pequenas manchas esparsas da remanescente vegetação original.

3.7.4 – CARACTERIZAÇÃO PLUVIOMÉTRICA DA REGIÃO DO PROJETO

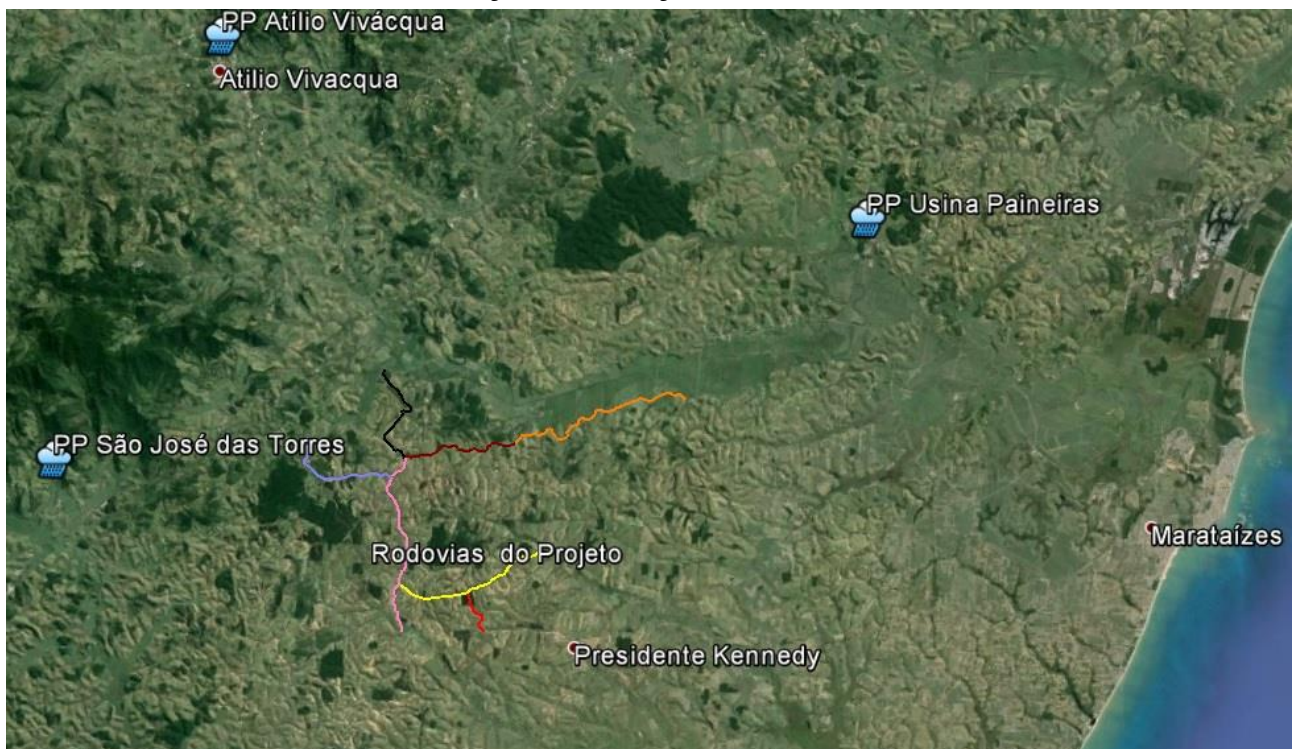
Muito embora o município possua Estação Automática da INMET (Instituto Nacional de Meteorologia) denominada “Presidente Kennedy A-622”, Código OMM 86853, Registro 15 UTC, com início de registro de dados a partir de 18/06/2008, não foi possível utilizá-la para a caracterização do regime pluviométrico da região, devido à pequena série histórica que possui. Assim sendo, efetuou-se a pesquisa ao banco de dados da Agência Nacional de Águas (ANA). Para o trecho em questão foram analisados os dados de chuvas de três postos pluviométricos:

Quadro 3.7.1
Estações Pluviométricas Analisadas

Código	Nome	Sub-bacia	Operadora	Latitude	Longitude	Alt	Período
2041000	Atílio Vivacqua	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)	CPRM	-20°54'46"	-41°11'42"	76	1969-2013
2141017	São José das Torres	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)	CPRM	-21°03'45"	41°14'28"	120	1969-2013
2040006	Usina Paineiras	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)	CPRM	-20°57'10"	- 40°57'12"	40	1947-2013

Os postos pluviométricos estão dispostos de acordo com a figura a seguir. A Estação Atilio Vivacqua dista aproximadamente 16,0 km da rodovia, a estação São José das Torres está cerca de 12,0 km do local de projeto e a Estação Usina Paineiras localiza-se a 15,0km do trecho ora estudado.

Figura 3.7.1
Localização das Estações Pluviométricas



A precipitação média e os dias de chuva mensais de cada um dos postos são apresentados nos histogramas seguintes.

Figura 3.7.2
Histograma de Precipitação Média Mensal e Nº de Dias de Chuva - Estação 2041000

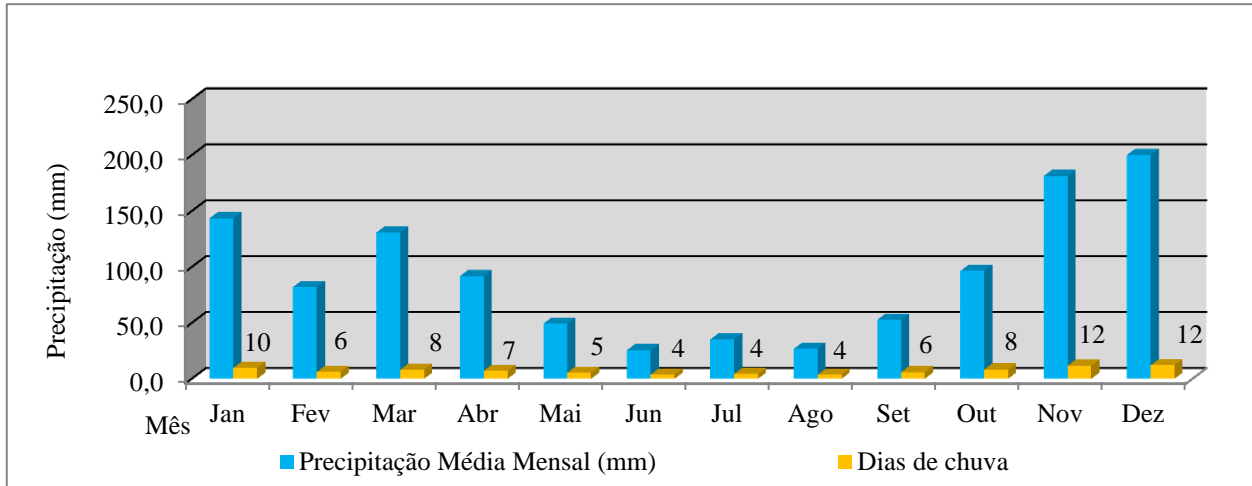


Figura 3.7.3
Histograma de Precipitação Média Mensal e Nº de Dias de Chuva - Estação 2141017

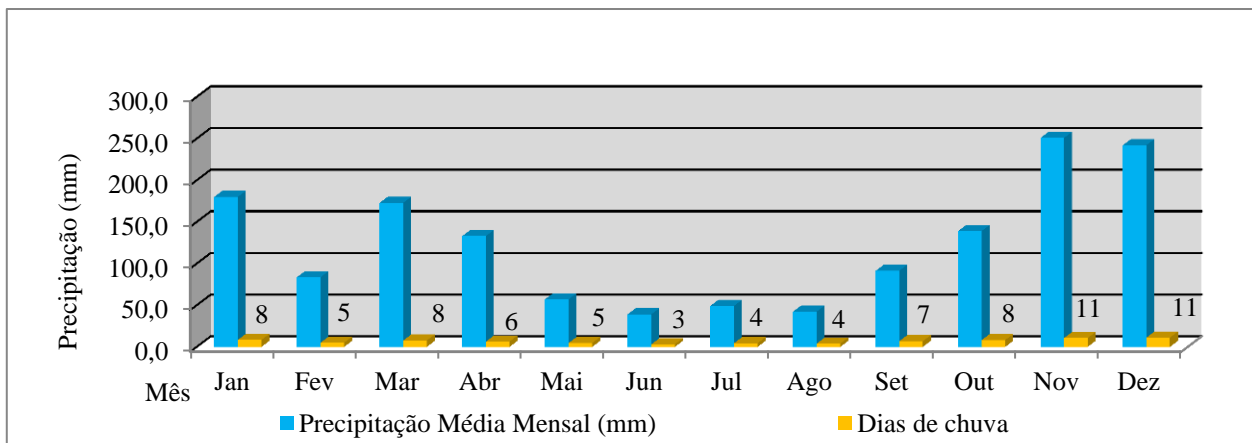
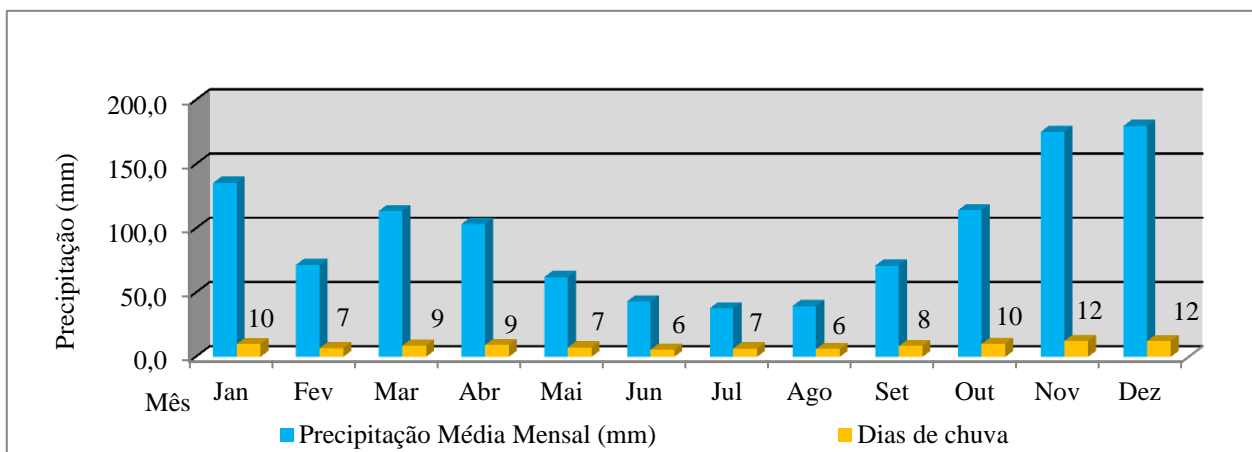


Figura 3.7.4
Histograma de Precipitação Média Mensal e Nº de Dias de Chuva - Estação 2040006



As estações 2041000, 2141017 e 2040006 apresentam série histórica longa e consistente, além disso, as precipitações médias mensais e os dias de chuva são constantes, sem grandes discrepâncias. Considerando estes fatores, optou-se por realizar o estudo dos três postos apresentados e utilizar somente o posto que mostrar um resultado crítico para a execução do projeto de drenagem, ou seja, aquele que apresentar a maior intensidade de chuva para o dimensionamento da drenagem rodoviária e das obras de arte especiais (OAEs), caso houver. O posto pluviométrico código 2041000 (Atílio Vivacqua) possui 63 anos de dados consistentes, o posto pluviométrico código 2141017 (São José das Torres) tem 39 anos de dados consistentes e o posto pluviométrico código 2040006 (Usina Paineiras) possui 49 anos de dados consistentes. Os dados dos postos pluviométricos utilizados são apresentados a seguir:

Quadro 3.7.2
Dados da Estação Atílio Vivacqua- código 2041000

Código	2041000
Nome	Atílio Vivacqua
Bacia	Atlântico, Trecho Leste (5)
Sub-bacia	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)
Estado	Espírito Santo
Município	Atílio Vivacqua
Responsável	ANA
Operadora	CPRM
Latitude	-20°54'46"
Longitude	-41°11'42"
Altitude (m)	76

Quadro 3.7.3
Dados da Estação São José das Torres – código 2141017

Código	2141017
Nome	São José das Torres
Bacia	Atlântico, Trecho Leste (5)
Sub-bacia	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)
Estado	Espírito Santo
Município	Mimoso do Sul
Responsável	ANA
Operadora	CPRM
Latitude	-21°03'45"
Longitude	-41°14'28"
Altitude (m)	120

Quadro 3.7.4
Dados da Estação Usina Paineiras- 2040006

Código	2040006
Nome	Usina Paineiras
Bacia	Atlântico, Trecho Leste (5)
Sub-bacia	Rios Itapemirim, Itabapoana e (57)
Estado	Espírito Santo
Município	Itapemirim
Responsável	ANA
Operadora	CPRM
Latitude	-20°57'10"
Longitude	-40°57'12"
Altitude (m)	40

O estudo estatístico elaborado a partir dos dados consistidos das estações de Atílio Vivacqua (código 2041000), São José das Torres (código 2141017) e Usina Paineiras (código 2040006) possibilitaram a consolidação da série histórica dos postos em estudo e dos histogramas apresentados adiante. Observa-se que a maior precipitação da série histórica está destacada.

Quadro 3.7.5
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto Atílio Vivacqua- Código 2041000

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1945	258,7	46,8	121,2	173,3	93,2	0,0	23,3	14,4	43,8	46,8	245,8	420,2
1946	64,8	17,8	260,2	64,0	17,6	12,4	0,0	26,6	74,0	86,8	243,6	157,0
1947	168,6	67,4	112,4	26,0	30,2	9,2	57,0	55,8	45,8	174,0	122,8	190,6
1948	46,2	268,2	70,4	78,0	118,2	29,0	21,8	26,6	19,4	61,6	128,2	264,8
1949	219,8	172,0	62,2	62,8	0,0	37,6	30,2	0,0	0,0	157,6	138,4	218,0
1950	175,2	9,0	329,4	104,0	38,8	42,2	8,7	47,0	92,2	78,2	419,8	328,3
1951	109,2	15,2	73,7	3,1	6,2	13,8	4,0	11,4	0,1	9,8	11,9	33,4
1952	208,2	169,5	20,2	56,2	2,7	27,7	89,1	97,2	74,6	62,1	141,0	177,2
1953	28,3	188,5	125,0	88,7	50,6	0,0	2,2	26,0	44,6	72,8	185,9	251,4
1954	72,2	17,2	114,2	105,2	67,3	35,6	40,6	16,3	25,5	74,2	72,9	163,0
1955	111,3	16,7	23,4	172,6	53,9	20,3	26,3	5,2	14,2	44,0	242,9	123,1
1956	19,5	20,9	207,0	109,8	81,3	32,7	15,3	45,9	23,4	59,6	232,5	234,6
1957	67,8	124,2	105,7	115,8	186,3	55,7	0,0	6,0	90,7	97,2	246,8	289,4
1958	61,2	89,7	153,2	191,6	93,7	54,2	44,0	0,0	70,3	134,2	202,8	165,1
1959	86,2	9,2	268,1	191,0	30,1	12,0	0,0	15,0	28,7	58,2	253,6	228,0
1960	231,6	37,7	413,3	38,3	33,0	32,2	55,0	37,5	70,0	37,0	141,4	71,6
1961	220,4	150,5	82,2	93,2	81,5	56,4	41,4	0,0	19,8	27,0	113,2	157,5
1962	218,2	123,0	36,0	12,0	85,0	19,0	46,5	0,0	82,0	106,6	182,8	289,7
1963	45,0	56,0	13,0	65,3	14,0	16,0	23,0	26,0	0,0	62,0	135,3	139,5
1965	260,3	164,8	289,0	64,0	138,2	58,0	132,0	8,0	60,9	295,0	154,0	152,0
1966	171,0	16,0	0,0	119,2	65,0	8,0	18,0	6,0	30,0	110,4	283,8	117,4
1967	208,2	158,4	171,8	71,2	91,6	27,2	16,2	0,0	6,4	36,0	98,5	214,0
1969	134,4	69,0	115,8	178,8	23,6	159,6	23,4	21,8	1,5	149,8	228,2	352,0
1970	125,8	40,6	90,4	87,4	0,0	22,0	128,0	35,8	64,2	143,2	273,6	41,8
1971	122,4	43,4	70,6	89,8	19,2	82,8	22,4	78,6	132,0	172,2	296,0	196,2
1972	60,8	112,6	126,3	46,6	63,2	18,3	94,8	32,4	143,2	76,7	127,8	136,7
1973	65,8	74,9	222,9	98,5	44,0	13,7	0,0	43,3	25,7	191,3	135,6	188,6
1974	341,6	25,8	25,0	81,0	25,8	7,0	6,6	2,4	58,6	68,0	86,0	143,0

Quadro 3.7.5
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto Atílio Vivacqua- Código 2041000

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1975	189,6	34,3	67,5	105,8	61,8	50,0	56,7	2,5	123,1	152,3	192,3	149,1
1976	12,6	21,0	138,2	36,5	51,2	0,0	93,5	49,0	96,6	139,0	185,1	322,1
1977	60,3	0,0	56,8	64,5	20,0	4,0	0,0	0,0	85,3	137,0	230,6	230,2
1978	56,4	106,4	7,1	108,0	75,4	25,1	99,4	19,8	46,0	151,8	219,2	125,0
1979	343,0	161,6	110,2	110,8	67,4	10,6	19,2	24,0	14,0	66,6	190,4	128,3
1980	169,7	146,5	55,5	289,8	91,8	3,4	22,1	45,4	15,2	28,1	94,8	145,6
1981	71,9	33,9	105,3	68,6	61,1	33,9	34,7	28,8	13,0	94,5	238,2	70,4
1982	169,0	24,0	338,2	70,9	13,0	17,8	157,4	116,2	66,3	57,5	88,7	120,1
1983	219,3	27,2	154,6	184,1	113,5	19,5	45,8	5,1	88,6	205,3	169,8	289,2
1984	150,3	56,5	121,8	140,2	6,4	13,9	13,2	62,6	54,1	200,8	211,8	428,8
1985	444,6	35,2	160,9	22,8	49,4	0,0	49,9	18,0	96,0	61,7	248,2	108,4
1986	135,3	55,6	16,6	38,0	28,8	7,8	26,0	75,9	38,0	29,0	115,9	191,7
1987	197,1	25,9	151,5	67,6	97,7	25,2	6,8	0,0	56,6	61,9	213,9	148,6
1988	64,5	212,2	163,3	102,6	58,9	26,7	12,2	3,8	21,5	158,2	106,4	163,1
1990	1,2	92,2	11,7	91,8	48,1	2,2	23,4	26,9	46,6	109,2	108,8	226,5
1991	269,6	77,6	280,8	24,2	24,6	23,6	66,0	60,3	102,5	37,6	215,7	176,7
1992	156,3	97,3	75,1	117,7	24,2	6,0	160,8	47,2	90,8	66,1	226,0	152,0
1993	270,9	18,0	78,8	173,5	37,2	38,8	0,0	12,0	33,5	59,3	102,3	269,5
1994	230,1	8,2	496,4	148,1	73,0	30,7	33,9	0,0	9,6	100,2	88,8	36,3
1995	140,9	63,8	94,2	47,7	38,0	2,3	16,8	66,8	55,4	145,3	222,6	275,5
1996	116,9	103,6	52,2	6,5	37,4	20,7	2,7	4,6	94,8	102,4	247,4	107,5
1997	176,1	17,3	103,8	25,6	10,6	37,9	8,6	11,3	53,7	129,7	197,7	217,1
1998	73,5	106,7	108,5	68,0	26,9	4,5	11,5	57,2	46,8	121,5	246,1	136,0
1999	51,5	31,2	125,0	111,8	18,0	69,9	12,4	11,9	21,4	112,5	232,4	141,7
2000	149,3	50,2	111,6	127,0	2,0	2,6	9,9	27,4	96,6	12,9	105,6	184,8
2001	40,1	17,6	62,3	58,0	48,0	10,7	8,4	12,5	68,3	84,2	238,3	184,2
2002	72,2	198,4	45,9	16,5	62,2	44,2	55,3	20,9	78,0	100,0	100,7	358,8
2003	338,4	21,8	49,1	139,6	32,5	0,0	23,1	28,2	34,6\$	43,8	115,1	300,8

Quadro 3.7.5
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto Atílio Vivacqua- Código 2041000

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
2004	134,4	181,3	140,9	65,9	20,9	46,5	32,7	61,2	16,1	51,2	96,6	341,1
2005	159,3	232,9	379,9	46,6	130,3	45,0	33,9	6,2	86,3	29,9	265,1	273,1
2006	16,2	105,5	140,6	157,6	19,0	11,6	7,6	11,3	38,7	97,5	278,0	241,3
2007	139,0	113,8	3,2	83,9	24,6	8,7	0,0	15,3	41,2	69,1	89,3	285,0
2008	115,7	245,2	80,0	123,9	17,4	14,3	6,1	15,6	70,5	47,7	366,7	230,8
2009	195,0	45,6	232,2	113,2	14,9	36,7	18,3	49,4	33,0	248,9	66,8	156,8
2010	8,1	93,0	217,4	37,4	44,8	10,8	79,6	3,7	25,5	73,0	163,7	249,5

Quadro 3.7.6
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto São José das Torres - Código 2141017

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1969	90,0	49,4	196,9	279,3	23,8	262,6	41,7	72,3	35,6	260,3	333,6	240,6
1970	186,9	31,6	106,2	149,0	12,4	23,8	239,4	56,9	73,4	251,1	492,7	73,0
1972	50,4	96,0	126,0	64,0	53,8	10,9	73,8	72,2	221,9	64,5	190,5	263,6
1973	380,4	53,5	83,4	39,2	53,6	17,9	13,7	79,3	77,0	278,2	251,0	285,6
1974	238,1	92,1	58,4	184,8	73,4	31,9	4,6	0,0	63,1	153,3	104,2	239,5
1975	329,2	128,2	143,7	59,4	102,2	101,4	48,1	10,7	196,0	334,7	412,7	140,3
1976	24,4	89,8	234,1	3,0	137,8	3,2	134,3	44,3	199,7	234,3	209,5	405,7
1977	89,9	0,0	83,6	192,2	28,8	29,5	0,2	3,4	110,1	159,7	358,5	253,4
1978	122,8	151,5	36,9	52,4	115,2	73,8	115,2	22,2	57,5	146,0	306,2	297,7
1979	617,2	192,8	100,7	131,3	45,0	12,8	83,7	39,8	23,6	81,0	242,9	216,2
1980	228,0	191,5	41,9	321,6	101,4	12,0	29,2	62,8	45,5	66,0	108,0	253,2
1981	225,0	71,1	177,8	221,7	112,2	16,8	44,0	52,8	21,2	131,8	335,6	96,7
1982	99,7	0,0	1093,1	185,4	56,2	8,1	1,6	134,8	53,9	60,0	62,7	164,3
1983	243,2	6,3	157,3	393,0	1,1	16,2	95,7	12,4	176,9	332,8	171,8	355,3
1985	488,2	56,2	348,4	1,8	84,9	0,3	5,2	0,0	136,9	127,8	223,2	171,0
1986	209,0	71,8	48,1	72,2	37,4	3,2	42,9	112,6	83,8	50,2	83,5	155,0
1987	152,5	80,7	254,7	94,8	89,8	32,7	30,5	16,8	163,0	129,9	262,7	167,5
1988	22,7	92,6	220,8	166,9	87,6	68,8	42,9	31,1	54,4	236,8	217,6	68,4
1989	166,4	93,6	214,7	103,2	114,2	96,4	0,0	40,8	45,6	113,8	328,6	130,8
1990	16,2	78,8	45,8	191,0	30,8	41,8	90,6	50,6	63,0	252,4	166,3	267,9
1991	173,6	197,0	349,2	50,4	27,8	69,2	113,7	97,0	108,2	79,0	146,6	72,0
1992	196,2	26,2	77,6	139,2	62,5	37,6	198,8	76,4	254,8	118,0	180,2	171,2
1993	206,2	11,2	129,5	189,5	62,3	90,5	16,6	35,2	39,0	85,2	175,6	248,1
1995	57,6	100,6	41,1	123,8	41,4	0,0	32,2	119,7	74,1	142,1	136,3	245,4
1996	71,9	29,3	119,7	11,2	30,8	26,4	19,4	17,9	129,0	115,0	335,2	352,7
1997	145,8	23,8	105,0	67,6	65,8	20,6	0,0	0,0	54,8	62,0	213,9	268,7
1998	102,7	134,2	118,1	110,3	46,1	23,7	20,4	83,0	152,9	175,5	332,9	225,6

Quadro 3.7.6
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto São José das Torres - Código 2141017

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1999	59,2	21,0	231,0	175,5	13,9	122,7	38,4	25,7	53,5	153,1	415,3	277,1
2000	316,2	99,5	136,1	75,2	14,6	18,4	23,5	60,5	112,0	63,0	202,7	234,0
2001	133,9	43,4	27,5	82,7	85,4	39,0	33,3	9,7	121,9	110,3	304,0	255,9
2002	56,4	166,9	17,4	31,5	131,6	39,9	55,5	10,5	120,1	115,3	220,5	418,2
2003	508,7	70,7	167,1	71,1	69,1	0,0	37,7	33,0	67,8	70,5	197,5	419,2
2004	237,0	173,1	100,5	175,4	101,4	44,3	86,9	68,1	9,0	58,0	156,0	368,0
2006	12,0	40,1	242,5	208,9	0,0	50,4	14,2	25,6	157,6	202,3	535,7	214,6
2007	355,2	96,3	0,7	160,8	22,3	12,0	10,4	40,0	46,9	56,2	213,6	203,2
2008	158,0	325,3	126,5	210,3	31,5	26,1	9,5	2,9	69,3	25,7	755,9	418,2
2009	168,4	59,8	327,2	158,0	17,0	11,3	6,0	15,7	10,2	63,1	123,7	284,0
2010	10,3	9,0	201,8	112,2	28,2	15,5	32,3	1,0	39,0	98,4	104,7	342,9
2011	74,1	10,2	455,1	132,5	17,9	16,4	34,4	16,0	41,2	165,5	172,4	179,3

Quadro 3.7.7
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto Usina Paineiras - Código 2040006

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1961	137,8	105,3	59,4	150,6	134,6	92,5	100,3	0,2	3,0	13,4	91,6	126,6
1962	283,8	124,5	38,4	22,4	136,7	11,8	87,0	7,8	117,4	124,8	61,2	220,3
1963	5,4	28,5	21,8	28,4	12,2	34,7	11,3	48,8	0,0	42,2	139,0	197,2
1964	222,5	154,0	212,8	209,0	35,0	116,5	170,6	95,7	5,2	122,4	158,0	330,3
1965	218,2	81,2	153,1	57,9	36,9	61,8	55,7	10,4	67,6	131,6	112,1	26,7
1966	97,9	9,2	6,2	181,5	96,8	20,6	48,2	28,8	47,9	116,5	258,4	73,2
1967	219,7	44,6	171,7	225,5	154,9	34,9	62,5	32,2	59,7	52,0	118,4	299,8
1968	165,3	311,1	137,3	36,9	20,5	33,8	51,6	79,5	157,2	200,6	124,5	85,5
1969	91,9	48,1	140,5	118,3	9,5	209,7	22,0	25,4	34,8	200,8	213,5	260,0
1970	76,3	50,0	64,6	65,4	17,2	17,0	17,7	44,1	64,0	176,8	278,3	28,3
1971	47,0	26,1	35,9	56,4	16,1	84,4	38,2	113,5	213,8	160,6	498,6	250,4
1972	59,3	50,2	29,0	52,2	89,0	25,9	11,3	79,8	177,2	66,2	128,2	161,0
1973	40,4	18,1	286,0	140,5	38,6	26,8	4,0	33,9	44,2	102,4	133,5	98,4
1974	100,2	18,2	39,9	78,3	43,7	23,7	7,1	3,9	24,8	177,1	80,2	174,2
1975	188,5	127,9	106,3	83,8	162,7	70,5	41,2	2,8	106,4	211,8	244,1	58,7
1976	0,0	37,1	133,4	11,4	89,6	9,4	13,7	63,1	80,0	200,4	121,9	380,4
1977	49,3	6,8	6,5	208,0	38,8	25,0	4,4	8,4	98,7	170,2	186,7	247,2
1978	59,4	117,7	90,0	73,2	73,4	57,9	14,6	27,1	64,8	122,8	178,0	197,6
1979	371,4	185,3	116,7	47,2	55,4	44,9	53,9	19,4	23,0	47,0	179,2	150,7
1980	161,1	127,2	44,7	298,1	25,6	6,2	14,6	78,2	32,6	57,0	149,6	189,2
1981	57,6	56,0	97,0	86,9	101,4	14,0	38,4	52,2	36,2	147,5	221,2	60,0
1982	192,5	24,4	223,1	67,5	58,8	28,3	21,7	101,2	44,0	63,1	86,6	122,8
1983	324,4	55,3	193,7	152,6	32,2	15,6	39,0	17,4	159,2	215,1	150,5	264,1
1984	143,6	159,9	161,9	268,4	8,8	19,4	11,6	106,2	60,5	85,9	184,8	330,8
1985	292,2	31,2	51,8	42,6	91,4	0,0	59,6	34,4	105,2	108,1	144,7	139,2
1986	184,0	60,8	33,5	46,0	56,1	35,8	83,8	94,2	55,5	64,6	84,2	211,8
1987	82,8	20,6	226,2	118,2	81,8	35,1	22,6	1,1	133,8	93,1	183,5	173,4

Quadro 3.7.7
Série Histórica (Precipitações Totais Mensais e Anuais)
Posto Usina Paineiras - Código 2040006

Ano	Jan	Fev	Mar	Abr	Mai	Jun	Jul	Ago	Set	Out	Nov	Dez
1988	100,3	96,6	97,6	91,8	77,1	93,4	40,6	12,7	128,1	111,7	134,3	202,1
1990	5,6	72,4	2,0	38,0	46,9	3,8	20,8	34,5	51,5	64,8	64,3	185,9
1991	163,9	64,7	292,8	57,7	46,0	67,3	14,8	39,8	109,0	44,9	160,3	98,3
1992	144,2	50,4	10,7	146,3	16,1	43,1	13,0	29,1	94,7	124,7	209,1	103,7
1993	274,0	8,8	49,8	90,5	63,0	61,3	3,0	45,6	60,7	57,1	48,8	256,6
1994	212,6	0,0	494,8	228,3	136,9	25,0	49,6	6,4	31,0	121,1	47,8	77,3
1995	31,4	18,7	87,4	68,8	58,6	8,1	37,0	59,6	43,2	187,7	195,4	224,7
1996	140,1	15,0	70,9	73,7	76,8	52,4	4,8	34,2	228,1	129,0	338,7	143,1
1997	210,7	74,0	191,6	80,9	89,7	18,6	23,5	10,9	74,6	108,2	169,9	197,5
1998	135,1	77,8	50,1	73,2	39,8	13,7	4,2	63,3	57,6	192,5	272,0	125,3
1999	15,6	17,0	61,8	53,8	26,8	123,2	63,0	43,7	43,0	95,7	329,3	109,8
2002	65,5	104,3	15,8	9,3	113,8	26,7	20,4	5,2	111,5	102,3	127,3	233,7
2003	190,5	7,8	83,1	152,5	45,4	0,0	54,3	53,6	41,3	108,0	113,7	252,5
2004	242,2	113,7	64,9	88,9	34,5	37,5	101,9	58,1	3,2	55,0	148,8	346,5
2005	90,2	158,0	213,3	31,2	89,5	146,7	52,4	3,7	149,2	25,2	257,1	307,2
2006	16,5	59,6	79,1	223,7	19,8	19,8	30,9	25,7	34,5	108,6	269,0	211,1
2007	206,1	79,0	11,4	67,8	61,6	3,8	10,2	20,6	44,5	119,0	150,7	133,4
2008	111,4	264,0	50,6	134,6	9,0	31,3	9,7	13,2	59,7	85,6	396,0	236,1
2009	161,9	35,6	197,8	183,0	63,3	19,8	17,8	35,2	46,6	162,1	79,1	151,4
2010	26,2	56,6	157,9	35,8	53,1	28,7	104,2	3,2	15,0	79,0	176,4	149,8
2011	113,4	40,4	307,3	186,3	22,9	17,9	27,6	19,1	14,8	223,1	114,5	177,1
2012	113,9	20,0	94,5	29,6	135,1	116,2	41,2	111,9	23,6	17,0	272,8	32,5

Figura 3.7.5
Histogramas de Precipitação Total Anual Estação Atílio Vivacqua - Código 2041000

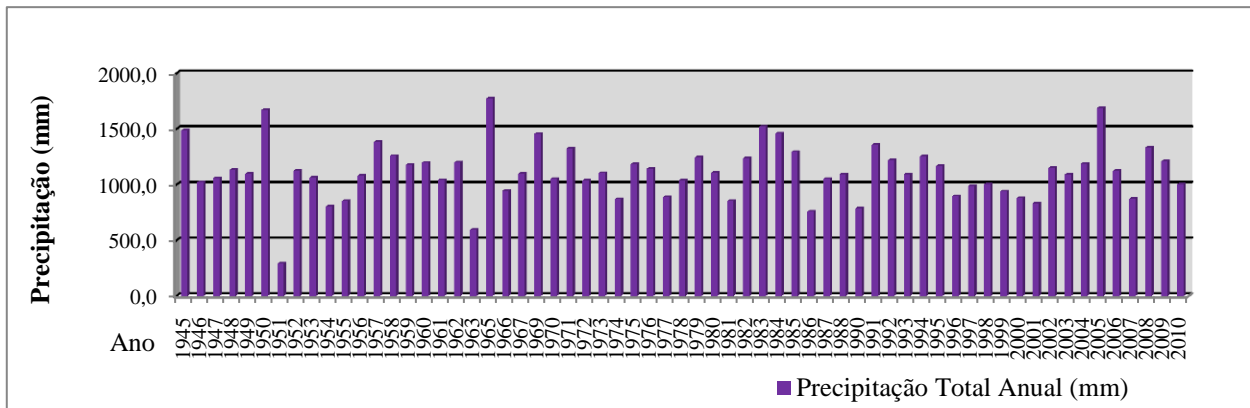


Figura 3.7.6
Histogramas de Precipitação Total Anual Estação São José das Torres – Código 2141017

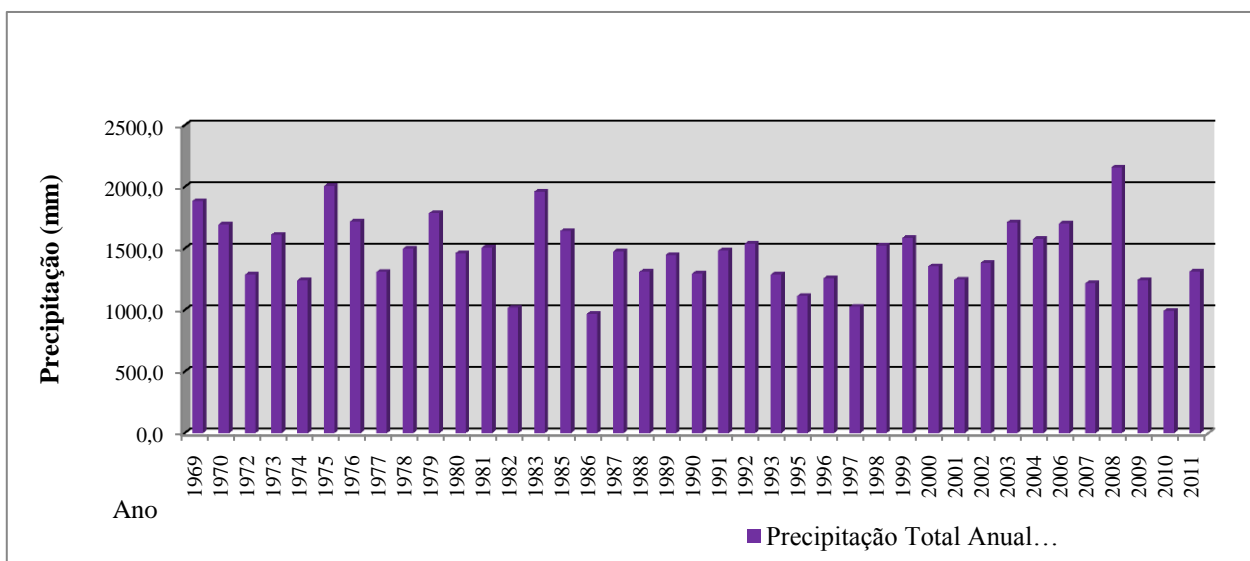
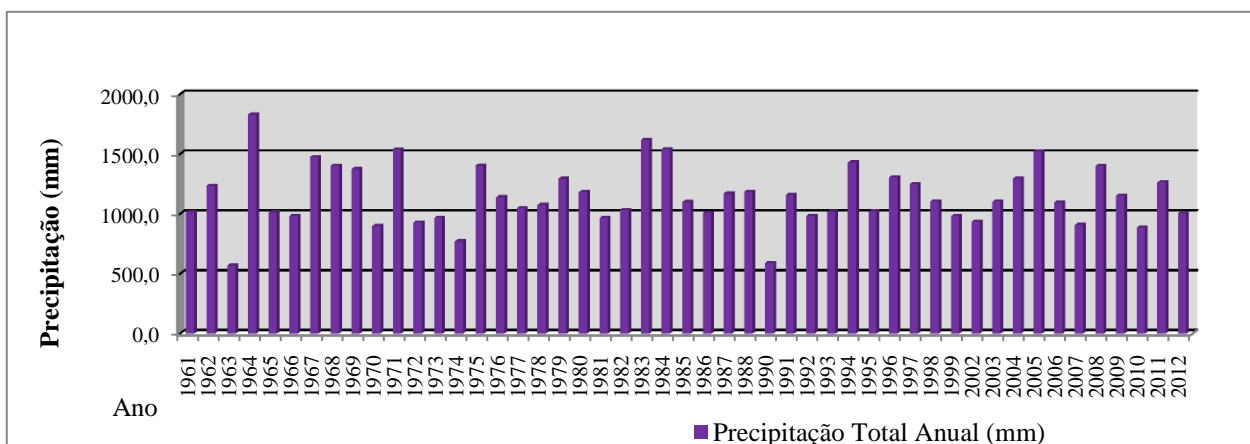


Figura 3.7.7
Histogramas de Precipitação Total Anual Estação Usina Paineiras – Código 2040006



Para as estações citadas apresenta-se a precipitação média anual para cada ano, mostrada nos histogramas a seguir:

Figura 3.7.8
Histograma de Precipitação Média Mensal Anual Estação Atílio Vivacqua - 2041000

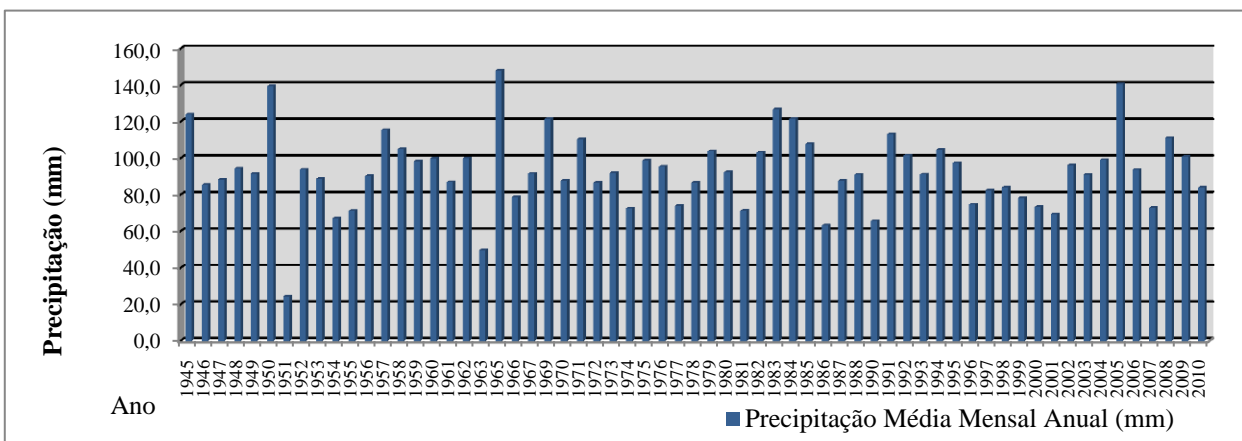


Figura 3.7.9
Histograma de Precipitação Média Mensal Anual Estação São José das Torres - 2141017

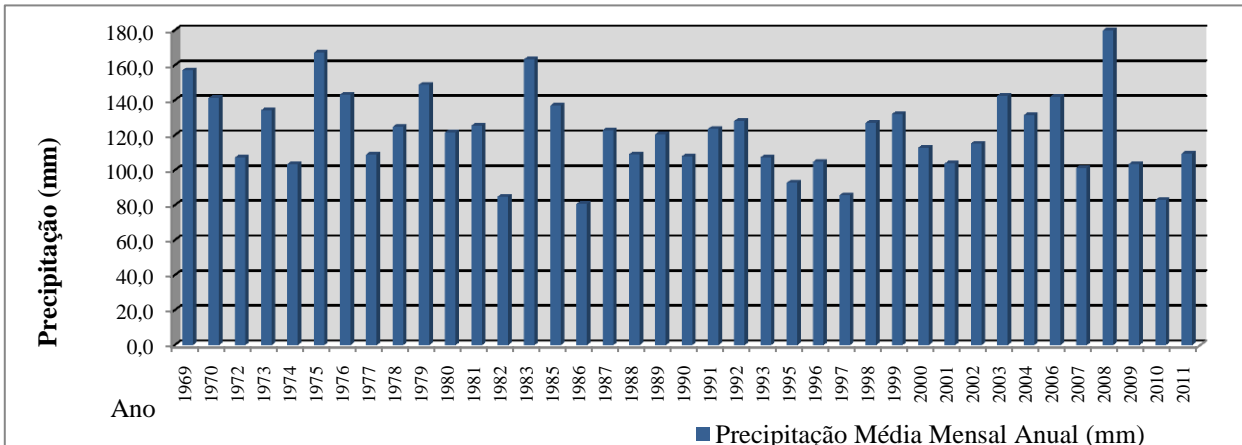
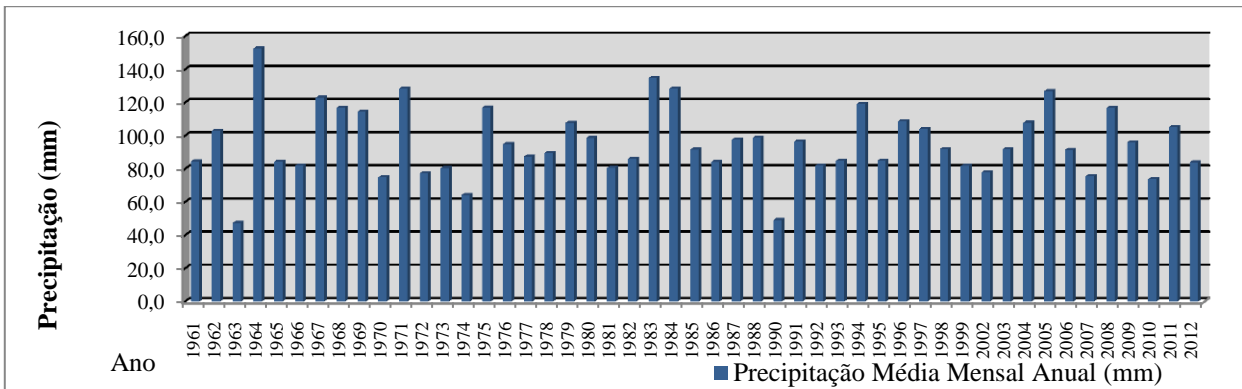


Figura 3.7.10
Histograma de Precipitação Média Mensal Anual Estação Usina Paineiras - 2040006



A partir dos dados de chuvas obtidos para as estações Atílio Vivacqua, São José das Torres e Usina Paineiras, foi aplicado o método estatístico de Chow-Gumbel, descrito a seguir.

Depois de estabelecidas as séries de precipitações máximas anuais, foram determinados os valores da média aritmética (\bar{x}) e desvio padrão (S_x). Na sequência, a cada precipitação máxima anual foi associada uma probabilidade de ocorrência. Esta etapa do trabalho é precedida do ordenamento das precipitações máximas anuais, foi conduzida com o auxílio de a equação descrita a seguir:

$$P = \frac{m}{n + 1}$$

Onde:

- m = número da ordem;
- n = extensão da série histórica.

Em seguida, as precipitações máximas anuais foram ajustadas à distribuição pela distribuição de Gumbel, explicitando a variável reduzida y :

$$y = \ln [-\ln (1-P)]$$

Foram determinadas as precipitações máximas diárias para os tempos de recorrência preconizados pela IS-203 do DNIT, em função do tipo de drenagem a ser projetada:

Quadro 3.7.8
Tempo de Recorrência

Tipo de Drenagem		Tempo de Recorrência (em anos)
Drenagem Sub-superficial		1
Drenagem Superficial		10
Bueiros Tubulares	Canal	15
	Orifício	25
Bueiro Celular	Canal	25
	Orifício	50
Pontilhão		50
Ponte		100

Através dos resultados do estudo estatístico das chuvas, para as precipitações com duração inferior a um dia, a conversão das máximas chuvas diárias em chuvas com duração entre 6 minutos (0,1 hora) e 24 horas, foi processada pela correlação com o Método das Isozonas, desenvolvido pelo Eng^o José Jaime Taborga Torrico, através da sua publicação “Práticas Hidrológicas” (1975).

Este método estabelece a conversão das máximas chuvas diárias em chuva de 24 horas através do fator 1,1 e a determinação das relações 6 minutos para 24 horas e 1 hora para 24 horas, em função das porcentagens correspondentes aos tempos de recorrência para a isozona de projeto.

A isozona correspondente à área em estudo é a isozona D, que tipifica a zona de transição (entre continental e marítima). Os valores obtidos, segundo a metodologia exposta, plotados em base logarítmica permitiram definir as precipitações para qualquer tempo de duração contido entre 6 minutos (0,1 hora) e 24 horas, para os tempos de recorrência considerados, conforme apresentadas na planilha adiante.

A caracterização pluviométrica regional se traduz pelas curvas que relacionam a intensidade pluviométrica com os diversos períodos de recorrência e duração.

Estas curvas de “Frequência x Intensidade x Duração” são originadas do gráfico de “Frequência x Altura de Chuva x Tempo de Duração”, a partir da determinação da intensidade de chuva das diversas medições das precipitações em relação ao tempo de recorrência considerado.

Apresentam-se a seguir as considerações para as Estações **Atílio Vivacqua, São José das Torres e Usina Paineiras**:

- O estudo estatístico das observações para o período de 63 eventos consideráveis para Estação Atílio Vivacqua, 39 eventos consideráveis para Estação São José das Torres e 49 eventos consideráveis para Estação Usina Paineiras;
- O mapa das Isozonas de igual relação;
- Histogramas das Precipitações Totais Anuais e Precipitação Média Mensal; e
- Os gráficos:
 - a) “Tempo de Recorrência x Altura de Chuva x Tempo de Duração”,
 - b) “Tempo de Recorrência x Intensidade Pluviométrica x Tempo de Duração”.

Quadro 3.7.9
Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias Posto Atílio Vivacqua
Código 2041000

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1940	105,50	1	153,20	1,59	63,00
1941	57,30	2	146,00	3,17	31,50
1942	86,10	3	120,00	4,76	21,00
1943	77,00	4	116,40	6,35	15,75
1944	78,50	5	114,00	7,94	12,60
1945	85,10	6	106,80	9,52	10,50
1946	76,20	7	106,40	11,11	9,00
1947	79,60	8	105,50	12,70	7,88
1948	70,00	9	100,80	14,29	7,00
1949	88,60	10	98,80	15,87	6,30
1950	56,00	11	97,40	17,46	5,73
1951	116,40	12	97,40	19,05	5,25
1952	85,40	13	97,00	20,63	4,85
1953	97,40	14	97,00	22,22	4,50
1954	90,60	15	96,40	23,81	4,20
1955	45,40	16	92,20	25,40	3,94
1956	85,30	17	91,00	26,98	3,71
1957	60,80	18	90,60	28,57	3,50
1958	76,40	19	90,20	30,16	3,32
1959	72,40	20	90,00	31,75	3,15
1960	120,00	21	88,60	33,33	3,00
1961	91,00	22	86,10	34,92	2,86
1962	90,20	23	85,60	36,51	2,74
1963	36,60	24	85,40	38,10	2,63
1964	75,00	25	85,40	39,68	2,52
1965	73,00	26	85,30	41,27	2,42
1966	78,40	27	85,10	42,86	2,33

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias

Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1967	71,40	28	84,80	44,44	2,25
1968	64,00	29	84,00	46,03	2,17
1969	97,00	30	83,80	47,62	2,10
1970	100,80	31	83,40	49,21	2,03
1971	83,80	32	80,40	50,79	1,97
1972	38,00	33	80,00	52,38	1,91
1973	45,60	34	79,60	53,97	1,85
1974	85,60	35	78,50	55,56	1,80
1975	106,40	36	78,40	57,14	1,75
1976	68,00	37	77,00	58,73	1,70
1977	153,20	38	76,40	60,32	1,66
1978	50,20	39	76,20	61,90	1,62
1979	97,40	40	75,40	63,49	1,58
1980	75,40	41	75,00	65,08	1,54
1981	62,40	42	73,00	66,67	1,50
1982	97,00	43	72,40	68,25	1,47
1983	70,00	44	72,00	69,84	1,43
1984	80,40	45	71,60	71,43	1,40
1985	84,00	46	71,40	73,02	1,37
1986	83,40	47	70,60	74,60	1,34
1987	98,80	48	70,20	76,19	1,31
1988	71,60	49	70,00	77,78	1,29
1990	72,00	50	70,00	79,37	1,26
1991	146,00	51	68,00	80,95	1,24
1992	85,40	52	64,00	82,54	1,21
1993	84,80	53	62,40	84,13	1,19
1994	90,00	54	60,80	85,71	1,17
1995	70,20	55	57,30	87,30	1,15
1996	106,80	56	56,00	88,89	1,13

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1997	96,40	57	55,00	90,48	1,11
1998	80,00	58	50,20	92,06	1,09
1999	92,20	59	45,60	93,65	1,07
2000	114,00	60	45,40	95,24	1,05
2001	55,00	61	38,00	96,83	1,03
2002	70,60	62	36,60	98,41	1,02

Precipitação Média = **76,88 mm**

Desvio Padrão = **25,92 mm**

Quadro 3.7.10
Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias Posto São José das Torres
Código 2141017

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1969	108,60	1	570,10	2,50	40,00
1970	100,30	2	151,00	5,00	20,00
1972	107,50	3	141,00	7,50	13,33
1973	108,90	4	134,60	10,00	10,00
1974	74,30	5	128,20	12,50	8,00
1975	124,50	6	126,40	15,00	6,67
1976	78,50	7	124,50	17,50	5,71
1977	96,00	8	117,50	20,00	5,00
1978	141,00	9	115,30	22,50	4,44
1979	126,40	10	108,90	25,00	4,00
1980	134,60	11	108,60	27,50	3,64
1981	128,20	12	107,50	30,00	3,33
1982	570,10	13	106,00	32,50	3,08
1983	151,00	14	100,30	35,00	2,86
1985	78,00	15	100,00	37,50	2,67
1986	64,50	16	98,20	40,00	2,50
1987	57,20	17	97,00	42,50	2,35
1988	86,30	18	96,00	45,00	2,22
1989	85,40	19	91,20	47,50	2,11
1990	69,60	20	90,60	50,00	2,00
1991	77,10	21	90,20	52,50	1,90
1992	98,20	22	86,30	55,00	1,82
1993	60,20	23	85,40	57,50	1,74
1995	63,20	24	80,90	60,00	1,67
1996	97,00	25	78,50	62,50	1,60
1997	106,00	26	78,00	65,00	1,54
1998	54,00	27	77,10	67,50	1,48

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1999	64,00	28	74,30	70,00	1,43
2000	59,30	29	70,20	72,50	1,38
2001	70,20	30	69,60	75,00	1,33
2002	115,30	31	64,50	77,50	1,29
2003	100,00	32	64,00	80,00	1,25
2004	90,20	33	63,20	82,50	1,21
2006	91,20	34	60,70	85,00	1,18
2007	43,00	35	60,20	87,50	1,14
2008	117,50	36	59,30	90,00	1,11
2009	90,60	37	57,20	92,50	1,08
2010	80,90	38	54,00	95,00	1,05
2011	60,70	39	43,00	97,50	1,03

Precipitação Média = **103,32 mm**

Desvio Padrão = **81,08 mm**

Quadro 3.7.11
Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias Posto Usina Painieras
Código 2040006

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1961	100,30	1	238,60	2,00	50,00
1962	92,30	2	152,40	4,00	25,00
1963	63,30	3	139,40	6,00	16,67
1964	99,40	4	125,60	8,00	12,50
1965	59,50	5	122,80	10,00	10,00
1966	67,60	6	105,60	12,00	8,33
1967	82,80	7	103,80	14,00	7,14
1968	82,50	8	103,20	16,00	6,25
1969	72,50	9	100,30	18,00	5,56
1970	60,80	10	99,40	20,00	5,00
1971	103,80	11	99,20	22,00	4,55
1972	78,70	12	96,00	24,00	4,17
1973	103,20	13	94,20	26,00	3,85
1974	71,80	14	93,20	28,00	3,57
1975	66,20	15	92,30	30,00	3,33
1976	99,20	16	90,30	32,00	3,13
1977	74,40	17	89,20	34,00	2,94
1978	122,80	18	88,40	36,00	2,78
1979	94,20	19	85,40	38,00	2,63
1980	72,40	20	82,80	40,00	2,50
1981	39,20	21	82,50	42,00	2,38
1982	59,40	22	82,40	44,00	2,27
1983	152,40	23	78,70	46,00	2,17
1984	105,60	24	76,60	48,00	2,08
1985	48,20	25	74,40	50,00	2,00
1986	72,60	26	73,20	52,00	1,92
1987	68,80	27	72,60	54,00	1,85

Análise Estatística de Precipitações Máximas Diárias					
Ano	P (mm)	Ordem	P (mm)	Freq.	T.R.
1988	89,20	28	72,50	56,00	1,79
1990	57,80	29	72,40	58,00	1,72
1991	90,30	30	71,80	60,00	1,67
1992	62,00	31	71,40	62,00	1,61
1993	82,40	32	70,40	64,00	1,56
1994	238,60	33	69,00	66,00	1,52
1995	57,00	34	68,80	68,00	1,47
1996	125,60	35	67,60	70,00	1,43
1997	96,00	36	66,20	72,00	1,39
1998	69,00	37	63,30	74,00	1,35
1999	59,40	38	63,20	76,00	1,32
2002	139,40	39	62,00	78,00	1,28
2003	73,20	40	60,80	80,00	1,25
2004	93,20	41	59,60	82,00	1,22
2005	88,40	42	59,50	84,00	1,19
2006	76,60	43	59,40	86,00	1,16
2007	53,40	44	59,40	88,00	1,14
2008	63,20	45	57,80	90,00	1,11
2009	70,40	46	57,00	92,00	1,09
2010	59,60	47	53,40	94,00	1,06
2011	85,40	48	48,20	96,00	1,04
2012	71,40	49	39,20	98,00	1,02

Precipitação Média = **83,99 mm**

Desvio Padrão = **32,11 mm**

Quadro 3.7.12
Cálculo das Precipitações Máximas (Método de Gumbel)
Estação Atilio Vivacqua – 2041000

Recorrência (anos)	Constantes	Max. Diárias
1	0,000	76,88
5	0,803	97,70
10	1,441	114,24
15	1,798	123,49
25	2,246	135,11
50	2,843	150,58
100	3,413	165,36

Quadro 3.7.13
Cálculo das Precipitações Máximas (Método de Gumbel)
Estação São José das Torres – 2141017

Recorrência (anos)	Constantes	Max. Diárias
1	0,000	103,32
5	0,840	171,43
10	1,499	224,86
15	1,867	254,70
25	2,331	292,32
50	2,950	342,51
100	3,563	392,21

Quadro 3.7.14
Cálculo das Precipitações Máximas (Método de Gumbel)
Estação Usina Paineiras – 2040006

Recorrência (anos)	Constantes	Max. Diárias
1	0,000	83,99
5	0,821	110,35
10	1,469	131,16
15	1,830	142,75
25	2,237	155,82
50	2,891	176,82
100	3,496	196,25

Quadro 3.7.15
Cálculo da altura de chuva - tempo de duração
Método das Isozonas (Isozona D) para Estação Atilio Vivacqua – 2041000

Recorrência (anos)	24 horas	1 hora	0,1 hora
1	84,57	35,52	9,47
5	107,47	45,14	12,04
10	125,66	52,27	14,07
15	135,84	56,24	15,21
25	148,62	61,08	16,65
50	165,64	67,42	18,55
100	181,90	73,30	19,10

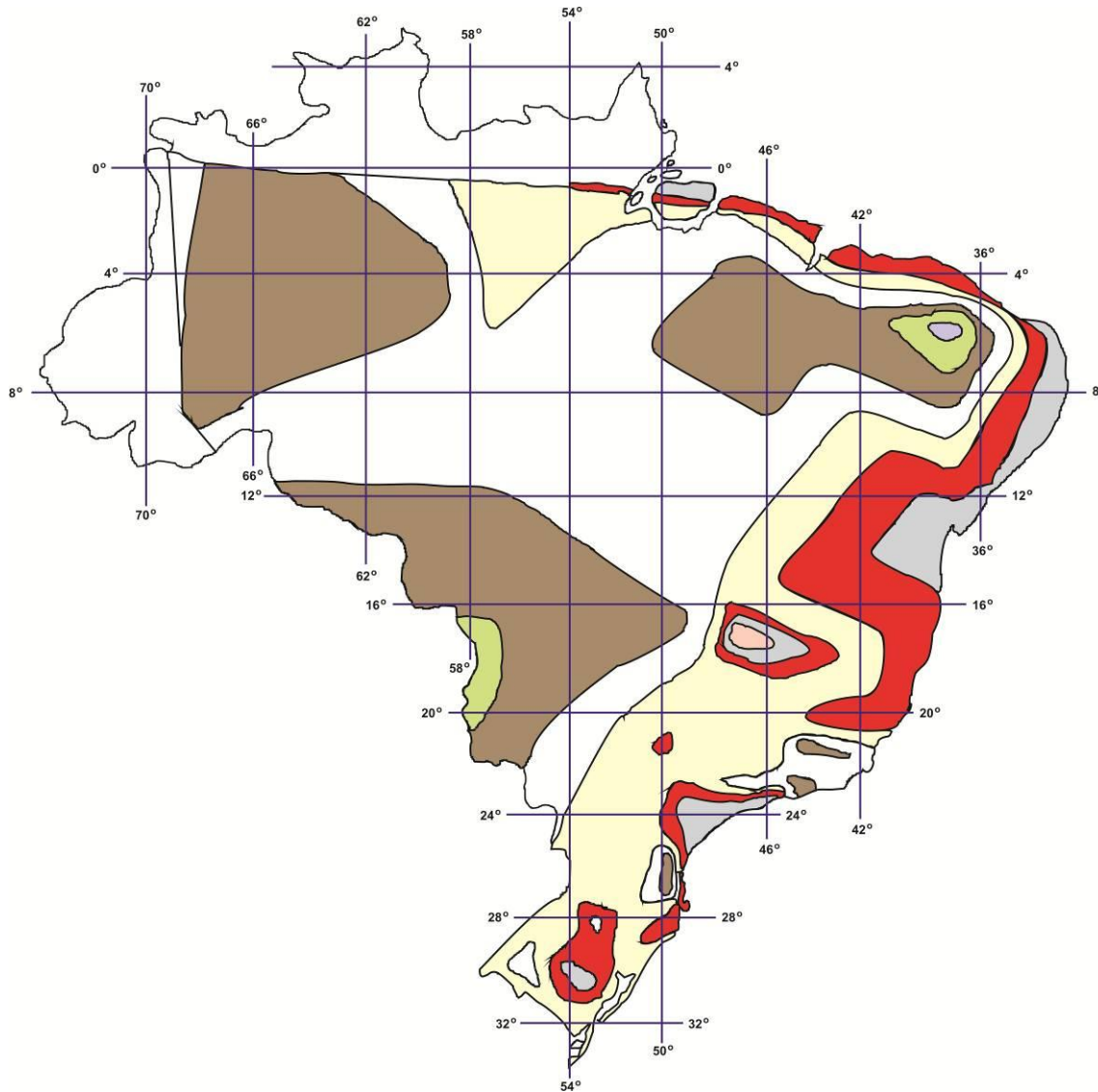
Quadro 3.7.16
Cálculo da altura de chuva - tempo de duração
Método das Isozonas (Isozona D) para Estação São José das Torres – 2141017

Recorrência (anos)	24 horas	1 hora	0,1 hora
1	113,65	47,73	12,73
5	188,57	79,20	21,12
10	247,35	102,90	27,70
15	280,17	115,99	31,38
25	321,55	132,16	36,01
50	376,76	153,34	42,20
100	431,43	173,87	45,30

Quadro 3.7.17
Cálculo da altura de chuva - tempo de duração
Método das Isozonas (Isozona D) para Estação Usina Paineiras– 2040006

Recorrência (anos)	24 horas	1 hora	0,1 hora
1	92,39	38,80	10,35
5	121,39	50,98	13,60
10	144,28	60,02	16,16
15	157,03	65,01	17,59
25	171,40	70,45	19,20
50	194,50	79,16	21,78
100	215,87	87,00	22,67

Figura 3.7.11
Mapa de Isozonas de Igual Relação



TEMPO DE RECORRÊNCIA EM ANOS													
ZONA	1 HORA / 24 HORAS CHUVA										6 min. / 24 h		CHUVA
	5	10	15	20	25	30	50	100	1.000	10.000	5-50	100	
A	36.2	35.8	35.6	35.5	35.4	35.3	35.0	34.7	33.6	32.5	7.0	6.3	
B	38.1	37.8	37.5	37.4	37.3	37.2	36.9	36.6	35.4	34.3	8.4	7.5	
C	40.1	39.7	39.5	39.3	39.2	39.1	38.8	38.4	37.2	36.0	9.8	8.8	
D	42.0	41.6	41.4	41.2	41.1	41.0	40.7	40.3	39.0	37.8	11.2	10.0	
E	44.0	43.6	43.3	43.2	43.0	42.9	42.6	42.2	40.9	39.6	12.6	11.2	
F	46.0	45.5	45.3	45.1	44.9	44.8	44.5	44.1	42.7	41.3	13.9	12.4	
G	47.9	47.4	47.2	47.0	46.8	46.7	46.4	45.9	44.5	43.1	15.4	13.7	
H	49.9	49.4	49.1	48.9	48.8	48.6	48.3	47.8	46.3	44.8	16.7	14.9	

Figura 3.7.12
Frequência x Altura de Chuva x Duração para Estação Atílio Vivacqua
Código 2041000

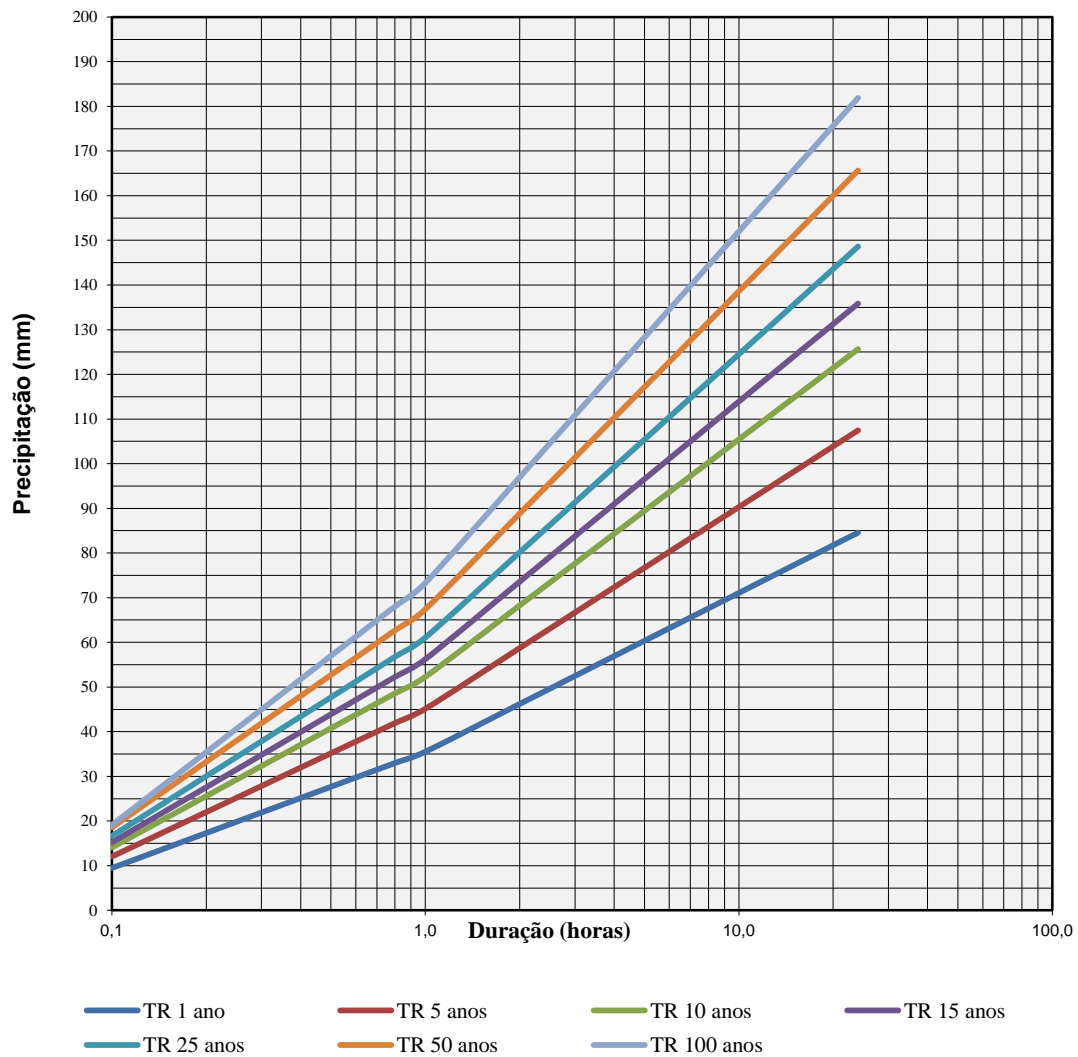


Figura 3.7.13
Frequência x Intensidade x Duração para Estação Atílio Vivacqua
Código 2041000

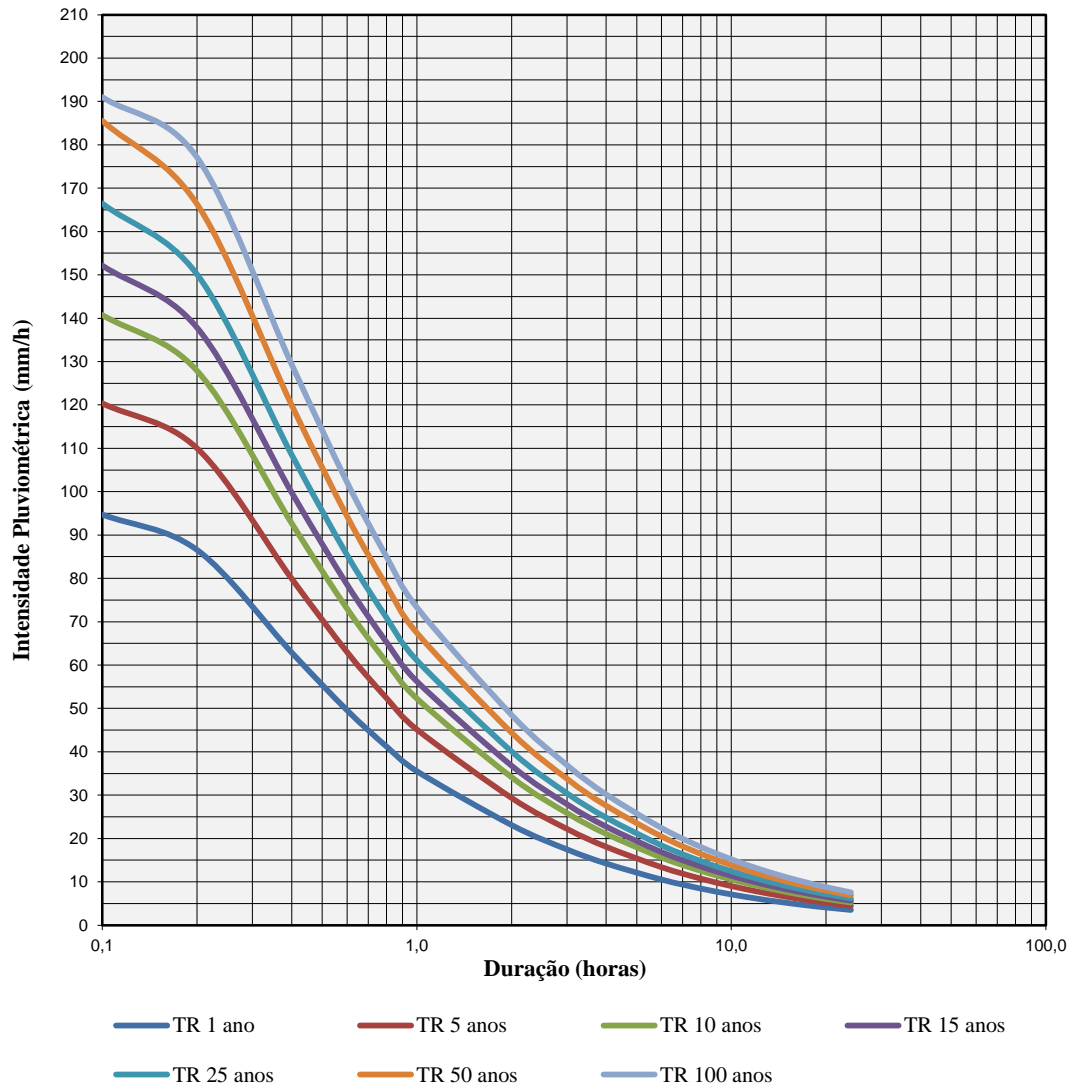


Figura 3.7.14
Frequência x Altura de Chuva x Duração para Estação São José das Torres
Código 2141017

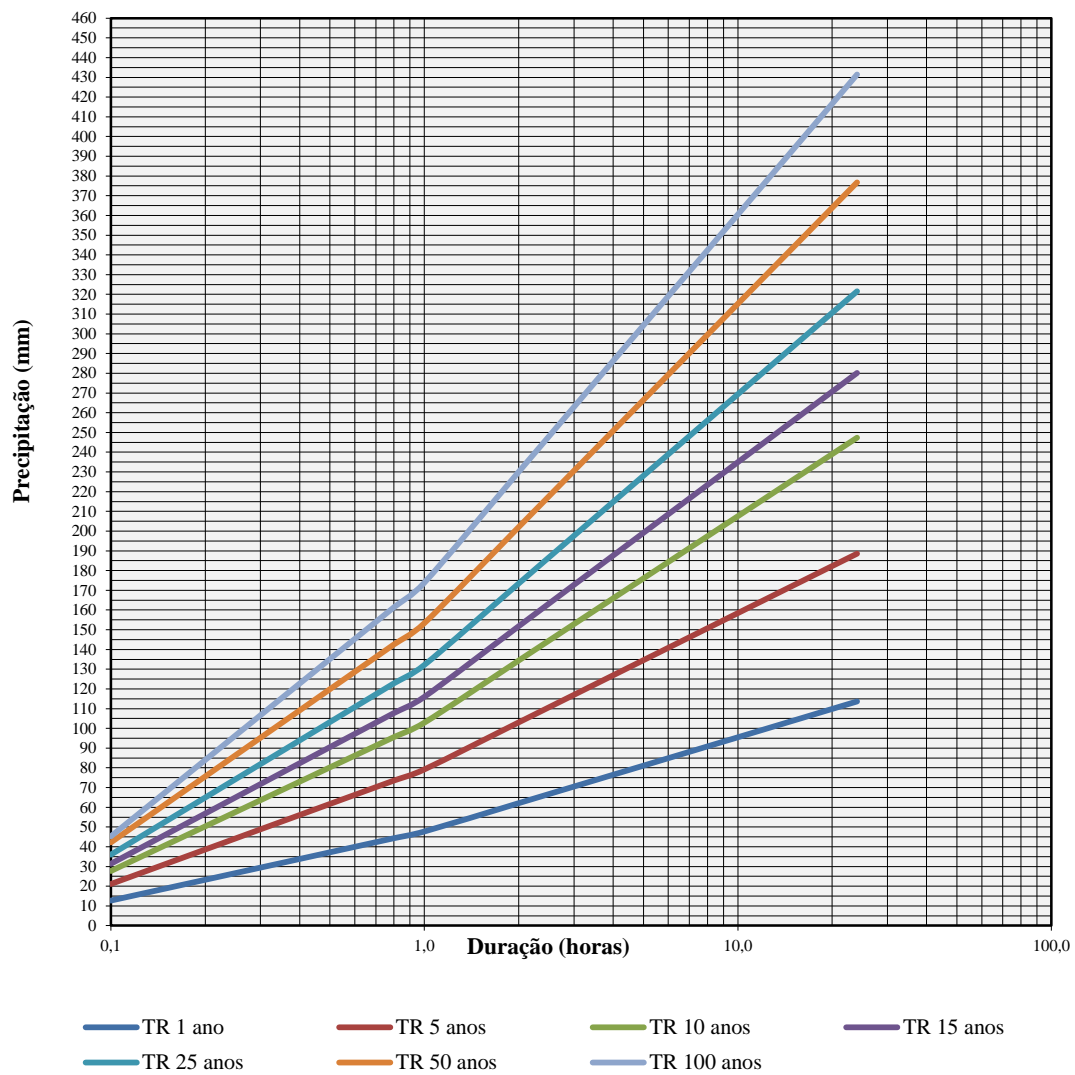


Figura 3.7.15
Frequência x Intensidade x Duração para Estação São José das Torres
Código 2141017

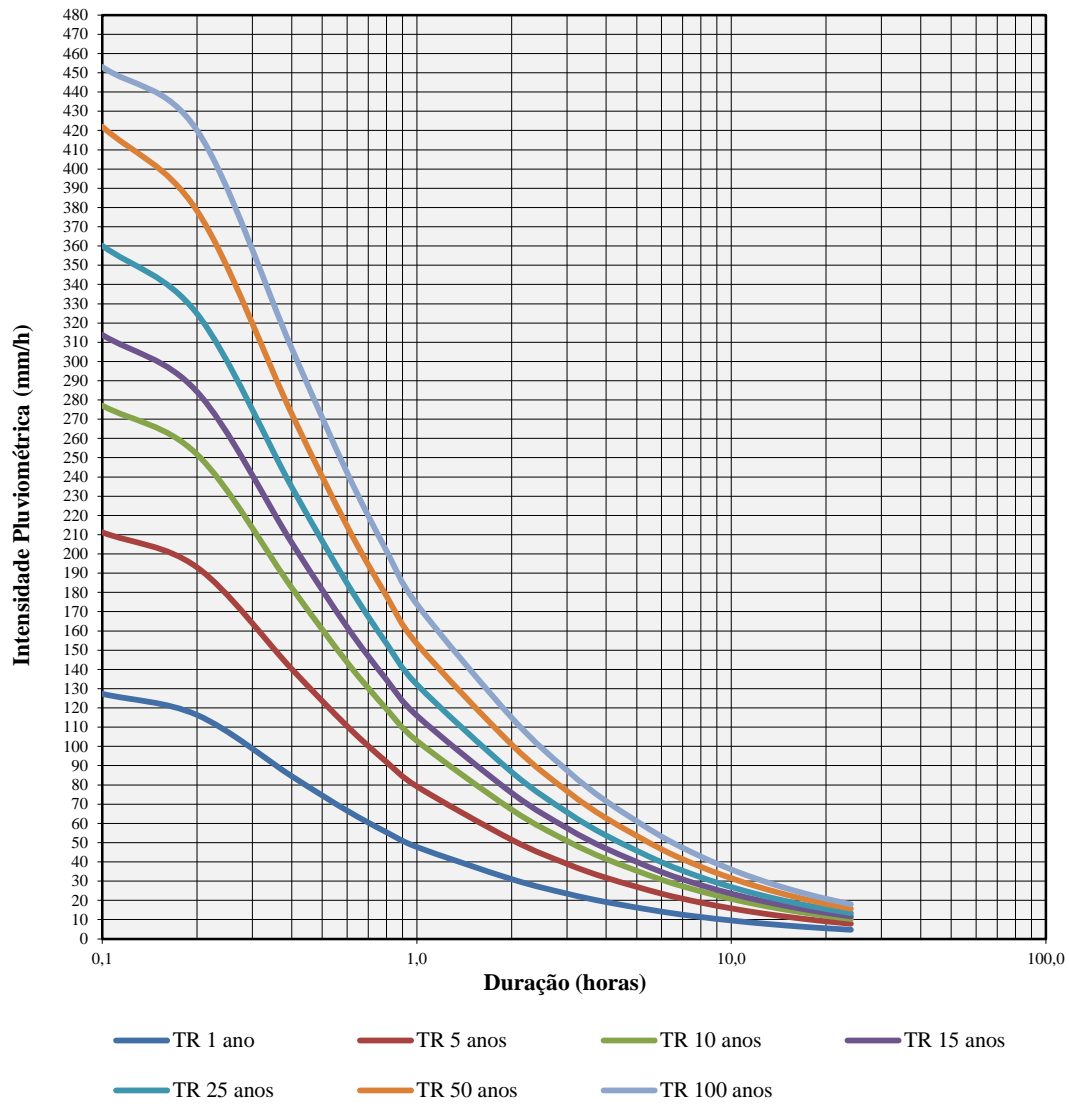


Figura 3.7.16
Frequência x Altura de Chuva x Duração para Estação Usina Paineiras
Código 2040006

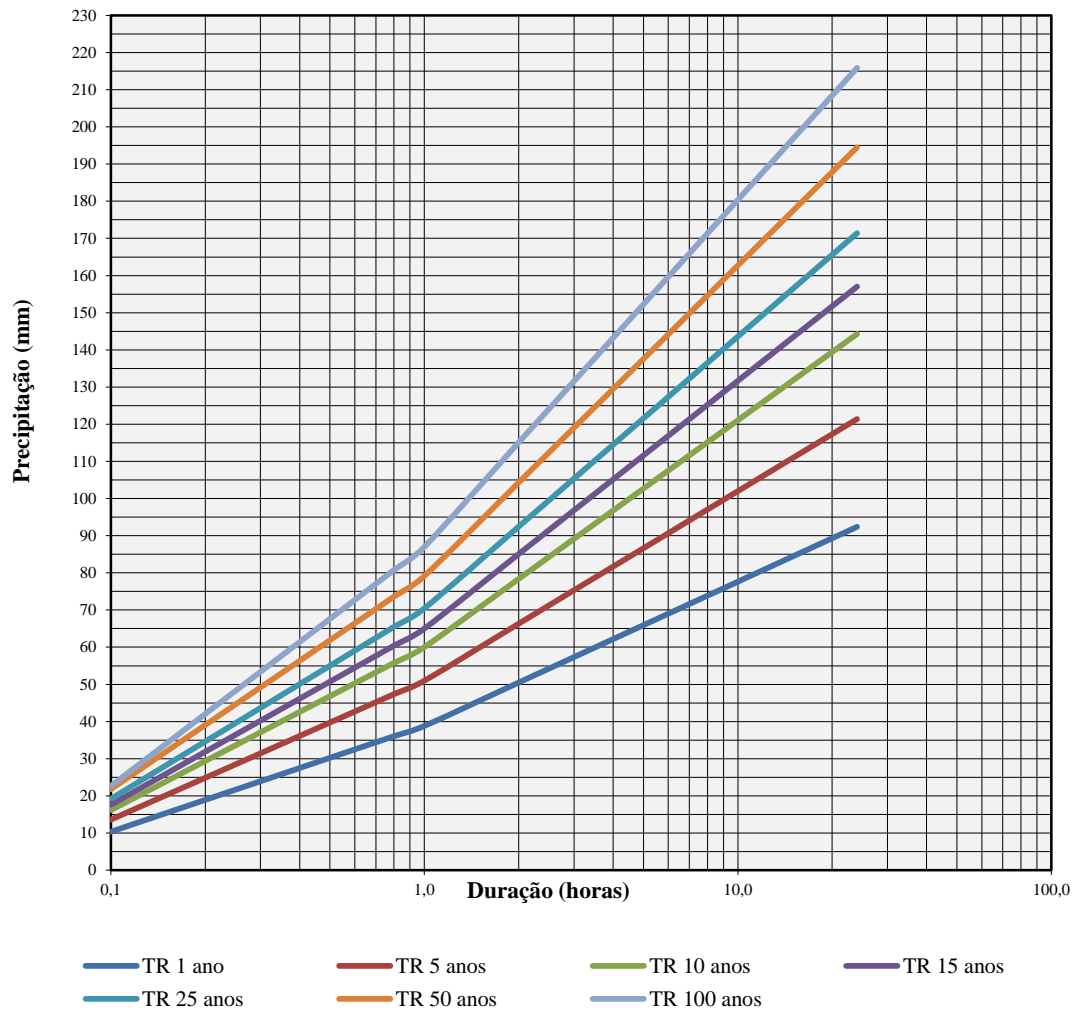
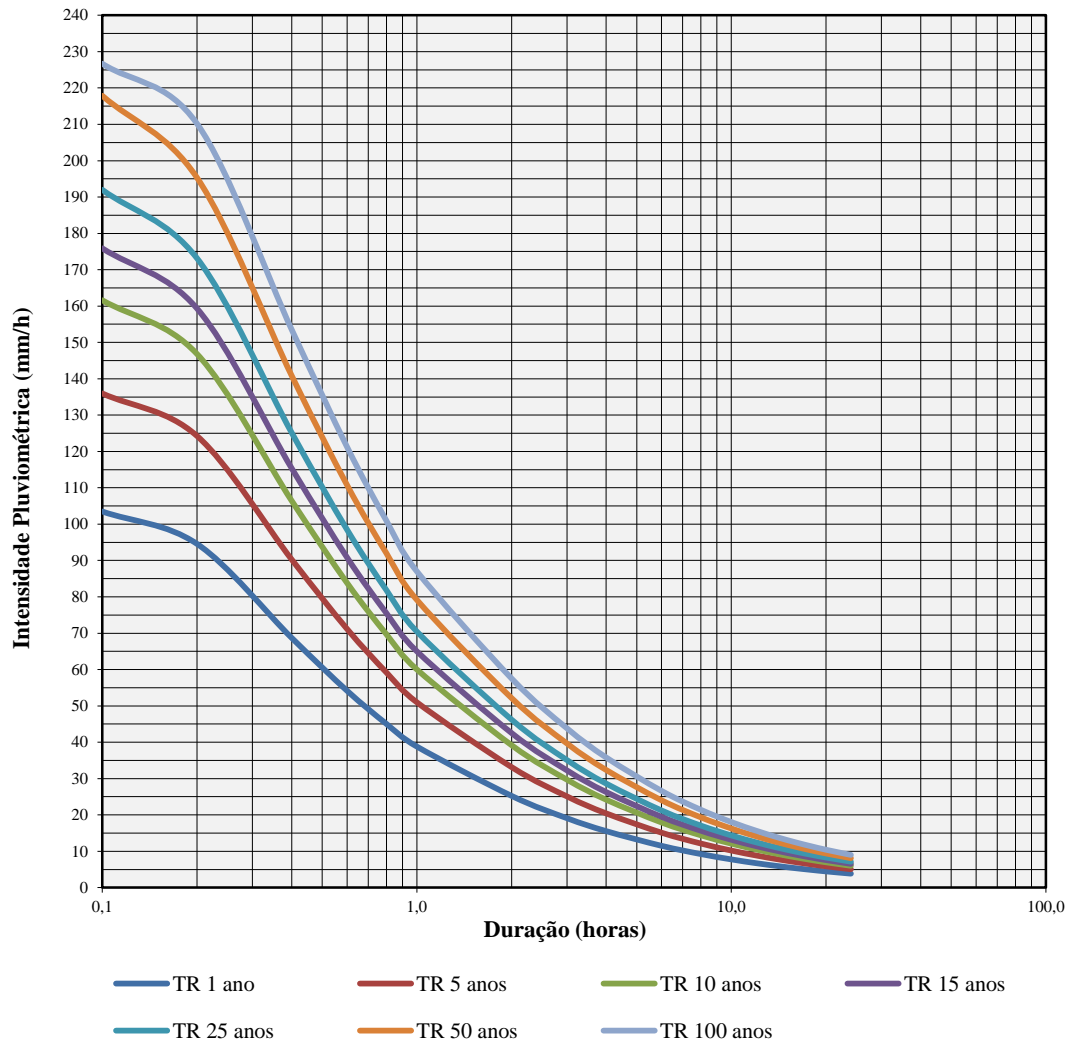


Figura 3.7.17
Frequência x Intensidade x Duração para Estação Usina Paineiras
Código 2040006



3.7.5 – CONCLUSÃO

O estudo pluviométrico com valores críticos apontou para o Posto São José das Torres, porém o desvio padrão é elevado e o posto se encontra em região mais elevada que os demais, podendo ser influenciado por chuvas orográficas. Diante disso, o posto a ser utilizado para os estudos de vazão

dos dispositivos será do Posto Pluviométrico **Usina Paineiras - Código 2040006**, devido aos valores críticos obtidos no estudo.

3.7.6 – DETERMINAÇÃO DAS VAZÕES DE PROJETO

Serão realizadas pela determinação das características físicas das bacias hidrográficas em cartas topográficas, e depois calculadas as vazões de dimensionamento das obras de transposição das rodovias.

Os estudos e projeto foram realizados seguindo o Manual de Hidrologia Básica para Estruturas de Drenagem, Publicação IPR – 715/2005 e Manual de Drenagem de Rodovias, Publicação IPR – 724/2006 e normas vigentes.

3.7.6.1 – TALVEGUES

A metodologia proposta para estes locais está apresentada a seguir estando diferenciada em função do valor da área de contribuição, conforme o Manual de Hidrologia Básica para Estruturas de Drenagem e exposto a seguir:

- Bacias até 1,0 km² → Método Racional;
- Bacias entre 1,0 km² e 10,0 km² → Método Racional acrescido de coeficiente de retardo;
- Bacias maiores que 10,0 km² → Método do Hidrograma Unitário Triangular.

MÉTODO RACIONAL

O Método Racional apresenta a seguinte expressão:

$$Q = 0,278 \cdot c \cdot i \cdot A$$

Onde:

- Q = descarga de projeto, em m³/s;
- c = coeficiente adimensional de escoamento superficial (runoff), classificado em função do tipo de solo, da cobertura vegetal, da declividade média da bacia etc;
- i = intensidade média da precipitação sobre a bacia. Para sua determinação, deve ser tomado o tempo de concentração da bacia e o tempo de recorrência adequado ao dispositivo a ser dimensionado. É expresso em mm/h;
- A = área de bacia drenada, em km²; e
- 0,278 = fator de conversão de unidades.

MÉTODO RACIONAL ACRESCIDO DE COEFICIENTE DE RETARDO

Quando se deseja a obtenção das descargas de pico das bacias com área superior a 1,0 km² e até 10,0 km², acrescenta-se à expressão do Método Racional um coeficiente de retardo, sendo então, a expressão final estabelecida como se segue:

$$Q = 0,278 \cdot c \cdot i \cdot A \cdot \sigma$$

Onde:

- Q, c, i, A = parâmetros do Método Racional, anteriormente definidos;
- σ = coeficiente de retardo, adimensional, expresso pela fórmula:

$$\sigma = A^{-0,10}$$

Onde:

- A = área da bacia drenada, em ha.

COEFICIENTE DE ESCOAMENTO (C)

A fixação do coeficiente de escoamento (runoff), de emprego no método Racional, consiste em se verificar de todas as formas possíveis o comportamento do solo sob a chuva, a retenção da água pela cobertura vegetal, além de uma análise da bacia contribuinte (forma, declividade, comprimento do talvegue principal, rede de drenagem etc).

A fixação deste coeficiente é de óbvia importância na obtenção das vazões das bacias hidrográficas interceptadas pelo projeto em questão.

A seguir são apresentados quadros contendo os valores de C , função da natureza do solo e sua cobertura vegetal:

Quadro 3.7.18
Coefficiente de Escoamento Solo-Cobertura Vegetal

Tipo De Superfície	Coefficiente de Escoamento
Ruas:	
Asfalto	0,70 – 0,95
Concreto	0,80 – 0,95
Tijolos	0,70 – 0,85
Trajetos de acesso a calçadas	0,75 – 0,85
Telhados	0,75 – 0,95
Gramados; solos arenosos:	
Plano, 2%	0,05 – 0,10
Médio, 2 a 7%	0,10 – 0,15
Íngreme, 7%	0,15 – 0,20
Gramados; solo compacto:	
Plano, 2%	0,13 – 0,17
Médio, 2 a 7%	0,18 – 0,22
Íngreme, 7%	0,15 – 0,35

TEMPO DE CONCENTRAÇÃO

O tempo de concentração utilizado no estudo é o método de Kirpich Modificada, que fornece velocidades próximas das médias das outras expressões que podem ser utilizadas de acordo com o Manual de Hidrologia Básica para Estruturas de Drenagem – IPR 715/2005.

A fórmula é expressa por:

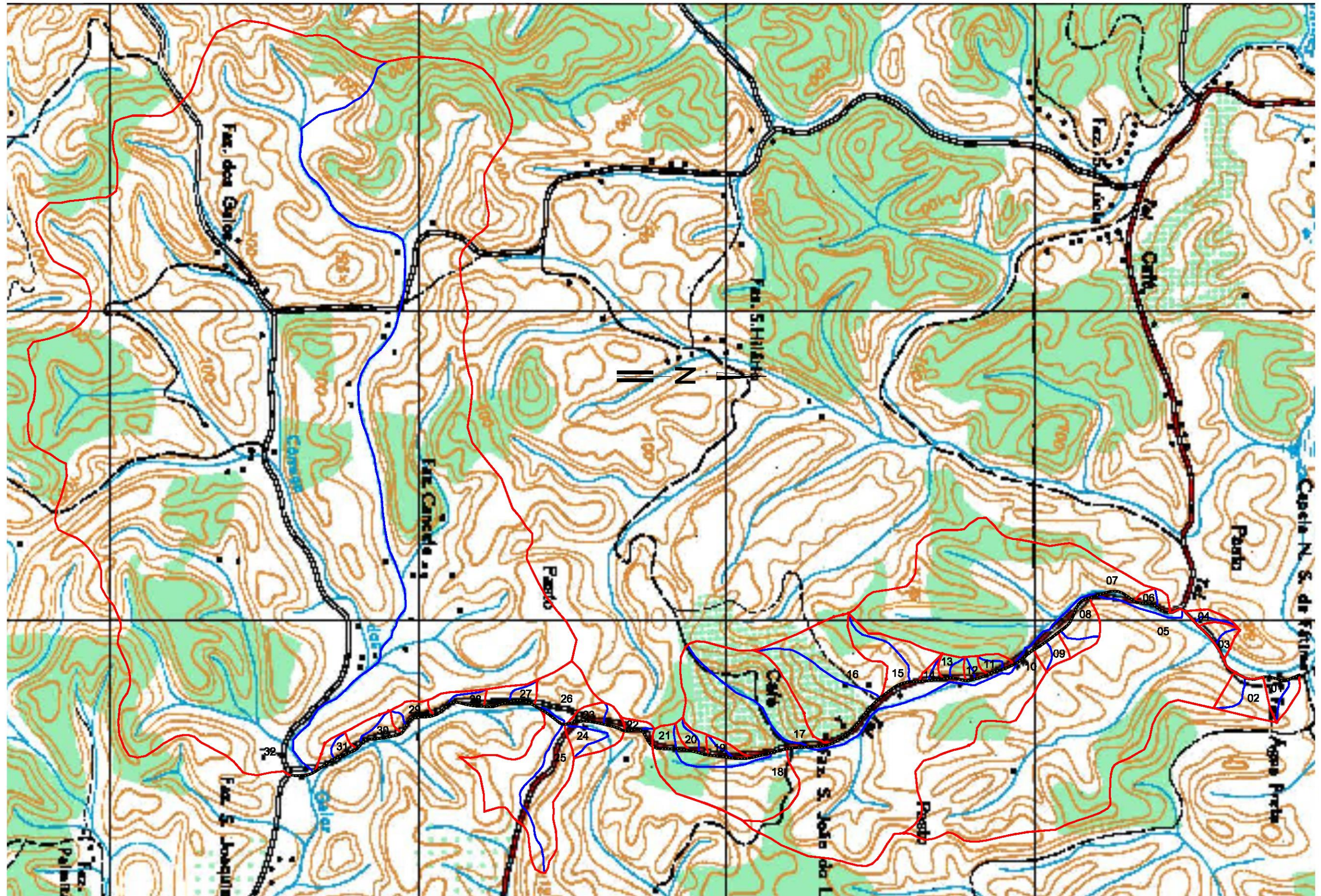
$$T_c = 1,42 \times \left(\frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$$

Onde:

- T_c = Tempo de Concentração, em horas;
- L = Comprimento do curso d'água, em km; e
- H = Desnível máximo, em metros.

MAPA DAS BACIAS HIDROGRÁFICAS

As bacias hidrográficas presentes nos trechos de projeto em questão foram delimitadas através da Carta Topográfica na escala 1: 50.000 e informações do levantamento em campo. Deste modo, foi possível calcular as vazões solicitantes. Apresenta-se a seguir o mapa com as bacias demarcadas:



LEGENDA:

- PRINCIPAIS TALVEGUES
- LIMITES DAS BACIAS
- TRAÇADO DA RODOVIA

PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY

IMPLANTAÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO



CONSULTORA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.

Trecho: 03
 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancele
 Extensão: 7,4 Km

Escala:
 1:25.000

Planta de Bacias

Data:
 MAI/2015

Folha nº

Visto:

PROJETISTA

PREFEITURA

MÉTODO DO HIDROGRAMA UNITÁRIO TRIANGULAR

O Método do Hidrograma Unitário Triangular (HUT), desenvolvido pelo U.S. Soil Conservation Service, para o cálculo das descargas de pico das grandes bacias até o limite de 2.500,00 km² de área drenada.

O Método HUT considera que o escoamento unitário é função da precipitação antecedente, da impermeabilidade do solo, da cobertura vegetal, do uso da terra e das práticas de manejo do solo, agrupando todos estes fatores em um só coeficiente, que transforma a precipitação total em precipitação efetiva.

Esses coeficientes foram expressos em função das curvas-número (CN), que foram tabeladas da mesma forma que os coeficientes de escoamento superficial.

A seguir é apresentada o quadro utilizado na determinação do valor de CN a ser considerada para a região de projeto.

Quadro 3.7.18
Valor de CN a ser Considerado

Utilização da Terra	Condições da Superfície	Tipo de Solos da Área			
		A	B	C	D
Terrenos cultivados	Com sulcos retilíneos	77	86	91	94
	Em fileiras retas	70	80	87	90
Plantações regulares	Em curvas de nível	67	77	83	87
	Terraceado em nível	64	73	79	82
	Em fileiras retas	64	76	84	88
Plantação de cereais	Em curvas de nível	62	74	82	85
	Terraceado em nível	60	71	79	82
	Em fileiras retas	62	75	83	87
Plantações de legumes ou campos	Em curvas de nível	60	72	81	84
Cultivados	Terraceado em nível	57	70	78	89
	Pobres	68	79	86	89
	Normais	49	69	79	94
	Boas	39	61	74	80

Utilização da Terra	Condições da Superfície	Tipo de Solos da Área			
		A	B	C	D
Pastagens	Pobres, em curvas de nível	47	67	81	88
	Normais, em curvas de nível	25	59	75	83
	Boas, em curvas de nível	6	35	70	79
Campos permanentes	Esparsas de baixa transpiração	45	66	77	83
	Normais	36	60	73	79
	Densa de alta transpiração	25	55	70	77
Chácaras/Estradas de terra	Normais	59	74	82	86
	Más	72	82	87	89
	De superfície dura	74	84	90	92
Florestas	Muito esparsas, baixa transpiração	56	75	86	91
	Esparsas	46	68	78	84
	Densas, alta transpiração	26	52	62	69
	Normais	36	60	70	76
Superfícies impermeáveis	Áreas urbanizadas	100	100	100	100

Observações:

- O solo do tipo A é o de mais baixo potencial de deflúvio. Terrenos muito permeáveis, com pouco silte e argila;
- O solo do tipo B tem uma capacidade de infiltração acima da média, após o completo umedecimento. Inclui solos arenosos;
- O solo do tipo C tem uma capacidade de infiltração abaixo da média, após a pré-saturação. Contém percentagem considerável de argila e silte; e,
- O solo do tipo D é o de mais alto potencial do deflúvio. Terrenos quase impermeáveis, junto à superfície. Argiloso.

Para o presente trabalho selecionou-se a curva-número CN = 60, para o tipo de solo B, considerando-se a grande parcela de pastagens e pequenos cultivos na região.

A determinação das vazões máximas das bacias, com áreas superiores a 10,00km², é possível com a utilização desse método, cuja conceituação é apresentada a seguir:

$$\sigma = \frac{(2,08A)}{T_p}$$

Onde:

- σ = descarga de pico para uma chuva efetiva de 1 cm, em m³/s;
- A = área da bacia, em km²; e
- T_p = tempo de pico, em horas, determinado pela fórmula:

$$T_p = \left(\frac{\sigma_t}{2} \right) + (0,6 \cdot T_c) \quad \text{e} \quad \sigma_t = \frac{T_c}{5}$$

Onde:

- σ_t = tempo unitário, em horas; e
- T_c = tempo de concentração, em horas.

A precipitação efetiva é determinada pela fórmula proposta pelo U. S. Soil Conservation Service, em função do complexo solo-vegetação e da precipitação. A fórmula possui o seguinte aspecto:

$$P_e = \frac{\left(P - \frac{5080}{CN} + 50,8 \right)^2}{P + \frac{20320}{CN} - 203,2}$$

Onde:

- P_e = chuva efetiva, em mm;
- P = precipitação, em mm; e
- CN = número de deflúvio que define o complexo solo-vegetação.

O cálculo do tempo de concentração será efetuado através do uso da fórmula de Kirpich Modificada, publicada no Manual de Hidrologia Básica para Estrutura de Drenagem – IPR 715/2005, já utilizada para outros dimensionamentos, cuja expressão é:

$$T_c = 1,42 \left(\frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$$

- Onde:
- T_c = tempo de concentração, em horas;
- L = comprimento do talvegue do divisor d'águas até o local de estudo, em km; e
- H = desnível do talvegue entre o divisor d'águas e o local de estudo, em m.

Este método é aplicado para a determinação das vazões do Córrego dos Galos. A seguir apresentam-se os cálculos e os resultados obtidos:

CÓRREGO DOS GALOS

HIDROGRAMA UNITÁRIO TRIANGULAR											
Nome do Curso D'água : Córrego dos Galos (Trecho 03)											
CARACTERÍSTICAS DA BACIA											
Nº	Bacia	Área A (km²)	Compr. Talvegue L (km)	Diferença de Nível H (m)	Valor de CN	Valor de TR (anos)	Tempo de Concent. (h)				
	Estaca 365+15,00	11,9	5,8	185,0	60	25	1,44				
PARÂMETROS DO HUT											
(Duração) $D = 0,2 T_c$ (hora) => 0,30 < 0,50 (Tempo de Base) $T_b = 2,67 T_p$ (hora) (Tempo de Subida) $T_p = 0,5 D + 0,6 T_c$ (hora) (Descarga de Pique) = $q_p = 0,208 \cdot \frac{A}{T_p} (m^3/s/mm)$ (Tempo de Retorno) $T_r = 1,67 T_p$ (hora)											
$P_e = \frac{(P - (5080 / CN) + 50,8)^2}{P + (20320 / CN) - 203,2}$ Precipitação Efetiva											
$T_c = 1,42 \left(\frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$ Tempo de Concentração											
<div style="text-align: right;">RELAÇÃO P/P₀ = 1,00</div>											
CÁLCULO DA CHUVA DE PROJETO (mm)											
D (h)	Chuva Real (mm)		Ordenação	Incrementos	Nova Ordenação	Incrementos Ordenados	Incrementos Acumulados	Chuva Efetiva Pe (mm)	Incrementos da Chuva Efetiva	Tp (h)	Tb (h)
	P	P Corrig.									
0,5	55,02	55,02	1	55,02	6	5,79	5,79	0,00	0,00	1,12	2,98
1,0	70,45	70,45	2	15,43	4	9,14	14,93	0,00	0,00	1,12	2,98
1,5	83,33	83,33	3	12,88	3	12,88	27,81	0,00	0,00	1,12	2,98
2,0	92,47	92,47	4	9,14	1	55,02	82,83	10,98	10,98	1,12	2,98
2,5	99,55	99,55	5	7,09	2	15,43	98,26	17,74	6,76	1,12	2,98
3,0	105,35	105,35	6	5,79	5	7,09	105,35	21,22	3,48	1,12	2,98
6,0	127,37	127,37	7	22,02	7	22,02	127,37	33,26	12,04	2,37	6,32
12,0	149,39	149,39	8	22,02	8	22,02	149,39	46,85	13,59	3,87	10,32
24,0	171,40	171,40	9	22,02	9	22,02	171,40	61,64	14,80	6,87	18,33
D (h)	qp (runoff 1mm)		HIDROGRAMA DE CHEIA								Vazão (m³/s)
	0,00	0,00	0,00	10,98	6,76	3,48	12,04	13,59	14,80		
0,5	2,21	0,00									0,00
1,0	2,21	0,00	0,00								0,00
1,5	2,21	0,00	0,00	0,00							0,00
2,0	2,21	0,00	0,00	0,00	24,27						24,27
2,5	2,21	0,00	0,00	0,00	24,27	14,93					39,21
3,0	2,21	0,00	0,00	0,00	24,27	14,93	7,69				46,89
6,0	1,04	0,00	0,00	0,00	11,45	7,04	3,62	12,55			34,66
12,0	0,64	0,00	0,00	0,00	7,00	4,31	2,22	7,68	8,66		29,87
24,0	0,36	0,00	0,00	0,00	3,94	2,43	1,25	4,32	4,88	5,31	22,13
Q máx. (m³/s) =>											46,89
RODOVIA : Trecho 03				TRECHO : Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy							SUBTRECHO : -

HIDROGRAMA UNITÁRIO TRIANGULAR											
Nome do Curso D'água : Córrego dos Galos (Trecho 03)											
CARACTERÍSTICAS DA BACIA											
Nº	Bacia	Área A (km²)	Compr. Talvegue L (km)	Diferença de Nível H (m)	Valor de CN	Valor de TR (anos)	Tempo de Concent. (h)				
	Estaca 365+15,00	11,9	5,8	185,0	60	50	1,44				
PARÂMETROS DO HUT											
(Duração) $D = 0,2 T_c$ (hora) => 0,30 < 0,50 (Tempo de Base) $T_b = 2,67 T_p$ (hora) (Tempo de Subida) $T_p = 0,5 D + 0,6 T_c$ (hora) (Descarga de Pique) = (Tempo de Retorno) $T_r = 1,67 T_p$ (hora) $q_p = 0,208 \cdot \frac{A}{T_p} (m^3/s/mm)$											
$P_e = \frac{(P - (5080 / CN) + 50,8)^2}{P + (20320 / CN) - 203,2}$ Precipitação Efetiva $T_c = 1,42 \left(\frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$ Tempo de Concentração RELAÇÃO P/P₀ = 1,00											
CÁLCULO DA CHUVA DE PROJETO (mm)											
D (h)	Chuva Real (mm)		Ordenação	Incrementos	Nova Ordenação	Incrementos Ordenados	Incrementos Acumulados	Chuva Efetiva Pe (mm)	Incrementos da Chuva Efetiva	Tp (h)	Tb (h)
	P	P Corrig.									
0,5	61,89	61,89	1	61,89	6	6,62	6,62	0,00	0,00	1,12	2,98
1,0	79,16	79,16	2	17,27	4	10,44	17,06	0,00	0,00	1,12	2,98
1,5	93,88	93,88	3	14,72	3	14,72	31,77	0,00	0,00	1,12	2,98
2,0	104,32	104,32	4	10,44	1	61,89	93,66	15,61	15,61	1,12	2,98
2,5	112,42	112,42	5	8,10	2	17,27	110,94	24,11	8,50	1,12	2,98
3,0	119,03	119,03	6	6,62	5	8,10	119,03	28,50	4,40	1,12	2,98
6,0	144,19	144,19	7	25,16	7	25,16	144,19	43,52	15,02	2,37	6,32
12,0	169,35	169,35	8	25,16	8	25,16	169,35	60,22	16,69	3,87	10,32
24,0	194,50	194,50	9	25,16	9	25,16	194,50	78,20	17,98	6,87	18,33
D (h)	qp (runoff 1mm)	HIDROGRAMA DE CHEIA									
	0,00	0,00	0,00	15,61	8,50	4,40	15,02	16,69	17,98	Vazão (m³/s)	
0,5	2,21	0,00									0,00
1,0	2,21	0,00	0,00								0,00
1,5	2,21	0,00	0,00	0,00							0,00
2,0	2,21	0,00	0,00	0,00	34,49						34,49
2,5	2,21	0,00	0,00	0,00	34,49	18,79					53,28
3,0	2,21	0,00	0,00	0,00	34,49	18,79	9,71				62,99
6,0	1,04	0,00	0,00	0,00	16,26	8,86	4,58	15,65			45,36
12,0	0,64	0,00	0,00	0,00	9,95	5,42	2,80	9,58	10,65		38,40
24,0	0,36	0,00	0,00	0,00	5,60	3,05	1,58	5,39	5,99	6,46	28,08
Q máx.(m³/s) =>											62,99
RODOVIA :			TRECHO :								SUBTRECHO :
Trecho 03			Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy								-

HIDROGRAMA UNITÁRIO TRIANGULAR											
Nome do Curso D'água : Córrego dos Galos (Trecho 03)											
CARACTERÍSTICAS DA BACIA											
Nº	Bacia	Área A (km²)	Compr. Talvegue L (km)	Diferença de Nível H (m)	Valor de CN	Valor de TR (anos)	Tempo de Concent. (h)				
	Estaca 365+15,00	11,9	5,8	185,0	60	100	1,44				
PARÂMETROS DO HUT											
(Duração) $D = 0,2 T_c$ (hora) => 0,30 < 0,50 (Tempo de Base) $T_b = 2,67 T_p$ (hora) (Tempo de Subida) $T_p = 0,5 D + 0,6 T_c$ (hora) (Descarga de Pique) = $q_p = 0,208 \cdot \frac{A}{T_p} (m^3/s/mm)$ (Tempo de Retorno) $T_r = 1,67 T_p$ (hora)											
$P_e = \frac{(P - (5080 / CN) + 50,8)^2}{P + (20320 / CN) - 203,2}$ Precipitação Efetiva											
$T_c = 1,42 \left(\frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$ Tempo de Concentração											
<div style="text-align: right; border: 1px solid black; padding: 2px;"> RELAÇÃO P/P₀ = 1,00 </div>											
CÁLCULO DA CHUVA DE PROJETO (mm)											
D (h)	Chuva Real (mm)		Ordenação	Incrementos	Nova Ordenação	Incrementos Ordenados	Incrementos Acumulados	Chuva Efetiva Pe (mm)	Incrementos da Chuva Efetiva	Tp (h)	Tb (h)
	P	P Corrig.									
0,5	67,63	67,63	1	67,63	6	7,39	7,39	0,00	0,00	1,12	2,98
1,0	87,00	87,00	2	19,37	4	11,67	19,06	0,00	0,00	1,12	2,98
1,5	103,44	103,44	3	16,44	3	16,44	35,50	0,00	0,00	1,12	2,98
2,0	115,11	115,11	4	11,67	1	67,63	103,13	20,11	20,11	1,12	2,98
2,5	124,15	124,15	5	9,05	2	19,37	122,50	30,45	10,34	1,12	2,98
3,0	131,55	131,55	6	7,39	5	9,05	131,55	35,73	5,28	1,12	2,98
6,0	159,66	159,66	7	28,11	7	28,11	159,66	53,62	17,88	2,37	6,32
12,0	187,76	187,76	8	28,11	8	28,11	187,76	73,27	19,66	3,87	10,32
24,0	215,87	215,87	9	28,11	9	28,11	215,87	94,29	21,01	6,87	18,33
D (h)	qp (runoff 1mm)	HIDROGRAMA DE CHEIA									
	0,00	0,00	0,00	0,00	20,11	10,34	5,28	17,88	19,66	21,01	Vazão (m³/s)
0,5	2,21	0,00									0,00
1,0	2,21	0,00	0,00								0,00
1,5	2,21	0,00	0,00	0,00							0,00
2,0	2,21	0,00	0,00	0,00	44,44						44,44
2,5	2,21	0,00	0,00	0,00	44,44	22,86					67,31
3,0	2,21	0,00	0,00	0,00	44,44	22,86	11,67				78,98
6,0	1,04	0,00	0,00	0,00	20,96	10,78	5,50	18,63			55,87
12,0	0,64	0,00	0,00	0,00	12,82	6,60	3,37	11,40	12,54		46,73
24,0	0,36	0,00	0,00	0,00	7,22	3,71	1,90	6,42	7,06	7,54	33,85
Q máx.(m³/s) =>											78,98
RODOVIA :			TRECHO :								SUBTRECHO :
Trecho 03			Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy								-

DIMENSIONAMENTO DAS OBRAS DE ARTE CORRENTES

Após a obtenção dos dados necessários e das vazões, como área (km²), extensão do talvegue principal (km) e Declividade (m), além dos estudos pertinentes apresentados, foi realizado o dimensionamento das obras de arte correntes da rodovia em tela.

Nº da Bacia	Localização (estaca)	A (Km²)	A (Ha)	L (km)	DH (m)	Tc (h)	Tc (h)	I (%)	Coef. Retardo	C	CN	I ₁₅ (mm/h)	Q ₁₅ (m³/s)	I ₆₀ (mm/h)	Q ₆₀ (m³/s)	I ₁₀₀ (mm/h)	Q ₁₀₀ (m³/s)	Tipo de Método	Dimens. do tubo (m)	Vazão crítica canal (m³/s)	Velocidade Crítica (m/s)	Declividade Crítica (%)	Observação	
25	274+17,0	0,317	31,705	1,100	77	0,298	0,298	7,0	-	0,35	-	134,48	4,15	146,07	4,50	164,41	5,07	178,43	Racional	BDTC Ø 1,20	4,84	2,8	0,7	-
26	284+10,0	0,516	51,561	1,309	80	0,359	0,359	6,1	-	0,35	-	122,31	6,13	132,79	6,66	149,40	7,49	162,61	Racional	BTTCC Ø 1,20	7,26	2,8	0,7	-
27	300+0,0	0,038	3,803	0,262	54	0,065	0,100	20,6	-	0,40	-	175,87	0,74	192,25	0,81	217,85	0,92	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
28	315+0,0	0,034	3,394	0,287	24	0,099	0,100	8,4	-	0,35	-	175,87	0,58	192,25	0,63	217,85	0,72	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
29	330+10,0	0,031	3,134	0,157	39	0,041	0,100	24,8	-	0,40	-	175,87	0,61	192,25	0,67	217,85	0,76	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
30	347+10,0	0,043	4,260	0,301	42	0,084	0,100	14,0	-	0,40	-	175,87	0,83	192,25	0,91	217,85	1,03	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
31	358+10,0	0,028	2,784	0,245	40	0,068	0,100	16,3	-	0,40	-	175,87	0,54	192,25	0,59	217,85	0,67	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
32	366+10,0	11,856	1185,649	5,791	185	1,447	1,447	3,2	-	-	60	-	-	-	46,79	-	62,86	78,81	Hidrograma Unitário Triangular	BTOC 2,5 x 2,5	50,55	4,05	0,58	vazão calculada na planilha HUT/ Córrego de São Carlos

3.7.7 – OBRAS DE ARTES ESPECIAIS (OAE)

3.7.7.1 – OBRAS DE ARTES ESPECIAIS EXISTENTES

Obras de Arte Especiais (OAE's) compreendem as estruturas, tais como pontes, viadutos ou túneis, necessárias à plena implantação de uma via e que pelas suas proporções e características peculiares requerem um projeto específico, de acordo com DNIT.

A OAE contida atualmente no trecho em questão é classificada como ponte, sobre o Córrego dos Galos.

Em reunião realizada no dia 12/11/2014 com a Fiscalização, foi acordado que a ponte não seria aproveitada, já que o traçado de projeto é distinto do traçado atual, a estrutura não possui largura suficiente para comportar a plataforma de acordo com a classe do projeto definida e não atende a carga especificada na norma (TB45), necessitando de um projeto de reforço e alargamento. Além disso, a ponte existente será demolida ao final da construção da rodovia.

De acordo com o dimensionamento de bacias, apresentado no item anterior, o local será transposto por bueiro celular.

3.7.8 – DRENAGEM SUPERFICIAL E DRENAGEM PROFUNDA

No cálculo das vazões afluentes aos dispositivos de drenagem superficial foi utilizado o Método Racional, anteriormente apresentado, considerando-se os parâmetros pertinentes a cada caso e utilizando TR=10 anos e tempo de concentração de 5 minutos (16,66 cm/h) numa faixa de contribuição unitária, tomando-se o metro como unidade, determinando-se a extensão crítica de cada dispositivo utilizado no projeto. Para a Drenagem Profunda, utilizam-se TR= 1 ano e tempos de concentração de 1h.

Estes cálculos são apresentados no item “Projeto de Drenagem e Obras de Arte Correntes”.



4.0 - PROJETOS



4.1 – PROJETO DE GEOMETRIA

4.1 – PROJETO DE GEOMETRIA

4.1.1 – INTRODUÇÃO

O Projeto Geométrico foi desenvolvido objetivando a implantação da via de acordo com as condições físico-operacionais estabelecidas para a classe da rodovia, considerando-se os elementos obtidos a partir dos levantamentos topográficos e estudos de tráfego realizados, visando a definição geométrica da diretriz projetada, detalhando-se planialtimetricamente o seu eixo e determinando-se a configuração da seção transversal em cada trecho.

4.1.2 – METODOLOGIA ADOTADA

4.1.2.1 – CARACTERÍSTICAS GEOMÉTRICAS

A elaboração do projeto geométrico levou em consideração os valores limites admissíveis constantes das Normas para Projeto Geométrico de Rodovias Rurais – DNER/1999, respeitando-se o que preconiza o Edital no que se refere a classificação funcional da rodovia.

CARACTERÍSTICAS OPERACIONAIS E GEOMÉTRICAS – CLASSE III MONTANHOSA

Velocidade Diretriz	40 km/h
Distância Mínima de Visibilidade de Parada (Desejável)	45 m
Distância Mínima de Visibilidade de Ultrapassagem	270 m
Abaulamento Transversal	3%
Raio Mínimo de Curva Horizontal	50 m
Taxa de Superelevação (max.)	8%
Rampa Máxima	8%
K min Convexo (Absoluto)	5
K min Côncavo (Absoluto)	7
Largura da Pista	6,60 m
Largura do Acostamento Externo	1,50 m

ÍNDICES PLANIMÉTRICOS TRECHO 03: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA - CANCELA

Largura da Pista	6,60 m
Raio Mínimo	40 m
Raio Máximo	1.000 m
Tangente Mínima	6,80 m
Tangente Máxima	115,84 m
Número Total de Curvas	57
Número de Curvas Simples	25
Número de Curvas com Transição	32
Número Total de Quebras de Tangentes	-
Extensão Total do Trecho (Projeto)	7.460,00 m
Extensão Total em Curva	5.353,99 m
Extensão Total do Trecho em Tangente	2.106,01 m

ÍNDICES ALTIMÉTRICOS TRECHO 03: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA - CANCELA

Rampa Máxima	10%
Rampa Mínima	0,144%
Extensão em Nível	-
Extensão Contínua em Rampa Máxima	100,00 m
Extensão Contínua em Rampa Mínima	29,000 m
Extensão Total em Rampas	3.590,00 m
Extensão Total em Curvas Verticais	3.870,00 m
“K” Min. Côncavo (Desejável)	7,85
“k” Min. Convexo (Desejável)	10,03

4.1.2.2 – PROJETO EM PLANTA

A rodovia foi projetada como Classe III, região Montanhosa com implantação de acostamentos ao longo de todo o segmento.

O novo traçado que teve como diretriz principal o alinhamento atual da rodovia, em leito natural, aproveitou sempre que possível a caixa estradal existente implantando a correção das curvas com raios inadequados, de modo a adequá-lo à classe de projeto.

As melhorias do traçado foram implementadas através do estudo de variantes ao traçado atual, levando-se em consideração a adoção de curvas horizontais com raios adequados às condições locais.

A diretriz do projeto foi desenvolvida, objetivando a implantação plena do novo traçado, de modo a aproveitar o máximo possível o traçado atual, visando com isso, minimizar a formação de novos passivos ambientais.

A configuração do trecho projetado é apresentada a seguir com a sua extensão:

TRECHO 03: ÁGUA PRETINHA / SANTA LÚCIA - CANCELA

ESTAQUEAMENTO						EXTENSÃO	
0	+	0,00	-	373	+	0,00	7.460,00m

De acordo com as Normas para Projeto Geométrico de Rodovias Rurais – DNER/1999 foi utilizada a concordância em clotóide para os raios inferiores a 500m, tendo em vista a velocidade diretriz de 40 km/h.

A área total a ser desapropriada foi definida como aquela compreendida entre o limite de 5,0 metros além da linha de off-set, de maneira a incorporar os dispositivos de drenagem superficial e as bocas de bueiros projetados.

Os quadros de Coordenadas e de curvas horizontais com os elementos definidores deste projeto planimétrico, são apresentados a seguir.

QUADRO DE COORDENADAS UTM - VÉRTICES DA POLIGONAL DE LOCAÇÃO

Trecho: 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela

ESTACAS	ÂNGULOS		AZIMUTES CALCULADOS	DISTÂNCIAS MEDIDAS (m)	PROJEÇÕES DIRETAS		COORDENADAS UTM SIRGAS 2000	
	DEFLEXÕES				Δ E	Δ N	ABCISSAS	ORDENADAS
	ESQUERDA	DIREITA						
PI-0			156°08'37"	102,914	41,577	-94,142	280.329,533	7.671.723,111
PI-1		41° 13' 19"	197°21'56"	118,698	-35,427	-113,288	280.371,110	7.671.628,969
PI-2	33° 00' 35"		164°21'21"	116,959	31,540	-112,626	280.335,683	7.671.515,681
PI-3		45° 22' 54"	209°44'15"	172,503	-85,566	-149,786	280.367,223	7.671.403,055
PI-4		40° 17' 04"	250°01'19"	89,372	-83,994	-30,535	280.281,6570	7.671.253,2690
PI-5	13° 42' 31"		236°18'48"	133,445	-111,037	-74,015	280.197,663	7.671.222,734
PI-6	13° 25' 12"		222°53'36"	110,633	-75,301	-81,052	280.086,626	7.671.148,719
PI-7		4° 18' 57"	227°12'33"	106,444	-78,112	-72,310	280.011,325	7.671.067,667
PI-8		2° 54' 07"	230° 06' 40"	64,926	-49,810	-41,645	279.933,213	7.670.995,357
PI-9	91° 43' 58"		138°22'42"	65,382	43,427	-48,876	279.883,403	7.670.953,712
PI-10		47° 59' 57"	186°22'39"	71,114	-7,899	-70,674	279.926,830	7.670.904,836
PI-11		34° 27' 40"	220° 50' 19"	82,865	-54,188	-62,692	279.918,931	7.670.834,162

QUADRO DE COORDENADAS UTM - VÉRTICES DA POLIGONAL DE LOCAÇÃO

Trecho: 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela

ESTACAS	ÂNGULOS		AZIMUTES CALCULADOS	DISTÂNCIAS MEDIDAS (m)	PROJEÇÕES DIRETAS		COORDENADAS UTM SIRGAS 2000	
	DEFLEXÕES				Δ E	Δ N	ABCISSAS	ORDENADAS
	ESQUERDA	DIREITA						
PI-12	39° 10' 49"		181° 39' 30"	107,084	-3,099	-107,039	279.864,743	7.670.771,470
PI-13		35° 08' 26"	216° 47' 56"	152,336	-91,251	-121,982	279.861,644	7.670.664,431
PI-14	54° 41' 29"		162° 06' 27"	259,251	79,650	-246,712	279.770,393	7.670.542,449
PI-15	49° 12' 59"		112° 53' 28"	159,506	146,944	-62,045	279.850,043	7.670.295,737
PI-16		29° 47' 03"	142° 40' 31"	202,996	123,083	-161,425	279.996,987	7.670.233,692
PI-17		4° 53' 13"					280.120,070	7.670.072,267
PI-18	10° 30' 16"		147° 33' 44"	120,985	64,895	-102,108	280.184,965	7.669.970,159
PI-19		15° 25' 13"	137° 03' 28"	80,872	55,095	-59,202	280.240,060	7.669.910,957
PI-20		12° 02' 30"	152° 28' 41"	92,854	42,906	-82,346	280.282,966	7.669.828,611
PI-21	8° 49' 39"		164° 31' 11"	83,742	22,352	-80,704	280.305,318	7.669.747,907
PI-22		8° 35' 11"	155° 41' 32"	88,819	36,561	-80,945	280.341,879	7.669.666,962
PI-23		32° 01' 04"	164° 16' 43"	108,328	29,353	-104,275	280.371,232	7.669.562,687
			196° 17' 47"	96,853	-27,178	-92,962		

QUADRO DE COORDENADAS UTM - VÉRTICES DA POLIGONAL DE LOCAÇÃO

Trecho: 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela

ESTACAS	ÂNGULOS		AZIMUTES CALCULADOS	DISTÂNCIAS MEDIDAS (m)	PROJEÇÕES DIRETAS		COORDENADAS UTM SIRGAS 2000	
	DEFLEXÕES				Δ E	Δ N	ABCISSAS	ORDENADAS
	ESQUERDA	DIREITA						
PI-24	26° 37' 57"		169°39'50"	82,324	14,771	-80,988	280.344,054	7.669.469,725
PI-25		4° 14' 17"	173°54'07"	124,228	13,196	-123,525	280.358,825	7.669.388,737
PI-26		4° 16' 24"	178°10'31"	127,780	4,069	-127,715	280.372,021	7.669.265,212
PI-27	35° 05' 08"		143°05'23"	226,908	136,272	-181,431	280.376,090	7.669.137,497
PI-28	16° 02' 08"		127°03'15"	213,785	170,615	-128,820	280.512,362	7.668.956,066
PI-29		17° 27' 45"	144°31'00"	185,083	107,434	-150,711	280.682,977	7.668.827,246
PI-30		32° 54' 48"	177°25'48"	266,109	11,933	-265,841	280.790,411	7.668.676,535
PI-31	12° 30' 44"		164°55'04"	314,815	81,917	-303,971	280.802,344	7.668.410,694
PI-32		26° 42' 17"	191°37'21"	134,822	-27,161	-132,058	280.884,261	7.668.106,723
PI-33	7° 46' 54"		183°50'27"	95,635	-6,406	-95,420	280.857,100	7.667.974,665
PI-34		11° 48' 40"	195°39'07"	164,319	-44,332	-158,226	280.850,694	7.667.879,245
PI-35	16° 04' 45"		179°34'22"	199,510	1,488	-199,504	280.806,362	7.667.721,019

QUADRO DE COORDENADAS UTM - VÉRTICES DA POLIGONAL DE LOCAÇÃO

Trecho: 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela

ESTACAS	ÂNGULOS		DISTÂNCIAS MEDIDAS (m)	PROJEÇÕES DIRETAS		COORDENADAS UTM SIRGAS 2000	
	DEFLEXÕES			Δ E	Δ N	ABCISSAS	ORDENADAS
	ESQUERDA	DIREITA					
PI-36		61° 53' 04"				280.807,850	7.667.521,515
PI-37	75° 39' 40"		153,878	-135,176	-73,524	280.672,674	7.667.447,991
PI-38		39° 15' 16"	102,722	25,205	-99,582	280.697,879	7.667.348,409
PI-39	11° 53' 44"		67,313	-28,501	-60,981	280.669,378	7.667.287,428
PI-40	18° 52' 34"		191,698	-43,628	-186,667	280.625,750	7.667.100,761
PI-41	9° 38' 03"		80,767	8,051	-80,365	280.633,801	7.667.020,396
PI-42		54° 27' 13"	84,953	22,496	-81,920	280.656,297	7.666.938,476
PI-43	9° 16' 19"		119,580	-75,414	-92,802	280.580,883	7.666.845,674
PI-44	36° 23' 00"		182,041	-90,543	-157,927	280.490,340	7.666.687,747
PI-45	15° 11' 43"		111,772	12,764	-111,041	280.503,104	7.666.576,706
PI-46		25° 40' 06"	96,774	35,864	-89,883	280.538,968	7.666.486,823
PI-47		10° 12' 57"	143,113	-9,774	-142,779	280.529,194	7.666.344,044
			127,042	-31,018	-123,197		

QUADRO DE COORDENADAS UTM - VÉRTICES DA POLIGONAL DE LOCAÇÃO

Trecho: 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela

ESTACAS	ÂNGULOS		DISTÂNCIAS MEDIDAS (m)	PROJEÇÕES DIRETAS		COORDENADAS UTM SIRGAS 2000	
	DEFLEXÕES			Δ E	Δ N	ABCISSAS	ORDENADAS
	ESQUERDA	DIREITA					
PI-48	59° 10' 44"		140,828	99,662	-99,499	280.498,176	7.666.220,847
PI-49		41° 46' 22"	169,419	9,676	-169,142	280.597,838	7.666.121,348
PI-50	58° 17' 05"		116,803	102,706	-55,628	280.607,514	7.665.952,206
PI-51		46° 40' 16"	112,890	29,004	-109,100	280.710,220	7.665.896,578
PI-52		11° 14' 08"	131,701	8,389	-131,434	280.739,224	7.665.787,478
PI-53	45° 42' 32"		91,463	69,405	-59,569	280.747,613	7.665.656,044
PI-54		27° 17' 05"	167,822	63,074	-155,518	280.817,018	7.665.596,475
PI-55	13° 11' 01"		139,128	80,317	-113,603	280.880,092	7.665.440,957
PI-56		10° 09' 37"	61,838	26,231	-55,999	280.960,409	7.665.327,354
PI-57		28° 18' 37"	83,362	-4,895	-83,218	280.986,640	7.665.271,355
Estaca Final						280.981,745	7.665.188,137

QUADRO DE CURVAS HORIZONTAIS

NÚMERO DE ORDEM		ESTACAS						SENTIDO	AC	Sc	Ø	LC (m)	RAIO (m)	T (m)	Ts (m)	D (m)	D ₀ (m)
		PI	PC/TS	SC	CS	PT/ST											
1	-	3 + 8,87	4 + 18,87	5 + 4,85	6 + 14,85		D	41° 13' 19"	17° 11' 19"	6° 50' 40"	30	50,00		34,04		5,97	
2	-	8 + 14,77	10 + 4,77	11 + 12,39	13 + 2,39		E	33° 00' 35"	8° 36' 40"	15° 49' 16"	30	100,00		44,73		27,61	
3	-	13 + 7,23	14 + 17,23	18 + 6,24	19 + 16,24		D	45° 22' 54"	6° 52' 32"	31° 37' 50"	30	125,00		67,38		69,01	
4	-	23 + 0,51	24 + 10,51	25 + 9,73	26 + 19,73		D	40° 17' 04"	12° 16' 40"	15° 43' 45"	30	70,00		40,85		19,22	
5	-	27 + 5,88			31 + 10,22		E	13° 42' 31"			-	352,47	42,37		84,33		
6	-	33 + 14,62			38 + 7,54		E	13° 25' 12"			-	396,71	46,67		92,92		
7	-	41 + 0,19			42 + 2,79		D	4° 18' 57"			-	300,00	11,30		22,60		
8	-	46 + 10,36			47 + 5,50		D	2° 53' 31"			-	300,00	7,57		15,14		
9	-	48 + 1,63			51 + 5,67		E	91° 43' 22"			-	40,00	41,22		64,03		
10	-	51 + 7,57			53 + 9,45		D	47° 59' 57"			-	50,00	22,26		41,99		
11	-	53 + 12,19	55 + 2,19	56 + 12,33	58 + 2,33		D	34° 27' 40"	8° 36' 40"	17° 16' 21"	30	100,00		46,12		30,15	
12	-	58 + 4,94	59 + 14,94	60 + 1,31	61 + 11,31		E	39° 10' 49"	16° 09' 23"	6° 52' 03"	30	53,20		34,14		6,38	
13	-	62 + 18,70	64 + 18,70	65 + 7,77	67 + 7,77		D	35° 08' 26"	14° 19' 26"	6° 29' 34"	40	80,00		45,55		9,07	
14	-	68 + 1,91	71 + 1,91	73 + 16,46	76 + 16,46		E	54° 41' 29"	14° 19' 26"	26° 02' 37"	60	120,00		92,64		54,55	
15	-	82 + 3,17	84 + 13,17	85 + 7,60	87 + 17,60		E	49° 12' 59"	19° 05' 55"	11° 01' 09"	50	75,00		59,89		14,42	
16	-	89 + 16,13	92 + 6,13	93 + 6,31	95 + 16,31		D	29° 47' 03"	10° 36' 37"	8° 33' 49"	50	135,00		61,08		20,18	
17	-	100 + 15,56			105 + 0,85		D	4° 53' 12"			-	1000,00	42,67		85,29		
18	-	107 + 11,59			110 + 6,59		E	10° 30' 15"			-	300,00	27,58		55		
19	-	110 + 19,27			115 + 0,01		D	15° 25' 13"			-	300,00	40,62		80,74		
20	-	116 + 0,60			119 + 3,65		D	12° 02' 29"			-	300,00	31,64		63,05		
21	-	120 + 16,46			122 + 14,97		E	8° 49' 38"			-	300,00	19,30		38,51		
22	-	125 + 1,97			127 + 6,93		D	8° 35' 11"			-	300,00	22,52		44,96		
23	-	129 + 16,10	131 + 6,10	131 + 18,01	133 + 8,01		D	32° 01' 05"	11° 27' 33"	9° 05' 59"	30	75,00		36,64		11,91	
24	-	133 + 17,66	135 + 7,66	137 + 7,39	138 + 17,39		E	26° 37' 57"	5° 43' 46"	15° 10' 24"	30	150,00		50,56		39,73	
25	-	139 + 9,50			141 + 8,78		D	4° 14' 17"			-	530,98	19,65		39,28		
26	-	145 + 6,94			147 + 19,76		D	4° 16' 23"			-	708,19	26,42		52,82		
27	-	148 + 10,26	151 + 10,26	154 + 7,72	157 + 7,72		E	35° 05' 07"	8° 57' 40"	17° 09' 48"	60	191,82		90,86		57,46	
28	-	159 + 7,34	163 + 7,34	164 + 19,29	168 + 19,29		E	16° 02' 08"	5° 43' 46"	4° 34' 35"	80	400,00		96,42		31,95	
29	-	171 + 10,55	173 + 10,55	176 + 1,98	178 + 1,98		D	17° 27' 45"	3° 49' 11"	9° 42' 23"	60	300,00		66,11		11,43	
30	-	179 + 2,11	181 + 2,11	186 + 15,31	188 + 15,31		D	32° 54' 47"	4° 17' 49"	24° 19' 10"	40	266,69		98,85		113,20	

QUADRO DE CURVAS HORIZONTAIS

NÚMERO DE ORDEM		ESTACAS						SENTIDO	AC	Sc	Ø	LC (m)	RAIO (m)	T (m)	Ts (m)	D (m)	D ₀ (m)
		PI	PC/TS	SC	CS	PT/ST											
31	-	191 + 6,73	196 + 6,73	197 + 17,76	202 + 17,76	202 + 17,76	E	12° 30' 44"	4° 46' 29"	2° 57' 46"	100	600,00		115,84	31,03		
32	-	207 + 1,76	209 + 1,76	216 + 8,19	218 + 8,19	218 + 8,19	D	26° 42' 16"	2° 51' 53"	20° 58' 30"	40	400,00		114,98	146,43		
33	-	219 + 1,23			219 + 14,81	219 + 14,81	E	7° 46' 54"			-	100,00	6,80		13,58		
34	-	222 + 2,27			226 + 4,73	226 + 4,73	D	11° 48' 41"			-	400,00	41,38		82,46		
35	-	226 + 12,89	229 + 12,89	235 + 1,27	238 + 1,27	238 + 1,27	E	16° 04' 45"	2° 51' 53"	10° 20' 58"	60	600,00		114,78	108,38		
36	-	239 + 0,56	241 + 0,56	243 + 1,56	245 + 1,56	245 + 1,56	D	61° 53' 04"	15° 16' 44"	31° 19' 36"	40	75,00		65,45	41,00		
37	-	246 + 15,63	248 + 5,63	250 + 1,66	251 + 11,66	251 + 11,66	E	75° 39' 41"	17° 11' 19"	41° 17' 02"	30	50,00		54,36	36,03		
38	-	252 + 6,97	253 + 16,97	254 + 1,22	255 + 11,22	255 + 11,22	D	39° 15' 16"	17° 11' 19"	4° 52' 37"	30	50,00		33,05	4,25		
39	-	255 + 14,23			258 + 16,51	258 + 16,51	E	11° 53' 44"			-	300,00	31,25		62,28		
40	-	264 + 7,09			269 + 5,92	269 + 5,92	E	18° 52' 34"			-	300,00	49,87		98,83		
41	-	269 + 11,54			272 + 1,98	272 + 1,98	E	9° 38' 04"			-	300,00	25,28		50,44		
42	-	273 + 15,93			276 + 3,45	276 + 3,45	D	54° 27' 17"			-	50,00	25,73		47,52		
43	-	278 + 9,86	279 + 19,86	281 + 14,59	283 + 4,59	283 + 4,59	E	9° 16' 20"	2° 08' 55"	4° 58' 30"	30	400,00		47,44	34,73		
44	-	286 + 16,60	288 + 6,60	291 + 8,39	292 + 18,39	292 + 18,39	E	36° 23' 00"	5° 56' 44"	24° 29' 32"	30	144,55		62,58	61,79		
45	-	293 + 5,08			297 + 9,59	297 + 9,59	E	15° 11' 43"			-	318,68	42,51		84,51		
46	-	297 + 14,63	299 + 4,63	301 + 1,83	302 + 11,83	302 + 11,83	D	25° 40' 06"	5° 43' 46"	14° 12' 33"	30	150,00		49,23	37,20		
47	-	305 + 9,97			309 + 1,29	309 + 1,29	D	10° 12' 57"			-	400,00	35,76		71,32		
48	-	311 + 3,18	312 + 13,18	314 + 5,15	315 + 15,15	315 + 15,15	E	59° 10' 44"	14° 19' 26"	30° 31' 51"	30	60,00		49,39	31,97		
49	-	315 + 19,01	318 + 19,01	321 + 8,37	324 + 8,37	324 + 8,37	D	41° 46' 22"	11° 27' 33"	18° 51' 16"	60	150,00		87,58	49,36		
50	-	326 + 6,96	327 + 16,96	328 + 17,82	330 + 7,82	330 + 7,82	E	58° 17' 06"	17° 11' 19"	23° 54' 27"	30	50,00		43,25	20,86		
51	-	332 + 4,53	333 + 14,53	334 + 5,25	335 + 15,25	335 + 15,25	D	46° 40' 17"	17° 11' 19"	12° 17' 38"	30	50,00		36,85	10,72		
52	-	335 + 17,00	338 + 17,00	340 + 5,25	343 + 5,25	343 + 5,25	D	11° 14' 07"	3° 49' 11"	3° 35' 45"	60	450,00		74,29	28,25		
53	-	344 + 2,14	345 + 12,14	346 + 10,00	348 + 0,00	348 + 0,00	E	45° 42' 32"	14° 19' 26"	17° 03' 40"	30	60,00		40,52	17,86		
54	-	348 + 17,64	350 + 7,64	350 + 13,36	352 + 3,36	352 + 3,36	D	27° 17' 06"	11° 27' 33"	4° 22' 00"	30	75,00		33,30	5,72		
55	-	356 + 17,43			360 + 17,96	360 + 17,96	E	13° 11' 01"			-	350,00	40,45		80,53		
56	-	365 + 1,53			366 + 11,68	366 + 11,68	D	10° 09' 36"			-	170,00	15,11		30,15		
57	-	366 + 15,53			370 + 19,53	370 + 19,53	D	28° 18' 37"			-	170,00	42,87		84,00		

NOTA:

- 1) AC - Ângulo Central (Deflexão Total)
- 2) Sc - Ângulo Central (Curva Circular com Transição)
- 3) Ø - Ângulo Central (Curva Circular)
- 4) T - Tangente (Curva Circular)
- 5) Ts - Tangente (Curva Circular com Transição)
- 6) D - Desenvolvimento (Curva Circular Simples)
- 7) D₀ - Desenvolvimento (Curva Circular com Transição)
- 8) AC<15° - Quebra de Tangente

4.1.2.3 – PROJETO EM PERFIL

O projeto em perfil contempla o lançamento do greide final de pavimentação sobre o perfil do terreno, respeitadas as características estabelecidas nas Normas para Projeto Geométrico de Rodovias Rurais – DNER/1999, nas recomendações da Fiscalização e aquelas constantes do Edital.

Adotou-se para concordância dos ramos, curvas em parábola vertical simples e compostas, que permitam uma boa distância de visibilidade, garantindo-se, com isso, a segurança e o conforto do usuário.

Os dados do greide foram processados de modo a serem respeitados os valores de “K” mínimo para a determinação do comprimento da curva vertical, côncava ou convexa, para cada 1% de variação na declividade longitudinal.

A velocidade diretriz de projeto foi de 40 km/h, tendo sido adotados para a determinação das curvas verticais os valores de “K” mínimo (absoluto) de 7 e 10 para curvas côncavas e convexas, respectivamente.

O comprimento mínimo “L” da curva vertical expressa em (m) metros foi definido pela fórmula:

$$L = K \cdot A$$

onde:

- A: diferença algébrica entre as rampas (i%); e,
- K: parâmetro de curvatura da parábola (m).

No projeto é apresentado o “greide” de pavimentação que subsidiou, em função das espessuras dimensionadas para estrutura do pavimento, a definição do “greide” de terraplenagem e a correspondente largura do terrapleno.

As listagens contendo todos os elementos definidores do greide de pavimentação da rodovia, tais como: estacas e cotas dos PIVs, PCVs e PTVs, distâncias entre PIVs e dos PCVs aos PTVs, rampas, valores de “e” máximo e de “K”, são apresentados a seguir.

QUADRO DE CURVAS VERTICAIS

Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 km											
P C V		P I V		P T V		COMPR. CURVA (m)	e (m)	K	GREIDE (%)	DIST. PIV / PIV (m)	DIST. PTV / PCV (m)
ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)						
		0 + 0,00	35,136								
9 + 5,00	36,446	11 + 0,00	36,694	12 + 15,00	36,182	35 / 35	0,190	32,23	0,708	220,00	185,00
13 + 10,00	35,962	15 + 0,00	35,523	16 + 10,00	35,669	30 / 30	-0,146	30,75	-1,464	80,00	15,00
18 + 0,00	35,816	19 + 0,00	35,913	20 + 0,00	36,364	20 / 20	-0,088	22,61	0,487	80,00	30,00
20 + 10,00	36,590	22 + 0,00	37,267	23 + 10,00	36,521	30 / 30	0,356	12,65	2,257	60,00	10,00
24 + 0,00	36,273	26 + 0,00	35,278	28 + 0,00	36,595	40 / 40	-0,578	13,84	-2,486	80,00	10,00
28 + 10,00	36,925	31 + 0,00	38,571	33 + 10,00	37,308	50 / 50	0,728	17,18	3,293	100,00	10,00
34 + 0,00	37,055	36 + 0,00	36,044	38 + 0,00	37,455	40 / 40	-0,605	13,21	-2,527	100,00	10,00
38 + 10,00	37,808	40 + 10,00	39,219	42 + 10,00	37,438	40 / 40	0,798	10,03	3,528	90,00	10,00
42 + 15,00	37,216	44 + 0,00	36,103	45 + 5,00	36,582	25 / 25	-0,398	7,85	-4,451	70,00	5,00
52 + 15,00	39,459	54 + 15,00	40,226	56 + 15,00	42,283	40 / 40	-0,322	24,81	1,918	215,00	150,00
58 + 10,00	44,082	62 + 10,00	48,196	66 + 10,00	45,407	80 / 80	1,726	18,54	5,142	155,00	35,00
									-3,486	310,00	150,00

QUADRO DE CURVAS VERTICAIS

Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 km											
P C V		P I V		P T V		COMPR. CURVA (m)	e (m)	K	GREIDE (%)	DIST. PIV / PIV (m)	DIST. PTV / PCV (m)
ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)						
74 + 0,00	40,179	78 + 0,00	37,390	82 + 0,00	38,800	80 / 80	-1,050	30,48			
83 + 0,00	39,153	84 + 10,00	39,682	86 + 0,00	42,235	30 / 30	-0,506	8,89	1,763	130,00	20,00
87 + 0,00	43,937	90 + 0,00	49,042	93 + 0,00	51,157	60 / 60	0,748	24,08	8,509	110,00	20,00
97 + 0,00	53,977	99 + 0,00	55,387	101 + 0,00	54,614	40 / 40	0,546	14,66	3,525	180,00	80,00
103 + 0,00	53,841	106 + 0,00	52,682	109 + 0,00	49,787	60 / 60	0,434	41,48	-1,932	140,00	40,00
110 + 0,00	48,822	112 + 0,00	46,892	114 + 0,00	44,515	40 / 40	0,112	71,52	-4,825	120,00	20,00
116 + 0,00	42,137	119 + 0,00	38,571	122 + 0,00	41,257	60 / 60	-1,563	11,52	-5,944	140,00	40,00
129 + 17,50	48,306	131 + 7,50	49,649	132 + 17,50	49,455	30 / 30	0,384	11,71	4,476	247,50	157,50
142 + 0,00	48,274	144 + 0,00	48,015	146 + 0,00	48,395	40 / 40	-0,160	50,09	-0,647	252,50	182,50
151 + 0,00	49,345	153 + 0,00	49,725	155 + 0,00	49,827	40 / 40	0,070	115,03	0,950	180,00	100,00
161 + 0,00	50,132	163 + 0,00	50,234	165 + 0,00	50,176	40 / 40	0,040	200,51	0,255	200,00	120,00
179 + 10,00	49,757	182 + 0,00	49,685	184 + 10,00	50,742	50 / 50	-0,282	44,28	-0,144	380,00	290,00
									2,114	170,00	80,00

QUADRO DE CURVAS VERTICAIS

Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 km												
P C V		P I V		P T V		COMPR. CURVA (m)	e (m)	K	GREIDE (%)	DIST. PIV / PIV (m)	DIST. PTV / PCV (m)	
ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)							
188 + 10,00	52,433	190 + 10,00	53,279	192 + 10,00	53,691	40 / 40	0,108	73,82		250,00	210,00	
		203 + 0,00	55,855			-	-	-	1,030			
204 + 10,00	56,085	209 + 0,00	56,775	213 + 10,00	62,331	90 / 90	-1,217	33,29	0,767	120,00	30,00	
221 + 0,00	71,592	223 + 10,00	74,679	226 + 0,00	77,134	50 / 50	0,158	79,17	6,174	290,00	150,00	
227 + 10,00	78,608	230 + 10,00	81,554	233 + 10,00	87,496	60 / 60	-0,749	24,04	4,911	140,00	30,00	
235 + 10,00	91,457	243 + 0,00	106,312	250 + 10,00	91,311	150 / 150	7,464	15,07	9,903	250,00	40,00	
255 + 10,00	81,310	257 + 10,00	77,310	259 + 10,00	74,272	40 / 40	-0,241	33,26	-10,001	290,00	100,00	
269 + 2,50	59,651	272 + 12,50	54,334	276 + 2,50	53,488	70 / 70	-1,118	21,92	-7,595	302,50	192,50	
		284 + 0,00	51,586			-	-	-	-1,208	227,50	157,50	
296 + 0,00	47,960	299 + 0,00	47,054	302 + 0,00	49,873	60 / 60	-0,931	19,33	-1,511	300,00	240,00	
305 + 10,00	53,162	310 + 0,00	57,391	314 + 10,00	52,712	90 / 90	2,227	18,19	4,699	220,00	70,00	
317 + 0,00	50,113	320 + 0,00	46,994	323 + 0,00	46,457	60 / 60	-0,645	27,89	-5,199	200,00	50,00	
									-0,895	300,00	190,00	

QUADRO DE CURVAS VERTICAIS

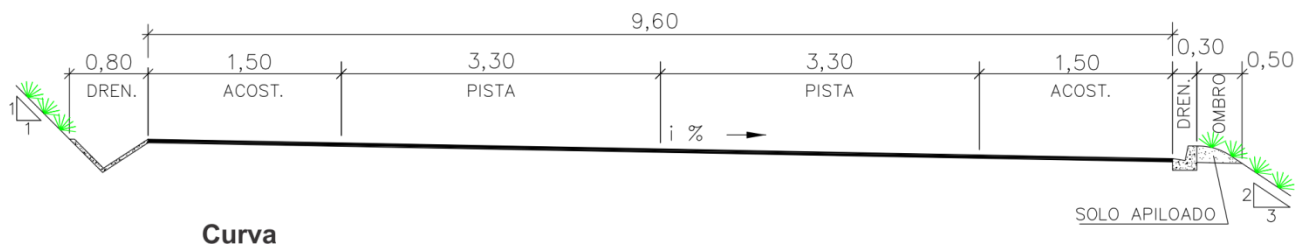
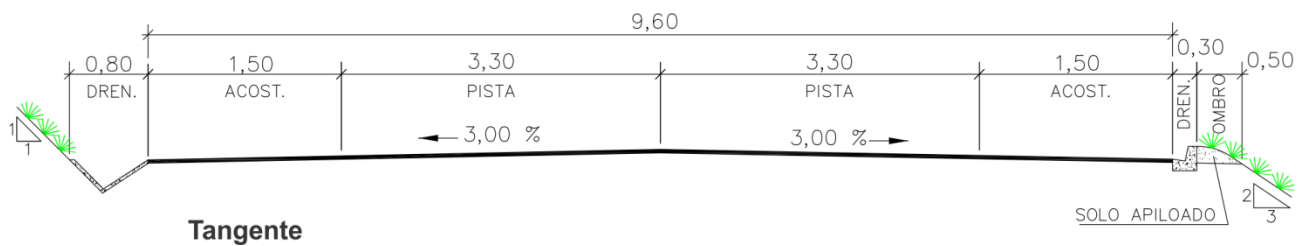
Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,4 km													
P C V		P I V		P T V		COMPR. CURVA (m)	e (m)	K	GREIDE (%)	DIST. PIV / PIV (m)	DIST. PTV / PCV (m)		
ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)	ESTACA	COTA (m)								
332 + 10,00	44,756	335 + 0,00	44,308	337 + 10,00	43,431	50 / 50	0,107	116,49	-1,754	160,00	80,00		
341 + 10,00	42,028	343 + 0,00	41,502	344 + 10,00	41,244	30 / 30	-0,067	67,06	-0,859	200,00	110,00		
350 + 0,00	40,299	353 + 0,00	39,784	356 + 0,00	39,391	60 / 60	-0,031	588,92	-0,655	210,00	100,00		
361 + 0,00	38,736	363 + 10,00	38,408	366 + 0,00	38,707	50 / 50	-0,157	79,78	0,598	110,00	25,00		
367 + 5,00	38,857	369 + 0,00	39,066	370 + 15,00	41,342	35 / 35	-0,517	11,86	6,503	80,00	45,00		
		373 + 0,00	44,268										

4.1.2.4 – SEÇÃO TRANSVERSAL

A seção transversal típica de projeto foi definida com as seguintes características:

- Pista com duas faixas de tráfego de 3,3m de largura, acostamentos nos bordos externos de 2,00m de largura e ombros exteriores aos dispositivos de drenagem de 0,50m;
- Declividade transversal de 3% na pista e acostamentos, nos trechos em tangente;
- Inclinação do talude de aterro na razão de 3(H):2(V);
- Inclinação do talude de corte em solo na razão de 1(H):1(V) e
- Inclinação de talude de corte em rocha na razão de 1(H):10(V).

São apresentadas a seguir as seções tipo de projeto geométrico conforme detalhada anteriormente.



4.1.2.5 – SUPERELEVAÇÃO

Para compensar a influência da força centrífuga nas curvas horizontais adotou-se superelevação em todas as curvas projetadas, calculadas pelo seguinte critério.

$$e = e_{\text{máx}} \left(\frac{2R_{\text{mín}}}{R} - \frac{R_{\text{mín}}^2}{R^2} \right)$$

Onde:

e = taxa de superelevação a adotar (m/ m);

$e_{\text{máx}}$ = taxa máxima de superelevação adotada (m/ m);

R = raio de curva (m); e

$R_{\text{mín}}$ = raio mínimo para a taxa máxima de superelevação adotada para velocidade diretriz em questão (m).

Os valores obtidos foram arredondados para cima em escala de 0,5 em 0,5%.

Para a distribuição da superelevação foi adotado o seguinte critério:

$$T = \frac{L \cdot Dt}{e}$$

Onde:

T = comprimento de transição da tangente / abaulamento (m);

L = comprimento de transição da superelevação (m);

Dt = declividade transversal da pista em tangente (%); e

e = superelevação mantida no trecho circular (%).

Considerando-se o que preconiza as Instruções para Superelevação e Superlargura em Projetos Rodoviários do DNER/1979, para a velocidade diretriz de projeto de 40 km/h, adotadas para a definição destes parâmetros, a superelevação é dispensável para raios acima de 1.800 metros.

Os valores máximos da superelevação definida no projeto foi de 8,00%, apresentando variação entre 3,00% e 8,00% linearmente em função do raio de curvatura entre os limites estabelecidos.

A distribuição da superelevação foi processada a partir do eixo de rotação posicionado, coincidentemente, com o eixo projeto sendo mantida a inclinação transversal para toda largura da plataforma projetada.

4.1.2.6 – SUPERLARGURA

A definição da superlargura a ser adotada nas curvas horizontais foi feita em função das condicionantes geométricas planialtimétricas do traçado e da velocidade diretriz de 40 km/h.

As superlarguras projetadas, segundo as Instruções para Superelevação e Superlargura em Projetos Rodoviários do DNER/1979, visaram dimensionar o acréscimo total da largura de pista em curvas, de forma a considerar as exigências operacionais então decorrentes, crescentes com a curvatura, e assegurar um padrão adequado de segurança e conforto.

Na adoção das superlarguras, obtida por alargamento simétrico da pista, e a favor da segurança, considerou-se como veículo de projeto o do tipo CO (Caminhão-Ônibus), deslocando-se em rodovia de pista simples e mão dupla constituída por 2 faixas de tráfego com largura total de 6,60 metros.

Os valores de superlargura adotados no projeto variaram até o limite de 0,80m de acordo com o raio e a velocidade definida por segmento.

4.1.3 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

O Projeto Geométrico foi desenvolvido com a utilização do software Auto CAD Civil 3D, versão 2013, constituindo-se dos seguintes elementos:

- Folha de Convenções;
- Seção transversal Tipo da Rodovia; e,
- Desenho dos Projetos em Planta e Perfil nas escalas de 1:2.000 e 1:200, horizontal e vertical, respectivamente.

Das plantas constam; a plataforma, interseções e acessos existentes e projetados, as quadrículas de coordenadas, o eixo estaqueado de 20 em 20 metros, os off-sets, os pontos notáveis das curvas horizontais, as curvas de nível, com equidistância vertical de 1m, as obras de arte correntes projetadas, limites das faixas de domínio (cercas), benfeitorias existentes, os quadros contendo os elementos definidores das curvas horizontais, referências de nível.

Do perfil constam; o terreno natural e da rodovia existente, a concepção do greide de pavimentação projetado com seus elementos definidores (rampas, comprimento das curvas de concordância vertical, flechas máximas), os quilômetros inteiros, as estacas e cotas dos PCV's, PIV's e PTV's, as obras de arte correntes e especiais existentes e projetadas.



4.2 – PROJETO DE INTERSEÇÕES E ACESSOS

4.2 – PROJETO DE INTERSEÇÕES E ACESSOS

4.2.1 – INTRODUÇÃO

O Projeto de Interseção e Acesso, desenvolvido com base nos elementos fornecidos pelos Estudos Topográficos e Geológico-Geotécnicos, visou adequar geometricamente as condições existentes, as novas condições operacionais e de segurança decorrentes do novo traçado do trecho em tela.

4.2.2 – METODOLOGIA ADOTADA

O projeto prevê a implantação de 02 interseções tipo rótula, a primeira será implantada no entroncamento entre os Trechos 03 e 04 e a segunda no entroncamento entre os Trechos 02 e 03.

Buscando a harmonia entre as vias de acesso e a rodovia em tela, foram projetados Acessos tipo “limpa roda”, totalizando 09.

A geometria projetada para os locais levou em consideração os projetos-tipo do Álbum do DER-ES, apresentando rótulas, ilhas canalizadoras e faixas de aceleração e desaceleração, sendo o raio mínimo adotado de 10 metros, e fator “k” de visibilidade sempre maior que 2.

Dentro deste conceito disciplinador e canalizador de tráfego foram enquadrados os projetos em nível para as seguintes localidades:

Interseção	Localização	Função	Características
01 – Acesso a Santa Lúcia	Estaca 46 + 0,35 a 53 + 12,19	Acesso a Comunidade de Santa Lúcia	Rotatória com três ilhas canalizadoras
02 – Acesso a Leonel	Estaca 269 + 9,38 a 277 + 6,06	Acesso a Comunidade de Leonel	Rotatória com três ilhas canalizadoras

4.2.2 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

No Volume 2 – Projeto de Execução estão sendo apresentadas as concepções geométricas planialtimétrica dos dispositivos de acessos na escala de 1:1000, como também, suas seções tipo. Para as concepções simplificadas sem canalização, como no caso dos acessos a fazendas, está sendo apresentado apenas o projeto-tipo contido no Álbum do DER/ES.



4.3 – PROJETO DE TERRAPLENAGEM

4.3 – PROJETO DE TERRAPLENAGEM

4.3.1 – INTRODUÇÃO

O Projeto de Terraplenagem foi desenvolvido tendo por objetivo caracterizar e quantificar, os serviços relativos à movimentação de terras para a implantação da rodovia, segundo os parâmetros físico-operacionais estabelecidos para a classe da rodovia, assegurando a melhoria da condição de operação e o incremento do conforto e segurança do usuário.

Foram considerados para elaboração do projeto de terraplenagem o escopo de serviço constante do Edital além das Normas e Especificações vigentes, tomando por base os elementos fornecidos pelos Estudos Topográficos, Geológico-Geotécnicos e Projeto Geométrico além das recomendações de ordem ambiental e as observações de campo, feitas "in loco".

4.3.2 – METODOLOGIA ADOTADA

4.3.2.1 – SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO DE PROJETO

A seção transversal de terraplenagem foi definida a partir das dimensões consideradas para a configuração geométrica final da pista acabada, levando-se em consideração as recomendações do Edital e do estudo de tráfego que estabelecem a classificação funcional da rodovia como sendo Classe III em região ondulada.

A largura da seção tipo de terraplenagem foi estabelecida para cada situação de corte ou aterro identificadas no projeto levando em consideração a plataforma acabada de pavimentação com o incremento necessário decorrente da espessura do pavimento projetado além dos dispositivos de drenagem e ombro, para acabamento da terraplenagem.

4.3.2.2 – INCLINAÇÃO DOS TALUDES

Tendo em vista as informações obtidas nos Estudos Geotécnicos, e levando-se em consideração a análise da estabilidade dos taludes além da verificação do comportamento dos taludes existentes, "in loco", os quais se apresentam com um bom desempenho, apesar de verticalizados, foram adotadas as seguintes inclinações para os taludes no projeto de terraplenagem:

- Aterro: $H/V = 3/2$
- Corte em Solo: $H/V = 1/1$

As seções transversais, tanto de aterro quanto de corte em solo, com alturas iguais ou superiores a 10,00 metros, foram providas de bermas e/ou banquetas, com largura igual a 3,00 metros e inclinação para o bordo interno de 3,00%, mantendo-se a relação H/V dos taludes de acordo com o tipo de seção.

4.3.2.3 – INTERVENÇÕES DE TERRAPLENAGEM

Durante a elaboração do projeto de terraplenagem procedeu-se ao cálculo dos volumes, dividindo-se, inicialmente, o trecho em sub segmentos e promovendo-se os ajustes necessários no projeto geométrico para compensação dos volumes de cortes e aterros.

Tendo em vista a acentuada declividade transversal do terreno natural buscou-se no projeto de terraplenagem analisar as seções transversais individualmente, promovendo-se os ajustes necessários na geometria, de forma a evitar o afastamento da linha de “off-sets”, minimizando-se dessa forma, a necessidade de implantação de contenções quer sejam elas de pé de corte ou de “greide”.

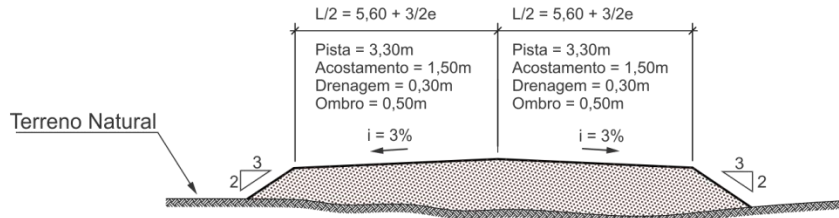
As intervenções de terraplenagem levaram em consideração a mitigação dos impactos ambientais e sociais, propondo-se, desta forma, a melhoria das condições de mobilidade para o usuário com segurança e conforto através do enquadramento da rodovia existente na classe de projeto prevista, bem como a recuperação dos impactos ambientais negativos existentes mediante a execução das intervenções necessárias representadas pela execução de cortes e/ou aterros, segundo os taludes com inclinação adequada, eliminando-se os processos erosivos superficiais existentes em evolução.

4.3.2.4 – SEÇÕES DE TERRAPLENAGEM

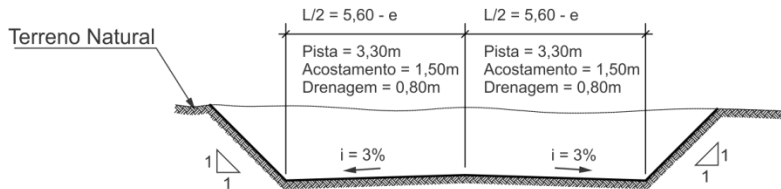
A seguir são apresentadas as seções tipo de terraplenagem adotadas no projeto.

Trecho 03: Classe III – Região Montanhosa

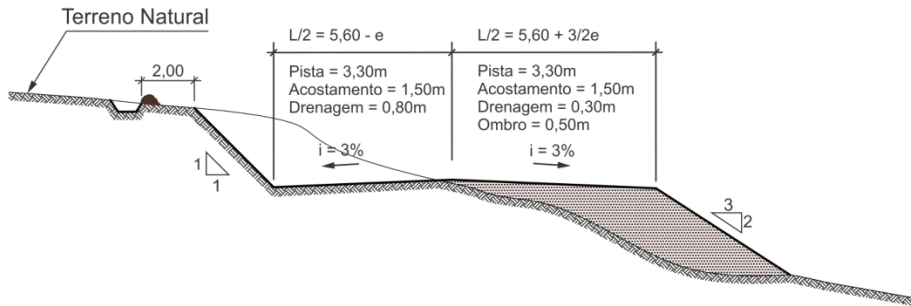
Aterro



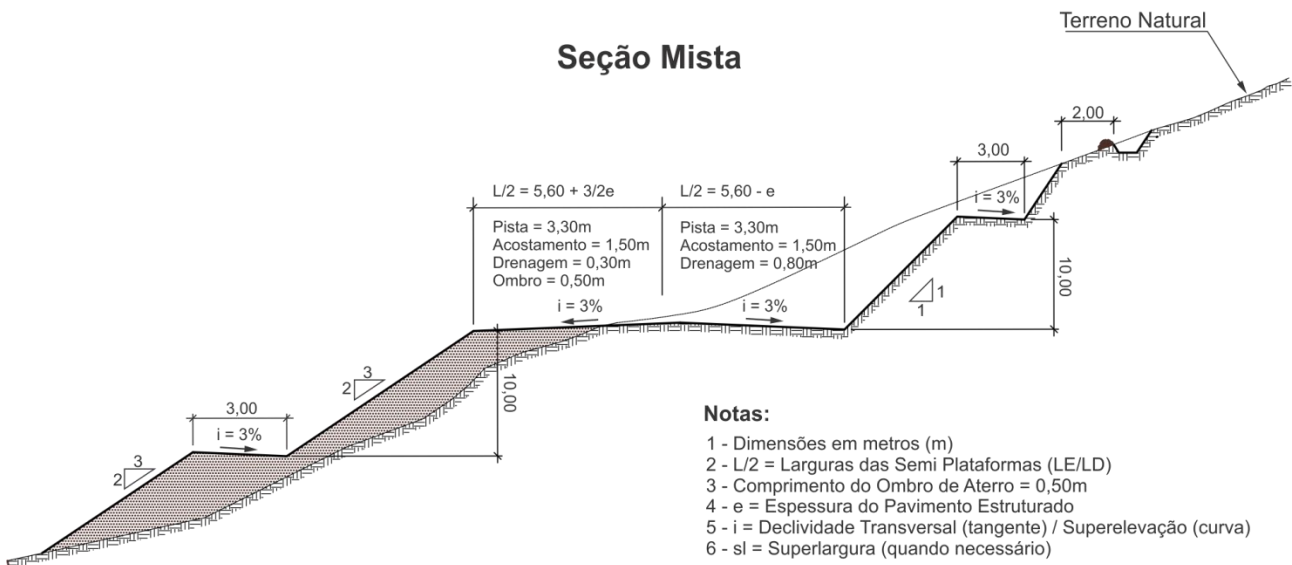
Corte



Seção Mista



Seção Mista



Notas:

- 1 - Dimensões em metros (m)
- 2 - $L/2$ = Larguras das Semi Plataformas (LE/LD)
- 3 - Comprimento do Ombro de Aterro = 0,50m
- 4 - e = Espessura do Pavimento Estruturado
- 5 - i = Declividade Transversal (tangente) / Superelevação (curva)
- 6 - sl = Superlargura (quando necessário)

4.3.2.5 – FATOR DE COMPACTAÇÃO

Para o cálculo dos volumes compensados foi levado em conta um fator de compactação que permitiu estabelecer a equivalência entre os volumes de corte e aterro.

Considerou-se para o cálculo dos volumes a serem escavados o fator de homogeneização conforme definido no Manual de Implantação Básica – DNIT/1996, ou seja, o parâmetro inverso do fator de contração, representado pela relação entre o volume compactado e o correspondente volume escavado nos cortes.

Adotou-se para a homogeneização entre os volumes de corte e aterro um fator multiplicativo médio igual a 1,27, alcançado a partir da relação entre a densidade máxima de laboratório, obtida no ensaio de compactação, e a densidade “in situ” dos cortes, acrescidos das perdas sistemáticas no coroamento, fundo de transportadores em deslocamento, esteiras, fugas de materiais por chuvas torrenciais e recalques naturais na fundação dos aterros sob os pneus dos transportadores.

Este fator de acréscimo definido a partir de apropriações de campo é representado por um incremento de 5% sobre a relação γ_{smax} e γ_{nat} dos cortes e/ou empréstimos, conforme se apresenta:

$$\% \text{ compactação} = \frac{\gamma_{smax}}{\gamma_{nat}} = 0,79$$

- Fator de homogeneização (fh) = $1 + (1 - \% \text{ compactação}) = 1,21$
- Fator final = $fh \cdot 1,05 = 1,27$

O emprego deste fator permitiu referir os volumes de terraplenagem a uma unidade comum, ou seja, à unidade de volume escavado (corte).

Nos segmentos onde for necessário executar alargamento da plataforma de aterro existente, deverá ser feito, previamente, o denteamento do talude de aterro existente, do lado a ser alargado, para evitar o surgimento de trinca provocada pela diferença de comportamento entre o aterro existente e o aterro novo. O volume de material escavado, proveniente do denteamento, será re-utilizado na execução do alargamento do aterro como compensação lateral. Este volume não será objeto de empolamento tendo em vista que o mesmo já se encontra compactado no corpo de aterro existente.

4.3.2.6 – COMPACTAÇÃO DE ATERROS

Considerou-se que para conformação do corpo de aterro o material deverá ser compactado a 100% da energia do Proctor Normal, exceto para as três últimas camadas, correspondente aos 60,0 cm finais, onde deverá ser aplicada a energia de compactação equivalente a 100% do Proctor Intermediário.

Nos segmentos onde será executado alargamento de aterro a energia de compactação deverá ser sempre equivalente a 100% do Proctor Intermediário.

4.3.2.7 – MOVIMENTAÇÃO DAS MASSAS DE TERRAPLENAGEM

O estudo da movimentação das massas objetivou a determinação das distâncias médias de transporte, com a indicação das origens e destinos dos materiais a serem escavados e transportados levando-se em conta as seguintes atividades:

CÁLCULO DOS VOLUMES

Os volumes foram calculados através da utilização do software Auto Cad Civil 3D, versão 2013, segundo o método da semi soma das áreas em cada par de seções sucessivas de projeto, gabaritadas, considerada a classificação dos horizontes como material de 1ª categorias.

ANÁLISE DA TERRAPLENAGEM

A análise da terraplenagem foi realizada com o auxílio do Diagrama de Bruckner, onde estudou-se as diversas possibilidades de compensação entre volumes de cortes e aterros, visando na distribuição do material, minimizando as distâncias de transporte entre os eixos de gravidade dos cortes e aterros projetados.

CORTES:

Tendo em vista as condições topográficas desfavoráveis da região onde se desenvolve o projeto, com a diretriz atual posicionada a meia encosta, “encaixada” no terreno natural e acompanhando as curvas de nível, constatou-se na terraplenagem um excesso de material destinado a Bota-Fora.

ATERROS:

Os materiais a serem utilizados para execução dos aterros são sempre provenientes dos volumes de cortes escavados, prevalecendo no projeto à execução de aterros compensados.

DESMATAMENTO E LIMPEZA:

O desmatamento será executado nas áreas atingidas pela nova configuração da rodovia, incluindo pista, interseções e acessos.

O cálculo do desmatamento foi feito a partir da delimitação da área definida pelo alinhamento dos off-sets, montante e jusante, acrescido de 5,00 metros para cada lado.

4.3.3 – FUNDAÇÃO DOS ATERROS

O estudo desenvolvido demonstrou a necessidade de promover a troca de solos, nos locais de ocorrência de solos saturados e de baixa resistência ao cisalhamento, para proporcionar a estabilização do terreno de fundação de aterros nos locais onde o programa de prospecção com sondagens geotécnicas a percussão mostrou a ocorrência de argilas muito moles e/ou moles, em até 5m de profundidade.

Tendo em vista que de forma geral os aterros projetados se apresentam com pequena altura ($h < 6,0\text{m}$) foi admitido não detrimental à estabilidade dos aterros a eventual ocorrência de lentes de solo mole abaixo de 5m de profundidade, desde que as camadas superiores não apresentem argilas com esta baixa consistência e/ou o projeto preveja tratamento e eliminação das camadas moles mais superficiais (até aproximadamente 4,0 m).

METODOLOGIA ADOTADA

Considerando que:

- os aterros plenos são de pequena altura (até $< 6,0\text{ m}$);
- os aterros de maior altura (até aproximadamente 12,0 m) são poucos e se constituem em faixas de sobre aterros de pequena largura em paralelo a aterros já existentes;
- as ocorrências críticas do solo de fundação se manifestam em profundidades também pequenas (predominantemente até 3,50m e em pontos isolados atingindo até a ordem de 5,0 m), com o nível d'água de subsolo apresentado nos boletins de sondagem abaixo de 2,0 m.

A solução técnica considerada como a mais adequada sob o ponto de vista técnico econômico e operacional, foi a de realizar a simples remoção das camadas de solo fraco até a profundidade de 3,50m (operacionalmente viável, mesmo diante da ocorrência de lençol freático) e sua substituição por bica corrida.

A opção de fazer a substituição dos solos de baixa resistência ao cisalhamento por brita ao invés de areia, como é usualmente feito, se deveu à maior proximidade da ocorrência de material rochoso e a inexistência de areais nas imediações do trecho, nessas circunstâncias, a diferença do custo de transporte favoreceu ao uso da brita.

No caso de ocorrência de lençol freático não esgotável, deverá ser realizado, previamente ao lançamento do colchão drenante com brita, o embasamento com lastro de rachão (ou equivalente em pedra de graduação entre 100mm e 400mm de diâmetro).

Esta solução tem ainda a vantagem de, mesmo nos locais onde a camada de solo de baixa resistência ao cisalhamento se apresente ultrapassando a profundidade de 3,0m e seja, operacionalmente, mais dificultoso a sua remoção (principalmente pela presença do nível d'água), o lançamento do rachão do topo da cava visa provocar a ruptura da camada de solo saturado remanescente no fundo da cava, ajudando a consolidar este resíduo fraco para um nível de menor compressibilidade, reduzindo a possibilidade de ocorrerem recalques a longo prazo, por adensamento lento de camadas de solo mole mais profundas.

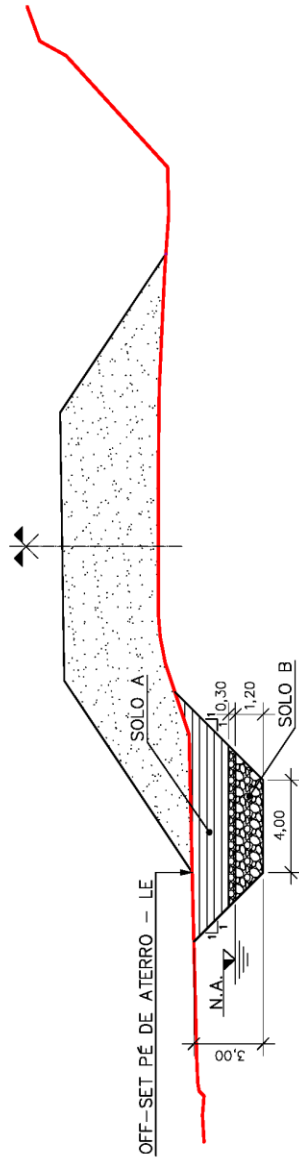
Executivamente, dever-se-á, após a escavação da cava de troca de solo até o nível inferior de projeto, proceder do seguinte modo:

Se ocorrer nível d'água que prejudique a eficiência do lançamento do aterro, o reaterro de melhoria de solo de fundação deverá se iniciar com o lançamento de camadas de 30cm de espessura média de rachão, espalhadas e compactadas através de adensamento hidráulico, com utilização de rolo compactador liso, até se alcançar pelo menos a ordem de 30cm acima do nível d'água do subsolo;

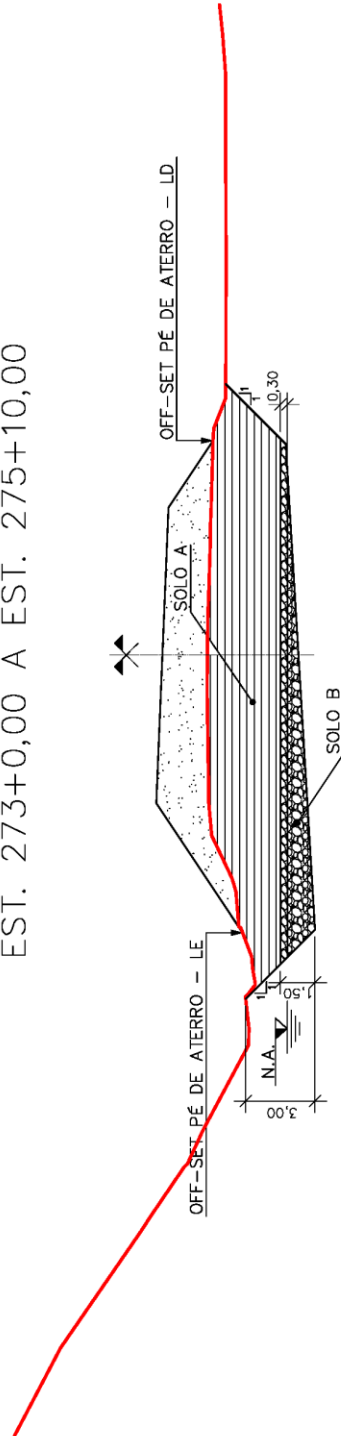
Se não ocorrer nível d'água do subsolo ou após a execução da etapa "a" acima, o reaterro de melhoria deve se constituir de bica corrida, espalhado e compactado em camadas de até 25cm de espessura acabado.

Como o programa de sondagens se constitui numa amostragem pequena da expectativa das ocorrências de solo mole, o projeto considerou, como medida preventiva, que cada sondagem representou toda a extensão do respectivo trecho de mesmas características topográficas em que foi prospectada como de ocorrência de solos sedimentares moles (margem de córregos e rios e/ou planícies típicas de baixada úmida).

SEÇÃO TIPO 01
EST. 271+0,00 A EST. 272+10,00



SEÇÃO TIPO 02
EST. 273+0,00 A EST. 275+10,00

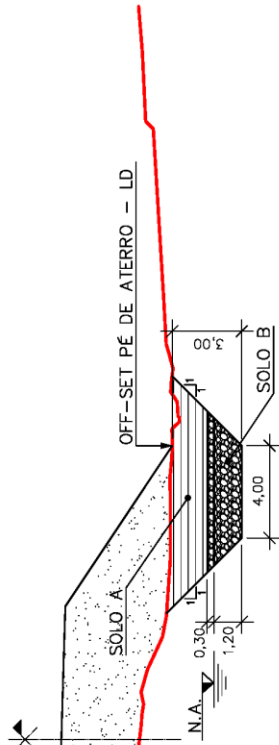


NOTAS:

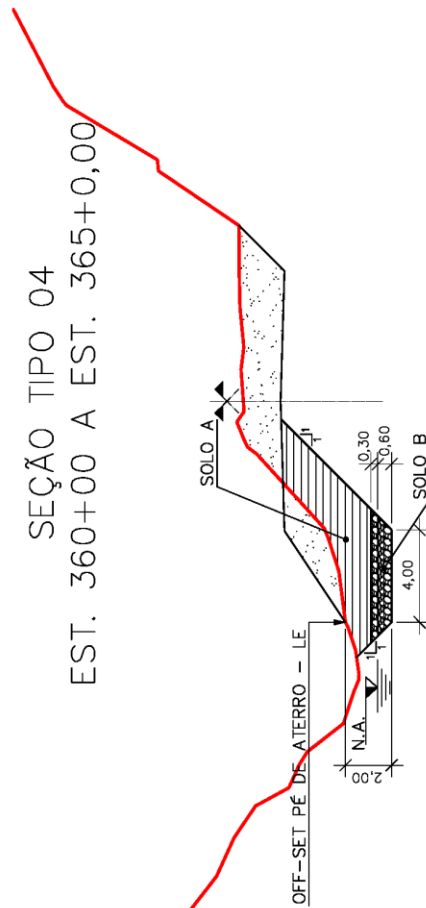
1. SOLO A - BICA CORRIDA.
2. SOLO B - (EM PRESENÇA DE ÁGUA) RACHÃO (20mm A 40mm), COMPACTADO EM CAMADAS DE 30cm DE ESPESURA POR ROLO LISO.
3. ALTURA (h) - DEFINIDO EM CADA ESTACA.

PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY	
IMPLANTÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO	
Projeto 03	CONSULTORIA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.
Água Pretinha - Santa Lúcia - Canela	
Engenheiro: F. Pin	Projeto de Terraplenagem
	Trecho 03 sobre - Sigações Transversais
Escala: 1:200	Planos: J. JUNZINSKI
	TRE 03
	PROJETA

SEÇÃO TIPO 03
EST. 276+0,00 A EST. 284+0,00



SEÇÃO TIPO 04
EST. 360+00 A EST. 365+0,00

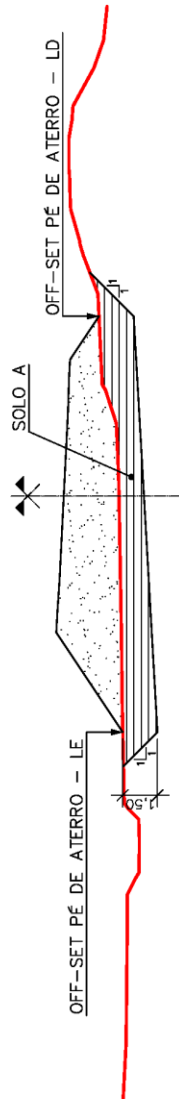


NOTAS:

1. SOLO A - BICA CORRIDA.
2. SOLO B - (EM PRESENÇA DE ÁGUA) RACHÃO (20mm A 40mm), COMPACTADO EM CAMADAS DE 30cm DE ESPESURA POR ROLO LISO.
3. ALTURA (h) - DEFINIDO EM CADA ESTACA.

PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY	
IMPLANTÇÃO E PAVIMENTAÇÃO DE TRECHO RODOVIÁRIO	
Projemax	CONSULTORIA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.
Título: 03	Escala: 1:200
Água Pretinha - Santa Lúcia - Canela	
Elaborado: J. A. Kim	Projeto de Terraplenagem
	Trecho de sobre - Sapóia Transversal
Verificado: _____	Projeto: JUNZEIRO - TRE 11
	PROPOSTA: _____

SEÇÃO TIPO 05
 EST. 365+10,00 A EST. 368+0,00



NOTAS:

1. SOLO A - BICA CORRIDA.
2. SOLO B - (EM PRESENÇA DE ÁGUA) RACHÃO (20cm A 40cm), COMPACTADO EM CAMADAS DE 30cm DE ESPESURA POR ROLO LISO.
3. ALTURA (h) - DEFINIDO EM CADA ESTACA.

PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY	
IMPLANTATION E PAVIMENTATION DE TRECHO RODOVIÁRIO	
Projemax	CONSULTORIA: Projemax Engenharia e Consultoria Ltda.
Técnicos: OS Agua Pretinha - Santa Lúcia - Cancela	Escala: 1:200
Engenheiro: F. A. Ken	Projeto de Terraplenagem
	Trecho 03 sobre - Sessão Transversal
VRB: _____	PROJEÇÃO: _____
	PREFEITURA: _____

4.3.4 – QUANTIDADES DE TERRAPLENAGEM

Nos quadros a seguir são apresentados os resumos dos quantitativos de terraplenagem.

Quadro Resumo de Quantidades – Trecho 05		
Escavação total	m ³	299.681,00
Escavação em material de 1ª. Categoria	m ³	286.011,00
Escavação de material de 1ª. Categoria (compensação lateral)	m ³	54.900,00
Volume total de aterro compactado	m ³	214.139,00
Volume de aterro compactado em 1ª. Categoria	m ³	214.139,00
Volume de aterro homogeneizado em 1ª. Categoria	m ³	271.956,00
Volume de material excedente em 1ª. Categoria	m ³	27.725,00

4.3.5 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

Os dados resultantes do Projeto de Terraplenagem estão sendo apresentados no Volume 2 - Projeto de Execução, sendo constituídos dos seguintes elementos:

- Seções Transversais Tipo de Terraplenagem;
- Quadro de Distribuição de Terraplenagem;
- Gráfico de Distribuição de Terraplenagem;
- Quadro Resumo de Terraplenagem.



4.4 – PROJETO DE DRENAGEM E OAC

4.4 – PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTES

4.4.1 – INTRODUÇÃO

O Projeto de Drenagem e de Obras de Arte Correntes visa, a partir das conclusões dos estudos hidrológicos e dos demais fatores intervenientes, definir as características físicas, a localização e a quantificação dos dispositivos de drenagem necessários ao disciplinamento dos fluxos escoantes na área interceptada pela rodovia.

As atividades desenvolvidas foram:

- Cadastros dos dispositivos que possam existir ao longo do trecho que interferirem no projeto em questão;
- Definição dos dispositivos a serem implantados e demolidos;
- Análise das descargas de projeto;
- Verificação das condições geométricas locais; e
- Concepção do sistema de drenagem.

No desenvolvimento deste projeto foram abordadas intervenções referentes à:

- Obras de drenagem superficial;
- Obras de drenagem profunda;
- Obras de Arte Correntes;
- Obras de Artes Especiais; e
- Corta – Rio.

4.4.2 – OBRAS DE DRENAGEM SUPERFICIAL

Os dispositivos de drenagem superficial considerados foram os seguintes:

- Meios-fios de concreto;
- Entradas, saídas e descidas d'água;
- Sarjetas de proteção de corte;
- Valetas de proteção de corte e de aterro;
- Dissipadores de energia;
- Bueiros de greide; e
- Caixas coletoras.

A adoção em conjunto dos dispositivos objetiva capacitar o sistema que será implantado a promover um satisfatório escoamento aos deflúvios que vertem sobre o leito estradal. Os dispositivos a seguir indicados, constam do Álbum de Projetos Tipo de Drenagem do DER-ES, base dos consumos do Referencial de Preços de Serviços Rodoviários do DER-ES, e Álbum de Projetos Tipo de Dispositivos de Drenagem DNIT, publicação IPR – 736/2011. Além disso, serão adotados dispositivos particulares caso haja necessidade, sendo mencionados no texto.

MEIOS-FIOS DE CONCRETO

Com o objetivo de captar e conduzir ao local de deságue seguro (entradas d'água), os fluxos provenientes da superfície de rolamento da rodovia serão captados através da implantação de meios-fios de concreto nos aterros onde o talude se apresente com altura igual ou maior que 3,0 metros ou declividade longitudinal maior ou igual a 2%, e também nos bordos internos de curvas horizontais, ilhas e canteiros de interseções. Os dispositivos selecionados são MFS-DP-01 (DER-ES) em trechos rodoviários rurais e MFC-05 (DNIT) em acessos e interseções.

ENTRADAS D'ÁGUA

Ao longo das extensões dos meios-fios existem, nos locais de necessidade de deságue, as entradas d'água. Os dispositivos escolhidos foram EDA-01(DER-ES) para lançamento dos deflúvios em greide reto, em rampa, e EDA-02 (DER-ES) para lançamento de deflúvios em ponto baixo dos aterros.

DESCIDAS D'ÁGUA

A condução das águas até o terreno natural é feita através de descidas d'água em degraus. As descidas escolhidas para serem implantadas obedecem aos tipos DSA-01 (DER-ES) e DSA-03 (DER-ES) quando em aterros e descida d'água tipo DSC-01 (DER-ES) quando em cortes.

SARJETAS DE CONCRETO

São utilizados para disciplinar o escoamento das águas provenientes dos taludes de corte e suas banquetas e da superfície de rolamento da rodovia. Os projetos indicados são SCC – DP-01 (DER-ES) e SRC-01 (DER-ES) para cortes em solo. Não há indícios de rocha no trecho.

SAÍDAS D'ÁGUA DE CORTES

A condução das águas dos cortes até o terreno natural é feita através de saídas d'água tipo SDC-01 (DER-ES) e serão indicadas em projeto, acopladas aos dissipadores de energia.

VALETAS DE PROTEÇÃO DE CORTES E DE ATERROS

Para evitar o desencadeamento de processos erosivos nos taludes de corte ou o solapamento dos pés de aterros, interceptando as águas que escorrem pelo terreno à montante, serão implantadas valetas de proteção de cortes e aterros revestidas em concreto, quando necessárias. Os tipos indicados são VPC-03 (DER-ES) para corte, e VPA-02 (DER-ES), para aterro, já que se trata de uma região muito ondulada, com pontos de trechos montanhosos.

DISSIPADORES DE ENERGIA

Os dissipadores ou bacias de amortecimento são obras de drenagem destinadas a diminuir os efeitos da velocidade d'água, minorando-a, quando esta passa para o terreno natural de modo a evitar o aparecimento de fenômenos erosivos. Os dispositivos recomendados para o trecho obedecem aos tipos DES-03 (DER-ES), DES-04 (DER-ES) e diversos DEB (DER-ES), específicos a cada necessidade hidráulica.

BUEIROS DE GREIDE

Os bueiros de greide têm por finalidade conduzir para local de deságue seguro, fora do corpo estradal, as águas coletadas pelos dispositivos de drenagem superficial interceptadas nos locais onde a sua vazão admissível já estejam superadas. Também pode coletar fluxos provenientes de talvegues naturais ou ravinas interceptadas pela rodovia em segmentos de corte.

O bueiro de greide é constituído de caixa coletora CX-01 (DER-ES) OU CCT (DNIT), de acordo com a necessidade, berço, corpo (tubo) e boca. Os tubos, bocas, berços são constantes do Álbum de Projetos Tipo DER-ES.

4.4.3 – DETERMINAÇÃO DAS DESCARGAS DE PROJETO (Q_{CE})

O dimensionamento hidráulico dos dispositivos de drenagem superficial consiste em determinar a máxima extensão admissível para a qual não ocorra transbordamento, considerando-se a seção de vazão do dispositivo proposto. Essa extensão está condicionada à capacidade máxima de vazão, levando-se em conta o tipo de obra e a declividade de instalação, o que permite determinar o posicionamento dos dispositivos extravasores.

O dimensionamento de cada dispositivo de drenagem em estudo está condicionado ao fator de velocidade, o qual não deve ultrapassar os valores pré-estabelecidos em função do tipo de revestimento utilizado, de modo a não comprometer o funcionamento e a vida útil do dispositivo adotado. Quando a velocidade de escoamento ultrapassar a máxima admissível, ou seja, aquela limite de erosão, deve-se estudar meios para minimizar este efeito.

A determinação das descargas de projeto consiste na definição dos fluxos provenientes da pista de rolamento, dos taludes de cortes e aterros e do terreno natural a serem interceptados, coletados e conduzidos para deságue seguro pelos dispositivos de drenagem superficial.

A partir das características e dimensões previstas para o projeto da rodovia são calculados os valores da contribuição unitária dos fluxos escoantes, procedendo-se à simulação operacional do dispositivo, de forma a se avaliar seu funcionamento hidráulico e dimensionando, conseqüentemente, o espaçamento dos extravasores adotados.

Cumpra assim uma rotina de cálculo em que de um lado se estabelecem os deflúvios que demandam às obras de drenagem superficial e de outro são analisadas as condições de escoamento, a partir do conhecimento das reais características construtivas do dispositivo.

Para os dispositivos de drenagem superficial a serem considerados no projeto, os cálculos foram desenvolvidos considerando-se um tempo de recorrência $TR = 10$ anos e uma duração de chuva de 5 minutos, considerando-se ainda as situações particulares das plataformas e os respectivos parâmetros geométricos. O Trecho 03 foi projetado seguindo as características da Classe III Montanhosa. Foi aplicado o Método Racional, cuja equação básica para cálculo é:

$$Q = 0,278 \cdot C \cdot i \cdot A_M$$

Onde:

- Q = descarga por metro linear da rodovia, em m³/s/m;
i = intensidade de precipitação, em cm/ h (16,66 cm/h);
A_M = área de contribuição por metro linear da rodovia, em m²/m; e
C = coeficiente adimensional ponderado de escoamento.

O cálculo das contribuições para cada dispositivo é apresentado a seguir:

VALETA DE PROTEÇÃO DE CORTE

Para a determinação da Q_{ce}, adotaram-se os seguintes aspectos:

- Faixa de contribuição de 100m de largura a montante do dispositivo;
- Coeficiente de 0,40, que representa a média dos coeficientes de escoamento das bacias, áreas a montante de contribuição;
- Faixa de contribuição do dispositivo VPC-03 de 1,25m de base superior do dispositivo e paredes de 0,07m;
- Coeficiente de 0,90 para revestimento de concreto.

O resultado para o dispositivo está descrito no quadro adiante:

Q _{ce} Valeta de Proteção de Corte	
VPC – 03	19,09 x 10 ⁻⁴

VALETA DE PROTEÇÃO DE ATERRO

Para a determinação da Q_{ce}, consideram-se os seguintes aspectos:

- Faixa de contribuição de 100 m de largura a montante do dispositivo;
- Coeficiente de 0,40, média dos coeficientes de escoamento das bacias, áreas a montante de contribuição;
- Altura do aterro (H);
- Talude de aterro igual a 3:2 (H:V);
- Faixa de contribuição do dispositivo de 2,20m de base superior do dispositivo e paredes de 0,07m;
- Coeficiente de 0,90 para revestimento de concreto.

O resultado para o dispositivo está descrito no quadro a seguir:

Valeta de Proteção de Aterro	
VPA - 02	$(19,49 + 0,416 H) \times 10^{-4}$

SARJETA DE CORTE

Para os diferentes tipos de sarjeta foram adotados os mesmos aspectos:

- Metade da largura da pista de rolamento nos trechos críticos em tangente (3,30m pista + 1,50m de acostamento) de 4,80m;
- A largura total da plataforma para curva de 9,60m;
- Coeficiente de 0,90 para áreas com revestimentos asfálticos;
- Contribuição do dispositivo DP - 01 de 0,80m e parede de 0,10m;
- Contribuição do dispositivo SRC-01 de 0,40m e paredes de 0,08m;
- Coeficiente de 0,90 para revestimento de concreto;
- Altura do corte (H) sendo considerado para corte em solo talude de 1:1;
- Coeficiente de 0,60 para área revestida de gramíneas.

Os quadros a seguir mostram os resultados para os dispositivos utilizados em cada Trecho:

Sarjeta de Corte	Tangente	Bordo
DP - 01 (solo)	$(2,374 + 0,277H) \times 10^{-4}$	$(4,373 + 0,277H) \times 10^{-4}$
SRC - 01 (solo)	$(2,232 + 0,277H) \times 10^{-4}$	$(4,232 + 0,277H) \times 10^{-4}$

Quando adotada em cortes escalonados a sarjeta tipo DP -01 apresenta a seguinte contribuição específica para todos os trechos:

Sarjeta de Corte Escalonado	
DP - 01	$(1,624 + 0,277H) \times 10^{-4}$

Neste caso a área de contribuição a ser considerada envolve os seguintes aspectos:

- Altura do corte (H);
- Largura da banquetta do escalonamento igual a 3,0 m; e
- Talude de corte escalonado igual a 1:1 (H:V).

MEIO – FIO DE CONCRETO

Para os dispositivos adotados foram adotados os seguintes aspectos:

- Metade da largura da pista de rolamento nos trechos críticos em tangente (3,30m pista + 1,50m de acostamento) de 4,80m;
- A largura total da plataforma para curva de 9,60m;
- Coeficiente de 0,90 para áreas com revestimentos asfálticos;
- Contribuição do dispositivo DP - 01 de 0,18m;
- Coeficiente de 0,90 para revestimento de concreto.

O quadro a seguir mostra os resultados obtidos:

Meio-Fio	Tangente	Bordo
DP - 01	$1,999 \times 10^{-4}$	$3,998 \times 10^{-4}$
MFC - 05	$1,999 \times 10^{-4}$	$3,998 \times 10^{-4}$

4.4.4 – CÁLCULO DOS COMPRIMENTOS CRÍTICOS ($L_{MÁX}$)

O dimensionamento hidráulico dos dispositivos de drenagem superficial consistiu em determinar a máxima extensão admissível, para a qual não ocorra o transbordamento. Essa extensão está condicionada à capacidade de vazão, levando-se em conta o tipo de obra, a contribuição unitária e a declividade de instalação, que permite determinar o posicionamento dos dispositivos extravasores.

A velocidade de escoamento da água nos dispositivos não deve ultrapassar valores limites pré-estabelecidos em função do revestimento utilizado. O valor adotado é de 4,5m/s, o que corresponde à máxima tolerada pelo material constituinte dos dispositivos, o concreto, para que este tenha uma vida útil compatível com os outros projetados, bem como com todo o conjunto do corpo estradal.

A determinação do comprimento crítico é feita através da associação da fórmula de Manning com a Equação da Continuidade, ou seja:

$$0,278 \times C \times i \times A_m = Q = \frac{1}{n} \times AD \times R^{\frac{2}{3}} \times I^{\frac{1}{2}}$$

Onde:

Q = Capacidade hidráulica do dispositivo em m³/s;

i = Intensidade da precipitação, em cm/h (16,66cm/h);

Am = Área do implúvio de contribuição, em m²;

n = Coeficiente de rugosidade adimensional, tomado como 0,015 para dispositivos com revestimento em concreto;

AD = Área molhada do dispositivo, em m²;

R = Raio hidráulico, em m; e

I = Declividade longitudinal de assentamento do dispositivo em m/m.

A partir dos valores das descargas unitárias determinadas (**Qce**) foi possível determinar os comprimentos críticos das obras de drenagem, através da sua correlação com a capacidade máxima de vazão determinada para cada dispositivo projetado, conforme segue:

VALETAS DE PROTEÇÃO DE CORTE

Valeta de Proteção de Corte	
VPC - 03	32,15 x I ^{0,5}

Valeta de proteção de corte tipo VPC - 03

Declividade (%)	i (m/m)	i ^{1/2} (m/m)	V (m/s)	Q e (m ³ /s)	L máx (m)
0,1	0,001	0,032	1,06	1,02	532,48
1,0	0,010	0,100	3,35	3,21	1.683,84
2,0	0,020	0,141	4,74	4,55	2.381,30
3,0	0,030	0,173	5,80	5,57	2.916,49
4,0	0,040	0,200	6,70	6,43	3.367,67
5,0	0,050	0,224	7,49	7,19	3.765,17
6,0	0,060	0,245	8,20	7,87	4.124,54
7,0	0,070	0,265	8,86	8,50	4.455,01
8,0	0,080	0,283	9,47	9,09	4.762,61
9,0	0,090	0,300	10,05	9,64	5.051,51
10,0	0,100	0,316	10,59	10,16	5.324,76

VALETA DE PROTEÇÃO DE ATERRO

Valeta de Proteção de Aterro	
VPA – 02	$\frac{28,645 \times I^{0,5}}{(19,49 + 0,416 H) \times 10^{-4}}$

Valeta de proteção de corte tipo VPA- 02

Declividade (%)	i (m/m)	i ^{1/2} (m/m)	V (m/s)	Q e (m ³ /s)
0,1	0,001	0,032	1,03	0,91
1,0	0,010	0,100	3,27	2,86
2,0	0,020	0,141	4,62	4,05
3,0	0,030	0,173	5,66	4,96
4,0	0,040	0,200	6,54	5,73
5,0	0,050	0,224	7,31	6,41
6,0	0,060	0,245	8,01	7,02
7,0	0,070	0,265	8,65	7,58
8,0	0,080	0,283	9,25	8,10
9,0	0,090	0,300	9,81	8,59
10,0	0,100	0,316	10,34	9,06

Declividade (%)	Altura (m)									
	1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	6,0	7,0	8,0	9,0	10,0
0,1	455	446	437	428	420	412	404	397	390	383
1,0	1.439	1.410	1.381	1.354	1.328	1.303	1.279	1.255	1.233	1.211
2,0	2.035	1.994	1.954	1.915	1.878	1.843	1.808	1.775	1.744	1.713
3,0	2.493	2.442	2.393	2.346	2.300	2.257	2.215	2.174	2.135	2.098
4,0	2.879	2.820	2.763	2.709	2.656	2.606	2.557	2.511	2.466	2.422
5,0	3.218	3.152	3.089	3.028	2.970	2.914	2.859	2.807	2.757	2.708
6,0	3.526	3.453	3.384	3.317	3.253	3.192	3.132	3.075	3.020	2.967
7,0	3.808	3.730	3.655	3.583	3.514	3.447	3.383	3.321	3.262	3.204
8,0	4.071	3.988	3.907	3.830	3.757	3.685	3.617	3.551	3.487	3.426
9,0	4.318	4.229	4.144	4.063	3.984	3.909	3.836	3.766	3.699	3.634
10,0	4.551	4.458	4.369	4.283	4.200	4.120	4.044	3.970	3.899	3.830

SARJETA DE CORTE

Sarjeta de Corte	Tangente	Bordo
DP - 01 (solo)	$\frac{1,032 \times I^{0,5}}{(2,374 + 0,277H) \times 10^{-4}}$	$\frac{1,032 \times I^{0,5}}{(4,373 + 0,277H) \times 10^{-4}}$
SRC - 01(solo)	$\frac{3,644 \times I^{0,5}}{(2,232 + 0,277H) \times 10^{-4}}$	$\frac{3,644 \times I^{0,5}}{(4,232 + 0,277H) \times 10^{-4}}$

Sarjeta DP-01

Declividade (%)	i (m/m)	i ^{1/2} (m/m)	V (m/s)	Q e (m ³ /s)
0,1	0,001	0,032	0,41	0,18
1,0	0,010	0,100	1,29	0,33
2,0	0,020	0,141	1,82	0,39
3,0	0,030	0,173	2,23	0,43
4,0	0,040	0,200	2,58	0,46
5,0	0,050	0,224	2,88	0,49
6,0	0,060	0,245	3,16	0,51
7,0	0,070	0,265	3,41	0,53
8,0	0,080	0,283	3,65	0,55
9,0	0,090	0,300	3,87	0,57
10,0	0,100	0,316	4,08	0,58

Sarjeta Tipo DP-01: Tangente

Declividade(%)	Altura (m)									
	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	8,00	9,00	10,00
0,10	692	626	572	527	488	454	425	399	377	356
1,00	1.231	1.114	1.018	936	867	808	756	710	670	634
2,00	1.463	1.325	1.210	1.114	1.031	961	899	844	796	753
3,00	1.620	1.466	1.339	1.232	1.141	1.063	995	935	881	834
4,00	1.740	1.575	1.439	1.324	1.227	1.142	1.069	1.004	947	896
5,00	1.840	1.666	1.522	1.400	1.297	1.208	1.130	1.062	1.001	947
6,00	1.926	1.743	1.592	1.466	1.357	1.264	1.183	1.111	1.048	992
7,00	2.002	1.812	1.655	1.523	1.411	1.314	1.229	1.155	1.089	1.030
8,00	2.070	1.873	1.711	1.575	1.459	1.358	1.271	1.194	1.126	1.065
9,00	2.131	1.929	1.762	1.622	1.502	1.399	1.309	1.230	1.160	1.097
10,00	2.188	1.981	1.809	1.665	1.542	1.436	1.344	1.263	1.191	1.127

Sarjeta Tipo DP-01: Bordo

Declividade(%)	Altura (m)									
	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	8,00	9,00	10,00
0,10	395	372	352	335	318	304	290	278	267	257
1,00	702	662	627	595	566	540	517	495	475	456
2,00	834	787	745	708	674	643	614	588	565	543
3,00	923	871	825	783	745	711	680	651	625	601
4,00	992	936	886	842	801	764	731	700	672	645
5,00	1.049	990	937	890	847	808	772	740	710	682
6,00	1.098	1.036	981	931	886	846	808	774	743	714
7,00	1.141	1.077	1.020	968	921	879	840	805	772	742
8,00	1.180	1.114	1.054	1.001	953	909	869	832	799	768
9,00	1.215	1.147	1.086	1.031	981	936	895	857	822	790
10,00	1.248	1.177	1.115	1.058	1.007	961	919	880	844	812

Sarjeta SRC-01

Declividade (%)	i (m/m)	i1/2 (m/m)	V (m/s)	Q e (m³/s)
0,1	0,001	0,032	0,58	0,65
1,0	0,010	0,100	1,82	1,15
2,0	0,020	0,141	2,58	1,37
3,0	0,030	0,173	3,16	1,52
4,0	0,040	0,200	3,64	1,63
5,0	0,050	0,224	4,07	1,72
6,0	0,060	0,245	4,46	1,80
7,0	0,070	0,265	4,82	1,87
8,0	0,080	0,283	5,15	1,94
9,0	0,090	0,300	5,47	2,00
10,0	0,100	0,316	5,76	2,05

Sarjeta Tipo SRC-01 : Tangente

Declividade (%)	Altura (m)									
	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	8,00	9,00	10,00
0,10	2.581	2.324	2.114	1.938	1.790	1.662	1.552	1.455	1.369	1.294
1,00	4.590	4.133	3.759	3.447	3.182	2.956	2.759	2.587	2.435	2.300
2,00	5.459	4.915	4.470	4.099	3.784	3.515	3.281	3.077	2.896	2.736
3,00	6.041	5.440	4.947	4.536	4.188	3.890	3.631	3.405	3.205	3.027
4,00	6.492	5.845	5.316	4.874	4.500	4.180	3.902	3.659	3.444	3.253
5,00	6.864	6.181	5.621	5.154	4.759	4.420	4.126	3.869	3.642	3.440
6,00	7.184	6.469	5.883	5.394	4.981	4.626	4.318	4.049	3.811	3.600
7,00	7.467	6.723	6.114	5.606	5.176	4.808	4.488	4.208	3.961	3.742
8,00	7.720	6.951	6.321	5.796	5.352	4.971	4.640	4.351	4.096	3.869
9,00	7.951	7.159	6.510	5.970	5.512	5.119	4.779	4.481	4.218	3.984
10,00	8.163	7.350	6.684	6.129	5.659	5.256	4.906	4.601	4.331	4.091

Sarjeta Tipo SRC-01: Bordo

Declividade (%)	Altura (m)									
	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	8,00	9,00	10,00
0,10	1.437	1.354	1.279	1.213	1.153	1.099	1.049	1.004	963	925
1,00	2.555	2.407	2.275	2.157	2.050	1.954	1.866	1.786	1.712	1.644
2,00	3.039	2.862	2.706	2.565	2.438	2.323	2.219	2.123	2.036	1.955
3,00	3.363	3.168	2.994	2.839	2.698	2.571	2.456	2.350	2.253	2.164
4,00	3.614	3.404	3.217	3.050	2.899	2.763	2.639	2.525	2.421	2.325
5,00	3.821	3.599	3.402	3.225	3.066	2.921	2.790	2.670	2.560	2.458
6,00	3.999	3.767	3.561	3.376	3.209	3.058	2.920	2.795	2.679	2.573
7,00	4.156	3.915	3.701	3.508	3.335	3.178	3.035	2.904	2.785	2.674
8,00	4.297	4.048	3.826	3.627	3.448	3.286	3.138	3.003	2.879	2.765
9,00	4.426	4.169	3.941	3.736	3.551	3.384	3.232	3.093	2.965	2.848
10,00	4.544	4.280	4.046	3.835	3.646	3.474	3.318	3.175	3.044	2.924

SARJETA DE CORTE ESCALONADO

Sarjeta de Corte Escalonado	
DP - 01	$\frac{1,032 \times I^{0,5}}{(1,624 + 0,277H) \times 10^{-4}}$

Sarjeta Tipo DP-01: Escalonado

Declividade (%)	Altura (m)									
	1,00	2,00	3,00	4,00	5,00	6,00	7,00	8,00	9,00	10,00
0,10	965	842	747	671	609	558	514	477	445	417
1,00	1.716	1.497	1.328	1.193	1.083	992	915	849	791	741
2,00	2.040	1.780	1.579	1.419	1.288	1.179	1.088	1.009	941	882
3,00	2.258	1.970	1.748	1.570	1.425	1.305	1.204	1.117	1.042	976
4,00	2.426	2.117	1.878	1.687	1.532	1.403	1.293	1.200	1.119	1.049
5,00	2.565	2.239	1.986	1.784	1.620	1.483	1.368	1.269	1.183	1.109
6,00	2.685	2.343	2.078	1.867	1.695	1.552	1.431	1.328	1.239	1.160
7,00	2.791	2.435	2.160	1.941	1.762	1.613	1.488	1.380	1.287	1.206
8,00	2.885	2.518	2.233	2.007	1.822	1.668	1.538	1.427	1.331	1.247

MEIOS FIOS SARJETA DE CONCRETO

Meio-Fio	Tangente	Lado Interno
DP-01	$429,289 \times I^{0,5}$	$214,644 \times I^{0,5}$
MFC-05	$301,500 \times I^{0,5}$	$150,750 \times I^{0,5}$

Observação: Área de alagamento de 1,00m para o meio fio MFS-DP-01 e MFC-05.

Meio Fio DP-01

Declividade	i	i 1/2	V	Q e	L (tangente)	L (Bordo)
(%)	(m/m)	(m/m)	(m/s)	(m ³ /s)	(m)	(m)
0,1	0,001	0,032	0,14	0,02	76,34	38,17
1,0	0,010	0,100	0,43	0,03	135,75	67,88
2,0	0,020	0,141	0,61	0,03	161,44	80,72
3,0	0,030	0,173	0,74	0,04	178,66	89,33
4,0	0,040	0,200	0,86	0,04	191,98	95,99
5,0	0,050	0,224	0,96	0,04	203,00	101,50
6,0	0,060	0,245	1,05	0,04	212,46	106,23
7,0	0,070	0,265	1,14	0,04	220,81	110,41
8,0	0,080	0,283	1,21	0,05	228,31	114,15
9,0	0,090	0,300	1,29	0,05	235,13	117,57
10,0	0,100	0,316	1,36	0,05	241,41	120,70

Meio Fio MFC-05

Declividade	i	i 1/2	V	Q e	L (tangente)	L (Bordo)
(%)	(m/m)	(m/m)	(m/s)	(m ³ /s)	(m)	(m)
0,1	0,001	0,032	0,13	0,01	53,62	26,81
1,0	0,010	0,100	0,40	0,02	95,34	47,67
2,0	0,020	0,141	0,56	0,02	113,38	56,69
3,0	0,030	0,173	0,69	0,03	125,48	62,74
4,0	0,040	0,200	0,80	0,03	134,83	67,42
5,0	0,050	0,224	0,89	0,03	142,57	71,29
6,0	0,060	0,245	0,98	0,03	149,22	74,61
7,0	0,070	0,265	1,06	0,03	155,08	77,54
8,0	0,080	0,283	1,13	0,03	160,35	80,17
9,0	0,090	0,300	1,20	0,03	165,14	82,57
10,0	0,100	0,316	1,26	0,03	169,55	84,77

BUEIROS DE GREIDE

A determinação da capacidade hidráulica dos bueiros de greide obedeceu duas recomendações, a saber:

- A descarga de projeto foi obtida pela soma das descargas das obras de drenagem superficial afluentes às caixas coletoras ou, então, pelo levantamento da bacia de captação que for drenada pelo bueiro de greide, e
- A verificação da vazão considerou o comportamento do dispositivo como canal, verificando-se a velocidade de escoamento a jusante.

4.4.5 – OBRAS DE ARTE CORRENTES

As obras de arte correntes foram dimensionadas para atender as vazões escoantes calculadas nos Estudos Hidrológicos. O quadro “Características das Obras de Arte Correntes”, apresentado ao fim deste item, relaciona para cada bacia interceptada, a obra projetada e seus elementos básicos.

4.4.5.1 – BUEIROS EXISTENTES

Ao longo das rodovias existentes se observam bueiros implantados para atender a transposição de talwegues. Em visita ao trecho, foram constatados pelos técnicos da Consultora, diversos bueiros assoreados ou trabalhando afogados. Ditos dispositivos, geralmente se encontram instalados de forma precária, sem berços, bocas e alas, alturas de recobrimento mínimo exigido pela norma atual, e com comprimento insuficiente para atender às novas seções de projeto, quando próximo ao novo traçado.

Desta forma, todos os tubos existentes serão demolidos para a implantação de um dispositivo adequado e padronizado junto às normas vigentes. A relação dos tubos encontra-se no Volume 2 – Projeto de Execução.

4.4.5.2 – DIMENSIONAMENTO DE BUEIROS

Após o cálculo das vazões solicitantes de cada trecho para cada bacia interceptada nos Estudos Hidrológicos, procedeu-se ao dimensionamento dos bueiros de cada trecho, como poder ser visto a seguir:

Nº da Bacia	Localização (estaca)	A (Km²)	A (Ha)	L (km)	DH (m)	Tc (h)	Tc (h)	l (%)	Coef. Retardo	C	CN	I _g (mm/h)	Q _{g2} (m³/s)	I _g (mm/h)	Q _{g1} (m³/s)	I ₀₀ (mm/h)	Q ₁₀₀ (m³/s)	Tipo de Método	Dimensionamento (m)	Vazão crítica canal (m³/s)	Velocidade Crítica (m/s)	Declividade Crítica (%)	Observação	
01	44+0,0	0,043	4,277	0,297	30	0,094	0,100	10,1	-	0,35	-	175,87	0,73	192,25	0,80	217,85	0,91	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
02	18+6,0	0,051	5,074	0,280	42	0,077	0,100	15,0	-	0,35	-	175,87	0,87	192,25	0,95	217,85	1,07	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
03	33+0,0	0,030	3,037	0,192	54	0,045	0,100	28,1	-	0,45	-	175,87	0,67	192,25	0,73	217,85	0,83	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
04	43+0,0	0,020	2,018	0,314	52	0,081	0,100	16,6	-	0,40	-	175,87	0,39	192,25	0,43	217,85	0,49	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
05	49+0,0	5,199	519,877	3,982	90	1,239	1,239	2,3	0,535	0,35	-	57,48	15,54	62,37	16,87	70,17	18,98	20,89	Racional com Retardo	EDCC 2,0 x 2,0	19,29	3,62	0,62	-
06	59+0,0	0,020	1,978	0,124	21	0,039	0,100	16,9	-	0,40	-	175,87	0,39	192,25	0,42	217,85	0,48	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
07	79+6,0	3,539	353,900	3,351	87	1,028	1,028	2,6	0,556	0,35	-	64,02	12,25	69,41	13,28	77,98	14,92	16,40	Racional com Retardo	BITTC Ø 1,50	12,67	3,14	0,65	-
08	96+5,0	0,062	6,181	0,276	32	0,085	0,100	11,6	-	0,40	-	175,87	1,21	192,25	1,32	217,85	1,50	226,67	Racional	BSTC Ø 1,00	1,53	2,56	0,74	-
09	102+10,0	0,032	3,162	0,213	29	0,065	0,100	13,6	-	0,40	-	175,87	0,62	192,25	0,68	217,85	0,77	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
10	114+5,0	2,467	246,705	2,626	79	0,805	0,805	3,0	0,576	0,35	-	75,21	10,40	81,55	11,28	91,62	12,67	13,90	Racional com Retardo	BITTC Ø 1,50	12,67	3,14	0,65	-
11	119+10,0	0,020	2,034	0,216	36	0,061	0,100	16,7	-	0,40	-	175,87	0,40	192,25	0,43	217,85	0,49	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
12	129+0,0	0,016	1,594	0,157	34	0,043	0,100	21,7	-	0,45	-	175,87	0,35	192,25	0,38	217,85	0,43	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
13	136+15,0	0,024	2,398	0,192	33	0,055	0,100	17,2	-	0,40	-	175,87	0,47	192,25	0,51	217,85	0,58	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
14	144+0,0	0,012	1,196	0,197	29	0,059	0,100	14,7	-	0,40	-	175,87	0,23	192,25	0,26	217,85	0,29	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
15	150+10,0	0,121	12,090	0,651	55	0,185	0,185	8,4	-	0,35	-	163,55	1,92	177,93	2,09	200,82	2,36	2,53	Racional	BSTC Ø 1,20	2,42	2,8	0,7	-
16	161+10,0	0,376	37,629	0,915	75	0,243	0,243	8,2	-	0,35	-	147,83	5,40	160,44	5,87	180,70	6,61	7,15	Racional	BITTC Ø 1,20	7,26	2,8	0,7	-
17	191+5,0	0,841	84,120	1,055	62	0,308	0,308	5,9	-	0,35	-	132,32	10,82	143,71	11,75	161,74	13,23	14,36	Racional	BITTC Ø 1,50	12,67	3,14	0,65	Passagem de Gado (BSCC 2,0 x 2,0)
18	203+10,0	0,385	38,462	0,887	58	0,259	0,259	6,5	-	0,35	-	143,38	5,37	156,01	5,83	175,67	6,57	7,11	Racional	BITTC Ø 1,20	7,26	2,8	0,7	-
19	215+15,0	0,021	2,149	0,227	44	0,060	0,100	19,4	-	0,40	-	175,87	0,42	192,25	0,46	217,85	0,52	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
20	227+10,0	0,027	2,659	0,274	40	0,077	0,100	14,6	-	0,40	-	175,87	0,52	192,25	0,57	217,85	0,64	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
21	238+10,0	0,027	2,665	0,166	28	0,049	0,100	16,9	-	0,40	-	175,87	0,52	192,25	0,57	217,85	0,65	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
22	248+10,0	0,016	1,575	0,094	21	0,029	0,100	22,3	-	0,45	-	175,87	0,35	192,25	0,38	217,85	0,43	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
23	262+0,0	0,036	3,585	0,147	33	0,040	0,100	22,4	-	0,45	-	175,87	0,79	192,25	0,86	217,85	0,98	226,67	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
24	273+14,0	0,098	9,753	0,566	52	0,161	0,161	9,2	-	0,35	-	170,16	1,61	185,25	1,76	209,02	1,98	2,12	Racional	BSTC Ø 1,20	2,42	2,8	0,7	-

Nº da Bacia	Localização (estaca)	A (Km²)	A (Ha)	L (km)	DH (m)	Tc (h)	Tc (h)	I (%)	Coef. Retardo	C	CN	I ₁₅ (mm/h)	Q ₁₅ (m³/s)	I ₆₀ (mm/h)	Q ₆₀ (m³/s)	I ₁₀₀ (mm/h)	Q ₁₀₀ (m³/s)	Tipo de Método	Dimenstionamento (m)	Vazão crítica canal (m³/s)	Velocidade Crítica (m/s)	Declividade (%)	Observação
25	274+17,0	0,317	31,705	1,100	77	0,298	0,298	7,0	-	0,35	-	134,48	4,15	164,41	5,07	178,43	5,50	Racional	BDTC Ø 1,20	4,84	2,8	0,7	-
26	284+10,0	0,516	51,561	1,309	80	0,359	0,359	6,1	-	0,35	-	122,31	6,13	149,40	7,49	162,61	8,15	Racional	BTTCC Ø 1,20	7,26	2,8	0,7	-
27	300+0,0	0,038	3,803	0,262	54	0,065	0,100	20,6	-	0,40	-	175,87	0,74	217,85	0,92	226,67	0,96	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
28	315+0,0	0,034	3,394	0,287	24	0,099	0,100	8,4	-	0,35	-	175,87	0,58	217,85	0,72	226,67	0,75	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
29	330+10,0	0,031	3,134	0,157	39	0,041	0,100	24,8	-	0,40	-	175,87	0,61	217,85	0,76	226,67	0,79	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
30	347+10,0	0,043	4,260	0,301	42	0,084	0,100	14,0	-	0,40	-	175,87	0,83	217,85	1,03	226,67	1,07	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
31	358+10,0	0,028	2,784	0,245	40	0,068	0,100	16,3	-	0,40	-	175,87	0,54	217,85	0,67	226,67	0,70	Racional	BSTC Ø 0,80	0,88	2,29	0,8	-
32	366+10,0	11,856	1185,649	5,791	185	1,447	1,447	3,2	-	-	60	-	-	-	62,86	-	78,81	Hidrograma Unitário Triangular	BTCC 2,5 x 2,5	50,55	4,05	0,58	vazão calculada na planilha HUT/ Córrego de São Carlos

4.4.5.3 – OBRAS DE ARTES ESPECIAIS

4.4.5.3.1 OBRA DE ARTE ESPECIAL EXISTENTE

Obras de Arte Especiais (OAE's) compreendem as estruturas, tais como pontes, viadutos ou túneis, necessárias à plena implantação de uma via e que pelas suas proporções e características peculiares requerem um projeto específico, de acordo com DNIT. A OAE contida atualmente no Trecho 03 é classificada como ponte, sobre o Córrego dos Galos.

Em reunião realizada no dia 20/11/2014 com a Fiscalização, foi acordado que a ponte não seria aproveitada, já que os traçados dos projetos são distintos dos traçados atuais, as estruturas não possuem largura suficiente para comportar a plataforma de acordo com as classes dos projetos definidas e não atendem a carga especificada na norma (TB45), necessitando de projeto de reforço e alargamento. Além disso, as pontes existentes serão demolidas ao final da construção da rodovia. De acordo com o dimensionamento de bacias, apresentado no item anterior, o local será transposto por bueiro celular.

Todavia, fez-se a vistoria da obra existente, apresentada a seguir. A quantidade de demolição baseou-se nas dimensões obtidas na vistoria, chegando ao valor de 24,61m³, como mostra a tabela abaixo:

Superestrutura							
Componentes	Largura	Comprimento	Altura	M ² Parcial	M ³ Parcial	Quantidade	M ³ Total
Mesas	1,15	6,10	0,15	0,17	1,05	4	4,21
Nervura	0,15	6,10	0,45	0,07	0,41	8	3,29
Transversinas	1,15	0,20	0,45	0,52	0,10	12	1,24
Guarda Rodas	0,13	6,10	0,12	0,02	0,09	2	0,18
Mesoestrutura							
Componentes	Largura	Comprimento	Altura	M ² Parcial	M ³ Parcial	Quantidade	M ³ Total
Pilar	4,60	0,40	2,30	10,58	4,23	2	8,46
Alas	2,20	0,40	2,90	4,51	1,80	4	7,22
TOTAL:							24,61

Ficha de inspeção cadastral expedita

1 DADOS BÁSICOS

IDENTIFICAÇÃO / LOCALIZAÇÃO / JURISDIÇÃO	
OAE:Código: <u>02</u>	Nome: <u>PONTE SOBRE O CÓRREGO SÃO JOÃO DO LAGO</u>
Tipo de Estrutura: Código <u>01</u>	Nat. Transposição: Código <u>02</u> Sist. Construtivo: Código <u>02</u>
UNIT: _____	Residência: _____ Rodovia: _____ UF: <u>ES</u>
Trecho (PNV): _____	Localização (km): _____ Cidade Prox.: <u>PRESIDENTE KENNEDY - ES</u>
ADMINISTRAÇÃO	
<input type="checkbox"/> DNIT <input type="checkbox"/> DER <input type="checkbox"/> CONCESSÃO <input checked="" type="checkbox"/> OUTROS	
Nome: <u>PREFEITURA MUNICIPAL DE PRESIDENTE KENNEDY - ES</u> (para o caso concessão / outros)	
PROJETO / CONSTRUÇÃO	
Projetista: <u>-</u> ; Ano da Construção: <u>-</u>	
Construtor: <u>-</u> ; Arquivo: <u>-</u> ; Trem - Tipo Classe: <u>TB-36 (Presumida)</u>	
COMPRIMENTO / LARGURA	
Comprimento: <u>6,00</u> m; Largura: <u>4,60</u> m	

2 DADOS SOBRE CARACTERÍSTICAS FUNCIONAIS

CARACTERÍSTICAS PLANI-ALTIMÉTRICAS	
Região: <input type="checkbox"/> PLANA <input checked="" type="checkbox"/> ONDULADA <input type="checkbox"/> MONTANHOSA	Greide: Rampa Máxima(%): <u>0,0</u>
Traçado: <input checked="" type="checkbox"/> TANGENTE <input type="checkbox"/> CURVO Raio: <u>-</u> m	Travessia: <input checked="" type="checkbox"/> ORTOGONAL <input type="checkbox"/> ESCONSA
CARACTERÍSTICAS DA PISTA	
Larg.Total da Pista: <u>4,40</u> m	Pavimento: <input type="checkbox"/> Asfalto <input type="checkbox"/> Concreto
Nº de Faixas: <u>02</u>	Passeio: <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
Acostamento: <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO	Guarda-Rodas: <input type="checkbox"/> P.Antigo <input type="checkbox"/> N.Jersey <input type="checkbox"/> Outro
Larg.Acostamento: <u>-</u> m	Drenos: <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
	Pingadeiras: <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
GABARITOS	
Para Viaduto: Horizontal <u>-</u> m; Vertical <u>-</u> m	
Para Ponte s/ Rio Navegável: Horizontal <u>-</u> m; Vertical <u>-</u> m	
Proteção dos Pilares Contra Choque de Embarcação? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO	
JUNTAS DE DILATAÇÃO	
Número total de juntas: <u>-</u>	
Tipo de vedação: <input type="checkbox"/> Nenhuma; nos pilares / articulação <input type="checkbox"/> Tipo <u>-</u> <input type="checkbox"/> Tipo <u>-</u>	
TRÁFEGO	
VMD: <u>-</u> veículos/dia	
Frequência de Carga Móvel ≥ 36 tf: <input type="checkbox"/> Alta <input checked="" type="checkbox"/> Média <input type="checkbox"/> Baixa	
Passagem de Cargas Excepcionais: <input type="checkbox"/> Freqüente <input checked="" type="checkbox"/> Esporádica	

Ficha de inspeção cadastral expedita

3 CARACTERÍSTICA DA ESTRUTURA

MATERIAIS / SEÇÃO / TIPO			TIPOS DE APARELHOS DE APOIO																				
COMPONENTE	MATERIAL (CÓDIGO) (VER TABELA 2)	SEÇÃO TIPO (CÓDIGO) (VER TABELA 3)	Cód.		Descrição																		
			FR	NP	TF	CH	RM	AM	PD	LP	TE	NI											
LAJES	-				Freyssinet																		
VIGAS PRINCIPAIS	CA	TE			Neoprene																		
PILARES	CA	1TP			Teflon																		
FUNDAÇÕES	IG	IG			Placa de Chumbo																		
					Rolo Metálico																		
					Articulação Metálica																		
					Pêndulo																		
					Ligação Pórtico																		
					Tipo Especial																		
					Não Informado																		

Aparelhos de Apoio

Apoio →	P-D	P-E	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Tipo →	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Obs.: para tipos de aparelhos de apoio ver tabela acima.

PARTICULARIDADES

Número de Vãos: <u>01</u>	Altura da Viga no Apoio (m): <u>0,55</u>	Extrem. Inicial: <input checked="" type="checkbox"/> ENCONTRO <input type="checkbox"/> BALANÇO
Número de Juntas Gerber: <u>-</u>	Altura da Viga no Vão (m): <u>0,55</u>	Extrem. Final: <input checked="" type="checkbox"/> ENCONTRO <input type="checkbox"/> BALANÇO
Comprimento do Vão Maior (m): <u>6,00</u>	Altura Máxima de Pilar (m): <u>3,00</u>	Laje de Aprox.: <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO

Comentários: _____

4 OUTROS ASPECTOS

Desnível Max entre Greide e Terreno <u>3,50</u> m	As Fundações encontram-se em Solo Mole? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
Lâmina D'água: Normal <u>0,50</u> m na Cheia <u>-</u> m	A vibração da Estrutura é Excessiva? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
O Meio Ambiente é Agressivo? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO	O Regime do Rio é Torrencial? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
A Seção de Vazão é Adequada? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO	O Leito do Rio é Erodível? <input type="checkbox"/> SIM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO
Existe Drenagem no interior do caixão? <input type="checkbox"/> SIM <input type="checkbox"/> NÃO	Histórico da Manutenção: <input type="checkbox"/> Boa <input checked="" type="checkbox"/> Regular <input type="checkbox"/> Ruim
ROTAS ALTERNATIVAS: <input type="checkbox"/> EXISTEM <input checked="" type="checkbox"/> NÃO EXISTEM	Acréscimo de Distância: _____ km
Descrição do Itinerário: _____	
INSPEÇÃO ROTINEIRA (PARÂMETROS):	
Melhor Época para Vistorias: <u>ENTRE JULHO e OUTUBRO</u>	
Periodicidade: <input checked="" type="checkbox"/> Normal (2 anos) <input type="checkbox"/> Reduzida (1 ano) <input type="checkbox"/> Dilatada (4 anos) <input type="checkbox"/> Especial (Consultor)	
<input type="checkbox"/> Especial (L ≥ 200m) <input type="checkbox"/> Especial (Equipamento) <input type="checkbox"/> Parcial	
Acesso: <input checked="" type="checkbox"/> Direto / Binóculo: Vãos _____ <input type="checkbox"/> Equipamento Especial: Vãos _____	
Interior de Viga Celular: <input type="checkbox"/> Acessível <input type="checkbox"/> Não Acessível	

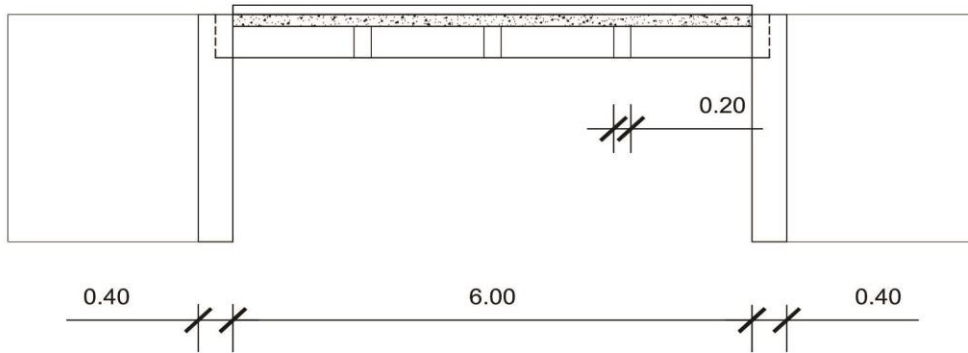
Comentários: _____

2/4

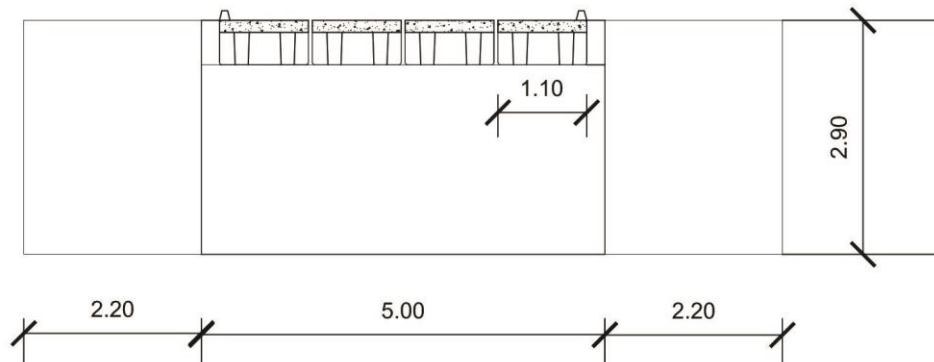
Ficha de inspeção cadastral expedita

5 ESTRUTURA / ESQUEMAS

ESQUEMA LONGITUDINAL



SEÇÃO TRANSVERSAL



DETALHES ADICIONAIS

Ficha de inspeção cadastral expedita

6 AVALIAÇÃO DA ESTRUTURA

COMENTÁRIOS GERAIS

a) Condições de Estabilidade: Boa Sofrível Precária Condições de Conservação: Boa Regular Sofrível Ruim
b) Nível de Vibração do Tabuleiro: Normal Intenso Exagerado
c) Inspeção Especializada (Realizada por Engenheiro de Estruturas). Necessária? SIM NÃO Urgente? SIM NÃO
Já houve alguma anteriormente? SIM NÃO

NOTA TÉCNICA
4

OBSERVAÇÕES ADICIONAIS: NÃO APRESENTA PAVIMENTAÇÃO OU LAJE PROPRIAMENTE DITA, O TRÁFEGO SE DÁ DIRETAMENTE SOBRE AS MESAS DAS VIGAS.

1. LAJE	Nota Técnica:	Local	Quantidade (Opcional)
Buraco (abertura) <input checked="" type="checkbox"/> Existe	<input type="checkbox"/> É Iminente	<u>ENTRE AS MESAS DAS VIGAS</u>	
Armadura Exposta <input type="checkbox"/> Muito Oxidada	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Concreto Desagregado <input type="checkbox"/> Muita Intensidade	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Fissuras <input type="checkbox"/> Forte Infiltração	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Marcas de Infiltração <input type="checkbox"/> Forte	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Aspecto de Concreto <input type="checkbox"/> Má Qualidade			
Cobrimento <input type="checkbox"/> Ausente / Pouco			

2. VIGAMENTO PRINCIPAL	Nota Técnica:	Local	Quantidade (Opcional)
Fissuras Finas <input type="checkbox"/> Algumas	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Trincas (fissuras w>0,3mm) <input type="checkbox"/> Algumas	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Armadura Principal <input type="checkbox"/> Exposta	<input type="checkbox"/> Muito Oxidada		
Desagreg. de Concreto <input type="checkbox"/> Muito Intenso	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Dente Gerber <input type="checkbox"/> Quebrado/Desplacado	<input type="checkbox"/> Trincado		
Deformação (Flecha) <input type="checkbox"/> Exagerada			
Aspectos do Concreto <input type="checkbox"/> Má Qualidade			
Cobrimento <input type="checkbox"/> Ausente / Pouco			

3. MESOESTRUTURA	Nota Técnica:	Local	Quantidade (Opcional)
Armadura Exposta <input type="checkbox"/> Muito Oxidada	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Concreto Desagregado <input type="checkbox"/> Muita Intensidade	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Fissuras <input type="checkbox"/> Forte Infiltração	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Aparelho de Apoio <input type="checkbox"/> Danificado	<input type="checkbox"/> Grande Incidência		
Aspecto do Concreto <input type="checkbox"/> Má Qualidade			
Cobrimento <input type="checkbox"/> Ausente/Pouco			
Desaprumo <input type="checkbox"/> Há			
Deslocabilidade dos Pilares <input type="checkbox"/> Forte			

4. INFRAESTRUTURA	Nota Técnica:	Local	Quantidade (Opcional)
Recalque de Fundação <input type="checkbox"/> Há			
Deslocamento de Fundação <input type="checkbox"/> Há			
Erosão Terreno de Fundação <input type="checkbox"/> Há			
Estacas Desenterradas <input type="checkbox"/> Há			

5. PISTA / ACESSO	Nota Técnica:	Local	Quantidade (Opcional)
Irregularidades no Pav. <input type="checkbox"/> Muita Intensidade	<input type="checkbox"/> Grande Extensão	<u>SEM PAVIMENTAÇÃO</u>	
Junta de Dilatação <input type="checkbox"/> Faltando/Inoperante	<input type="checkbox"/> Muito Problemática		
Acessos X Ponte <input type="checkbox"/> Degrau Acentuado	<input type="checkbox"/> Concordância Problem.		
Acidentes com Veículos <input type="checkbox"/> Freqüente	<input type="checkbox"/> Eventual		

4.4.6 – DRENAGEM PROFUNDA

A drenagem profunda ou subterrânea tem como objetivo principal a interceptação e condução das águas que possam permear pelo subleito da estrada, minimizando os problemas acarretados pela incidência das águas subterrâneas na infraestrutura da rodovia.

A ausência de drenos ou o seu mau funcionamento podem provocar os seguintes problemas:

- Redução da resistência do solo ao cisalhamento;
- Deterioração da camada de pavimento;
- “Pipping” ou retro-erosão, que consiste no carreamento de partículas de solo pelas forças de percolação, causando vazios, para onde converge o fluxo d’água e acelera-se o processo iniciado;
- Bombeamento dos finos da base granular dos pavimentos flexíveis e perda de suporte da fundação, devido à elevada pressão hidrodinâmica gerada pelo movimento do tráfego;
- Comportamento e desempenho insatisfatório dos solos expansivos devido à presença de água.

Os drenos profundos longitudinais indicados consistem basicamente de valas abertas paralelamente ao eixo da rodovia, instalados a cerca de 1,50m do pé do talude, com um tubo de concreto perfurado de 0,20 m de diâmetro assentado no fundo da vala, envolvido por uma camada de material filtrante.

4.4.6.1 – DRENOS LONGITUDINAIS

Tendo em vista as características da região, a instalação desse dispositivo será feita em taludes de cortes com altura igual ou superior a 5,0 metros ou em locais onde seja detectada a presença de lençol freático próximo ao subleito projetado. O dispositivo recomendado para implantação obedece ao tipo DPS-01 (DER-ES), indicado para uso em solo acoplado ao muro de testa de saída de drenos tipo BSD-01 (DER-ES) do Álbum de Projetos Tipo de Drenagem do DER-ES. Não há indícios de presença de rochas no trecho em tela.

DIMENSIONAMENTO

O dimensionamento dos drenos é função da sua capacidade de escoamento e do espaçamento máximo entre as linhas de drenagem.

A determinação da descarga de projeto é dada pela Lei de Darcy, considerando-se a contribuição de um lado do dreno e a extensão de um metro, expressa da seguinte forma:

$$Q = K \times A \times I$$

Onde:

Q = descarga no meio poroso, em m³/s;

K = coeficiente de permeabilidade;

A = área da seção normal à direção do fluxo, em m²;

I = gradiente hidráulico.

Os valores de K podem ser consultados na Tabela a seguir:

Valores Típicos de Coeficiente de Permeabilidade K	
Material	Coeficiente de permeabilidade (mm/s)
Grosseiro	10 ³ a 10
Pedregulho fino, areia grossa e média	10 a 10 ⁻²
Areia fina, silte solto	10 ⁻² a 10 ⁻⁴
Silte compactado, silte argiloso	10 ⁻⁴ a 10 ⁻⁵
Argila siltosa, argila	10 ⁻⁵ a 10 ⁻⁸
*Adaptado de DAS (1997)	

Em seguida, o dimensionamento do dreno deve ser feito com a mesma fórmula. Já que o dreno utilizado é conhecido, suas características são utilizadas para calcular os valores. Utiliza-se a tabela de coeficiente de permeabilidade K do material filtrante ou drenante, mostrado a seguir:

Valores Típicos de Coeficiente de Permeabilidade K 2 (material de preenchimento)	
Material	Coeficiente de permeabilidade (cm/s)
Brita 5	100
Brita 4	80
Brita 3	45
Brita 2	25
Brita 1	15
Brita 0	5
Areia Grossa	0,1

Após o conhecimento dos dados, é necessário calcular a capacidade do tubo do dreno. Para tal, é utilizada a fórmula de Hazen –Wilians, dada pela expressão:

$$V = 0,355 \times c \times D^{0,63} \times I^{0,54}$$

$$Q = 0,2785 \times c \times D^{2,63} \times I^{0,54}$$

Onde:

V = velocidade do escoamento (m/s);

Q = vazão (m/s);

D = diâmetro (m);

I = declividade do dreno (m/m);

c = coeficiente que depende da rugosidade das paredes internas do tubo. Para os tubos de concreto liso, bem acabados, assim como os de cerâmica, adota-se C= 120.

O comprimento crítico é definido em função da vazão do tubo, do espaçamento máximo entre as linhas de tubo e pela intensidade de precipitação por m².

O comprimento crítico é dado pela fórmula:

$$L = \frac{Q}{q}$$

Onde:

L = comprimento crítico do dreno, em m;

Q = vazão admissível do dreno, em m³/s; e

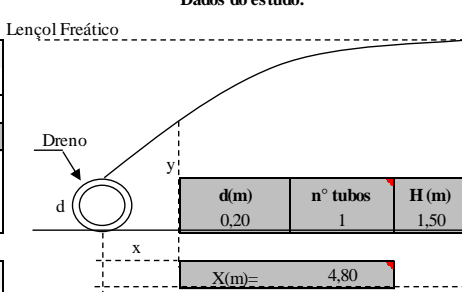
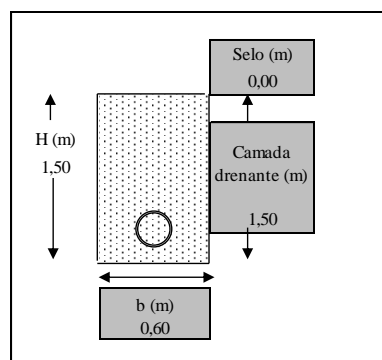
q = valor da intensidade de chuva por área unitária, em m³/s/m.

A intensidade de chuva unitária é o valor da precipitação durante 1 hora, para um tempo de recorrência de 1 ano, que incide diretamente em uma área unitária de 1,00 m².

Sendo assim, tem-se:

$$i = 38,80 \text{ mm/h}$$

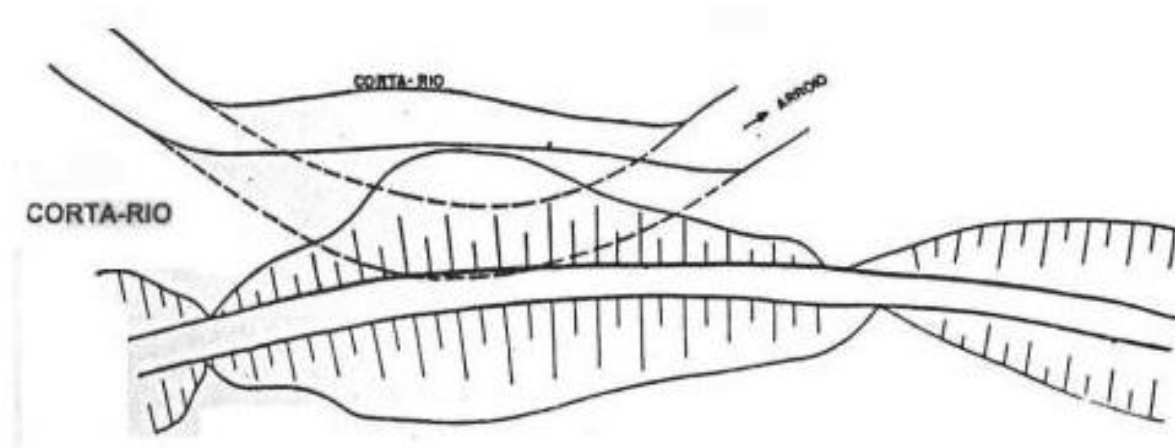
A tabela de memória de cálculo do comprimento crítico para o dispositivo aplicado em solo é a apresentada a seguir:

DIMENSIONAMENTO DE DRENOS LONGITUDINAIS									
Dreno DPS-01									
		Dados do estudo:							
Determinação da Contribuição por metro linear Lei de Darcy: $Q=K*A*I$ Q=Descarga no meio poroso (m ³ /s) 0,000054 K= coeficiente de permeabilidade (m/s) 1,00E-05 A= Área normal à direção do fluxo (m ²) no meio poroso I = gradiente hidráulico (m/m) consultar valores de K 1		 <table border="1" style="margin-top: 10px;"> <thead> <tr> <th>d(m)</th> <th>n° tubos</th> <th>H (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>0,20</td> <td>1</td> <td>1,50</td> </tr> </tbody> </table> <p>X(m)= 4,80</p>		d(m)	n° tubos	H (m)	0,20	1	1,50
d(m)	n° tubos			H (m)					
0,20	1	1,50							
Dimensionamento de Drenos Longitudinais Profundos Lei de Darcy: $Q=K*A*I$ Q=Capacidade de vazão (m ³ /s) K= coeficiente condutividade hidráulica (m/s) A= área de escoamento, normal à direção do fluxo (m ²) I = gradiente hidráulico (m/m) consultar valores de K 2									
Cálculo da Capacidade do Dreno Cego Q=Capacidade do dreno (m ³ /s) Q= ver tabela K= coef. cond. hidráulica (m/s) K= 0,80 I = gradiente hidráulico (m/m) I= ver tabela		Cálculo do Espaçamento entre Linhas de Drenos E (m)= 601,24 I (mm/h)= 38,80							
Determinação do gradiente hidráulico (I): a=declividade longitudinal (m/m) a= variável b=declividade transversal (m/m) b= 0,03000 (plena) $I = (a^2 + b^2)^{0,5}$ I= 0,03000 a²									
Seção do Dreno: CD= Camada Drenante (m) CD= 1,50 Area= b x CD (m ²) A= 0,90 b= base do dreno (m) b= 0,60									
Determinação do Comprimento Crítico L (cego) Q= vazão admissível no dreno cego (m ³ /s) Q= ver tabela q=contribuição por metro linear (m ³ /s/m) q= 0,0000540 $L = Q/q$ L= ver tabela									
Determinação do Comprimento Crítico L (tubo) Q= vazão admissível no dreno (m ³ /s) Q= ver tabela q=contribuição por metro linear (m ³ /s/m) q= 0,0000540 $L = Q/q$ L= ver tabela									

Declividade Longitudinal (%)	A (m/m)	I (m/m)	Q (cego)	L (cego) (m ³ /s)	V (tubo) (m/s)	Q (tubo) (m ³ /s)	L (tubo) (m)	L Total (m)
0,1	0,001	0,0000	0,0000	0,4000	0,06	0,0009	16,22	16,62
1,0	0,010	0,0003	0,0002	4,0000	0,19	0,0030	56,23	60,23
2,0	0,020	0,0006	0,0004	8,0000	0,28	0,0044	81,75	89,75
3,0	0,030	0,0009	0,0006	12,0000	0,35	0,0055	101,76	113,76
4,0	0,040	0,0012	0,0009	16,0000	0,41	0,0064	118,86	134,86
5,0	0,050	0,0015	0,0011	20,0000	0,46	0,0072	134,09	154,09
6,0	0,060	0,0018	0,0013	24,0000	0,51	0,0080	147,96	171,96
7,0	0,070	0,0021	0,0015	28,0000	0,55	0,0087	160,80	188,80
8,0	0,080	0,0024	0,0017	32,0000	0,59	0,0093	172,82	204,82
9,0	0,090	0,0027	0,0019	36,0000	0,63	0,0099	184,17	220,17
10,0	0,100	0,0030	0,0022	40,0000	0,67	0,0105	194,96	234,96

4.4.7. – CORTA RIO

O corta-rio é uma vala de dimensões avantajadas com a finalidade de evitar que um curso d'água existente interfira com a diretriz da rodovia, impedindo-os de atingir e danificar (erodir) os pés de aterros, como mostra a figura a seguir.



Tendo em vista o aterro da rodovia que passará sobre a vala existente no atual traçado, indicado no projeto geométrico e no linear de drenagem apresentados no Volume 2 – Projeto de Execução, foi projetado o corta-rio em terreno natural para disciplinar o fluxo de água até encontrar o canal natural.

4.4.7.1 DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO

O dimensionamento hidráulico dos corta-rios pode ser feito pela fórmula de Manning associada à equação da continuidade:

$$V = \frac{1}{n} \times R_H^{\frac{2}{3}} \times I^{0,5}$$

Onde:

- V = Velocidade de escoamento, em m/s;
- Rh = Raio hidráulico, em m;
- I = Declividade do canal, em m/m; e
- n = Coeficiente de rugosidade (adimensional).

$$Q = A \times V$$

Onde:

- Q = Vazão admissível, em m³/s;
- V = Velocidade de escoamento, em m/s; e
- A = Área molhada, em m².

O dimensionamento do corta-rio é feito através da atribuição das dimensões, sendo a média da calha natural do terreno, e determinando a vazão prevista para o trecho.

ELEMENTOS CARACTERÍSTICOS DA SEÇÃO DE UM CANAL

Foi adotado o tipo de seção existente no local, trapezoidal, e suas dimensões, de 2,10 m de base inferior, 3,30m de base superior, 0,60 m de altura e talude 1:1, considerando a média de medidas da vala existente. Os demais itens que devem ser considerados são descritos a seguir:

Área (A): é a seção plana do canal, normal a direção geral da corrente líquida;

Seção molhada: parte da seção transversal que é ocupada pelo líquido. Os elementos geométricos da seção molhada são: Profundidade (h): altura do líquido acima do fundo do canal; Área molhada (Am): é a área da seção molhada; Perímetro molhado (P): comprimento relativo ao contato do líquido com o conduto; Largura Superficial (B): largura da superfície em contato com a atmosfera; Raio hidráulico (R): relação entre a área molhada e perímetro molhado; Profundidade Hidráulica: relação entre a área molhada e a largura superficial.

Forma da seção	Área (A) (m ²)	Perímetro molhado (P) (m)	Raio hidráulico (R) (m)	Largura do Topo (B) (m)
	$(b + m.h).h$	$b + 2.h.\sqrt{1 + m^2}$	$\frac{A}{P}$	$b + 2.m.h$

A rugosidade é fixada através do tipo de revestimento escolhido, no caso, o solo existente no local. O valor da rugosidade utilizado é 0,025. A declividade estabelecida em 0,023 m/m, definida através das cotas de início e fim do canal a ser projetado. A velocidade admissível máxima pode ser conferida na tabela abaixo.

Cobertura Superficial	Vel. Máx (m/s)
Gramma comum firmemente implantada	1,50 – 1,80
Tufos de grama com solo exposto	0,60 – 1,20
Argila	0,80 – 1,30
Argila coloidal	1,30 – 1,80
Lodo	0,35 – 0,85
Areia fina	0,30 – 0,40
Areia média	0,35 – 0,45
Cascalho fino	0,50 – 0,80
Silte	0,70 – 1,20
Alvenaria de tijolos	2,5
Concreto de cimento Portland	4,50
Aglomerados consistentes	2,00
Revestimento betuminoso	3,00 – 4,00

E a velocidade mínima, na tabela a seguir:

Material em suspensão	Vel. Mín (m/s)
Água com suspensão fina	0,30
Água com areia fina	0,45
Água pluvial	0,75

Com os dados apresentados é possível verificar se a vazão será atendida de acordo com os cálculos:

$$Q = \frac{1}{0,025} \times 0,427^{\frac{2}{3}} \times 0,023^{0,5} = 3,44 \text{ m}^3/\text{s}$$

A verificação da velocidade admissível pode ser realizada através da expressão:

$$F = \frac{V}{\sqrt{gD}}$$

Onde:

V = Velocidade média do fluxo, em m/s;

g = Aceleração da gravidade, em m/s² (9,8 m²/s);

D = Relação da profundidade do fluxo, dada pela equação:

$$D = \frac{T}{A}$$

Sendo:

A = Área da seção transversal do canal, em m²;

T = Largura da superfície livre do canal em m.

Se:

F > 1,00: Movimento supercrítico;

F = 1,00: Movimento crítico; e

F < 1,00: Movimento subcrítico.

Para o canal em questão, com a velocidade máxima indicada na tabela apresentada anteriormente para silte, tem-se:

$$D = \frac{3,30}{1,62} = 2,03$$

$$F = \frac{2,00}{\sqrt{9,8 \times 2,03}} = 0,44$$

O dimensionamento do canal atende às características físicas encontradas no local. O movimento é subcrítico, porém está dentro dos limites de velocidade, sendo o canal feito em terreno natural.



4.5 – PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

4.5 – PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

4.5.1 – INTRODUÇÃO

Neste capítulo é apresentado o Projeto de Pavimentação do Trecho 03 – Água Pretinha/Santa Lúcia - Cancela. São abordados os seguintes aspectos principais:

- Metodologia de dimensionamento;
- Definição do ISCp;
- Estrutura adotada;
- Cálculo das quantidades de serviços e distâncias de transporte.

4.5.2 – NÚMERO N

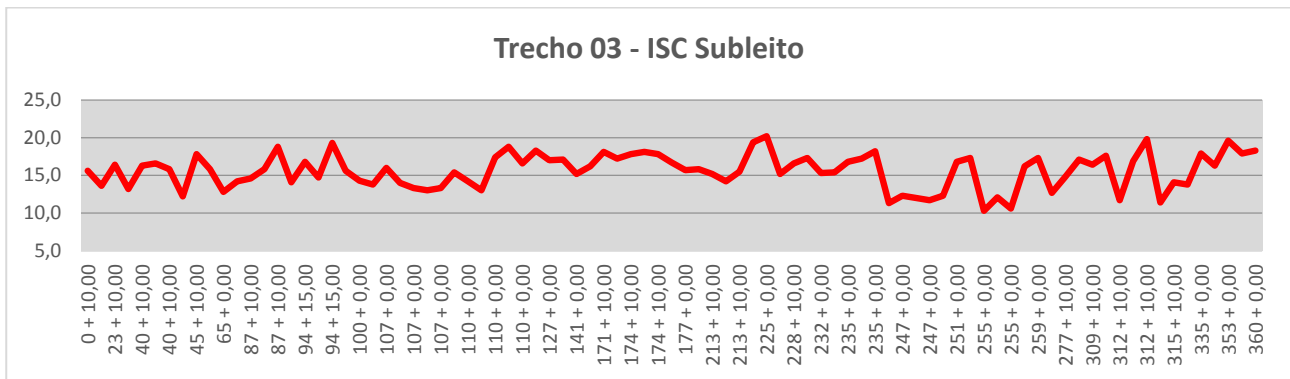
Os Estudos de Tráfego definiram a existência de segmento homogêneo único para o trecho. No quadro inserido a seguir, é apresentado o Número N calculado considerando período de projeto de 10 anos, utilizando-se a metodologia do USACE.

Número N – Trecho 03				
Trecho	Est. Inicial	Est. Final	Extensão (m)	Número N (USACE)
03 – Água Pretinha/Santa Lúcia - Cancela	0+0,00	373+0,00	7.460	5,8E+05

4.5.3 – MÉTODO DE DIMENSIONAMENTO

O dimensionamento foi elaborado utilizando-se o Método de Dimensionamento de Pavimentos Flexíveis, conforme versão constante do Manual de Pavimentação do DNIT, edição de 2006. Para utilização deste método, é necessário conhecer o Número “N” de operações do eixo padrão rodoviário de 8,2tf, calculado segundo a metodologia do USACE, e o ICS de projeto (ISCp), determinado para o material que constituirá o subleito.

O valor de Número N considerado já foi apresentado no item 4.5.2. Quanto aos valores de ISC do subleito, os mesmos são apresentados no gráfico inserido a seguir.



O valor de ISCp foi calculado considerando os valores obtidos ao longo da diretriz mediante análise estatística, cujo resumo é apresentado a seguir.

Trecho 03 – Água Pretinha/Santa Lúcia - Cancela										
Resumo da Análise Estatística do Subleito										
Número de Amostras			Média	Desvio Padrão	Coeficiente de Variação	F1	F2	Xmin	Xmax	ISCp
Total	Descartadas	Consideradas								
87	0	87	15,6	2,3	0,15	15,3	15,9	13,7	17,5	13,0

Tendo em vista o Coeficiente de Variação (C.V.) obtido, de 0,15, foi possível considerar segmento homogêneo único para todo o trecho com relação ao ISCp.

4.5.4 – DIMENSIONAMENTO

O dimensionamento da estrutura necessária para atendimento ao tráfego previsto foi elaborado utilizando-se os parâmetros de projeto obtidos, conforme sequência de cálculo apresentada a seguir.

TRECHO 03 – ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA

- Número $N = 5,8E+05$
- $ISC_p = 13\%$
- Espessura Total (HT) = 31,0cm
- Espessura do Revestimento (R) = 2,5cm (TSBD)
- Espessura sobre a Sub-base (H20) = 24,0cm
- $R K_R + B K_B \geq 24,0\text{cm}$
- Espessura de Base Calculada = 21,0cm
- Espessura da Base Adotada = 21,0cm
- $R K_R + B K_B + h_{20} K_S \geq 31,0\text{cm}$
- Espessura da Sub-base Calculada = $31,0\text{cm} - 24,0\text{cm} = 7,0\text{cm}$
- Espessura de Sub-base Adotada = 15,0cm (mínima construtiva)

4.5.5 – ESTRUTURA ADOTADA

Conforme se observa no dimensionamento, a estrutura indicada foi alterada em relação àquela dimensionada em função da impossibilidade de execução de camadas granulares com espessuras exíguas. Na prática, adota-se espessura mínima de 15,0cm para esse tipo de camada, objetivando evitar problemas de compactação do material. Assim sendo, a camada de sub-base, dimensionada com espessura de 7,0cm, será implantada com espessura mínima executiva de 15,0cm. Desta forma, a estrutura adotada para a extensão total do Trecho 03, tanto para a pista de rolamento quanto para os acostamentos, é a indicada a seguir.

- Revestimento em Tratamento Superficial Betuminoso Duplo com Capa Selante
- Base estabilizada granulometricamente (30% de Brita 2 + 10% de Brita 0 + 30% de Pó de Pedra + 30% de Solo), com espessura de 21,0cm
- Sub-base estabilizada granulometricamente com espessura de 15,0cm

Em função da necessidade de superdimensionamento da espessura de sub-base por questões construtivas, avaliou-se o ISC_p mínimo atendido pela estrutura, concluindo-se que o mesmo é de 9%. Desta forma, quaisquer solos que apresentem $ISC \geq 9\%$ podem ser utilizados para execução

das camadas finais, o que é o caso dos solos ensaiados, sejam do subleito, sejam das caixas de empréstimo.

Para implantação dos limpa-rodas previstos, em total de nove, é indicada uma estrutura mínima exequível, composta de base com espessura de 15,0cm e revestimento em TSBD com Capa Selante.

4.5.6 – APRESENTAÇÃO DOS RESULTADOS

É apresentada a seguir a memória de cálculo das quantidades dos itens de serviço relativos ao Projeto de Pavimentação.

TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELADA - MEMÓRIA DE CÁLCULO DAS QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO																				
Localização (eatacas)	Início	Final	Ext (m)	Revestimento	Espessura da Sub-base (cm)	Espessura da Base (cm)	Largura do Topo da Base (m)	Largura do Revestimento (m)	Largura da Regularização	Regularização do Subleito (m²)	TSDB	Sub-base estabilizada granulométricamente		Base estabilizada granulométricamente com mistura Brita 2 + 10% Brita 0 + 30% Pó de Pedra + 30% Solo)		Largura (m)	Área (m²)	TSBD com Capa Selante	CM-30 Consumo - 1,2 l/m²	RR-2C Consumo - 3,0 l/m²
												Consumo (m³/m)	Volum (m³)	Consumo (m³/m)	Volum (m³)					
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - RODOVIA																				
0 + 0,00	46 + 0,35		920,35	TSBD	15,0	21,0	11,20	9,60	12,28	11.301,92	8.835,38	1.808,3	1.664,23	2,418,2	2.225,55	9,60	8.835,38	8.835,38	10,602	26,506
46 + 0,35	53 + 12,19		151,84	TSBD	15,0	21,0				3.865,40	3.514,00		569,27		760,08		3.514,00	3.514,00	4,217	10,542
53 + 12,19	269 + 9,38		4.317,19	TSBD	15,0	21,0	11,20	9,60	12,28	53.015,14	41.445,06	1,808,3	7.806,57	2,418,2	10.439,62	9,60	41.445,06	41.445,06	49,734	124,335
269 + 9,38	277 + 6,06		156,68	TSBD	15,0	21,0				4.675,00	4.250,00		688,50		919,28		4.250,00	4.250,00	5,100	12,750
277 + 6,06	373 + 0,00		1.913,94	TSBD	15,0	21,0	11,20	9,60	12,28	23.503,18	18.373,82	1,808,3	3.460,88	2,418,2	4.628,19	9,60	18.373,82	18.373,82	22,049	55,121
			7.460,00							96.360,65	76.418,27		14.199,44		18.972,72		76.418,27	76.418,27	91,70	229,25
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - LIMPA-RODAS																				
45 + 10,00				TSBD		15,0				85,82	80,96				12,51		80,96	80,96	0,097	0,243
49 + 0,00				TSBD		15,0				85,82	80,96				12,51		80,96	80,96	0,097	0,243
77 + 10,00				TSBD		15,0				92,72	87,47				13,51		87,47	87,47	0,105	0,262
96 + 10,00				TSBD		15,0				73,98	69,79				10,78		69,79	69,79	0,084	0,209
113 + 10,00				TSBD		15,0				73,98	69,79				10,78		69,79	69,79	0,084	0,209
129 + 0,00				TSBD		15,0				83,42	78,70				12,16		78,70	78,70	0,094	0,236
137 + 0,00				TSBD		15,0				85,82	80,96				12,51		80,96	80,96	0,097	0,243
149 + 10,00				TSBD		15,0				83,53	78,80				12,17		78,80	78,80	0,095	0,236
181 + 0,00				TSBD		15,0				92,72	87,47				13,51		87,47	87,47	0,105	0,262
TOTAIS ACESSOS										767,79	714,90				110,45		714,90	714,90	0,86	2,14
TOTAIS SEGMENTO 03										97.118,44	77.133,17		14.199,44		19.083,17		77.133,17	77.133,17	92,56	231,40

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - SUB-BASE - JAZIDA-PISTA						
Localização		Extensão (m)	Estaca Jazida	Volume (m3)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	373	1.664,23	20,70	34.449,196
46,0175	53,6093	151,84	373	569,27	20,16	11.478,567
53,6093	269,469	4.317,19	373	7.806,57	17,93	139.965,617
269,469	277,303	156,68	373	688,50	15,69	10.804,135
277,303	373	1.913,94	373	3.460,88	14,66	50.726,044
Limpa-rodas						
45,5			373		20,25	0,000
49			373		20,18	0,000
77,5			373		19,61	0,000
96,5			373		19,23	0,000
113,5			373		18,89	0,000
129			373		18,58	0,000
137			373		18,42	0,000
149,5			373		18,17	0,000
181			373		17,54	0,000
TOTAIS				14.189,44		247.423,558
Distância Fixa - Jazida - Estaca 373+0,00 = 13,7km					DMT	17,437

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - SOLO PARA BASE - JAZIDA-PISTA						
Localização		Extensão (m)	Estaca Jazida	Volume (m3)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	373	667,66	20,70	13.820,543
46,0175	53,6093	151,84	373	228,02	20,16	4.597,804
53,6093	269,469	4.317,19	373	3.131,89	17,93	56.152,278
269,469	277,303	156,68	373	275,78	15,69	4.327,656
277,303	373	1.913,94	373	1.388,46	14,66	20.350,590
Limpa-rodas						
45,5			373	3,75	20,25	75,988
49			373	3,75	20,18	75,725
77,5			373	4,05	19,61	79,504
96,5			373	3,23	19,23	62,205
113,5			373	3,23	18,89	61,105
129			373	3,65	18,58	67,775
137			373	3,75	18,42	69,121
149,5			373	3,65	18,17	66,364
181			373	4,05	17,54	71,111
TOTAIS				5.724,95		99.877,769
Distância Fixa - Jazida - Estaca 373+0,00 = 13,7km					DMT	17,446

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - BRITA PARA BASE - PEDREIRA - PISTA - NPAV						
Localização		Extensão (m)	Estaca Pedreira	Volume (m3)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	0	1.557,88	5,16	8.038,958
46,0175	53,6093	151,84	0	532,05	5,70	3.030,726
53,6093	269,469	4.317,19	0	7.307,74	7,93	57.956,067
269,469	277,303	156,68	0	643,49	10,17	6.542,852
277,303	373	1.913,94	0	3.239,74	11,20	36.294,857
Limpa-rodas						
45,5			0	8,76	5,61	49,120
49			0	8,76	5,68	49,733
77,5			0	9,46	6,25	59,124
96,5			0	7,55	6,63	50,042
113,5			0	7,55	6,97	52,608
129			0	8,51	7,28	61,963
137			0	8,76	7,44	65,143
149,5			0	8,52	7,69	65,536
181			0	9,46	8,32	78,706
TOTAIS				13.358,22		112.395,437
Distância Fixa - Pedreira - Estaca 0+0,00 = 4,7km (NPAV)					DMT	8,414

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - BRITA PARA TSBD - PEDREIRA-PISTA - NPAV						
Localização		Extensão (m)	Estaca Pedreira	Área (m2)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	0	8.835,38	5,16	45.592,112
46,0175	53,6093	151,84	0	3.514,00	5,70	20.016,686
53,6093	269,469	4.317,19	0	41.445,06	7,93	328.691,796
269,469	277,303	156,68	0	4.250,00	10,17	43.212,810
277,303	373	1.913,94	0	18.373,82	11,20	205.842,501
Limpa-rodas						
45,5			0	80,96	5,61	454,186
49			0	80,96	5,68	459,853
77,5			0	87,47	6,25	546,688
96,5			0	69,79	6,63	462,708
113,5			0	69,79	6,97	486,436
129			0	78,70	7,28	572,936
137			0	80,96	7,44	602,342
149,5			0	78,80	7,69	605,972
181			0	87,47	8,32	727,750
TOTAIS				77.133,17		648.274,776
Distância Fixa - Pedreira - Estaca 0+0,00 = 4,7km (NPAV)					DMT	8,405

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - AREIA PARA TSBD - AREAL-PISTA - NPAV						
Localização		Extensão (m)	Estaca Areal	Área (m ²)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	0	8.835,38	10,66	94.186,697
46,0175	53,6093	151,84	0	3.514,00	11,20	39.343,686
53,6093	269,469	4.317,19	0	41.445,06	13,43	556.639,640
269,469	277,303	156,68	0	4.250,00	15,67	66.587,810
277,303	373	1.913,94	0	18.373,82	16,70	306.898,533
Limpa-rodas						
45,5			0	80,96	11,11	899,466
49			0	80,96	11,18	905,133
77,5			0	87,47	11,75	1.027,773
96,5			0	69,79	12,13	846,553
113,5			0	69,79	12,47	870,281
129			0	78,70	12,78	1.005,786
137			0	80,96	12,94	1.047,622
149,5			0	78,80	13,19	1.039,372
181			0	87,47	13,82	1.208,835
TOTAIS				77.133,17		1.072.507,187
Distância Fixa - Areal - Estaca 0+0,00 = 10,2km (NPAV)					DMT	13,905

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - CM-30 - CANTEIRO-PISTA						
Localização		Extensão (m)	Estaca Canteiro	Peso (t)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	0	10,60	0,59	6,257
46,0175	53,6093	151,84	0	4,22	1,13	4,749
53,6093	269,469	4.317,19	0	49,73	3,36	167,145
269,469	277,303	156,68	0	5,10	5,60	28,548
277,303	373	1.913,94	0	22,05	6,63	146,249
Limpa-rodas						
45,5			0	0,10	1,04	0,101
49			0	0,10	1,11	0,108
77,5			0	0,10	1,68	0,176
96,5			0	0,08	2,06	0,173
113,5			0	0,08	2,40	0,201
129			0	0,09	2,71	0,256
137			0	0,10	2,87	0,279
149,5			0	0,09	3,12	0,295
181			0	0,10	3,75	0,394
TOTAIS				92,56		354,931
Distância Fixa - Canteiro - Estaca 0+0,00 = 0,13km (NPAV)					DMT	3,835

PMPK - TRECHO 03 - ÁGUA PRETINHA/SANTA LÚCIA - CANCELA						
QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO - DMT - RR-2C - CANTEIRO-PISTA						
Localização		Extensão (m)	Estaca Canteiro	Peso (t)	DMT (km)	Momento de Transporte
Est.Inicial	Est.Final					
Pista de Rolamento/Acostamentos						
0	46,0176	920,35	0	26,51	0,59	15,643
46,0175	53,6093	151,84	0	10,54	1,13	11,873
53,6093	269,469	4.317,19	0	124,34	3,36	417,864
269,469	277,303	156,68	0	12,75	5,60	71,371
277,303	373	1.913,94	0	55,12	6,63	365,622
Limpa-rodas						
45,5			0	0,24	1,04	0,253
49			0	0,24	1,11	0,270
77,5			0	0,26	1,68	0,441
96,5			0	0,21	2,06	0,431
113,5			0	0,21	2,40	0,502
129			0	0,24	2,71	0,640
137			0	0,24	2,87	0,697
149,5			0	0,24	3,12	0,738
181			0	0,26	3,75	0,984
TOTAIS				231,40		887,329
Distância Fixa - Canteiro - Estaca 0+0,00 = 0,13km (NPAV)					DMT	3,835



4.6 – PROJETO DE SINALIZAÇÃO

4.6 – PROJETO DE SINALIZAÇÃO

4.6.1 – INTRODUÇÃO

Constitui-se este projeto dos sistemas de sinalização horizontal e vertical a serem implementados em rodovias vicinais no município de Presidente Kennedy/ES, **Trecho 03 – Água Pretinha - Santa Lúcia – Cancela**.

O Projeto de Sinalização foi desenvolvido no Trecho 03 entre as estacas 0+0,00 e 373+0,00, de acordo com as Normas, Especificações e Instruções de Serviço, atualmente em vigor no DNIT.

4.6.2 – CONSIDERAÇÕES GERAIS

Com a finalidade de garantir ao usuário da rodovia a maior segurança possível, regulamentando o uso da via e advertindo sobre perigos potenciais, tem a sinalização o objetivo de orientar e fornecer as informações necessárias durante o seu deslocamento ao longo do trajeto.

Na elaboração do Projeto de Sinalização, procurou-se através de pintura de faixas, marcas no pavimento, sinais convencionais e elementos auxiliares de percurso, transmitir ao usuário da rodovia mensagens simples e de fácil visualização nas condições de visibilidade e velocidade de operação do local.

Os dispositivos de sinalização estão locados em posições preestabelecidas, de forma a divulgar, comunicar e assinalar com a oportunidade necessária, os regulamentos de trânsito e as restrições específicas que devem ser imposta.

Consideraram-se para elaboração deste projeto o Manual de Sinalização Rodoviária – 1999 e 2010, 3ª Edição, em conciliação com a Resolução nº 160, de 22 de abril de 2004, ANEXO II, o manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito do Conselho Nacional de Trânsito - CONTRAN - volumes, I, II, III e IV, além de experiências técnicas adquiridas anteriormente sobre o assunto.

4.6.3 – SINALIZAÇÃO VERTICAL - METODOLOGIA ADOTADA

4.6.3.1 – ASPECTOS GERAIS

Dentro do espírito de padronização, procurou-se elaborar um trabalho que melhor atendesse a finalidade, evitando-se o uso excessivo de placas, que além de sobrecarregar o projeto do ponto de vista econômico, tornando-o menos funcional.

A posição e o dimensionamento das placas foram estabelecidos em função da velocidade de operação considerada de 40 km/h, para rodovia Classe III, região montanhosa - DNIT.

As placas serão confeccionadas em chapa de aço nº 16 tratada quimicamente, as películas serão refletivas do Tipo I-A, conforme disposto na Norma ABNT NBR 14644/2007 e Norma DNIT 101/2009 – ES.

O serviço executado e quantificado para implementação deste subsistema de sinalização viária foi o de Implantação, operação destinada à instalação dos dispositivos projetados para as características das condições locais a que se destinam.

Sendo assim, os dispositivos a serem implantados apresentam as características conforme a seguir relacionadas, devendo obedecer, no que couber, a especificação – DNIT 101/2009, sendo as cores, em linhas gerais, definidas pelo Álbum de Sinalização Rodoviário do DNIT.

4.6.3.2 – ADVERTÊNCIA

Placas quadradas com a seguinte dimensão: 0,60m x 0,60m conforme apresentado em linear.

4.6.3.3 – REGULAMENTAÇÃO

Placas circulares de diâmetro igual a 0,75m e octogonal L=0,35m.

4.6.3.4 – INDICATIVA

Placas retangulares de dimensões variadas em função da quantidade de informações nela contida.

Para se definir o tamanho a ser adotado, levou-se em consideração, além da quantidade de informação nela contida, a velocidade de aproximação de 60 km/h, sendo a distância de visibilidade igual a 145,0 m.

A partir da velocidade de aproximação (km/h) e da distância de visibilidade (m), definidas, estabeleceu-se as seguintes alturas de letras a serem adotadas:

- $h = 15,0$ cm - para 40 km/h.

Com as alturas das letras estabelecidas e de posse da tabela de diagramação contida no Manual de Sinalização Rodoviária, determinaram-se as dimensões das placas a serem aplicadas, somando-se as larguras das letras com os espaçamentos. Por outro lado, a distância de uma palavra à outra e o espaço mínimo entre duas linhas é igual a $3/4$ da altura da letra maiúscula.

4.6.3.5 – EDUCATIVAS

Placas retangulares de dimensão 2,00m x 1,00m, diagramadas e dimensionadas da mesma maneira, para altura de letra, iguais a 15,0 centímetros.

4.6.3.6 - SERVIÇOS AUXILIARES

São placas de forma retangular com o lado maior posicionado na vertical e dimensões de 0,50 m x 0,80 m, será utilizado a placa I-12 - Ônibus.

4.6.3.7 – DELINEADORES

São placas de forma retangular com o lado maior posicionado na vertical e dimensões de 0,50 m x 0,60 m, previsto em curvas acentuadas.

4.6.3.8 – POSICIONAMENTO E CODIFICAÇÃO DOS SINAIS

Como os sinais de regulamentação e advertência são colocados para proteger, principalmente, o usuário não habituado à via, é fundamental que eles transmitam a posição e a característica da condição a que se referem.

A distância entre o sinal e sua causa foi, no projeto, tomada como 150 metros, entretanto, foi alterada ocasionalmente em função das peculiaridades do local.

De qualquer maneira, procurou-se obter uma distância, tal que, dê ao usuário o tempo suficiente para compreender a mensagem e reagir, executando a manobra necessária.

A codificação das placas constantes do projeto segue, em linhas gerais, as formalizadas pelo Álbum de Sinalização Rodoviária – DNIT, em conformidade com a Resolução nº. 160 do CONTRAN.

4.6.4 – SINALIZAÇÃO HORIZONTAL

4.6.4.1 – ASPECTOS GERAIS

A sinalização horizontal, subsistema da sinalização viária, compreende todas as marcas, símbolos e legendas apostos sobre o pavimento, e caracteriza-se por sua eficiência em orientar e controlar o tráfego, não obstante, suas limitações, quais sejam:

- Pouca visibilidade durante as chuvas e neblina;
- Curta duração, quando submetida ao tráfego pesado.

O serviço executado e quantificado para implementação deste subsistema foi classificada em:

- Marcas Longitudinais: separam e ordenam as correntes de tráfego;
- Marcas Transversais: ordenam os deslocamentos frontais dos veículos e disciplinamos deslocamentos de pedestres;
- Marcas de Canalização: orientam os fluxos de tráfego em uma via;
- Inscrições no Pavimento: melhoram a percepção do condutor quanto as características de utilização da via.

4.6.4.2 – MARCAS LONGITUDINAIS UTILIZADAS

LINHA DUPLA CONTÍNUA (LFO-3)

Demarcação de proibição de ultrapassagem, em toda a sua extensão, deverá ser dupla e contínua com 10,00 (dez) centímetros de largura para cada faixa demarcada, mantendo o afastamento entre si de 10,00 (dez) centímetros.

Foram previstas interrupções destas faixas em trechos pequenos para indicar locais em que, embora seja proibida a ultrapassagem, é permitida a travessia da rodovia.

Com o objetivo de se evitar o perigo decorrente, quando por má conservação ocorrer o desaparecimento das faixas de proibição de ultrapassagem, foi projetada para ser implantado, no início de cada área de proibição, a placa “PROIBIDO ULTRAPASSAR”.

LINHA DE BORDO (LBO) E LINHA DE CONTINUIDADE (LCO)

A pintura de demarcação dos bordos (LBO) será contínua, com 10,00 (dez) centímetros de largura e afastada 10,00 (dez) centímetros do bordo da pista.

Exceto nos locais de acesso, as faixas serão interrompidas (LCO), obedecendo à cadência de 1:1,00 (um) metro, demarcados para 1,00 (um) metro de intervalo, mantendo a mesma largura e afastamento que as Linhas de Bordo.

4.6.4.3 – PADRÃO DE CORES E MATERIAIS

As cores empregadas nas demarcações da via serão branca (N 9,5) e amarela (10 YR 7,5/14).

A demarcação das marcas longitudinais, transversais, de canalização e legendas, será executada com material acrílico – TMD=600, vida útil 2 a 3 anos, com taxa=0,80L/m², a espessura úmida de tinta a ser aplicada deve ser de 0,4mm a 0,6mm, a ser obtida de uma só passada da máquina sobre o revestimento.

A escolha do material a ser utilizado para promover as demarcações viárias da rodovia, conforme Especificação de Serviço e DNIT 100/2009, esta fundamentada na natureza do projeto como também, no VMD para o ano de abertura e o ano final de vida útil.

As demarcações deverão ser complementadas pela adição de microesferas de vidro retro refletivo, Tipo II (Drop-on) conforme Especificação DNER-EM 373/2000.

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

A cor branca deverá ser usada quando ocorrer as seguintes situações:

- Separar movimentos veiculares de mesmo sentido;
- Delimitar áreas de circulação;
- Delimitar trechos de pistas, destinados ao estacionamento regulamentado de veículos em condições especiais;
- Regularizar faixa de travessias de pedestres;
- Regularizar linha de transposição e ultrapassagem;
- Demarcar linha de retenção e linha de “Dê a preferência”, e;
- Inscrever setas, símbolos e legendas.

A cor amarela deverá ser usada quando ocorrer as seguintes situações:

- Separar movimentos veiculares de fluxos opostos;
- Regularizar ultrapassagem e deslocamento lateral;
- Delimitar espaços proibidos para estacionamento e/ou parada;

4.6.4.4 – DISPOSITIVOS AUXILIARES DE SINALIZAÇÃO

COMPÕE-SE ESTE PROJETO DOS SEGUINTE DISPOSITIVOS DE SINALIZAÇÃO:

4.6.4.5 – TACHAS

Foram empregados com vistas a alertar sobre perigos iminentes, na extensão total da rodovia, possibilitando, à noite, ou em condições adversas de tempo, a prévia percepção das suas sinuosidades e ondulações.

No projeto foi previsto a implantação destes dispositivos para os seguintes locais, conforme abaixo discriminados:

LINHA DE BORDO

Tachas bidirecionais brancas com elementos refletoras brancas, e espaçamento de 4,00 m numa extensão de 152,00 m antes de obstáculos ou obras de arte, 4,00 m em trechos sinuosos e 16,00 m em tangente.

LINHA DE BORDO NAS ÁREAS DAS INTERSECÇÕES E ACESSOS

Tachas mono direcionais brancas com elementos refletoras brancas e espaçados de 4,00 m e 16,00m.

LINHA DE FLUXOS OPOSTOS DE CIRCULAÇÃO – LFO-2, LFO-3 E LFO-4

Tachas bidirecionais amarelas com elementos refletoras amarelos e espaçamentos de 4,00 m.

4.6.5 – SINALIZAÇÃO DAS OBRAS

A sinalização nos trechos da rodovia em obras tem como objetivo o controle do trânsito, visando a segurança do usuário e do operário quando em serviço na pista.

Os dispositivos, sinais, posicionamento, cores, aplicação, etc., adotados no Projeto de Sinalização de Obras obedecem ao que preconiza o Manual de Sinalização de obras e emergências em rodovias do Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes – DNIT (2010).

A aquisição, fornecimento, transporte e a implantação dos dispositivos bem como, a operacionalidade do sistema, ficarão a cargo da firma Construtora, não sendo objeto de medição.

Este projeto deverá ser constituído dos seguintes itens:

- Sinalização vertical de Advertência;
- Sinalização vertical de Regulamentação;
- Sinalização vertical de Indicação de obras;
- Sinalização horizontal de obras;
- Dispositivos de Canalização e segurança;
- Dispositivos e procedimentos de segurança;
- Dispositivos Luminosos;
- Dispositivos de Controle de Trânsito.



4.7 – PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES

4.7 – PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES

4.7.1 – INTRODUÇÃO

Os serviços a serem executados, referentes às obras complementares, objetivaram dotar a rodovia dos seguintes dispositivos: Cercas, Defensas Metálicas, Abrigo em parada de ônibus.

Considerou-se para elaboração destes projetos, as normas e projetos-tipo adotados pelo DNIT, além de experiências técnicas adquiridas anteriormente sobre o assunto.

4.7.2 – CERCAS

Estes dispositivos foram projetados objetivando delimitar a faixa de domínio da rodovia e impedir, quando for o caso, a passagem de animais.

O projeto contemplou a implantação de cercas por meio da utilização de mourões de concreto, seção quadrada, com 04 fios de arame farpado, conforme Especificação DNIT 099/2009 e, projeto-tipo elaborado e apresentado anexo em meio digital.

As cercas a serem implantadas foram posicionadas neste projeto a uma distância compatível com a área a ser desapropriada, conforme orientação da Fiscalização, aos limites dos dispositivos de drenagem superficial projetados.

A implantação desse trecho rodoviário estribado no Cadastro para Desapropriações e nas melhorias planialtimétricas impostas ao traçado atual acarretarão a remoção destes dispositivos.

4.7.4 – DEFENSAS

As defensas metálicas destinam-se a amortecer o choque de veículos desgovernados, reconduzindo o mesmo à pista, nos casos de colisões e derrapagens, tendo efeito restrito no caso de impactos muito violentos.

No presente trabalho, levando-se em consideração os levantamentos efetuados pelos quais foram verificados locais onde se faz necessário a sua adoção, foi previsto a implantação destes dispositivos do tipo simples, 01 lâmina, e semi-maleáveis.

Serão implantadas defensas constituídas por chapas metálicas perfil “W” ABNT e montantes metálicos nos bordos externos das curvas acentuadas, nos locais com aterros altos e acesso a obra de arte especial, conforme determina o nomograma do índice de necessidade - NBR 6971.

Todas as extremidades de entrada e saída desses dispositivos serão dotadas de terminais de ancoragem com extensão de 16,00 metros.

Para assegurar sua correta implantação e ancoragem às margens da rodovia, deverá ser obedecida a especificação DNER-ES 144/85.

4.7.6 – ABRIGO EM PARADA DE ÔNIBUS

Os locais que hoje atendem como ponto de parada de ônibus, sem qualquer disciplinamento, encontram-se desprovidos de abrigos, expondo os usuários a todas as variações climáticas.

O projeto contemplou a implantação de abrigos padronizados em ambos os lados da via, dispondo os locais de parada de ônibus com dispositivos disciplinadores de entradas e saídas. Os abrigos de ônibus a serem implantados, todos em trechos considerados rurais terão dimensões de 3,40m x 6,00m, conforme projetos detalhados do DER-ES.



4.8 – PROJETO DE DESAPROPRIAÇÃO

4.8 – PROJETO DE DESAPROPRIAÇÃO

4.8.1 – INTRODUÇÃO

O Projeto de Desapropriação tem por objetivo identificar, quantificar e avaliar o custo das indenizações das áreas das propriedades lindeiras atingidas pelas intervenções realizadas quando das obras previstas nos projetos executivos de engenharia para implantação/pavimentação de rodovia municipal localizada no município de Presidente Kennedy, no Estado do Espírito Santo, denominado Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela.

4.8.2 – METODOLOGIA

Tomando-se por base os levantamentos topográficos, o projeto geométrico, a caracterização das benfeitorias e vistorias realizadas “in loco”, os resultados (áreas, valores, etc.) serão apresentados a partir do preenchimento do modelo de ficha cadastral utilizado para cada imóvel com os valores indenizatórios a serem atribuídos às áreas em questão.

Para tanto, se tomou como base as diretrizes estabelecidas na IS-219: Projeto de Desapropriação, (publicação IPR/DNIT N° 746 de 2011)

Trata-se de segmento rodoviário não pavimentado, tendo os locais a serem desapropriados a fisionomia de um corredor tipicamente rural, conforme classificação e definições, estabelecidas para este estudo.

A área total a ser desapropriada será definida a partir do levantamento dos trechos que sofreram melhoramentos tais como, correção de curvas e o alargamento da plataforma existente segundo a Classe adotada para cada Trecho de projeto.

Os limites iniciais e finais das áreas totais sujeitas à desapropriação, será definido, nas plantas cadastrais, por suas coordenadas topográficas plano retangulares como também, amarradas pelas distâncias em relação aos bordos da via existente, conforme as nomenclaturas atribuídas: P1, P2, P3, etc.

4.8.3 – DEFINIÇÕES

As denominações adotadas para caracterizar as áreas de interesse ao cadastramento, obedecem ao que abaixo é apresentado:

4.8.3.1 – ÁREAS DE TERRA

Entenda-se como terra nua ou áreas de terra, os lotes ou loteamentos, com ou sem ocupação, e pertencente ao município, ao estado, à federação, a particulares ou a agremiações sociais bem como, os acessos a fazendas, a imóveis residenciais, comerciais ou industriais.

4.8.3.2 – BENFEITORIAS

Entenda-se “qualquer melhoramento incorporado ao solo, permanentemente, pelo homem, de modo que não se possa ser retirado sem destruição, modificação, fratura ou danos”. Seriam as edificações, residências, galpões, estrebarias, estábulos e outras obras de diversas finalidades, tais como muros, cercas, calçamentos etc.

4.8.3.3 – CULTURAS PERMANENTES

São as lavouras programadas para uma duração mínima de várias colheitas ou anos cuja destruição envolveria lucros cessantes de diversos anos futuros.

4.8.4 – PREMISSAS ADOTADAS

Nas pesquisas de campo, as propriedades foram identificadas com base nos levantamentos efetuados “in loco” como também, a partir das imagens de satélites utilizadas para os estudos.

O valor da terra nua, com ou sem cultura, seguindo informações de imobiliárias locais e pessoas ligadas a atividades de compra e venda de propriedades, foi estabelecido em R\$ 12.000,00 (Doze mil reais) o hectare ou R\$ 1,20/m² (Um real e vinte centavos por metro quadrado).

O valor das benfeitorias no cálculo do Laudo de Avaliação adotou-se o método de quantificação de custos a partir da tabela de Custos Unitários de Construção – SINDUSCON-ES, de dezembro de 2014 e levando em consideração o estado de conservação, a idade aparente e a vida útil das benfeitorias foi estabelecido em R\$ 332,21/m² (Trezentos e trinta e dois reais e vinte e um centavos) o metro quadrado de construção.

4.8.5 – RESUMO DOS RESULTADOS OBTIDOS

Para implantação / pavimentação das rodovias, foi cadastrada, identificado e localizado, no **Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela**, 15 (quinze) proprietários ao longo de todo segmento, sendo previstas 16 (dezesseis) áreas a serem desapropriadas.

QUADRO RESUMO DAS ESTIMATIVAS DAS DESAPROPRIAÇÕES																		
ESTIMATIVA Nº	LOCALIZAÇÃO			PROPRIETÁRIO	TERRENO (m²)				CUSTO DA DESAPROPRIAÇÃO				TOTAL GERAL DA DESAPROPRIAÇÃO (R\$)					
	ESTACA	LADO	FX DE DOMÍNIO		DESAPROPRIADO	REMANESCENTE	QUANTIDADE	DESAPROPRIADA	REMANESCENTE	TERRENO		BENEFITÓRIA		PLANTAÇÃO				
										VALOR BASE/m² (R\$)	TOTAL (R\$)	VALOR BASE/m² (R\$)		TOTAL (R\$)	VALOR BASE/m² (R\$)	TOTAL (R\$)	VALOR BASE/m² (R\$)	TOTAL (R\$)
1	0 + 0,00	5 + 4,60	E/D	VARIÁVEL	ARI FERREIRA DA ROCHA	1.921,78					1,20	2.306,14						2.306,14
2	5 + 4,60	19 + 1,00	E/D	VARIÁVEL	MARCO ANTÔNIO T. RODRIGUES	5.329,66					1,00	6.395,59	332,21	25.965,53				32.361,13
3	19 + 1,00	26 + 10,00	D	VARIÁVEL	IVALDO DE ABREU	850,03					1,00	1.020,04	332,21	53.754,90				54.774,94
4	19 + 1,00	29 + 19,60	E	VARIÁVEL	VALMERI BORGES	4.247,19					1,20	5.096,63						5.096,63
5	26 + 10,00	50 + 1,00	E/D	VARIÁVEL	VALMIR ALMEIDA	13.611,05					1,00	16.333,26	332,21	9.803,52				26.136,78
6	50 + 1,00	72 + 15,00	E	VARIÁVEL	JOCARLI ALMEIDA SOUZA	8.711,25					1,20	10.453,50						10.453,50
7	48 + 18,70	78 + 19,20	D	VARIÁVEL	JOEL COSTALONGA	21.738,59					1,20	26.086,31						26.086,31
8	72 + 15,60	95 + 2,60	E	VARIÁVEL	RONALDO MAGNO B. HORA	11.085,49					1,20	13.302,59						13.302,59
9	78 + 19,20	138 + 11,90	D	VARIÁVEL	CLEBERSON SHERRER	11.815,46					1,20	14.178,55						14.178,55
10	95 + 2,60	118 + 2,00	E	VARIÁVEL	ARI FERREIRA DA ROCHA - 02	14.435,03					1,20	17.322,04						17.322,04
11	118 + 2,00	137 + 3,50	E	VARIÁVEL	JÚLIA R. DE CARVALHO - ESPÓLIO	7.095,93					1,20	8.515,12						8.515,12
12	137 + 6,15	164 + 5,00	E/D	VARIÁVEL	VALDEY BORGES DA HORA	14.830,69					1,20	17.796,83						17.796,83
13	164 + 3,30	216 + 9,90	E/D	VARIÁVEL	VALTER BORGES DA HORA - ESPÓLIO	19.484,86					2,00	23.381,83	332,21	83.557,46				106.939,29
14	197 + 11,95	373 + 0,00	D	VARIÁVEL	VALCI JOSÉ FERREIRA DE SOUZA	62.055,30					1,20	74.466,36						74.466,36
15	216 + 9,90	274 + 7,50	E	VARIÁVEL	SINÉSIO ALMEIDA DA SILVA	11.609,29					1,20	13.931,15						13.931,15
16	274 + 12,00	373 + 0,00	E	VARIÁVEL	EDVALDO MAGNAGO	34.712,64					1,00	41.655,17	332,21	8.737,12				50.392,29
T O T A I S						243.534,24	0,00	0,00	269,48	0,00	0,00	41.605,15	89.523,95	0,00	0,00	0,00	0,00	131.129,10

4.8.6 – ESTIMATIVAS DE ÁREAS

As áreas interferentes com o projeto de implantação da **Prefeitura Municipal de Presidente Kennedy – ES (PMPK) - Trecho 03 Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela**, são apresentadas a seguir em plantas individuais cadastrais, constando o nome do proprietário, seu endereço, telefone para contato, as áreas específicas a serem desapropriadas e os valores estimados.

As planilhas apresentadas devem ser utilizadas na época oportuna, quando da realização dos efetivos serviços de desapropriação.

4.8.7 - PLANTAS DE DESAPROPRIAÇÃO

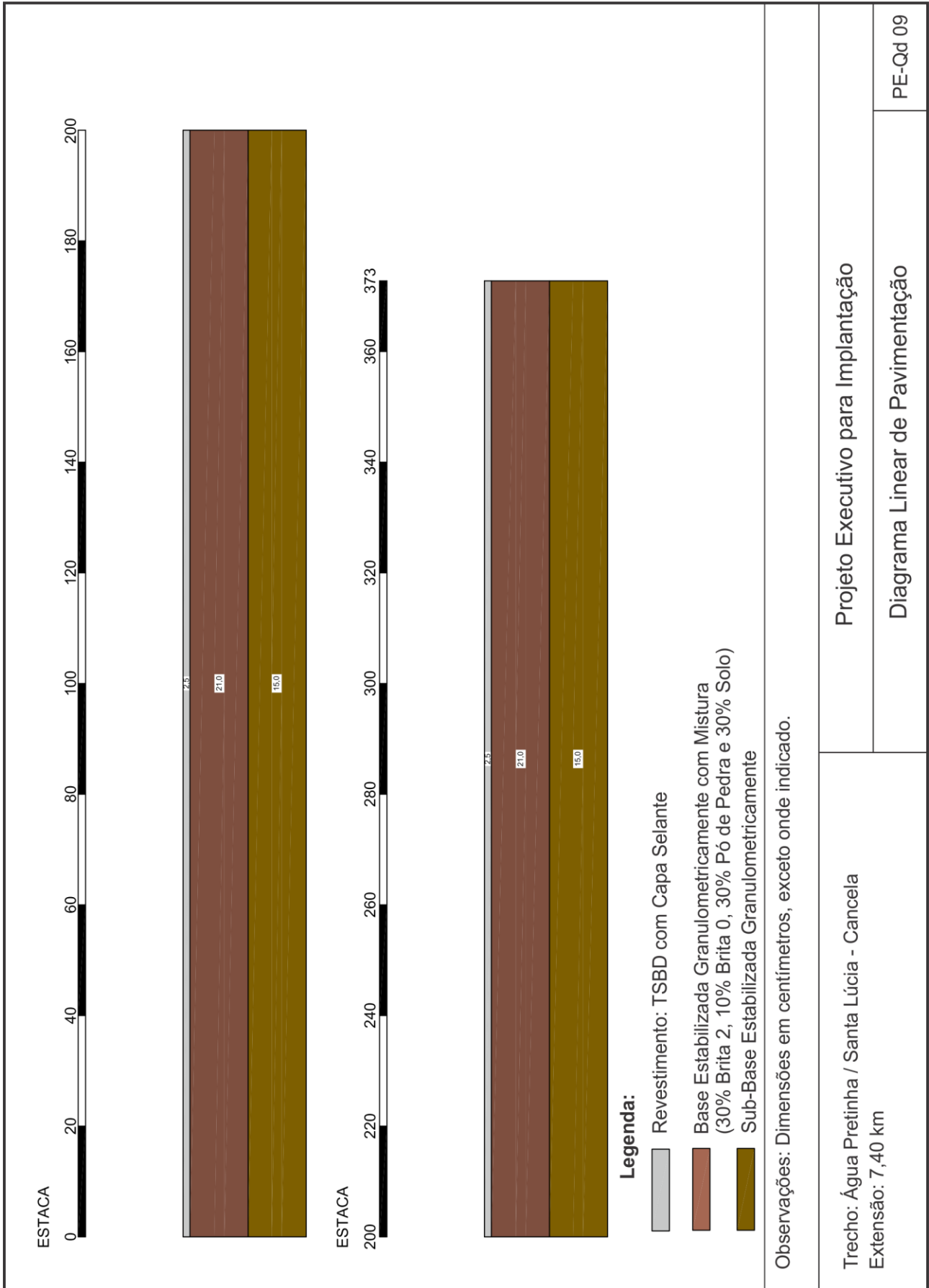
São apresentadas no Volume 3E – Cadastro para Desapropriação, as plantas individuais e o cadastro geral de desapropriação.



5.0 – QUADROS DE QUANTIDADES E MEMÓRIA DE CÁLCULO



5.1 – DIAGRAMA LINEAR DE PAVIMENTAÇÃO (QUADRO PE QD 09)





***5.2 – QUANTIDADES DE SERVIÇOS
(QUADRO PE QD 10)***

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	TERRAPLENAGEM						
	TRECHO 03						
40167	Limpeza, desmatamento e destocamento de árvores com diâmetro até 15 cm, com trator de esteira	DNIT 104/2009-ES		m ²	269.079,12		
40221	Escavação e carga de material de 1ª categoria, com trator de esteira e pá carregadeira (Compensação Lateral - DMT <50m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	54.900,00		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 51 a 100m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	12.802,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,08	t	21.763,40		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 101 a 200m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	50.935,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,15	t	86.589,50		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 201 a 400m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	89.457,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,31	t	152.076,90		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 401 a 600m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	25.875,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,51	t	43.987,50		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 601 a 800m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	19.942,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,67	t	33.901,40		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 8001 a 1000m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	1.240,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		0,99	t	2.108,00		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 1001 a 1200m)	DNIT 106/2009-ES		m ³	11.977,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		1,18	t	20.360,90		
Observações: * Densidade do solo: 1,7 t/m ³							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km							

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (de 1601 a 1800m)	DNIT 106/2009-ES		m³	4.828,00		
60019	LOCAL COM DMT ATÉ 3.0 KM (Caminhão basculante)		1,75	t	8.207,60		
40230	Escavação e carga de material de 1ª categoria com escavadeira (acima de 10000m) (Material para Bota Fora)	DNIT 106/2009-ES		m³	14.055,00		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)		24,37	t	23.893,50		
42547	Espalhamento de material de 1ª categoria com motoniveladora - (Material de 1ª Cat. - Bota - Fora)	DNIT 106/2009-ES		m³	14.055,00		
43340	Compactação de aterros 100% PI	DNIT 108/2009-ES		m³	44.969,00		
40228	Compactação de aterros 100% PN	DNIT 108/2009-ES		m³	169.169,00		
41095	Remoção de solos moles, incluindo carregamento mecânico com escavadeira hidráulica	EP-T-01		m³	13.507,80		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)		20,90	t	22.963,26		
42547	Espalhamento de material de 1ª categoria com motoniveladora	EP-T-02		m³	17.560,14		
	Bica corrida sem frete, fornecimento e transporte	EP-T-02		m³	10.927,90		
40177	Espalhamento de material de 1ª categoria com trator de esteiras (bica corrida)	EP-T-02		m³	10.927,90		
	Pedra de mão (incl. 0% IUM) s/ frete, fornecimento e transporte			m³	2.579,90		
40177	Espalhamento de material de 1ª categoria com trator de esteiras (pedra de mão)	EP-T-02		m³	2.579,90		
40229	Compactação de aterros em rocha	DNIT 108/2009-ES		m³	515,98		
40305	Corta-rio (escavação mecânica em material de 1ª cat.) H -> 1,50 a 3,00 m	DNIT 106/2009-ES		m³	162,00		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)		25,92	t	275,40		
Observações: * Densidade do solo: 1,7 t/m³							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela							
Extensão: 7.40 Km		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO				PE-Qd-10	

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	PAVIMENTAÇÃO TECHO 03						
40753	Regularização e compactação do subleito (100% P.L.) H = 0,15m	DNIT 137/2010-ES		m ²	97.118,44		
40109	Sub-base estabilizada granulometricamente sem mistura inclusive escavação e carga	DNIT 139/2010-ES		m ³	14.189,44		
42045	Aquisição de solo de jazida comercial (saibreira)			m ³	17.528,13		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)- Transporte de material de jazida para a sub base		17,44	t	29.797,83		
42043	Bonificação de 15% sobre aquisição de materiais			%	0,15		
	Base de solo brita, 30% de solo, 30% de brita 2, 10% de brita 0 e 30% de pó de pedra, inclusive fornecimento da brita e transporte	DNIT 141/2010-ES		m ³	19.083,17		
42045	Aquisição de solo de jazida comercial (saibreira)			m ³	7.408,76		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)- Transporte de material de jazida para base		17,44	t	12.594,89		
42043	Bonificação de 15% sobre aquisição de materiais			%	0,15		
40816	Imprimação exclusiva fornecimento e transporte comercial do material betuminoso	DNIT 144/2010-ES		m ²	77.133,17		
40873	T.S.B.D. com capa selante, executado c/ Multidistribuidor exclus. forn. e transp. com. da emulsão, inclus. lavagem brita e transp. comerc. areia, brita	DNIT 147/2010-ES		m ²	77.133,17		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km		PE-Qd-10					

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	MATERIAL BETUMINOSO						
40968	CM-30, fornecimento - para Imprimação	EM 363-97		t	92,56		
40969	Emulsão RR-2C, fornecimento - para TSBD	EM 369-97		t	231,40		
40972	Bonificação de 15.0% sobre Materiais Betuminosos			%	0,15		
60008	TR-303 (Mat. Asf. F. DNIT) - CM-30, transporte		408,07	t	92,56		
60008	TR-303 (Mat. Asf. F. DNIT) - RR-2C, transporte		408,07	t	231,40		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km							
						PE-Qd-10	

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	OBRAS DE ARTE CORRENTES E DRENAGEM TRECHO 03						
40283	Escavação mecânica em material 1ª cat. H = 1,50 a 3,00m (Demolição)	EP-D-01		m³	798,69		
40303	Reaterro de cavas c/ compactação mecânica (compactador manual) (Demolição)	EP-D-02		m³	934,99		
60019	Transporte de materiais para DMT até 3,0 KM (Caminhão basculante)		1,23	t	660,87		
40283	Escavação mecânica em material 1ª cat. H = 1,50 a 3,00m (Implantação)	EP-D-01		m³	6.722,60		
40303	Reaterro de cavas c/ compactação mecânica (compactador manual) (Implantação)	EP-D-02		m³	510,94		
60019	Transporte de materiais para DMT até 3,0 KM (Caminhão basculante)		2,31	t	868,60		
40747	Remoção de bueiros existentes	DNIT 027/2004-ES		m	165,50		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante) encaminhamento dos tubos ao BF		26,40	t	131,77		
40433	Corpo BSTC (greide) diâmetro 0,80m CA-1 PB inclusive escavação, reaterro e transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	256,00		
40449	Corpo BSTC (grota) diâmetro 0,80m CA-1 PB exclusive escavação e reaterro, inclusive transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	74,00		
40437	Corpo BSTC (greide) diâmetro 1,00 m CA-1 PB inclusive escavação, reaterro e transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	14,00		
40458	Corpo BSTC (grota) diâmetro 1,20 m CA-1 PB exclusive escavação e reaterro, inclusive transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	58,00		
40481	Corpo BDTTC (grota) diâmetro 1,20 m CA-1 PB exclusive escavação e reaterro, inclusive transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	78,50		
40504	Corpo BTTC (grota) diâmetro 1,20 m CA-1 PB exclusive escavação e reaterro, inclusive transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	72,00		
40509	Corpo BTTC (grota) diâmetro 1,50 m CA-1 PB exclusive escavação e reaterro, inclusive transporte do tubo	DNIT 023/2006-ES		m	47,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km		PE-Qd-10					

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40574	Corpo de BSCC 2,00 x 2,00 m projeto DNIT para H <-> 2,50 m	DNIT 025/2004-ES		m	18,00		
40587	Corpo de BDCC 2,00 x 2,00 m projeto DNIT para H <-> 2,50 m	DNIT 025/2004-ES		m	67,50		
40604	Corpo de BTCC 2,50 x 2,50 m projeto DNIT para H <-> 2,50 m	DNIT 025/2004-ES		m	17,00		
40515	Berço de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 0,80m	DNIT 023/2006-ES		m	330,00		
40516	Berço de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 1,00 m	DNIT 023/2006-ES		m	14,00		
40517	Berço de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		m	58,00		
40522	Berço de concreto ciclópico para BDTc diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		m	78,50		
40527	Berço de concreto ciclópico para BTTC diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		m	72,00		
40528	Berço de concreto ciclópico para BTTC diâmetro 1,50 m	DNIT 023/2006-ES		m	47,00		
40531	Boca de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 0,80m	DNIT 023/2006-ES		unid.	29,00		
40532	Boca de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 1,00 m	DNIT 023/2006-ES		unid.	1,00		
40533	Boca de concreto ciclópico para BSTC diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		unid.	4,00		
40538	Boca de concreto ciclópico para BDTc diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		unid.	2,00		
40543	Boca de concreto ciclópico para BTTC diâmetro 1,20 m	DNIT 023/2006-ES		unid.	6,00		
40544	Boca de concreto ciclópico para BTTC diâmetro 1,50 m	DNIT 023/2006-ES		unid.	4,00		
40614	Boca de BSCC 2,00 x 2,00 m projeto DNIT	DNIT 025/2004-ES		unid.	2,00		
40621	Boca de BDCC 2,00 x 2,00 m projeto DNIT	DNIT 025/2004-ES		unid.	2,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km							

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40632	Boca de BTCC 2,50 x 2,50 m projeto DNIT	DNIT 025/2004-ES		unid.	2,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 1,60m	DNIT 026/2006-ES		unid.	3,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 1,80m	DNIT 026/2006-ES		unid.	1,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 2,20m	DNIT 026/2006-ES		unid.	7,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 2,40m	DNIT 026/2006-ES			2,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 2,60m	DNIT 026/2006-ES		unid.	1,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 2,80m	DNIT 026/2006-ES		unid.	2,00		
	Caixa Coletora para BSTC H-> 3,00m	DNIT 026/2006-ES		unid.	1,00		
	Caixa coletora de talvegue - CCT 03	DNIT 026/2006-ES		unid.	1,00		
40732	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-01)	DNIT 022/2006-ES		unid.	60,00		
40735	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-04)	DNIT 022/2006-ES		unid.	1,00		
40736	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-05)	DNIT 022/2006-ES		unid.	2,00		
40739	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-8)	DNIT 022/2006-ES		unid.	1,00		
	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-11)	DNIT 022/2006-ES		unid.	3,00		
40742	Dissipador de energia aplicado a saída de bueiro/descida d'água de aterro (DEB-12)	DNIT 022/2006-ES		unid.	2,00		
40673	Entrada para descida d'água EDA-01	DNIT 021/2004-ES		unid.	77,00		
40674	Entrada para descida d'água EDA-02	DNIT 021/2004-ES		unid.	7,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km		PE-Qd-10					

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40659	Meio fio sarjeta de concreto tipo DP-1 (0,035 m²/m) inclusive caiação	DNIT 020/2006-ES		m	5.129,00		
40662	Meio fio de concreto MFC 05, inclusive caiação	DNIT 020/2006-ES		m	915,00		
40666	Sarjeta de concreto DP-1 (0,081m²/m) calha triangular, inclusive caiação	DNIT 018/2006-ES		m	8.955,00		
40689	Sarjeta retangular de concreto - Tipo SRC-01: incl. escavação de mat. 1ª categoria	DNIT 018/2006-ES		m	106,00		
40731	Saída d'água concreto p/ corte c/ caiação (SDC-01)	DNIT 018/2006-ES		unid.	13,00		
40699	Dissipador de energia aplicado a saída de sarjeta/valeta (DES-03)	DNIT 022/2006-ES		unid.	18,00		
40699	Dissipador de energia aplicado a saída de sarjeta/valeta (DES-04)	DNIT 022/2006-ES		unid.	6,00		
40699	Valeta de proteção de corte revestida em concreto VPC-03	DNIT 018/2006-ES		m	4.906,00		
40696	Valeta de proteção de aterro VPA 02 (revestida em concreto)	DNIT 018/2006-ES		m	2.489,00		
40676	Descida d'água concreto simples (calha) c/ caiação (DSA-01) canal	DNIT 021/2004-ES		m	50,50		
40677	Descida d'água concreto simples (calha) c/ caiação (DSA-01) dispersor	DNIT 021/2004-ES		unid.	16,00		
40681	Descida d'água concreto simples (degraus) c/ caiação (DSA-03) apoio	DNIT 021/2004-ES		unid.	74,00		
40680	Descida d'água concreto simples (degraus) c/ caiação (DSA-03) degrau	DNIT 021/2004-ES		m	999,50		
40682	Descida d'água concreto simples (degraus) c/ caiação (DSA-03) dispersor	DNIT 021/2004-ES		unid.	74,00		
40646	Dreno profundo D-> 0,20m c/ enchimento de areia, escavação em material 1ª categoria (DPS-01)	DNIT 015/2006-ES		m	4.668,00		
40656	Boca de saída de dreno profundo BSD-01	DNIT 015/2006-ES		unid.	21,00		
	Descida D'Água Tipo DSC-01 entrada	DNIT 021/2004-ES		unid.	12,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km		PE-Qd-10					

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	Descida D'Água Tipo DSC-01 canal	DNIT 021/2004-ES		m	36,00		
	Descida D'Água Tipo DSC-01 degrau	DNIT 021/2004-ES		m	117,00		
	Transposição de Sarjeta do tipo TSS-02	DNIT 019/2004-ES		m	6,00		
	Demolição de OAE						
40375	Demolição mecânica de concreto	DNIT 081/2006-ES		m³	24,61		
60024	Transporte de materiais para DMT acima de 15 KM (Caminhão basculante)		22,44	t	61,53		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km		PE-Qd-10					

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
	SINALIZAÇÃO E OBRAS COMPLEMENTARES TRECHO 03						
	Cerca Arame farpado, 4 fios, mourões de madeira e esticador de concreto a cada 40m	DNIT 099/2009-ES		m	12.000,00		
40910	Abriço de Ônibus - Rodovia Rural - 3,40m x 6,00 m	EP-OC-01		Ud.	2,00		
40929	Defensa Metálica (1 Lâmina com espessura -> 3 mm), fornecimento e colocação	DNER-ES 144/85		m	1.640,00		
41109	Demolição de cerca de madeira com 4 fios	EP-OC-02		m	6.840,00		
40936	Sinalização vertical com chapa revestida em película						
	Circular - Ø 0,75m	DNIT 101/2009-ES		m²	15,40		
	Quadrada - 0,60 x 0,60m	DNIT 101/2009-ES		m²	11,16		
	Retangular - 2,00 x 1,00m	DNIT 101/2009-ES		m²	24,00		
	Retangular - 0,50 x 0,80m	DNIT 101/2009-ES		m²	0,80		
	Octogonal - L = 0,35m	DNIT 101/2009-ES		m²	3,54		
	Marcardor de obstáculos - 0,30 x 0,90m	DNIT 101/2009-ES		m²	1,62		
	Delineador - 0,50 x 0,60m	DNIT 101/2009-ES		m²	82,20		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03		PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO					
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela		QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO					
Extensão: 7,40 Km							

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMIT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40926	Sinalização horizontal TMD->600, vida útil 2 a 3 anos, taxa->0,80 L/m²						
	Eixo - Rodovia	DNIT 100/2009-ES		m²	1.414,30		
	Bordo - Rodovia	DNIT 100/2009-ES		m²	1.422,15		
	Eixo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	DNIT 100/2009-ES		m²	12,13		
	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	DNIT 100/2009-ES		m²	76,27		
	Zebrado - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	DNIT 100/2009-ES		m²	28,67		
	Inscrições no Pavimento - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	DNIT 100/2009-ES		m²	18,03		
	Eixo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	DNIT 100/2009-ES		m²	25,52		
	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	DNIT 100/2009-ES		m²	94,99		
	Zebrado - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	DNIT 100/2009-ES		m²	29,86		
	Inscrições no Pavimento - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	DNIT 100/2009-ES		m²	18,03		
	Tacha refletiva monodirecional, fornecimento e aplicação						
40932	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	EP-S-01		ud.	86,00		
	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	EP-S-01		ud.	40,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03 Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela Extensão: 7,40 Km						PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO	
						QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO	
						PE-Od-10	

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO DO SERVIÇO	ESPECIFICAÇÃO ADOTADA	DMT KM	UN	QUANT	PREÇO R\$	
						UNITÁRIO	TOTAL
40934	Tacha refletiva birrefletorizada, fornecimento e aplicação						
	Eixo - Rodovia	EP-S-01		ud.	1.790,00		
	Bordo - Rodovia	EP-S-01		ud.	1.451,00		
	Eixo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	EP-S-01		ud.	16,00		
	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 4	EP-S-01		ud.	14,00		
	Eixo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	EP-S-01		ud.	33,00		
	Bordo - Interseção Trecho 3 com o Trecho 2	EP-S-01		ud.	29,00		
Observações:							
Rodovia: Trecho 03						PROJETO EXECUTIVO PARA IMPLANTAÇÃO	
Trecho: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela						QUADRO DAS QUANTIDADES DE SERVIÇO	
Extensão: 7,40 Km						PE-Qd-10	



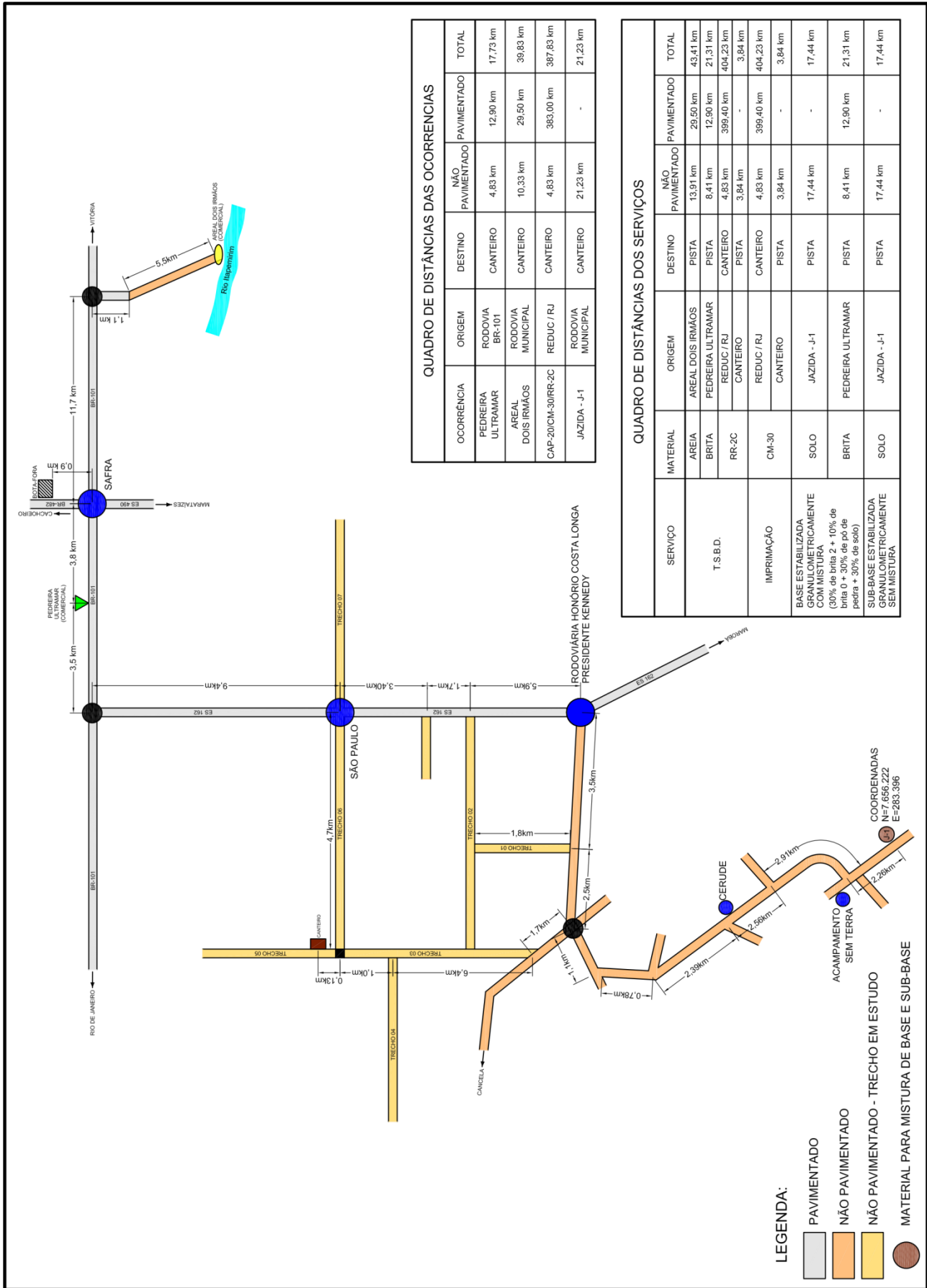
5.3 – RESUMO DAS DISTÂNCIAS DE TRANSPORTES (QUADRO PE QD 11)

MATERIAL	PERCURSO		TRANSPORTE LOCAL (DMT)			TRANSPORTE COMERCIAL (DMT)		
	ORIGEM	DESTINO	NP	P	TOTAL	NP	P	TOTAL
Cimento	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,40	42,23
Areia	Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	10,33	29,50	39,83
Areia para TSBD	Itapemirim	Pista	13,91	29,50	43,41			
Brita	Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	12,90	17,73
Brita para TSBD	Pedreira Ultramar	Pista	8,41	12,90	21,31			
Emulsão RR-2C	REDUC - Duque de Caxias /RJ	Canteiro				4,83	399,40	404,23
Emulsão RR-2C para TSBD	Canteiro	Pista	3,84		3,84			
Asfalto Diluído CM-30	REDUC - Duque de Caxias /RJ	Canteiro				4,83	399,40	404,23
Asfalto Diluído CM-30 para Imprimação	REDUC - Duque de Caxias /RJ	Canteiro	3,84		3,84			
Solo para Sub-base Estabilizada Granulométricamente com Mistura	Jazida	Pista	17,44		17,44			
Solo para Base Estabilizada Granulométricamente com Mistura	Jazida	Pista	17,44		17,44			
Brita para Base Estabilizada Granulométricamente sem Mistura	Pedreira Ultramar	Pista	8,41	12,90	21,31			
Blocos de Concreto	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	27,40	32,23
Aço	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	29,20	34,03
Madeira	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	28,80	33,63
Pregos	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	29,20	34,03
NP - NÃO PAVIMENTADA								
P - PAVIMENTADA								
RODOVIA: Trecho 3			QUADRO RESUMO DAS DISTÂNCIAS DE TRANSPORTE					
TRECHO: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela			PROJEMAX ENGENHARIA E CONSULTORIA LTDA					
EXTENSÃO: 7,40 Km			PE-QD-11					
LOTE:								

MATERIAL	PERCURSO		TRANSPORTE LOCAL (DMT)			TRANSPORTE COMERCIAL (DMT)		
	ORIGEM	DESTINO	NP	P	TOTAL	NP	P	TOTAL
Tubo de Concreto	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	27,40	32,23
Tinta p/Demarcção Viária e Disp. de Sinalização	Vitória	Canteiro	3,83		3,83	4,83	152,00	156,83
Cal Hidratada	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	28,80	33,63
Grama em Placa	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Grama em Muda	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Adubo NPK	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Terra Vegetal	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Sementes	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Adubo Orgânico	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Muda de Árvore	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	37,50	42,33
Arame Liso Galvanizado	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	29,20	34,03
Mourão de Madeira	Cachoeiro Itapemirim	Canteiro	3,83		3,83	4,83	34,90	39,73
Defensas	Rio de Janeiro	Canteiro	3,83		3,83	4,83	396,90	401,73
NP - NÃO PAVIMENTADA								
P - PAVIMENTADA								
RODOVIA: Trecho 3			QUADRO RESUMO DAS DISTÂNCIAS DE TRANSPORTE					
TRECHO: Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela			PROJEMAX ENGENHARIA E CONSULTORIA LTDA					
EXTENSÃO: 7,40 Km			PE-QD-11					
LOTE:								



5.4 – DIAGRAMA LINEAR DE LOCALIZAÇÃO DAS FONTES DE MATERIAIS



QUADRO DE DISTÂNCIAS DAS OCORRÊNCIAS

OCORRÊNCIA	ORIGEM	DESTINO	NÃO PAVIMENTADO	TOTAL
PEDREIRA ULTRAMAR	RODOVIA BR-101	CANTEIRO	4,83 km	17,73 km
AREAL DOIS IRMÃOS	RODOVIA MUNICIPAL	CANTEIRO	10,33 km	39,83 km
CAP-20/CM-30/RR-2C	REDUC / RJ	CANTEIRO	4,83 km	383,00 km
JAZIDA - J-1	RODOVIA MUNICIPAL	CANTEIRO	21,23 km	21,23 km

QUADRO DE DISTÂNCIAS DOS SERVIÇOS

SERVIÇO	MATERIAL	ORIGEM	DESTINO	NÃO PAVIMENTADO	PAVIMENTADO	TOTAL
T.S.B.D.	AREIA	AREAL DOIS IRMÃOS	PISTA	13,91 km	29,50 km	43,41 km
	BRITA	PEDREIRA ULTRAMAR	PISTA	8,41 km	12,90 km	21,31 km
	RR-2C	REDUC / RJ	CANTEIRO	4,83 km	399,40 km	404,23 km
IMPRIMAÇÃO	CM-30	REDUC / RJ	CANTEIRO	3,84 km	-	3,84 km
		CANTEIRO	PISTA	4,83 km	399,40 km	404,23 km
BASE ESTABILIZADA GRANULOMETRICAMENTE COM MISTURA	SOLO	JAZIDA - J-1	PISTA	3,84 km	-	3,84 km
		JAZIDA - J-1	PISTA	17,44 km	-	17,44 km
SUB-BASE ESTABILIZADA GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA	BRITA	PEDREIRA ULTRAMAR	PISTA	8,41 km	12,90 km	21,31 km
		JAZIDA - J-1	PISTA	17,44 km	-	17,44 km



6.0 – TERMO DE ENCERRAMENTO

6.0 – TERMO DE ENCERRAMENTO

Esta encadernação constitui o **Volume 3 – Memória Justificativa**, referente à etapa do **Relatório Final - Minuta, Trecho 03** Água Pretinha / Santa Lúcia - Cancela, da “Elaboração de Projetos Executivos de Engenharia Civil Para Melhorias Operacionais de Rodovias Municipais”, que compõem o lote II do Edital de Concorrência 04/2014.

Este Relatório possui 377 (trezentas e setenta e sete) páginas numeradas de forma contínua e sequencial.

