



GOVERNO DO ESTADO DO RIO GRANDE DO SUL
SECRETARIA DOS TRANSPORTES
DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM

Rodovia : BR/386
Trecho : Acesso Secundário à Fontoura Xavier
Extensão : 1,86 km
Código : 386BRS 9135

PROJETO FINAL DE ENGENHARIA

VOLUME ÚNICO

- Relatório do Projeto
- Projeto de Execução
- Notas de Serviço e Cálculo de Volumes
- Seções Transversais

SUPERINTENDÊNCIA DE ESTUDOS E PROJETOS
EQUIPE DE TRAÇADOS

DEZEMBRO/1996



GOVERNO DO ESTADO DO RIO GRANDE DO SUL
SECRETARIA DOS TRANSPORTES
DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM

I-09-7
00086

Rodovia	: BR/386
Trecho	: Acesso Secundário à Fontoura Xavier
Extensão	: 1,86 km
Código	: 386BRS 9135

PROJETO FINAL DE ENGENHARIA

VOLUME ÚNICO

- Relatório do Projeto
- Projeto de Execução
- Notas de Serviço e Cálculo de Volumes
- Seções Transversais

SUPERINTENDÊNCIA DE ESTUDOS E PROJETOS
EQUIPE DE TRAÇADOS

DEZEMBRO/1996

00086

ÍNDICE

ÍNDICE

APRESENTAÇÃO	6
1. Objetivo	7
2. Partes Integrantes do Projeto	7
3. Identificação do Trecho no SRE	7
4. Equipe Técnica	7
MAPA DE SITUAÇÃO	8
MAPA DE LOCALIZAÇÃO	9
PARTE I - RELATÓRIO DE PROJETO	10
A - ESTUDOS	11
ESTUDOS DE TRÁFEGO	12
1. Introdução	12
2. Contagem de Tráfego no Trecho	12
3. Estimativa de Tráfego Futuro	12
4. VDM	12
5. Classe da Rodovia	12
6. Número "N"	12
7. Terceira Faixa	13
ESTUDOS TOPOGRÁFICOS	14
1. Introdução	14
2. Locação	14
3. Nivelamento e Renivelamento	15
4. Seções Transversais	16
5. Amarrações	16
6. Cadastro de Propriedades e Benfeitorias	16
7. Levantamentos Complementares	16
8. Variantes	16
9. Graficação	16
10. Apresentação dos Elementos de Topografia	16
ESTUDOS HIDROLÓGICOS	17
ESTUDOS GEOTÉCNICOS	20
1. Estudos Geotécnicos	20
B - PROJETOS	25
PROJETO GEOMÉTRICO	26
1. Introdução	27
2. Projeto Planialtimétrico	27

00086

3. Seções Transversais	29
4. Superlargura e Superelevação.....	29
5. Orientação para projeto de sinalização.....	30
6. Terceira Faixa	30
7. Considerações Gerais	30
8. Apresentação do Projeto	30
PROJETO DE TERRAPLENAGEM.....	31
1. Introdução	32
2. Elementos Básicos do Projeto de Terraplenagem	32
3. Seções Transversais	32
4. Aterros.....	32
5. Cortes.....	32
6. Rebaixamento do Subleito.....	33
7. Bota-Foras e Refugos.....	33
8. Decapagem de Pedreiras.....	33
9. Serviços Preliminares de Terraplenagem	33
10. Distâncias de Transporte.....	33
11. Notas de Serviço de Terraplenagem	33
12. Regularização do Subleito.....	33
13. Quantitativos Finais de Projeto.....	33
14. Quantitativos de Orçamento.....	33
15. Proteção do Corpo Estradal.....	34
16. Orientação para o Projeto de Pavimentação.....	34
17. Apresentação do Projeto	34
PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO	37
PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTES.....	39
PROJETO DE SINALIZAÇÃO	42
1. Sinalização.....	43
PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES	45
1. Proteção Vegetal.....	46
2. Defensas	46
3. Cercas.....	46
PROJETO DE DESAPROPRIAÇÃO	47
PARTE II - PROJETO DE EXECUÇÃO	47
PLANTA GERAL REDUZIDA	50
QUADRO DE CARACTERÍSTICAS TÉCNICAS.....	51
QUADRO DE QUANTIDADES	52

A - PROJETO GEOMÉTRICO	55
<i>Folha de Condições</i>	56
<i>Seção Transversal Tipo</i>	57
<i>Plantas do Projeto Geométrico</i>	58
<i>Planilha de Coordenadas</i>	60
B - PROJETO DE TERRAPLENAGEM	61
<i>Seção Transversal Tipo</i>	62
<i>Quadro de Origem e Destino</i>	64
<i>Esquema Linear de Distribuição dos Materiais</i>	65
C - PROJETO PAVIMENTAÇÃO	67
<i>Seção Transversal Tipo</i>	68
<i>Cálculo do Pavimento</i>	70
<i>Quadro de Quantidades</i>	71
<i>Localização da Pedreira</i>	72
D - PROJETO DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTE	73
<i>Esquema Linear de Drenagem</i>	74
<i>Drenos Rasos e Profundos</i>	75
<i>Sarjetas de Corte</i>	75
<i>Quadro de Quantidades</i>	76
E - PROJETO DE SINALIZAÇÃO	77
<i>Placas de Sinalização</i>	78
<i>Projeto de Sinalização</i>	82
<i>Quadro de Localização e Quantidades das Placas</i>	84
<i>Notas de Serviço</i>	85
F - PROJETO OBRAS COMPLEMENTARES	86
<i>Esquema de Plantio das Mudas em Planta</i>	87
<i>Esquema de Plantio de Mudas em Perfil</i>	88
<i>Cercas</i>	89
G - ORIENTAÇÃO PARA OBRAS	90
PARTE III - NOTAS DE SERVIÇO DE TERRAPLENAGEM E CÁLCULO DOS VOLUMES	92
PARTE IV - SEÇÕES TRANSVERSAIS	99

APRESENTAÇÃO

1. Objetivo

O presente relatório, denominado Volume 1 - Relatório do Projeto, integra o Projeto Final de Engenharia, Trecho: BR-386 - Acesso Secundário à Fontoura Xavier e destina-se a fundamentação, descrição e ao detalhamento do projeto.

2. Partes Integrantes do Projeto

Este projeto de Engenharia Rodoviária está constituído de um volume único:

NÚMERO	TÍTULO	TAMANHO
Volume Único	Relatório de Projeto, Projeto de Execução, Seções transversais, Nota de Serviço, Volume de Terraplenagem	A3

Volume Único - Relatório do Projeto e Projeto de Execução

Nesse volume estão todas as soluções adotadas no projeto, com suas justificativas, as metodologias empregadas, os resultados obtidos de forma a possibilitar um completo conhecimento de como o projeto foi desenvolvido, bem como apresenta todos os desenhos, plantas, quadros, tabelas e demais informações de forma a possibilitar à Empresa Construtora todas as condições a perfeita execução dos serviços constantes no projeto, bem como as seções transversais de toda extensão do projeto. Neste volume são apresentadas também as notas de serviço de terraplenagem e o cálculo dos volumes de terraplenagem.

3. Identificação do Trecho no SRE

O segmento objeto deste projeto é identificado no SRE - Sistema Rodoviário Estadual, conforme segue:

CÓDIGO	TRECHO
386BRS 9135	Entr.BR/386 - Fontoura Xavier

No presente projeto adotou-se como denominação resumida (usual) a seguinte identificação:

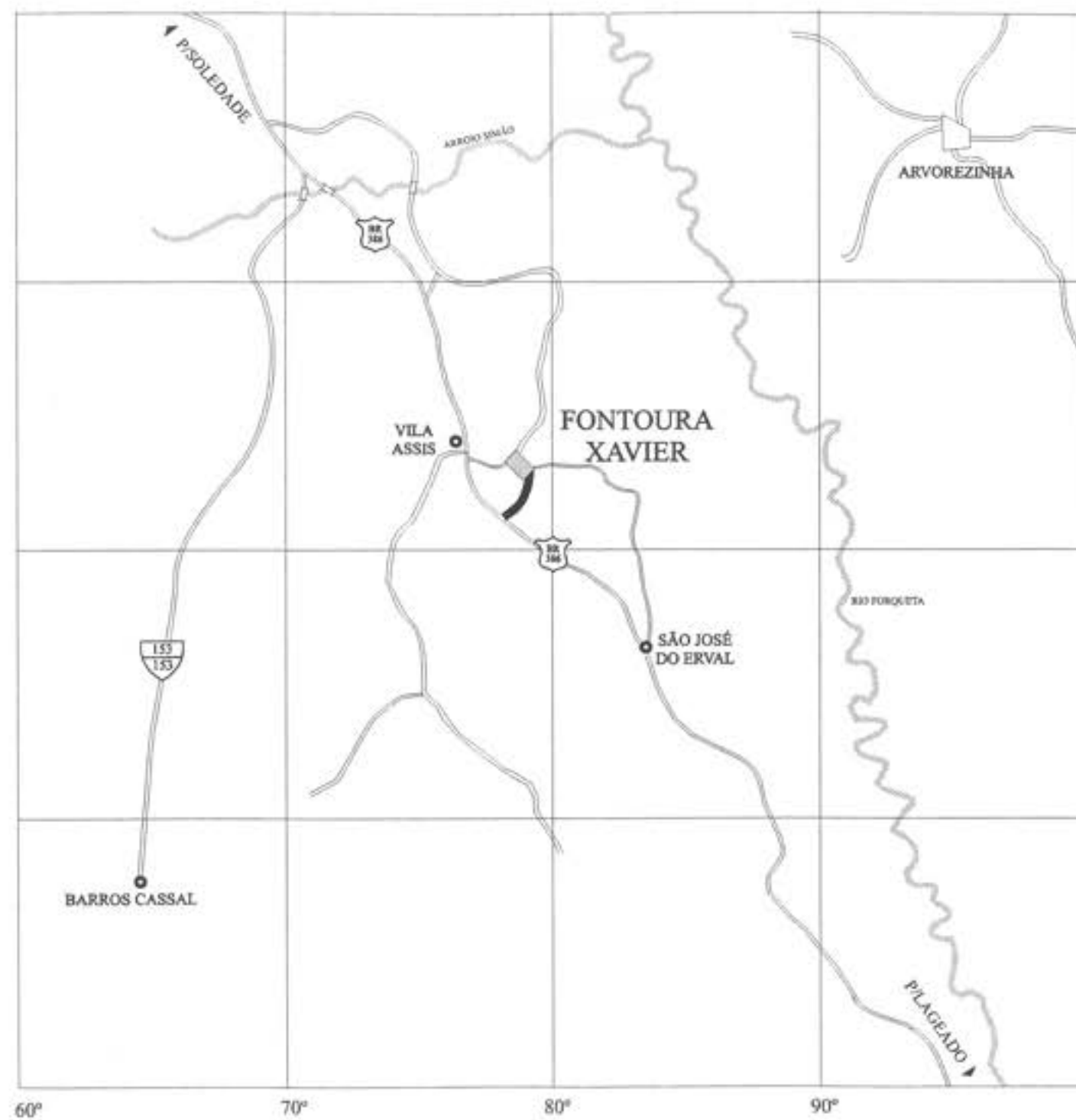
RODOVIA: BR/386

TRECHO : Acesso Secundário à Fontoura Xavier

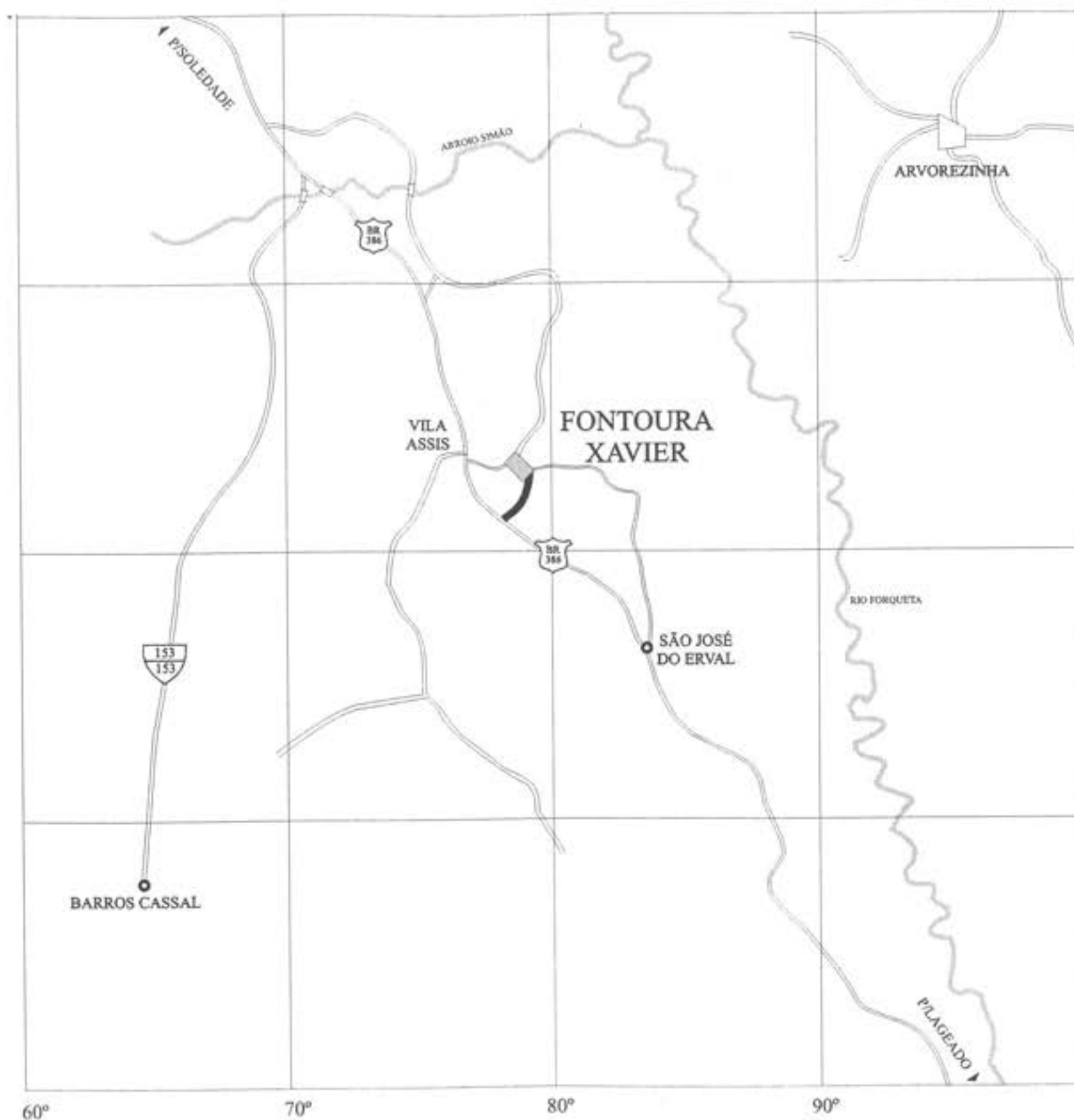
4. Equipe Técnica

No desenvolvimento do projeto o DAER utilizou a seguinte Equipe Técnica:

EQUIPE TÉCNICA - DAER	
DIRETOR GERAL	Eng.º José Luiz R. Paiva
DIRETOR DE PLANEJAMENTO	Eng.º Fernando Dutra
SUPERINTENDENTE DA SEP	Eng.º Manoel J. B. Albuquerque
COORDENADOR DO PROJETO	Eng.º Cláudio D'Almeida
EQUIPE TÉCNICA	
ESTUDOS HIDROLÓGICOS	Eng.ª Lourdes M. Marques
ESTUDOS GEOTÉCNICOS	UNP - DAER
ESTUDOS TOPOGRÁFICOS	SEP - DAER
PROJETO GEOMÉTRICO	Eng.º Luis Fernando Flores
PROJETO DE TERRAPLENAGEM	Eng.º Luis Fernando Flores
PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO	UNP - DAER
PROJETO DE DRENAGEM	Eng.ª Lourdes M. Marques
PROJETO DE SINALIZAÇÃO	Eng.º Jesus P. Inveninato



	PROJETADO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
	BR/386	TRECHO:	ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
	MAPA DE SITUAÇÃO			PROJEÇÃO



— TRECHO PROJETADO

PROJETO POR DAER	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
	BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
	MAPA DE LOCALIZAÇÃO		PRONÓIA

ESTUDOS DE TRÁFEGO

1. Introdução

Os Estudos de Tráfego relativos ao Acesso Secundário à Fontoura Xavier, foram realizados pela SPR/DAER, buscando duas definições principais: classificação da Rodovia e valor de parâmetro de tráfego "N", fundamental para o projeto de pavimentação.

2. Contagem de Tráfego no Trecho

Foi realizada uma contagem de tráfego para o projeto do Acesso Secundário à Fontoura Xavier e que foi utilizado para o referido trecho cujo resultado esta apresentado no quadro 1.

Quadro 1 - Contagem de Tráfego

DATA	PASSEIO	COLETIVO	CARGA				TOTAL
			LEVE	MÉDIO	PESADO	U.PES.	
05/07/96							
TOTAL	103	4	7	13	4	2	133
VDM	103	4	7	13	4	2	133
MÉDIA	52	2	4	7	2	1	68
P/PISTA							

3. Estimativa de Tráfego Futuro

A partir da contagem classificatória realizada em 1996 e considerando a taxa de crescimento anual de 3%, foram obtidos resultados apresentados no Quadro 2.

Quadro 2 - Contagem Classificatória Por Faixa

ANO	PASSEIO	COLETIVO	CARGA	TOTAL
1996	52	2	14	68
1997	54	2	14	70
1998	55	2	15	72
1999	57	2	15	74
2000	59	2	16	77
2001	60	2	16	79
2002	62	2	17	81
2003	64	2	17	84
2004	66	3	18	86
2005	68	3	18	89
2006	70	3	19	91
2007	72	3	19	94
2008	74	3	20	97

4. VDM

De acordo com os valores apresentados no Quadro 2 verifica-se que a rodovia apresenta para o ano 2008 um VDM=194 veículos/dia.

5. Classe da Rodovia

Para a definição da classe da rodovia foram levados em consideração os aspectos apregoados nas "Normas de Projeto Rodoviário" de 1991, bem como nas "Normas e Instruções de Serviços Complementares" de março de 1994, em seu capítulo "Normas de Projeto Geométrico. Aditivo 1", os quais estão no Quadro 3

Quadro 3- Parâmetros para determinação da Classe da rodovia

INFORMAÇÕES BÁSICAS						CLASSIFICAÇÃO RECOMENDADA
TIPO	NS	VDM	DENS.	EXT.	REGIÃO	
Gama	D	<1000	baixa	1,86km	montanhosa	IV-B

6. Número "N"

6.1 Fatores

Para o cálculo do número "N" foram usados os fatores abaixo relacionados

Quadro 4 - Constantes para o Cálculo do Numero "N"

CONSTANTES UTILIZADAS NO CÁLCULO DO NÚMERO "N"		
Fator Regional (Fr)		1.8000
Fator de Veículo	Coletivo	0.3450
	Carga Leve	0.0630
	Carga Média	1.3710
	Carga Pesada	4.9860
	Carga Ultra - Pesada	11.2050

6.2 Valor do Número "N"

De acordo com os estudos efetuados, foi obtido para o número "N" (número equivalente de operações do eixo padrão de 8,2 toneladas) projetado para o 10º ano após abertura ao tráfego (2008).

$$N=2,4 \times 10^5$$

- Valor obtido mediante o emprego da fórmula:

$$N = 0,5 \times V_t \times F_v \times F_r \times 365$$

onde,

N = Parâmetro de Tráfego

V_t = Taxa de Crescimento

F_v = Fator Veículo

F_r = Fator Regional

O quadro 5 apresenta a projeção do número "N"

Quadro 5 - Projeção do Número "N"

ANO	PASSEIO	COLETIVO	CARGA	TOTAL	NÚMERO N (10 ⁶)	N ACUMULADO (10 ⁶)
1996	52	2	14	68	0.02	0.02
1997	54	2	14	70	0.02	0.04
1998	55	2	15	72	0.02	0.06
1999	57	2	15	74	0.02	0.09
2000	59	2	16	77	0.02	0.11
2001	60	2	16	79	0.02	0.13
2002	62	2	17	81	0.02	0.16
2003	64	2	17	84	0.03	0.19
2004	66	3	18	86	0.03	0.21
2005	68	3	18	89	0.03	0.24
2006	70	3	19	91	0.03	0.27
2007	72	3	19	94	0.03	0.30
2008	74	3	20	97	0.03	0.33

c) Ocorrer qualquer uma das seguintes condições:

- * a rampa opera no nível de serviço E ou F;
- * a velocidade do caminhão representativo reduz-se mais de 16km/h na rampa
- * o nível de serviço obtido para a rampa é inferior em dois ou mais graus ao nível dos trechos adjacentes a rampa.

Estimando-se o volume horário de pico em 10% do VDM o fluxo de tráfego na rampa ascendente, mesmo ao final do período de projeto será bastante inferior aos valores citados pelo HCM.

Deste modo, pelo critério do HCM não se justifica a adoção de terceira faixa adicional para veículos pesados para a rodovia.

O estudo da necessidade de terceira faixa pela metodologia adotada pelo DAER também descarta sua necessidade para qualquer uma das rampas projetadas.

7. Terceira Faixa

Segundo a metodologia do HCM para que seja justificada a adoção de faixa adicional para veículos pesados devem ser satisfeitos as condições a seguir:

- O fluxo de tráfego na rampa ascendente é superior a 200 veículos/hora
- O fluxo de caminhões na rampa ascendente é superior a 20 veículos/hora

ESTUDOS TOPOGRÁFICOS

1. Introdução

Os estudos topográficos deste trecho foram realizados de acordo com as Normas de Projeto Geométrico/91, considerando rodovia classe IV-B, região montanhosa.

Os estudos topográficos realizados constaram das seguintes etapas:

- Locação do eixo
- Nivelamento e Renivelamento
- Levantamento de seções transversais
- Amarrações
- Levantamento de obras de arte existentes
- Cadastro de propriedades e benfeitorias

2. Locação

Locação do Eixo

O início do trecho (Km 0+000) está localizado junto ao Km 272+975 da BR/386, e seu final (Km 1+860) no início da Av.25 de Abril com pista dupla e canteiro central pavimentada com basalto irregular.

O quadro 1, no final deste capítulo, apresenta as características planimétricas do eixo locado.

Pela análise deste quadro verifica-se que o trecho está constituído de 7 curvas, sendo o maior raio empregado o $R=1200m$ e o menor raio o $R=45m$.

2.1 Implantação da Linha

A locação efetivou-se pelo eixo da pista, sendo as cadernetas utilizadas nos serviços de campo calculadas e entregues à equipe de traçados, após seu preenchimento.

Na implantação do alinhamento procedeu-se da forma adiante explicitada.

Piqueteamento. Empregaram-se piquetes de madeira-de-lei, espaçados de 20m ou de 10m nas curvas com raio menor que 700m. Usaram-se, também, esses piquetes em pontos significativos, tais como mudanças de aparelho (PM), pontos de curvas (PC, TE, EC e CE), pontos de tangência (PT e ET).

Nestes locais o piquete levou uma tacha a fim de possibilitar a centragem do equipamento topográfico dentro do critério de propiciar uma precisão compatível com o serviço realizado.

As curvas foram locadas pelo processo das deflexões, não se admitindo erro de fechamento superior a 0,15m. No caso de erro até este limite, efetuou-se a sua distribuição no desenvolvimento da curva.

Estaqueamento. Objetivando a identificação do piqueteamento, cravaram-se junto os eixo ou nas bordas da estrada existente, estacas-testemunhas. Estas estacas foram pintadas de branco, com inscrição em vermelho, com tinta a óleo, informando a quilometragem ou qualquer inscrição voltada para o piquete.

Instrumental utilizado:

- Medidas Angulares: foram utilizados teodolitos tipo Wild T1-A, com precisão de 10" em leitura direta e 5" por estimativa;
- nos locais de mudança de aparelho (PM, PI), foram lidos ângulos simples e duplos;
- Medidas Lineares: nas medidas lineares foram empregadas trenas de fibra de 20,00m com graduação métrica.

2.2 Planilha de Coordenadas

A planilha de coordenadas encontra-se no volume 2- Projeto de Execução, no capítulo Projeto Geométrico, esta planilha foi calculada via computador e sua coordenada inicial e final estão disposta no quadro 2 abaixo:

Quadro 2 - Coordenadas

	Coord. X	Coord. Y
Inicial	0,00	0,00
Final	1119,23	1161,49
Diferença	1119,23	1161,49

2.4 Tortuosidade

De acordo com a metodologia do DAER, utilizaram-se as seguintes fórmulas:

- Para curvas com transição

$$T = \frac{\Phi + 2/3 SC}{R}$$

onde:

T = tortuosidade (°/m)

Φ = ângulo central circular (°)

SC = ângulo central de transição (°)

R = raio (m)

- Para curvas circulares

$$T = \frac{AC}{R}$$

onde:

T = tortuosidade (°/m)

AC = ângulo central circular (°)

R = raio (m)

Os resultados obtidos estão apresentados no quadro a seguir

Quadro 4 - Tortuosidade

SEGMENTO	TORTUOSIDADE TOTAL (°/m)	TORTUOSIDADE MÉDIA (°/m.km)
Acesso Secundário à Fontoura Xavier	3,4818	1,8719

3. Nivelamento e Renivelamento

O eixo locado foi nivelado geometricamente em todos os pontos necessários à perfeita caracterização do perfil longitudinal.

O nivelamento e o renivelamento do eixo locado obedeceram a sistemática utilizada pelo DAER, ou seja, foram niveladas e reniveladas todas as estacas de 20 em 20 metros, bem como os pontos notáveis intermediários.

O nivelamento partiu da cota de RN arbitrada em 40.000 implantada pelo DAER no trecho.

Implantação RNs. Uma vez verificada pelo renivelamento, a correção do nivelamento, locaram-se, fora da faixa de domínio ou a uma distância suficiente para evitar a destruição dos mesmos pelas obras de construção, marcos de concreto, espaçadas de 500m, sendo o fechamento efetuado em cada quilômetro dentro das tolerâncias permitidas por norma.

Cálculos. Após o recebimento das cadernetas de nivelamento, procedeu-se o cálculo de todos os pontos nivelados, a partir da altitude inicial.

Os valores para cada 500m nivelados foram devidamente cotejados com os resultados do renivelamento, passando-se ao trecho subsequente somente no caso de resultados compatíveis com a precisão adotada.

O Quadro 5 fornece o número de cada RN, localização e respectiva cota.

Quadro 5 - Relação dos RNs

RN	LOCALIZAÇÃO		COTA	Km
	LADO	DISTÂNCIA DO EIXO		
0,0	LD	14m	40,000	0+040
1,0	LE	30m	23,059	0+500
2,0	LD	14m	56,061	1+060
3,0	LD	13,80m(junto ao poste)	94,097	1+500
4,0	LD	36,70m	106,640	1+860

Tolerâncias. A verificação de erros e as tolerâncias respeitaram as especificações do DAER, tal verificação foi feita através da expressão:

$$e = 12.5\sqrt{n}$$

onde:

n : extensão da linha (km)

e : erro total máximo (mm)

Resultados Obtidos: As diferenças de cotas resultantes do nivelamento e renivelamento para as RN implantadas não superaram os limites tolerados.

4. Seções Transversais

As seções transversais foram levantadas com nível em todas as estacas inteiras a cada 20.00m, normais ao eixo ou segundo a bissetriz, abrangendo, no mínimo 20m para cada lado do eixo locado. As Seções levantadas definiram perfeitamente a conformação do terreno existente, além de detalhes como cercas, bordas da estrada existente, valas, offsets existentes, etc.

5. Amarrações

Todos os pontos notáveis das curvas locadas, PIs, PCs, PTs, TEs e ETs, foram amarrados para possibilitar a reconstituição do eixo locado e constam na caderneta de alinhamento.

Foi utilizada amarração do tipo "V" e "X".

6. Cadastro de Propriedades e Benfeitorias

Por tratar-se de um trecho já implantado, foram cadastradas todas as benfeitorias existentes às margens da rodovia e constam em caderneta própria.

7. Levantamentos Complementares

7.1 Levantamento de Obras de Arte Existentes

As obras de arte correntes existentes ao longo da rodovia foram devidamente cadastradas e constam em cadernetas especiais.

8. Variantes

Não existe variante no trecho.

9. Graficação

Planta. É apresentada na escala 1:2000, com curvas de nível de 1,00m em, 1,00m, com indicação dos acidentes e ocorrências levantadas ao longo da linha implantada bem como amarrações, RNs, acessos e bueiros.

Perfil. O perfil da linha locada é apresentada nas escalas 1:2000(h) e 1:200(v).

Seções Transversais. As seções estão apresentadas em escala 1:200

10. Apresentação dos Elementos de Topografia

1 Caderneta de Alinhamento e Amarrações

1 Caderneta de Nivelamento

1 Caderneta de Renivelamento

1 Caderneta de Seções Transversais

Quadro 1 - Quadro de Características Planimétricas

	RAIOS (m)		FREQUÊNCIA	DESENVOLVIMENTO (m)	%
	T a n g e n t e m i ç ã o	R = 45 R = 250 R = 1200 < R ≤ < R ≤ < R ≤ < R ≤ < R ≤	1 1 1	68,34 80,74 121,24	3,68 4,34 6,52
CURVA	T a n g e n t e m i ç ã o	R = 57,31 R = 95,50 R = 101,15 R = 190,58 < R ≤ < R ≤ < R ≤ < R ≤	1 1 1 1	116,49 130,95 92,28 100,39	6,26 7,04 4,96 5,40
	TOTAL EM CURVA		7	710,43	38,20
	Tangente Mínima (m)			7,59	
	Tangente Máxima (m)			400,98	
	TOTAL EM TANGENTE (m)			1149,57	61,80
	EXTENSÃO TOTAL (m)			1.860,00	100,00

ESTUDOS HIDROLÓGICOS

O acesso secundário à Fontoura Xavier, situa-se ao sul da cidade, estabelecendo a ligação com a BR- 386. O relevo é montanhoso com altitudes em torno de 750,00 m, com predominância de pedregulho e rochas, e a região fisiográfica localiza-se no Planalto Médio.

O traçado se desenvolve sobre a estrada existente. A cobertura vegetal dominante constitui-se de plantações de acácias e matas nativas presente ao longo dos principais cursos de água.

O clima regional é do tipo subtropical, caracterizado pela ocorrência de chuva em todos os meses, com a temperatura média anual de 18° C. A precipitação média mensal é de 145 mm, distribuído-se equitativamente durante o ano. Os meses mais chuvosos são julho, agosto, setembro, e os menos chuvosos fevereiro, março e abril.

Foi utilizado o posto pluviométrico de Carazinho como característico da região, a distribuição mensal de chuva de 7 a 11 dias, com uma média de 110 dias de chuva por ano.

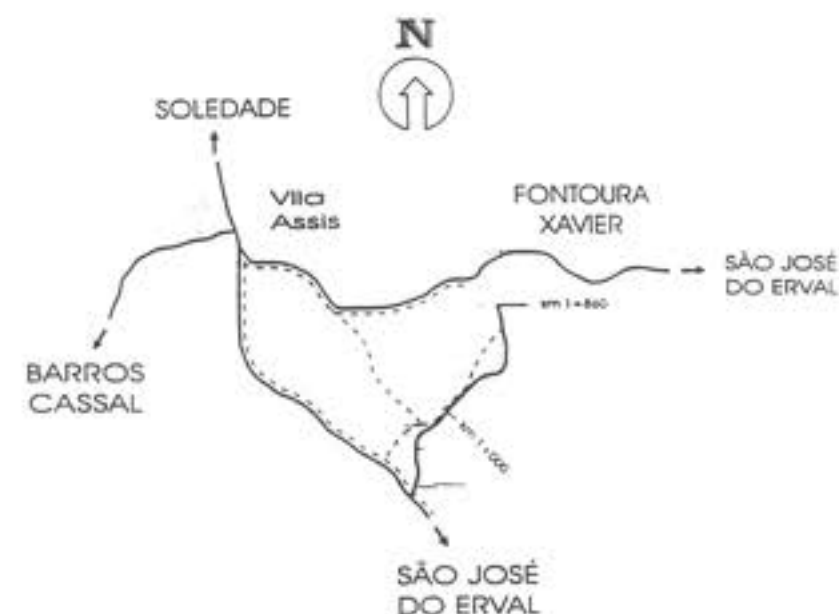
A umidade relativa do ar é de 70% em média, por ano, nesta região.

Os cursos d'água mais significativos são drenados por galerias celulares duplas de 2 x 1,5x1,5 m, respectivamente nos km 0+557,50 e 0+720. No total foram projetadas seis travessias, sendo duas galerias e as demais bueiros tubulares simples.

A descarga líquida, drenada pelas bacias contribuintes, todas com área inferior a 10 km², foi calculada pelo Método Racional para os períodos de recorrência de 10 e 25 anos. Em algumas bacias se verificou área mínima.

Os resultados da aplicação encontram-se no quadro anexo, onde constam todos os elementos hidrológicos necessários.

REDE HIDROGRÁFICA



CONVENÇÃO

—————	Trecho: Acesso Secundário a Fontoura Xavier
- - - - -	Limite da Bacia Hidrográfica
=====	Curso d'água
—————	Rodovias

GRUPO DE HIDROLOGIA	ST (DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM) SEP
PROJETO	RODOVIA BR-386 - FONTOURA XAVIER
FECHA	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER
PROJETO	GRUPO DE HIDROLOGIA
FECHA	91

Quadro Resumo de Bueiros

[illegible]

S.T.	Departamento Autônomo de Estradas de Rodagem	S.E.P.
Data : Nov / 96	Rodovia : BR / 386 - Fontura Xavier Trecho: Acesso Secundário à Fontura Xavier	
	Quadro Resumo de Bueiros	Prancha:01

Quadro de Dimensionamento de Bueiros

Posto Pluviométrico: Barros Casal[illegible]

A - Decisão de Aproveitamento de Obra Existente
I - Insuficiente
C - Condenado

Rodovia: BR / 386 - Fontura Xavier
Trecho : Acesso secundário à Fontoura Xavier
sub-trecho:
Quadro Dimensionamento de Bueiros

DP

data: Nov. 96

prancha: 02

ESTUDOS GEOTÉCNICOS

1. Estudos Geotécnicos

1.1. Estudo do sub-leito

Os estudos geotécnicos do subleito foram fornecidos pela SEP/DAER a esta UNP conforme memorando nº 353 datado em 09/05/96.

Para estudo do subleito foram realizadas sondagens ao longo de toda extensão do trecho, e das amostras coletadas realizados ensaios de caracterização (granulometria por peneiramento, LL, IP), compactação e CBR na energia do Proctor Normal.

O subleito do trecho em questão se apresenta heterogêneo, constituído principalmente por alteração de basalto. Dos 18 furos de sondagem realizados 8 atingiram o impenetrável à profundidade menor que 50 cm.

Apenas no entorno do km 1+600 há ocorrência de solo argiloso, de coloração vermelho amarelado. No lado direito entre os km 1+600 e 1+700 há um talude com altura em torno de 2 metros onde foram feitas sondagens com objetivo de aproveitamento como empréstimo lateral.

Considerando a heterogenidade do subleito e a exiguidade de amostras foi feito um estudo estatístico global do subleito, apresentando os seguintes resultados:

$$\text{Média (x)} = 15,2$$

$$\text{Desvio padrão (s)} = 2,0$$

$$\text{ISG} = x - 1,29 * s/\sqrt{n} = 14$$

Devido a natureza do subleito o valor suporte de projeto (ISp) adotado foi de 12%.

1.2. Rebaixamento do subleito

Será necessário o rebaixamento do subleito nas extensões previstas abaixo.

Localização	Extensão (m)	Classificação	Cor	ISC	Rebaixamento em relação ao GT
1+200 a 1+300	100	A-5	amarela e marrom	7	0,20 m
1+700 a 1+800	100	A-7-5	amarela e marrom	9	0,15 m

O material de reposição deverá ter $\text{ISC} \geq 12\%$.

1.3. Pedreira

A pedreira a ser utilizada no trecho deverá ser a localizada no km0+900 LD, a aproximadamente 200 m do eixo. Trata-se de uma ocorrência já explorada para a BR/386 e atualmente em uso pela prefeitura de Fontoura Xavier.

Foram coletadas amostras para execução de ensaios. Os resultados foram:

Abrasão Los Angeles: 19,4% de perda

Sanidade (Soudness Test): 5,18% de perda

Densidade Real: 2,623 g/cm³

Absorção média: 1,78%

Estes dados confirmam a ocorrência como própria para uso em pavimentação rodoviária.

1.4. Resultados dos Ensaios

Em anexo estão apresentados os resultados dos ensaios do subleito e da pedreira estudada.

RODOVIA: Acesso
TRECHO: BR/386 -Fontoura Xavier

TRECHO: BR/386 - Pontoura Xiler																								
Local de Sondagem			NA	Análise Granulométrica								Ens. Físico.		Classificação		Compactação		C.B.R.					Tipo de Solo	Cor
Estaca	Posição	Prof.(m)		2"	1"	3/4	3/8	4	10	40	##	LL	IP	IG	AASHO	D máx.	h ót.	h	dens.	exp.	CBR			
0+050	E	0,00 - 0,30		77	53	47	40	38	36	34	29	48	15	1	A2-7	1707	16,1	16,4	1693	0,17	16	Pedregulho	Amarela e Marrom	
0+050	E	0,30 - -																				Impenetrável		
0+150	LM	0,00 - 0,40		89	68	63	53	47	43	38	30	42	15	1	A2-7	1597	20,9	20,7	1583	0,44	16	Pedregulho	Amarela e Marrom	
0+250	E	0,00 - 0,40		100	63	55	52	50	48	45	40	47	16	3	A7-5	1522	24,8	24,5	1541	0,12	14	Argila Arenosa c/ pedregulho	Amarela e Marrom	
0+250	E	0,40 - -																				Impenetrável		
0+350	LM	0,00 -0,50		54	35	33	30	28	26	22	15	46	11	0	A2-7	1427	28,8	28,5	1439	0,14	14	Pedregulho	Amarela e Marrom	
0+350	LM	0,50 - -																				Impenetrável		
0+450	E	0,00 -0,70		71	34	32	30	27	24	20	14	35	8	0	A2-4	1638	17,8	18	1646	0,29	16	Pedregulho	Amarela e Marrom	
0+650	LM	0,00 - 2,00		100	95	93	81	77	72	64	43	41	10	2	A5	1426	24,8	24,7	1418	0,28	15	Silte Arenosa c/ pedregulho	Amarela e Marrom	
0+650	LM	2,00 - -																				Impenetrável		
0+750	E	0,00 - -																				Impenetrável		
0+850	LM	0,00 - 0,90		67	43	38	33	27	21	16	10	39	7	0	A2-4	1569	21,9	22	1562	0,2	19	Pedregulho	Amarela e Marrom	
0+950	E	0,00 - 0,50		100	95	93	87	76	65	51	34	38	8	0	A2-4	1453	23,9	24	1525	0,25	22	Areia Siltosa	Amarela e Marrom	
0+950	E	0,50 - 1,60					100	99	95	79	67	36	9	6	A4	1456	28,2	28,4	1447	0,24	11	Silte Arenoso	Marrom	
1+050	LM	0,00 -0,90						100	98	88	51	NP	NP	3	A4	1323	31,1	31,3	1329	0,15	14	Silte Arenoso	Amarela e Marrom	
1+150	E	0,00 - -																				Impenetrável		
1+250	LM	0,00 - 1,70						100	98	96	74	46	7	9	A5	1278	37,8	37,6	1264	0,33	7	Silte Arenoso	Amarela e Marrom	
1+350	E	0,00 - 0,50		74	67	63	57	49	42	30	20	33	8	0	A2-4	1676	16,6	16,5	1671	0,14	25	Pedregulho	Amarela e Marrom	
1+350	E	0,50 - -																				Impenetrável		
1+450	E	0,00 - -																				Impenetrável		
1+550	LM	0,00 - 0,10		88	57	51	41	35	30	23	19	35	10	0	A2-4	1634	20,4	20,6	1637	0,19	15	Pedregulho	Amarela e Marrom	
1+550	LM	0,10 - 2,00							100	99	96	49	17	13	A7-5	1478	26,9	26,6	1471	0,26	21	Argila	Vermelha	
1+650	E	0,00 - 0,80		86	56	51	45	39	33	27	20	36	10	0	A2-4	1638	20,1	20	1632	0,12	17	Pedregulho	Amarela e Marrom	
1+750	LM	0,00 - 0,70				100	94	91	87	21	68	45	11	8	A7-5	1414	29,5	29,7	1406	0,33	9	Argila Arenosa	Amarela e Marrom	
1+820	LM	0,00 - -																				Impenetrável		

RODOVIA: Acesso

EMPRÉSTIMO LATERAL km 1+580 a 1+720 LD

TRECHO: BR/386 -Fontoura Xavier

[illegible]

DAER - DEP

Laboratório Central

SETOR DE TECNOLOGIA DE CONCRETOS E AGREGADOS

ENSAIO DE SANIDADE

MÉTODO DE ENSAIO DAER

n.º 214-74

1 - DADOS DO ENSAIO

Solução Usada : (Na SO4) Sulfato de Sódio

Densidade da Solução : 1.151 a 1.174

Temperatura de Ensaio : 22 ± 1 °C

Número de Ciclos: 5

Tempo de Imersão: 16 à 18 horas

2 - REGISTRO DOS CICLOS

CICLOS		AMOSTRA NA SOLUÇÃO				SOLUÇÃO		OBSERVAÇÕES
		COLOCADA		RETIRADA		DENSIDADE	TEMPERAT.	
		DIA	HORA	DIA	HORA			
Primeiro	1	25/08	17:00	26/08	09:00			
Segundo	2	26/08	" "	27/08	" "			
Terceiro	3	27/08	" "	28/08	" "			
Quarto	4	28/08	" "	29/08	" "			
Quinto	5	29/08	" "	30/08	" "			

3 - ANÁLISE GRANULOMÉTRICA e CÁLCULO DAS PERDAS

ITENS	TAMANHO DAS PENEIRAS	PENEIRAS NOMINAIS FRAÇÕES ENSAIADAS	GRANULOMETRIA DA AMOSTRA RECEBIDA		GRADUAÇÃO NORMALIZADA	PESO DA AMOSTRA EM GRAMAS			PERDA DE CADA FRAÇÃO DA AMOSTRA	
			%			INICIAL	FINAL	PERDIDA	%	
			% QUE PASSA	% RETIDA					PARCIAL	MÉDIA
						Po	Pn	Po-Pn	Po-Pn	A.B
AGREGADO GRAUADO	3"	3" - 2"								
	2"	2" - 1 1/2"								
	1 1/2"	1 1/2" - 1"			32,3	1506,9	1498,2	8,7	0,57	0,18
	1"	1" - 3/4"			28,0	1004,2	1000,4	3,8	0,37	0,10
	3/4"	3/4" - 1/2"			11,9	750,1	744,7	5,4	0,72	0,08
	1/2"	1/2" - 3/8"			4,5	500,4	484,5	15,9	3,17	0,14
	3/8"	3/8" - n.º 4			5,8	300,0	294,4	5,6	1,86	0,11
PERDA TOTAL MÉDIA DA AMOSTRA DO AGREGADO GRAUADO										0,61
AGREGADO FINO	n.º 4	n.º 4 - n.º 8			22	100,0	88,4	11,6	11,6	2,55
	n.º 8	n.º 8 - n.º 16			19	100,0	95,6	4,4	4,4	0,84
	n.º 16	n.º 16 - n.º 30			24	100,0	91,5	8,5	8,5	2,04
	n.º 30	n.º 30 - n.º 50			20	100,0	82,8	17,2	17,2	3,44
	n.º 50	n.º 50 - n.º 100			10	100,0	87,2	12,8	12,8	1,28
	n.º 100	n.º 100 - n.º 200			5				12,8	0,64
n.º 200	< n.º 200			zero						
PERDA TOTAL MÉDIA DA AMOSTRA DO AGREGADO FINO										10,79

4 - FINALIDADE E RESULTADO FINAL 5,18

Interessado

Estrada Acesso a Fontoura Xavier

Trecho

Registro

Perda Média Ponderada Final (55% x 0,61) + (45% x 10,79) = 0,33 + 4,85 = 5,18

Observações

Data: _____

Certificado n.º _____

Eng.º Responsável do setor

REGISTROS N.º N.º PROJETO N.º ANÁLISE GRANULOMÉTRICA

ST - DAER/RS-UNP

EQUIPE DE LABORATÓRIO CENTRAL

ANÁLISE GRANULOMÉTRICA

Estrada: RS/EP

Trecho: _____

Acesso a Fontoura Xavier

O. S. N.º _____

Operador: _____

Data: 15/08/96

P

Registro N.º	Material Retido P. Acumulado	Mat. que passa P. Acumulado	% que passa de amostra total	Registro N.º	Material Retido P. Acumulado	Mat. que passa P. Acumulado	% que passa de amostra total
4"				4"			
3 1/2"				3 1/2"			
3"				3"			
2 1/2"	SANIDADE	ABRASÃO	TOTAL	2 1/2"		16.240	
2"	-	-		2"			100
1 1/2"	-	-		1 1/2"	1447	1447	91,2
1"	1500	1250	2750	1"	6751	8198	58,9
3/4"	1000	1250	2250	3/4"	3144	11342	30,9
1/2"	750	1250	2000	1/2"	1951	13293	19,0
3/8"	500	1250	1750	3/8"	746	14039	14,5
n.º 3				n.º 3			
n.º 4	300		300	n.º 4	953	14992	8,7
n.º 8	100		100	n.º 8	386	15378	6,3
n.º 10				n.º 10	91,5	154695	
n.º 16	100		100	n.º 16	131,5	15600,7	5,0
n.º 20				n.º 20	88,2	15688,9	
n.º 30	100		100	n.º 30	72,6	15761,5	4,0
n.º 40				n.º 40	35,7	15797,2	
n.º 50	100		100	n.º 50	43,9	15841,1	3,5
n.º 60				n.º 60	15,7	15856,8	
n.º 80				n.º 80			
n.º 100	100		100	n.º 100	60,9	15917,7	3,1
n.º 200				n.º 200	49,8	15967,5	

DAER UNP		DETERMINAÇÃO DE DENSIDADE E ABSORÇÃO					
		Data Inicial		Operador			
		Data final		Calculista		PAULO PANITZ	
PROCEDÊNCIA							
DENSIDADE APARENTE		MATERIAIS					
N.º DE AMOSTRAS		1	2				
PESO SECO (P.S.)		830,8	886,8				
PESO ÚMIDO (P.H.)		855,1	902,2				
PESO IMERSO (P.I.)		519,6	548,9				
PH - PI = VOLUME		355,5	354,0				
TARA DO RECIPIENTE							
PESO DO RECIPIENTE CHEIO — TARA							
DENSIDADE APARENTE		2.503	2.505				
DENSIDADE APARENTE MÉDIA		2.504					
PROCEDÊNCIA							
DENSIDADE REAL							
N.º DE AMOSTRAS		1	2				
PESO SECO (P.S.)		839,8	886,8				
PESO IMERSO (P.I.)		519,6	548,9				
Pa - Pi = VOLUME		320,2	337,9				
DENSIDADE REAL		2.623	2.624				
DENSIDADE REAL MÉDIA		2.623					
PROCEDÊNCIA							
ABSORÇÃO							
N.º DE AMOSTRAS		1	2				
PESO SECO (P.S.)		839,8	886,8				
PESO ÚMIDO (P.h.)		855,1	902,2				
Ph — Ps		15,3	15,4				
ABSORÇÃO (A) %		1,82	1,74				
ABSORÇÃO MÉDIA		1,78					

MB 170 ENSAIO DE ABRASÃO "LOS ANGELES"

ACESSO A
TRECHO: FONTOURA XAVIER

JAZIDA: _____

PEDREIRA: _____

DATA: 03/09/96

FAIXA USADA: A

OPERADOR: PAULO PANITZ

PASSANDO	RETIDO	FAIXA A	FAIXA B	FAIXA C	FAIXA D	FAIXA E	FAIXA F	FAIXA G
3"	2 1/2"	—	—	—	—	2500 ± 50	—	—
2 1/2"	2"	—	—	—	—	2500 ± 50	—	—
2"	1 1/2"	—	—	—	—	5000 ± 100	5000 ± 100	—
1 1/2"	1"	1250 ± 25	—	—	—	—	—	5000 ± 100
1"	3/4"	1250 ± 25	—	—	—	—	—	5000 ± 100
3/4"	1/2"	1250 ± 25	2500 ± 50	—	—	—	—	—
1/2"	3/8"	1250 ± 25	2500 ± 50	—	—	—	—	—
3/8"	1/4"	—	—	2500 ± 50	—	—	—	—
1/4"	4	—	—	2500 ± 50	—	—	—	—
4	10	—	—	—	5000 ± 100	—	—	—

GRADUAÇÃO	NÚMERO DE ESFERAS	MASSA DE CARGAS EM g
A	12	5000 ± 25
B	11	4584 ± 25
C	8	3330 ± 20
D	6	2500 ± 15
E	12	5000 ± 25
F	12	5000 ± 25
G	12	5000 ± 25

CÁLCULO DOS RESULTADOS

$$A = \frac{M_A - m_A}{M_A} \times 100$$

A = ABRASÃO LOS ANGELES DAS GRADUAÇÕES, COM APROXIMAÇÃO DE 1%

A = GRADUAÇÃO (A, B, C, D, E, F, G) ESCOLHIDA P/O ENSAIO

M = MASSA TOTAL DA AMOSTRA SECA COLOCADA NA MÁQUINA

m = MASSA DA AMOSTRA LAVADA E SECA APÓS ENSAIO

PENEIRAS USADAS:

PASSANDO	RETIDA	PESO MAT. SECO	P. MAT. APÓS ENSAIO	% ENCONTRADA POR PENEIRA
1 1/2"	1"	1.257,7		
1"	3/4"	1.251,8		
3/4"	1/2"	1.254,5		
1/2"	3/8"	1.255,6		

PESO AMOSTRA TOTAL: 5019,6

PESO AMOSTRA APÓS ENSAIO
NA PENEIRA 12= 4043,0

OBS.:

ABRASÃO= 19,4 %

B - PROJETOS

PROJETO GEOMÉTRICO

1. Introdução

Para o desenvolvimento do projeto geométrico do Acesso Secundário à Fontoura Xavier tomou-se como diretriz o aproveitamento da rodovia implantada.

O projeto foi desenvolvido tomando por base as características técnicas preconizadas pelas "Normas para projeto geométrico da rodovia/91", do DAER, e as condicionantes dadas pelos estudos de tráfego, estudos topográficos, e estudos geotécnicos, tendo sido observada a devida compatibilidade.

Não existe projeto Geométrico elaborado anteriormente para este acesso.

2. Projeto Planialtimétrico

A projeção do volume médio diário de veículos para o 10º ano de vida útil (2008) da rodovia é de 194 veículos enquadrando-se na Classe IV-B, a região é montanhosa, e pelo quadro 3 das Normas para Projeto Geométrico de fevereiro/91 tem-se as características para o projeto da rodovia. Tais parâmetros estão dispostos no quadro 1 com seus respectivos valores e unidades.

Quadro 1 - Quadro de Características para o projeto Planialtimétrico

DISCRIMINAÇÃO	UNIDADE	DADOS	
		NORMA	ADOTADO
VDM 10 = 194	Veic./dia	-	-
Classe da rodovia	-	IV-B	IV-B
Região	-	Montanhosa	Montanhosa
Velocidade Diretriz	km/h	30	50
Distância de visibilidade de parada	m	30	65
Distância de visibilidade de Ultrapassagem	m	180	350
Superelevação máxima	%	6	8
Raio mínimo horizontal, com transição	m	25	45
Raio mínimo horizontal, sem transição	m	200	
Rampa máxima	%	9,0	9,86
Valor mínimo de (K) p/ curvas verticais convexas	m	2	14
Valor mínimo de (K) p/ curvas verticais côncavas	m	4	15
Largura da faixa de rolamento	m	3,00	3,00
Largura dos acostamentos. (mínima)	m	0,50	0,50
Inclinação transversal em tangente	%	3	3
Largura da faixa de domínio	m	50	50
Plataforma de terraplenagem em corte	m	9,00	9,0
Plataforma de terraplenagem em aterro	m	8,00	8,0

2.1 Projeto Planimétrico

O eixo locado coincide com o eixo existente, em quase sua totalidade, havendo apenas duas correções de curvas que foram necessárias para melhoramento da segurança e trafegabilidade.

Quadro 2 - Quadro de Características Técnicas

CURVAS	RAIOS (m)	FREQUÊNCIA	DESENVOLVIMENTO (m)	%
Sem Transição	R = 45	1	68,34	3,67
com Transição	250 < R ≤ 1200	2	201,98	10,86
	R=57,31	1	116,49	6,26
	95 ≤ R ≤ 200	3	323,62	17,40
TOTAL EM CURVA		7	710,43	38,19
Tangente Mínima (m)			7,59	
Tangente Máxima (m)			400,98	
TOTAL EM TANGENTE (m)			1149,57	61,80
DESENVOLVIMENTO TOTAL (m)			1860,00	100,00
DISTÂNCIA EM DIRETRIZ			1612,99	86,72

2.2 Projeto Altimétrico

O greide foi projetado atendendo a classe da rodovia, dentro das normas técnicas estabelecidas para o projeto.

Em dois locais foi necessário utilizar rampas acima de 9%, o primeiro local (9,86%) é no Km 0+920, com extensão de 60,0 metros, onde não foi possível reduzir a rampa devido a extensão do alicive. O segundo local (9,45%) é no Km 1+340, com extensão de 120,0 metros, onde efetuou-se um corte até a cota mínima para não prejudicar as construções próxima a pista, pois na sequência a rodovia passa a ter características urbanas.

Vale citar que a Norma permite rampas de 10% com extensão até 150 metros, em região montanhosa.

2.2.1 Critérios para Lançamento do Greide

Os principais fatores considerados no lançamento do greide de terraplenagem para este projeto foram:

- o greide foi projetado de modo a ser obtido o máximo aproveitamento da situação existente.

- O greide foi projetado, sempre que possível, colante ao terreno natural.
- O greide foi projetado até o início do calçamento da avenida 25 de Abril (Km 1+860) sendo esta estaca o PF.

2.2.2 Características Altimétricas

O Quadro 3 apresenta as características altimétricas do projeto

Quadro 3 - Características Altimétricas

	ACLIVES			NÍVEL	DECLIVES		
	INTERVALO	EXTENSÃO (m)	%		INTERVALO (m)	EXTENSÃO (m)	%
R	0 < R ≤ 1	15,74	0,85		0 < R ≤ 1	161,93	8,70
A	1 < R ≤ 2	147,94	7,95		1 < R ≤ 2	85,44	4,59
	2 < R ≤ 3	62,21	3,35		2 < R ≤ 3	63,57	3,42
M	3 < R ≤ 4	62,21	3,35		3 < R ≤ 4	63,57	3,42
	4 < R ≤ 5	43,31	2,33		4 < R ≤ 5	63,57	3,42
P	5 < R ≤ 6	331,62	17,88		5 < R ≤ 6	60,58	3,26
	6 < R ≤ 7	35,32	1,90		6 < R ≤ 7	48,99	2,63
A	7 < R ≤ 8	35,32	1,90		7 < R ≤ 8		
	8 < R ≤ 9	350,81	18,90		8 < R ≤ 9		
S	9 < R ≤ 10	227,88	12,25		9 < R ≤ 10		
	10 < R ≤ 11				10 < R ≤ 11		
	i máx 9,86	60,00			i máx 6,84	20,00	
	TOTAL	1312,36	70,66		TOTAL	547,65	29,44
	EXTENSÃO EM RAMPA (PTV a PCV)					840,00	45,16
C	PARÂMETROS		EXTENSÃO	% DO TOTAL			
U	Côncava		580,00	31,18			
R	Convexa		380,00	20,43			
V	EXTENSÃO TOTAL (m)		960,00	51,61			
A							
	EXTENSÃO TOTAL (m) 1860,00					(100%)	

2.2.3 Curvas Verticais

Os pontos de inflexão do greide (PIVs) foram concordados por parábolas de segundo grau. Estas parábolas são definidas pelo parâmetro de curvatura $k = (RV/100)$, que equivale ao comprimento da curva no plano horizontal para cada 1% de variação da rampa.

Os menores valores de (k) definidos pelas Normas (condição desejável) resultam das seguintes expressões:

Curvas	Região Ondulada
Curvas Convexas	$k = \frac{d^2}{412} = 5$
Curvas Côncavas	$k = \frac{d^2}{122 + 3,5d} = 7$
onde d é a distância de visibilidade de parada em m	

Buscou-se projetar raios verticais que atendessem a distância de visibilidade de parada desejável.

Para cada PIV, foram calculados e indicados nas plantas do Projeto Geométrico

- quilômetro onde se localiza o PIV;
- cota do PIV;
- ponto de curvatura vertical (PCV);
- ponto de tangência vertical (PTV);
- cota do PCV e PTV;
- quilômetro de localização do PCV e PTV;
- rampas, em porcentagem, com precisão de duas casas decimais;
- projeção horizontal da curva vertical (L);
- flecha máxima de curvatura vertical (e);
- diferença entre as declividades nas curvas verticais.

2.2.4 Comprimento Virtual

De acordo com a metodologia utilizada pelo DAER, calcula-se os comprimentos virtuais de cada segmento, conforme a fórmula a seguir:

$$L_{\text{virtual}} = L \cdot \left(1 + \frac{i/100}{\mu}\right)$$

onde:

- L_{virtual} = comprimento virtual em metros;
 L = comprimento da rampa de PIV a PIV em metros;
 i = rampa em porcentagem
 μ = coeficiente (0,03)

OBS: sempre que a rampa for igual a 0% ou negativa, considera-se o fator: $\left(1 + \frac{i/100}{\mu}\right) = 1$

Os resultados obtidos foram os seguintes:

SEGMENTO	COMPRIMENTO VIRTUAL		
	De Ida	De Volta	Médio
Acesso Secundário à Fontoura Xavier	4796,07	2550,00	3673,03

3. Seções Transversais

A seção transversal em tangente está constituída por:

- Pista com 6,00m de largura;
- Acostamentos com 0,50m.

A seção transversal tipo da rodovia apresenta declividade de 3% para os bordos, com a crista localizada no centro da plataforma.

Nos segmentos em curva, as seções transversais são variáveis devido a necessidade de superlargura, utilizada conforme recomendação das normas para projeto geométrico.

As inclinações adotadas para os taludes foram:

Aterro	1:1,5 (V:H)
Corte em solo	1,5:1 (V:H)
Corte em rocha	4:1 (V:H)

4. Superlargura e Superelevação

4.1 Superlargura

A superlargura nas curvas foi calculada de acordo com as normas adotadas.

A superlargura mínima adotada foi de 0,40m, com distribuição linear, conforme metodologia de distribuição recomendada pelas normas, sendo metade para cada lado da plataforma.

Fórmula utilizada para o cálculo da superlargura:

$$S = n \times (R - R^2 - b^2) + \frac{V}{(10 \times R)}$$

onde:

- S = Superlargura da curva (em m)
 V = Velocidade diretriz (em km/h)
 R = Raio da curva (em m)
 b = Distância entre eixos (em m)
 n = Número de faixas de tráfego

4.2 Superelevação

Os critérios para o projeto e distribuição da superelevação seguiram as normas, com o giro da plataforma pelo eixo, sendo os valores máximos para cada curva calculados em função da velocidade diretriz, raio da curva e máxima Superelevação adotada no trecho de 8%.

Fórmula utilizada para o cálculo da superelevação:

$$SE_c = SE_p \times \left(\frac{2 \times R_{\min}}{R} - \frac{R_{\min}^2}{R^2} \right)$$

onde:

- SE_c = Superelevação da curva (em %)
 SE_p = Superelevação de projeto (em %)
 $R_{\min}$ = Raio mínimo de projeto (em m)
 R = Raio da curva (em m)

Observação: Para os raios abaixo do raio mínimo de projeto foi utilizada a superelevação máxima. As notas de serviço calculadas conforme os critérios já mencionados.

5. Orientação para projeto de sinalização

A rodovia foi projetada para velocidade de 40km/h.

A velocidade média de percurso calculada de acordo com os critérios do HRB (ano de 1965) é de aproximadamente 70,00km/h.

Para as curvas horizontais, de acordo com os critérios do HRB, foram determinadas as velocidades máximas para que o veículo possa percorre-las com segurança.

No Quadro 5 estão, apresentadas as curvas com sua localização, raio e velocidade de operação.

Quadro 5 - Velocidade Operacional

Quadro 5 - Velocidade Operacional							
PI	Km		RAIO (m)	SE (%)	L	V (Km/h)	VxL
	INÍCIO	FINAL					
1	0+297,11	0+428,06	95,50	3,72	240	53,00	12.720
2	0+492,94	0+561,28	45,00	6,52	240	41,00	9.840
3	0+962,26	1+043,00	250,00	3,00	240	80,00	19.200
4	1+087,96	1+188,35	190,98	3,00	240	70,20	16.848
5	1+203,59	1+295,87	101,15	3,50	240	54,00	12.960
6	1+445,86	1+562,35	57,31	5,56	240	43,00	10.320
7	1+664,95	1+786,19	1200,00	3,00	240	112,00	26.880
	Tangente		-	-	180	112,00	20.160
	Total				1.860		128.928
VELOCIDADE OPERACIONAL =						69,32km/h	

6. Terceira Faixa

De acordo com estudos efetuados, apresentados no Capítulo Estudos de Tráfego, não se justificam terceiras faixas no período de vida útil previstas pelo projeto.

7. Considerações Gerais

- projeto satisfaz as normas/91, quanto a altimetria conforme descrito no item 2.2.

8. Apresentação do Projeto

O projeto geométrico com todo o detalhamento em planta e perfil, juntamente com as características técnicas, convenções e seções-tipo está apresentado no Volume Único - Projeto de Execução.

Introdução

1.1. Objetivo

1.2. Justificativa

2. Conteúdo

2.1. Introdução

2.2. Metodologia

2.3. Resultados

2.4. Conclusão

2.5. Referências

2.6. Anexos

2.7. Bibliografia

2.8. Glossário

2.9. Índice

2.10. Sumário

2.11. Apresentação

2.12. Conclusão

2.13. Referências

2.14. Anexos

2.15. Bibliografia

2.16. Glossário

2.17. Índice

2.18. Sumário

2.19. Apresentação

2.20. Conclusão

2.21. Referências

2.22. Anexos

2.23. Bibliografia

2.24. Glossário

2.25. Índice

2.26. Sumário

2.27. Apresentação

2.28. Conclusão

2.29. Referências

2.30. Anexos

2.31. Bibliografia

2.32. Glossário

2.33. Índice

2.34. Sumário

PROJETO DE TERRAPLENAGEM

PROJETO DE TERRAPLENAGEM

1. Introdução

O Projeto de Terraplenagem foi desenvolvido de acordo com as orientações fornecidas pelos Estudos Geotécnicos e Projeto Geométrico.

2. Elementos Básicos do Projeto de Terraplenagem

2.1 Estudos Geotécnicos

Os resultados dos estudos geotécnicos indicam que o material existente ao longo do trecho pode ser aproveitado para terraplenagem. Nos poucos segmentos que o subleito não apresenta suporte foi previsto remoção do solo ou será feito reforço. De acordo com as estatísticas dos estudos geotécnicos, o valor obtido para o ISP do subleito é o seguinte:

$$ISP_{\text{Subleito}} = 12\%$$

A relação entre os volumes escavados/aterro dos materiais que puderam ser aproveitados baseou-se nas determinações de massa específica aparente "*in situ*" realizadas nos cortes, considerando paralelamente os índices geotécnicos tais como expansão e poder de suporte, assim como os graus de compactação indicados para o solo, como também as perdas inerentes ao processo.

Não foram localizados solos moles no trecho em projeto.

Os coeficientes de correção de volumes adotados são:

- Material de 1ª Cat. - 1,30
- Material de 2ª Cat. - 1,00
- Material de 3ª Cat. - 0,80

A inclinação dos taludes indicadas pelos Estudos Geotécnicos são:

Aterro	1:1,5 (V:H)
Corte em solo	1,5:1 (V:H)
Corte em rocha	4:1 (V:H)

3. Seções Transversais

A plataforma de terraplenagem foi definida de acordo com o quadro 3 da Norma de Projeto Rodoviário, vol. 1 de fevereiro/91, conforme a seguinte expressão: $LP = LV + F$, onde LP = largura da plataforma de terraplenagem; LV = largura da via acabada (pista + acostamento), no caso igual a 7,00m e F = folga, no caso 0,50m para cada semi-plataforma de aterro e 1,00 para cada semi-plataforma de corte, obtendo-se o seguinte resultado:

Plataforma em corte: 9,00 metros

Plataforma em aterro: 8,00 metros

As Seções Transversais Tipo de terraplenagem estão apresentadas no final deste volume.

4. Aterros

Conforme especificação ET-05/91, os aterros foram divididos em aterros em solo, em rocha e aterros mistos. Na camada de terraplenagem, de espessura igual a 0,60m, os aterros deverão ser executados em camadas e o grau de compactação deverá ser de 100% em relação a densidade máxima obtida no ensaio AASHTO- T-99.

Na camada inferior de terraplenagem, os aterros deverão ser compactados com grau de compactação de, no mínimo, 95% em relação a densidade máxima obtida no ensaio AASHTO-T-99.

5. Cortes

Os serviços de escavação em corte deverão estar de acordo com a Especificação ET-03/91.

Os volumes de corte serão obtidos mediante a escavação do terreno para conformação da seção transversal tipo.

Os materiais a serem escavados, de acordo com os estudos geotécnicos realizados, foram classificados, para fins de orçamento, em 1ª e 3ª categorias.

Os volumes de solo de 2ª categoria foram estimados, conforme consta nas planilhas de volume do Quadro de Origem e Destino, no capítulo do projeto de execução de terraplenagem.

6. Rebaixamento do Subleito

No final deste capítulo é apresentado no quadro 1 a relação dos locais onde se deve proceder a substituição de materiais do subleito, bem como a origem do material para a substituição. Os materiais de substituição deverão possuir ISC maior ou igual a 12%.

7. Bota-Foras e Refugos

No presente projeto, as massas excedentes provenientes das limpezas que não tiverem aproveitamento no leito rodoviário, serão objeto de deposição em local onde não prejudique o aspecto paisagístico da região, a critério da fiscalização, de conformidade com as Especificações Gerais do DAER/RS. No quadro 2, apresentado no final do capítulo são relacionados os locais de Bota-fora e Refugos, juntamente com a justificativa de tal procedimento.

8. Decapagem de Pedreiras

A pedra a ser utilizada é no próprio trecho a 200 metros do eixo. Lado direito, no Km 0+900. Trata-se de uma ocorrência já explorada, não havendo portanto necessidade de estimar volume da decapagem da pedra.

9. Serviços Preliminares de Terraplenagem

Os serviços preliminares seguiram a especificação ES-T 01/91.

10. Distâncias de Transporte

As distâncias de transporte foram determinadas entre os centros de gravidade das massas a transportar, projetados sobre o eixo da rodovia.

Os materiais classificados como de 1ª e 2ª categorias foram divididos nas seguintes faixas, conforme distância média de transporte:

Material de 1ª:	30m <	DMT	≤ 30m
		DMT	≤ 500m
		DMT	> 500m

Material de 2ª:	30m <	DMT	≤ 30m
		DMT	≤ 700m
		DMT	> 700m

11. Notas de Serviço de Terraplenagem

As Notas de Serviços de Terraplenagem são apresentadas no final deste volume, em capítulo próprio.

12. Regularização do Subleito

Os serviços de regularização do subleito serão efetuados em solos que não forem objetos de rebaixamento.

O serviço de regularização, propriamente dito, foi orçado em metros quadrados e os quantitativos correspondentes indicados no item pavimentação e, preferencialmente, deverá ser executado simultaneamente com a pavimentação para evitar sua deterioração pela ação do tráfego e intempéries.

Os serviços são regulados pela Especificação de Serviço DAER-ES - P 01/91.

13. Quantitativos Finais de Projeto

Os quantitativos finais de projeto estão apresentados no final deste capítulo.

14. Quantitativos de Orçamento

Para fins de orçamento os quantitativos apresentados no Projeto de Execução foram arredondados com a variação de até 10% considerando as tolerâncias de execução (até 5%) adequação de projeto.

15. Proteção do Corpo Estradal

Para proteção dos taludes de aterro foi previsto o elevamento dos mesmos.

16. Orientação para o Projeto de Pavimentação

Deverá ser projetado para $ISp=12\%$ de camada final de terraplenagem.

17. Apresentação do Projeto

O Projeto de terraplenagem está apresentado, também no Projeto de Execução, onde constam os seguintes elementos:

- Desenho da seção transversal tipo;
- Quadro de origem e destino;
- Esquema linear de distribuição.

Quadro 1 - Rebaixamento do Subleito

REBAIXAMENTO E REFORÇO DO SUBLEITO						
Nº	LOCALIZAÇÃO km ao km	MATERIAL	EXTENSÃO (m)	VOLUME (m³)	ISp (%)	PROFUNDIDADE EM RELAÇÃO AO G.T.(m)
R1	1+200 ao 1+300	SOLO	100	160	7	0,20
R2	1+700 ao 1+800	SOLO	100	120	9	0,15

Quadro 2 - Bota-Foras

BOTA- FORA N.º	LOCALIZAÇÃO km ao km	EXTENSÃO (m)	VOLUME (m³)	ISp (%)	DESTINO (LD/LE)	DMT (km)	MOTIVO (km)
BF1	1+030 - 1+190	180	383	14	1+100 LE	0,030	Excedente
BF2	1+150 - 1+190	40	77 (2ª)	25	1+100 LE	0,070	Excedente
BF3	1+200 - 1+300	100	263	7	1+300 LE	0,050	Refugo
BF4	1+300 - 1+700	400	1.262	21	0+800 LE	0,700	Excedente
BF5	1+490 - 1+510	20	41(2ª)	15	1+300 LD	0,200	Excedente
BF6	1+390 - 1+530	140	521(3ª)	-	0+800 LE	0,650	Excedente
BF7	1+700 - 1+860	160	295	9	1+500 LD	0,320	Refugo
BF8	1+810 - 1+830	20	53(3ª)	-	1+800 LE/LD	0,030	Excedente

Quadro 3 - Tipos de Aterros

DISCRIMINAÇÃO	VOLUMES DOS ATERROS PELA SEÇÃO DE PROJETO (m³)
- Aterros da Camada Superior (CG a 100% do AASHTO)	2.004
- Aterros da Camada Inferior (CG a 95% do AASHTO)	3.147
- Aterros para substituição do Rebaixamento do Subleito	280
TOTAIS	5431

Quadro 4 - Cortes

DISCRIMINAÇÃO	VOLUMES (m³)
- Material de 1ª Categoria	5.494
- Material de 2ª Categoria	1.111
- Material de 3ª Categoria	2.086
TOTAL	8.691

Quadro 5 - Resumo do movimento de terra

DISCRIMINAÇÃO	ORIGEM (1)							DESTINO			
	CORTE	EMPRÉSTIMO		VALETÃO	REVEST.	REBAIX.	TOTAL (m³)	CORPO DO ATERRO	CAMADA SUPERIOR	BOTA FORA	TOTAL (m³)
		CONCENT.	LATERAL		PRIMÁRIO	SUBLEITO					
1ª Categoria	5.214					280	5.214 280	1.048	1.963	2.203 280	5.214 280
2ª Categoria	1.111						1.111	615	378	118	1.111
3ª Categoria	2.086						2.086	1.511	-	574	2.086
TOTAL	8.411					280	8.691	3.174	2.341	3.175	8.691

COMPENSAÇÕES (1)		TRANSPORTE		COMPACTAÇÃO (2)	
NATUREZA DO SERVIÇO	VOLUME (m³)	DISCRIMINAÇÃO SERVIÇO	DMT (Km)		
Longitudinal	5.445	1ª Categoria	0,175	Aterros em solo (100% AASHTO T-99)	1.094
Lateral	70	2ª Categoria	0,172	Aterros em solo (95% AASHTO T-99)	734
Bota-Fora	3.175	3ª Categoria	0,292	Aterros para substituição	280
				Aterros mistos	993
				Aterros com fragmentos de rocha	1.209
				SOMA =	4.310

OBSERVAÇÕES			DECAPAGEM DE PEDREIRA		
(1) Volume a escavar			MATERIAL	VOLUME	DMT
(2) Volume compensados			1ª Categoria	- (m³)	
			2ª Categoria	- (m³)	
			3ª Categoria	- (m³)	

QUANTITATIVOS DO PROJETO

ITEM	DISCRIMINAÇÃO	UNID.	DMT (Km)	QUANTIDADE
1.	TERRAPLENAGEM			
1.1	Desmatamento, destocamento de árvores com $\varnothing < 0,30\text{m}$ e limpeza	m ²	-	-
1.2	Destocamento de árvores com $\varnothing > 0,30\text{m}$	un.	-	-
1.3	Escavação, carga, transporte e descarga			
1.3.1	De material de 1ª categoria			
	DMT $\leq 30\text{m}$ pela Fórmula $y = a_4 x$	m ³	0,03	340
	$30\text{m} < \text{DMT} \leq 500\text{m}$ pela Fórmula $y = a_5 x + b_5$	m ³	0,15	1.900
	DMT $> 500\text{m}$ pela Fórmula $y = a_6 x + b_6$	m ³	0,63	1.240
1.3.2	De material de 2ª categoria			
	DMT $\leq 30\text{m}$ pela Fórmula $y = a_7 x$	m ³	-	-
	$30\text{m} < \text{DMT} \leq 700\text{m}$ pela Fórmula $y = a_8 x + b_8$	m ³	0,17	1.111
	DMT $> 700\text{m}$ pela Fórmula $y = a_9 x + b_9$	m ³	-	-
1.3.3	De material de 3ª categoria pela Fórmula $y = a_{10} x + b_{10}$	m ³	0,29	2.502
1.3.4	Empréstimo (Jazida)	m ³	-	-
1.4	Execução de aterros			
1.4.1	Espalhamento e compactação a 100% do AASHTO - T99 nos aterros de solos	m ³	-	2.200
1.4.2	Espalhamento e compactação a 95% do AASHTO - T99 nos aterros de solos	m ³	-	3.450
1.4.3	Aterros para Substituição do rebaixamento do subleito	m ³	0,25	300
1.4.4	Aterros mistos	m ³	-	1.090
1.4.5	Aterros com fragmento de rochas na camada inferior	m ³		1.300
1.4.6	Aterros com fragmento de rochas na camada superior	m ³	-	-
1.5	Decapagem da pedreira	m ³	-	-
1.5.1	1ª categoria	m ³	-	-
1.5.2	2ª categoria	m ³	-	-
	Escavação e transporte de solos inadequados (Remoção) pela fórmula $y = a_{10} x + b_{10}$	m ³		300

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

1. Generalidades

O projeto de pavimentação do Acesso Secundário a Fontoura Xavier, com extensão de 1,8km, foi elaborado com base nos estudos geotécnicos e de tráfego.

2. Concepção do pavimento

O pavimento foi concebido com os seguintes materiais:

Base: brita graduada

Revestimento: tratamento superficial duplo c/ capa selante

3. Dados de projeto

$N=2,4 \times 10^5$ passagens do eixo padrão(8,2t) para o período de 10 anos.

Índice Suporte de projeto(ISp do subleito)=12%

4. Dimensionamento do pavimento

O dimensionamento do pavimento obedece critérios adotados no "Método de Dimensionamento de Pavimentos Flexíveis" do DNER(1981), do Engo Murillo Lopes de Souza.

Espessuras requeridas pelo método:

$H_{12}=32\text{cm}$

$H_{20}=23\text{cm}$

Coefficientes estruturais adotados:

$K_B=1,0$

$K_{REV}=1,2$

$K_{CD}=1,0$

Cálculo da espessura de base e sub-base, considerando-se que será utilizado o mesmo material:

$$R \times K_R + (B + SB) \times K_B \geq H_{10}$$

$$2,5 \times 1,2 + (B + SB) \times 1 \geq 32 \therefore (B + SB) \geq 29$$

Valor adotado para a espessura de base e sub-base: 29cm.

Cálculo da espessura de base e camada drenante para cortes em rocha.

$$2,5 \times 1,2 + B \times 1 \geq 23 \quad B \geq 20\text{cm}$$

Espessura de base adotada: 20cm

Espessura da camada drenante adotada: 10cm

**PROJETO DE DRENAGEM e
OBRAS DE ARTE CORRENTES**

PROJETO DE DRENAGEM

Drenagem Superficial

As obras de drenagem superficial projetadas são referentes a sarjetas triangulares de concreto tipo STC - 02 , caixas coletoras de sarjeta tipo CCS -02 e do tipo CCS - 03 , todas as caixas com grelha de concreto tipo TCC -01 , conforme solicita o projeto , e estão listados nos quadros em anexo .

Drenagem Subterrânea

Com a finalidade de eliminar a água do subleito , foram indicados dreno longitudinal raso do tipo DLR- 02 , dreno longitudinal profundo do tipo DPS - 05 , todos em cortes , que a situação assim o solicita . Os referidos dispositivos estão listados em anexo.

Projeto de Drenagem

DRENO LONGITUDINAL RASO							
LADO ESQUERDO				LADO DIREITO			
Localização		Extensão	Tipo	Localização		Extensão	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+000	00+120	120	DLR-02	00+000	00+100	100	DLR-02
00+260	00+450	190	DLR-02	00+300	00+400	100	DLR-02
00+610	00+720	110	DLR-02	00+610	00+720	110	DLR-02
00+720	00+820	100	DLR-02	00+720	01+050	330	DLR-02
00+920	01+050	130	DLR-02	01+050	01+280	230	DLR-02
01+050	01+140	090	DLR-02	01+280	01+625	345	DLR-02
01+160	01+280	120	DLR-02	01+645	01+850	205	DLR-02
01+280	01+630	350	DLR-02	-	-	-	-
01+640	01+850	210	DLR-02	-	-	-	-

DRENO LONGITUDINAL PROFUNDO							
LADO ESQUERDO				LADO DIREITO			
Localização		Extensão	Tipo	Localização		Extensão	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+465	00+535	120	DPS-05	-	-	-	-

Sarjeta de corte							
Lado esquerdo				Lado direito			
Localização		Exten.	Tipo	Localização		Exten.	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+000	00+120	120	STC-02	00+000	00+100	100	STC-02
00+260	00+440	180	STC-02	00+300	00+400	100	STC-02
00+557,50	00+720	162,50	STC-02	00+600	00+720	120	STC-02
00+720	00+820	100	STC-02	00+720	00+840	120	STC-02
00+920	01+000	080	STC-02	00+940	01+000	060	STC-02
01+050	01+140	090	STC-02	01+050	01+140	090	STC-02
01+180	01+280	100	STC-02	01+180	01+280	100	STC-02
01+280	01+640	360	STC-02	01+280	01+640	360	STC-02
01+640	01+700	060	STC-02	01+640	01+853,60	213,60	STC-02
01+700	01+853,60	153,60	STC-02	-	-	-	-

PROJETO DE SINALIZAÇÃO

PROJETO DE SINALIZAÇÃO

1. Sinalização

1.1 Introdução

Projeto de Sinalização desenvolvido obedeceu aos requisitos das Normas e Especificações de Sinalização do DAER as resoluções 599/82 e 666/86 do Conselho de Trânsito, de forma atender os seguintes princípios.

- regulamentar e disciplinar o uso da rodovia;
- advertir sobre perigos potenciais; e
- orientar o usuário através de informações úteis e/ou necessárias ao seu deslocamento.

A sinalização proposta atende a princípios básicos tais como, visibilidade e legibilidade diurnas e noturnas, compreensão rápida do significado das indicações, advertências e conselhos educativos, baseados no Projeto Geométrico em planta e perfil, no cadastro e visita ao trecho.

O Projeto de Sinalização é composto de Sinalização Vertical, compreendendo placas e sinais dispositivos especiais, e de Sinalização Horizontal, abrangendo linhas de demarcação contínuas, tracejadas e dizeres.

1.2 Sinalização Horizontal

Tem como finalidade, demarcar as faixas de rolamento e disciplinar o fluxo de veículos. Serão utilizadas as cores branca e amarela, designando respectivamente orientação e regulamentação. Estas serão aplicadas a frio, por tinta acrílicas e com propriedades refletivas, obtidas através do pré-adicionamento e posterior aspersão de micro esferas de vidro, com vida útil mínima de 3 anos.

1.2.1 Linhas Laterais Demarcadoras dos Bordos da Pista de Rolamento

Estão localizadas ao longo do trecho projetado e distante 10cm dos bordos da pista de rolamento, sofrendo inflexões nas interseções, onde passa a desenvolver-se ao longo de seus ramos. Serão pintadas em cor branca, com tinta refletiva com 10cm de largura. As linhas serão contínuas em toda a extensão, conforme orientação do grupo de sinalização da SEP.

1.2.2 Linhas Demarcadoras de Faixas de Tráfego

Estão posicionadas ao longo do eixo projetado, delimitando as faixas de tráfego. Normalmente apresenta-se em cadência de 4,00 x 12,00m (4,00m pintados, com interrupções de 12,00m)

Em casos específicos, a 150m antes do início e após o término de faixas amarelas contínuas (decris no item seguinte), passam a desenvolver-se em cadência 4,00m x 4,00m (4,00m pintados, com interrupções de 4,00m).

1.2.3 Linhas de Proibição de Ultrapassagem

Estão posicionadas nos locais de ultrapassagem proibida (trechos sem visibilidades, etc.). Foram definidas em função das distâncias de visibilidade de ultrapassagem. Os detalhes gráficos de execução referentes às linhas de proibição de ultrapassagem, encontram-se apresentadas nas pranchas do Projeto de Execução.

1.3 Sinalização Vertical

A Sinalização Vertical, basicamente constituída por placas de sinais, compreende os seguintes tipos: Sinais de Regulamentação, Sinais de Advertência, Sinais de Informação e Sinais Educativos. Estes sinais visam fornecer aos usuários da rodovia uma complementação dos dispositivos da sinalização horizontal.

A Sinalização Vertical será executada em chapa nº 18, de ferro, pintadas pelo processo contínuo e refletorizadas com *flat-top* grau técnico, conforme projeto específico, apresentado no Projeto de Execução.

As placas formam dimensionadas de acordo com os padrões convencionais e estão definidas em prancha específica no Projeto de Execução. Por fim, apresentam-se um resumo geral das placas a serem implantadas, posicionadas nas pranchas do Esquema Geral.

1.3.1 Sinais de Regulamentação

As placas de regulamentação têm por finalidade informar os usuários da rodovia às limitações, proibições e restrições que regem o uso da mesma. O seu posicionamento encontra-se definido graficamente nas pranchas do Projeto de Execução. As placas terão as seguintes dimensões:

- Octogonais : L = 0,33m e L=0,25m (canteiro central)
- Triangular : L = 0,80m
- Circular : $\varnothing = 0,80m$

1.3.2 Sinais de Advertência

Os sinais de advertência avisam da existência e natureza de condições potencialmente perigosas ao longo da rodovia ou em suas adjacências. O seu posicionamento encontra-se definido graficamente nas pranchas do Projeto de Execução. As placas serão quadradas, com 0,80m de lado.

1.3.3 Sinais de Indicação

Estes sinais guiam os usuários no curso de seu deslocamento e fornecem outros detalhes que lhes possam ser útil, tais como informação e distâncias ou chegadas a localidade e entroncamentos, etc. O seu posicionamento encontram-se definido graficamente nas pranchas do Volume 2 - Projeto de Execução.

Dimensões das placas:

- Indicativa: 1,50 x 0,50m
- Indicativa: 2,00 x 0,50m
- Indicativa: 2,00 x 1,00m
- Marco quilométrico: 0,50 x 0,67m
- Serviço auxiliares: 0,62 x 1,00m

1.3.4 Sinais Educativos

Os sinais educativos objetivam elucidar e instruir o usuário sobre as atitudes a adotar no desenvolvimento de seu percurso através da utilização de legendas. O seu posicionamento encontra-se definido graficamente nas pranchas do Projeto de Execução

Dimensões das placas:

Educativas: 2,00 x 0,50m

1.3.5 Suportes

Os suportes de fixação da sinalização vertical a ser implantada, serão de madeira de lei ou cerne de eucalipto pintados, com seção 8 x 8cm e com 3,00m de comprimento.

1.4 Tachões Refletivos Bidirecionais

Estes tachões serão do tipo refletivo bidirecional na cor amarela e tem as seguintes dimensões 250 x 160 x 50mm.

Serão implantados de 4,00 x 4,00m entre as linhas de proibição de ultrapassagem

PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES

PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES

1. Proteção Vegetal

- Enleivamento

Foi previsto o enleivamento como proteção dos taludes dos aterros. A execução do plantio de leivas deverá atender a especificação DAER-ES-OC 04/91

- Plantio de Mudas

Conforme obrigação legal, deverão ser executados o plantio de 100 mudas de árvore/km de rodovia, ao longo da faixa de domínio da rodovia avaliando a sinalização e o controle da erosão. Os serviços deverão ser executados conforme a especificação DAER-ES-OC 04/91.

2. Defensas

O projeto não prevê a utilização de defensas ao longo do acesso.

3. Cercas

As cercas existentes serão mantidas servindo como vedação da faixa de domínio e como elementos restritivos ao acesso de animais na área da faixa de ocupação da rodovias.

Deverá ser feita a implantação de cercas padrão DAER/RS, com moerões de madeira. Deverão ser executadas em conformidade com o que determina a especificação DAER-ES-OC 01/91.

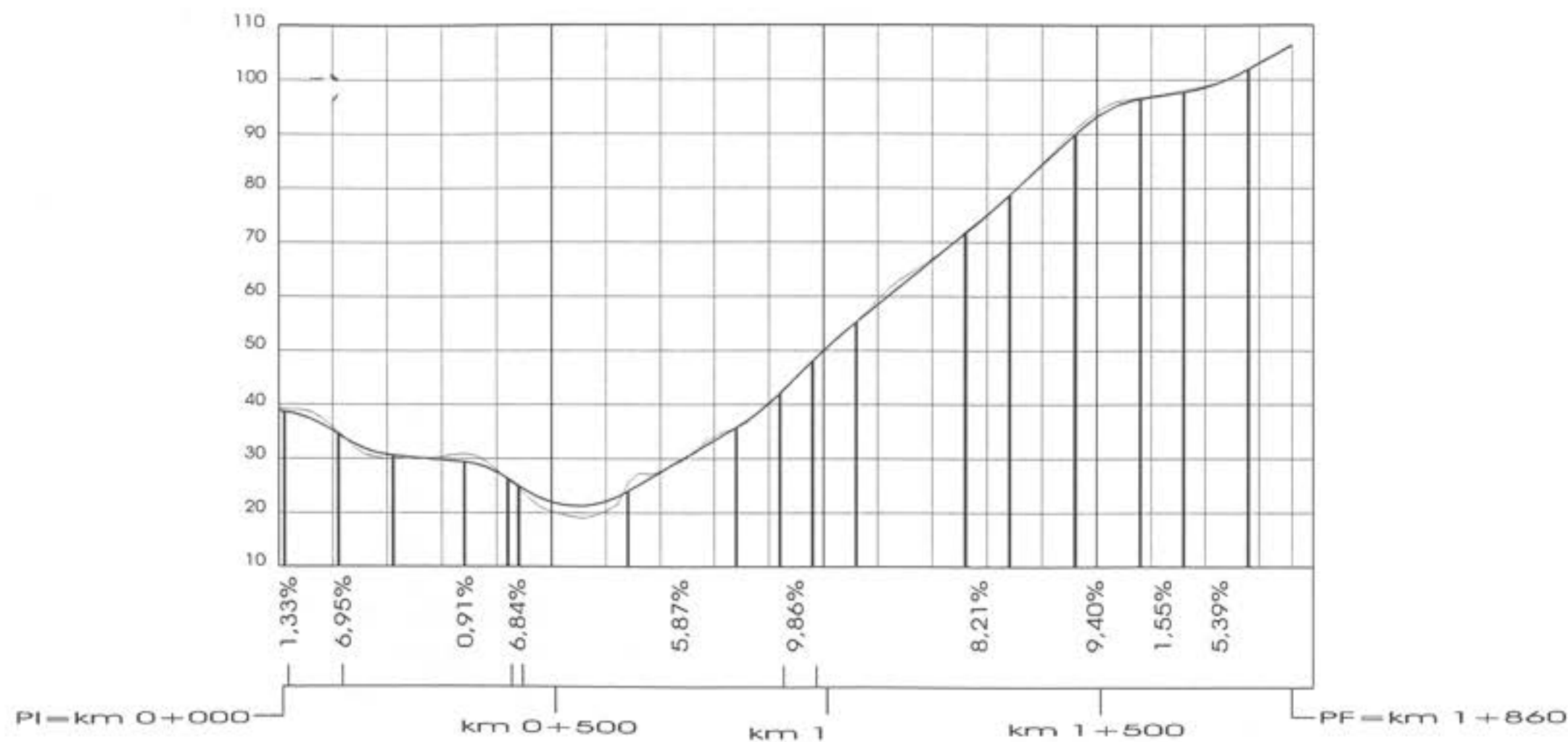
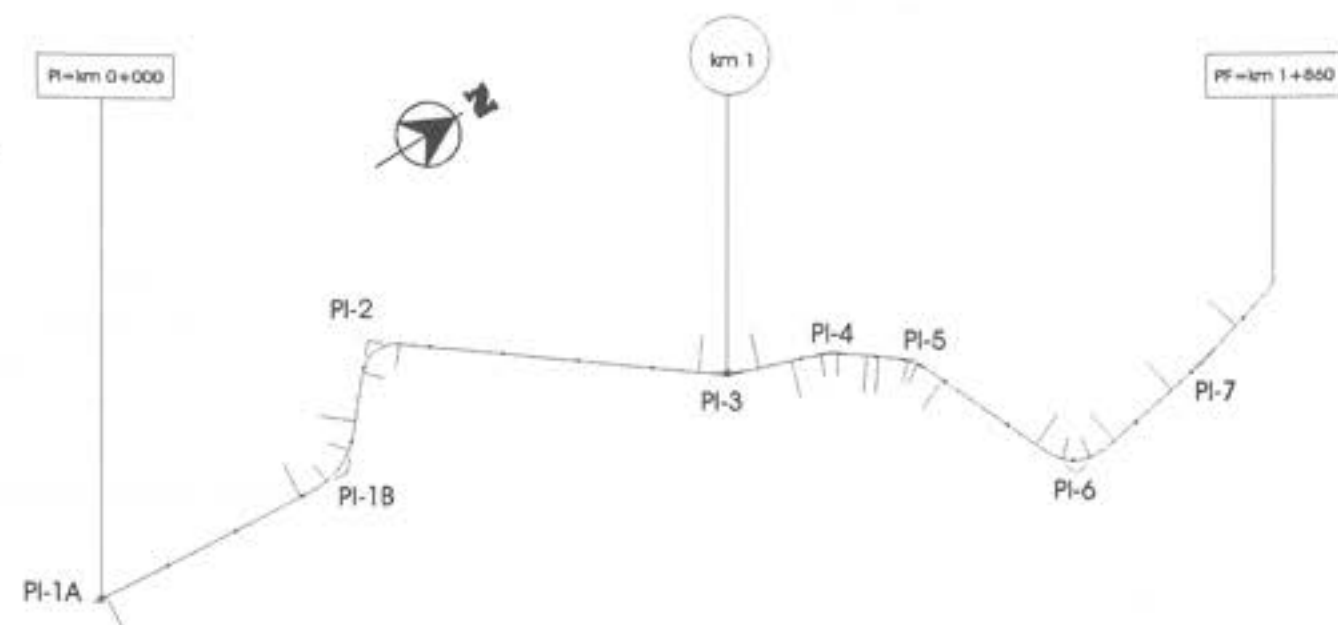
PROJETO DE DESAPROPRIAÇÃO

PROJETO DE DESAPROPRIAÇÃO

O Acesso Secundário a Fontoura Xavier desenvolve-se, em toda sua extensão sobre o leito da estrada existente.

Em determinado segmento, a fim de que fosse corrigido o traçado, houve a necessidade de adentrar na área da britagem com a devida autorização do respectivo proprietário, que devido a pequena área atingida e o interesse da construção da rodovia, pela comunidade local, não são previstos problemas de desapropriação.

PARTE II - PROJETO DE EXECUÇÃO



CARACTERÍSTICAS TÉCNICAS

CARACTERÍSTICAS GERAIS

CLASSE DA RODOVIA: IV-B	PISTA DE ROLAMENTO: 6,00m	
EXTENSÃO TOTAL: 1.860,00 m	ACOSTAMENTO: 0,50m	
REGIÃO: Montanhosa	SUPERELEVAÇÃO MÁXIMA: 6,0% (Norma) - 8,0% (Projeto)	
VELOCIDADE DIRETRIZ: 30km/h	PLATAFORMA DE ATERRO: 8,00m	PLATAFORMA DE CORTE: 9,00m
RAIO CIRCULAR MÍNIMO C/ TRANSIÇÃO DE NORMA: 25,00m	FAIXA DE DOMÍNIO: 50,00m	
RAIO CIRCULAR MÍNIMO S/ TRANSIÇÃO DE NORMA: 200,00m	DISTÂNCIAS MÍNIMAS DE VISIBILIDADE:	Parada: 30,00m
GREIDE, RAMPA MÁXIMA DE NORMA: 9,0%		Ultrapassagem: 180,00m

PLANIMETRIA E ALTIMETRIA

PLANIMETRIA	CURVA	RAIOS (m)		FREQÜÊNCIA	DESENVOLVIMENTO (m)	%	ALTIMETRIA	ACLIVES			NÍVEL	DECLIVES				
		C/TRANSIÇÃO	R=57,31	1	116,49	6,26		RAMPAS	INTERVALO	EXTENSÃO (m)	%		INTERVALO	EXTENSÃO (m)	%	
			R=95,50	1	130,95	7,04			0< i ≤ 1	15,74	0,85		0< i ≤ 1	161,93	8,70	
			R=101,15	1	92,28	4,96			1 < i ≤ 2	147,94	7,95		1 < i ≤ 2	85,44	4,59	
			R=190,58	1	100,39	5,40			2 < i ≤ 3	62,21	3,35		2 < i ≤ 3	63,57	3,42	
									3 < i ≤ 4	62,21	3,35		3 < i ≤ 4	63,57	3,42	
		S/TRANSIÇÃO	R=45,00	1	68,34	3,68			4 < i ≤ 5	43,30	2,33		4 < i ≤ 5	63,57	3,42	
			R=250,00	1	80,74	4,34			5 < i ≤ 6	331,62	17,88		5 < i ≤ 6	60,58	3,26	
			R=1200,00	1	121,24	6,52			6 < i ≤ 8	70,64	3,80		6 < i ≤ 7	48,99	2,63	
									8 < i ≤ 9	350,81	18,90		8 < i ≤ 9	-	-	
									9 < i ≤ 10	227,88	12,25		9 < i ≤ 11	-	-	
		TOTAL EM CURVA (m)		7	710,43	38,20			TOTAL	1312,35	70,66				547,65	29,44
		TANGENTE MÍNIMA (m)			7,59				Extensão em Rampa: (PTV a PCV)					900,00	48,39	
		TANGENTE MÁXIMA (m)			400,98				PARÂMETROS		EXTENSÃO (m)		% DO TOTAL			
		TOTAL EM TANGENTE (m)			1149,57	61,80			CURVAS	Côncava:			580,00		31,18	
						Convexa:				380,00			20,43			
						Extensão em Curva:				960,00			51,61			
EXTENSÃO TOTAL (m)			1860,00	100,00	Comprimento Virtual:		4796,07		Volta:	2550,00	Média: 3673,03					
TORTUOSIDADE TOTAL:		3,4818°/m	Distância em diretriz:	1612,19m												
TORTUOSIDADE MÉDIA:		1,8719°/m.km	Acréscimo em diretriz:	13,28 %												

OBRAS DE ARTE ESPECIAIS EXISTENTES

LOCAL	INÍCIO (Km)	FIM (Km)	EXTENSÃO (m)	LARGURA (m)	LOCAL	INÍCIO (Km)	FIM (Km)	EXTENSÃO (m)	LARGURA (m)

CARACTERÍSTICAS OPERACIONAIS

VDM	ANO DE ABERTURA:	144 VEÍCULOS:	PARÂMETRO "N": 2,4 x 10 ⁵
	FINAL DA VIDA ÚTIL:	194 VEÍCULOS:	

PROJETO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
BR/386	TRECHO:	Acesso Secundário a Fontoura Xavier	
DAER	CARACTERÍSTICAS TÉCNICAS E OPERACIONAIS		PRONDA

QUANTITATIVOS DO PROJETO

ITEM	DISCRIMINAÇÃO	UNID.	DMT (Km)	QUANTIDADE
1.	TERRAPLENAGEM			
1.1	Desmatamento, destocamento de árvores com $\phi < 0,30m$ e limpeza	m²	-	-
1.2	Destocamento de árvores com $\phi > 0,30m$	un.	-	-
1.3	Escavação, carga, transporte e descarga			
1.3.1	De material de 1ª categoria			
	DMT $\leq 30m$ pela Fórmula $y = a_4 x$	m³	0,03	340
	30m < DMT $\leq 500m$ pela Fórmula $y = a_5 x + b_5$	m³	0,15	1.900
	DMT > 500m pela Fórmula $y = a_6 x + b_6$	m³	0,63	1.240
1.3.2	De material de 2ª categoria			
	DMT $\leq 30m$ pela Fórmula $y = a_7 x$	m³	-	-
	30m < DMT $\leq 700m$ pela Fórmula $y = a_8 x + b_8$	m³	0,17	1.111
	DMT > 700m pela Fórmula $y = a_9 x + b_9$	m³	-	-
1.3.3	De material de 3ª categoria pela Fórmula $y = a_{10} x + b_{10}$	m³	0,29	2.502
1.3.4	Empréstimo (Jazida)	m³	-	-
1.4	Execução de aterros			
1.4.1	Espalhamento e compactação a 100% do AASHTO - T99 nos aterros de solos	m³	-	2.200
1.4.2	Espalhamento e compactação a 95% do AASHTO - T99 nos aterros de solos	m³	-	3.450
1.4.3	Aterros para Substituição do rebaixamento do subleito	m³	0,25	300
1.4.4	Aterros mistos	m³	-	1.090
1.4.5	Aterros com fragmento de rochas na camada inferior	m³	-	1.300
1.4.6	Aterros com fragmento de rochas na camada superior	m³	-	-
1.5	Decapagem da pedreira	m³	-	-
1.5.1	1ª categoria	m³	-	-
1.5.2	2ª categoria	m³	-	-
	Escavação e transporte de solos inadequados (Remoção) pela fórmula $y = a_{10} x + b_{10}$	m³	-	300

QUADRO DE QUANTIDADES DE PAVIMENTAÇÃO

Serviço		UNID.	QUANT.
1. Regularização do sub-leito		m ²	11000
2. Base de brita graduada (29cm em duas camadas de 14 e 15cm)		m ³	4100
3. Imprimiçã		m ²	13600
4. TSD		m ²	13600
5. Capa selante		m ²	11700
Asfaltos			
1. CM-30 (Imprimiçã)		t	17
2. RR- 2C (TSD capa selante)		t	46
Transporte	DMT (km)	UNID.	QUANT.
1. Brita graduada	0,7	m ³	4100
2. Asfaltos	180	t	63

QUADRO DE QUANTIDADES DE DRENAGEM E OAC

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO	UNIDADE	QUANT.
3.	Obras de arte correntes		
3.1	Escavação de bueiros		
	- em material de 2ª categoria	m³	275
	- em material de 3ª categoria	m³	640
3.2	Reaterro de bueiros	m³	530
3.3	Corpo de bueiros tubulares de concreto		
3.3.1	Corpo de BSTC Ø 0,40 - TSS - 02	m	28
3.3.2	Corpo de BSTC Ø 0,80	m	16
3.3.3	Corpo de BSTC Ø 1,00	m	14
3.4	Corpo de bueiros celulares de concreto		
3.4.1	Corpo de BDCC 1,50 X 1,50	m	40
3.5	Boca de bueiros		
3.5.1	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 0,40	unid	8
3.5.2	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 0,80	unid	2
3.5.3	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 1,00	unid	2
3.5.4	Boca , tipo NT , p/ BDCC 1,50 X 1,50	unid	4
3.6	Remoção de bueiros		
3.6.1	Remoção de BSTC Ø 0,60	m	19
3.6.2	Remoção de BDTC Ø 0,90	m	23
3.6.3	Remoção de BSTC Ø 1,00	m	22
3.6.4	Remoção de BSTC Ø 0,40	m	15
3.7	Drenagem Superficial		
3.7.1	Sarjeta Triangular de concreto STC - 02	m	2600
3.7.2	Caixa coletora de sarjeta CCS - 02 , c/ grelha de concreto TCC - 01	un	2
3.7.3	Caixa coletora de sarjeta CCS - 03 c/ grelha de concreto TCC - 01	un	1

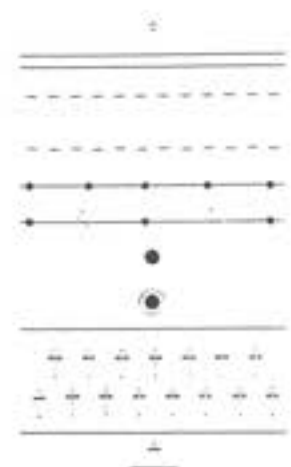
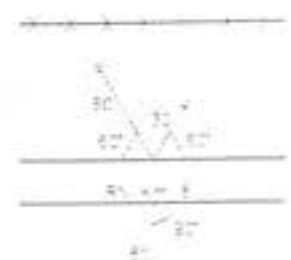
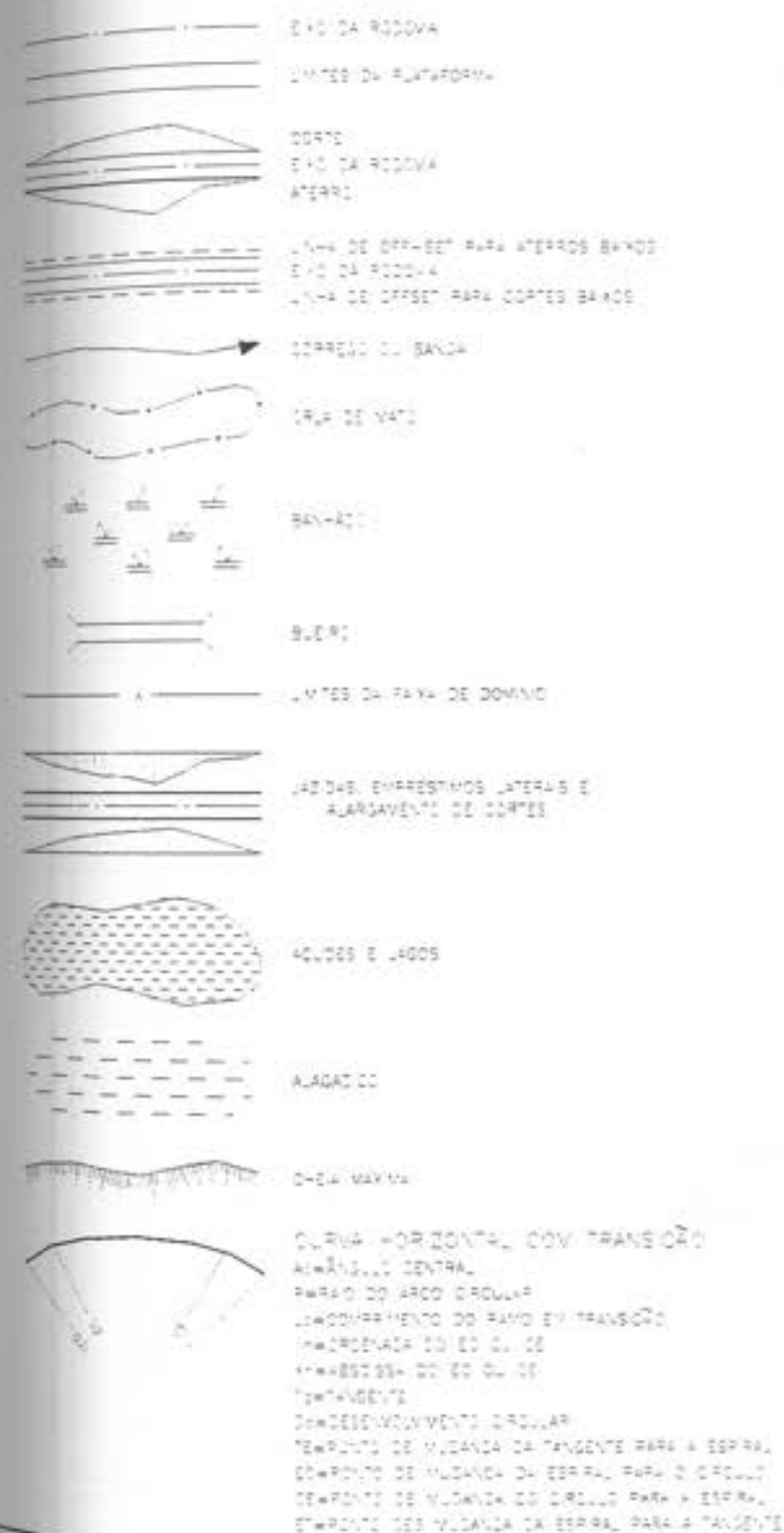
3.8	Drenagem Subterrânea		
3.8.1	Dreno Longitudinal Raso DLR - 02	m	2840
3.8.2	Dreno Longitudinal Profundo DPS - 05	m	70
3.9	Escavação para dispositivos de drenagem		
3.9.1	Escavação para valas	m³	55
3.9.2	Escavação para caixas coletoras de sarjeta	m³	45

QUADRO DE QUANTIDADES DE SINALIZAÇÃO

ITEM	DISCRIMINAÇÃO	UNID	QUANTIDADE	OBS
1.0	QUANTITATIVO DE SINALIZAÇÃO VERTICAL			
1.1	PLACAS			
	REGULAMENTAÇÃO			
	Ø = 0,80 m (circular)	unid.	10	
	Ø = 0,33 m (octogonal)	unid.	02	
	ADVERTÊNCIA			
	0,80 x 0,80 m (quadrada)	unid.	08	
	SERVIÇO AUXILIAR			
	0,60 x ,00 m (retangular)	unid.	04	
	DISPOSITIVOS AUXILIARES			
	0,50 x 0,60 m (retangular)	unid	08	
1.2	DIVERSOS			
1.2.1	SUPORTE P/PLACAS	unid.	40	
1.2.2	TACHÕES BIDIRECIONAIS	unid.	200	
2.0	QUANTITATIVO DE SINALIZAÇÃO HORIZONTAL			
	Pintura branca (linhas)	m ²	558,00	
	Pintura amarela (linhas)	m ²	328,20	
	Pintura branca e amarela (total)	m ²	886,20	

A - PROJETO GEOMÉTRICO

EM PLANTA



DERIVA
 AVARALTO
 R = REFERÊNCIA DE NÍVEL

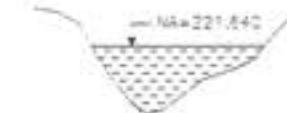
REDE FERROVIÁRIA
 REDE TELEGRÁFICA
 REDE TELEFÔNICA
 REDE ELÉTRICA
 REDE DE ALTA TENSÃO
 POSTO
 TORRE

CORTES
 GREIO
 ESTRADA EXISTENTE EM TERRA
 ESTRADA EXISTENTE EM VENTILADO

VOTO
 EDIFICAÇÃO EM ALVENARIA
 EDIFICAÇÃO EM MADEIRA
 DIFUSÃO DE NÍVEL

CURVA HORIZONTAL CIRCULAR
 ALARGAMENTO CENTRAL
 PARADO DO ARCO CIRCULAR
 INCOMPRIMENTO DO RAIO EM TRANSIÇÃO
 INCOMPRIMENTO DO EIXO DA
 TRANSIÇÃO DO EIXO DA
 TRANSIÇÃO
 INCOMPRIMENTO CIRCULAR
 PONTO DE MUDANÇA DA TANGENTE PARA A ESPIRAL
 PONTO DE MUDANÇA DA ESPIRAL PARA O CÍRCULO
 PONTO DE MUDANÇA DO CÍRCULO PARA A ESPIRAL
 PONTO DE MUDANÇA DA ESPIRAL PARA A TANGENTE

EM PERFIL



GREIO
 PERFIL DO TERRENO
 CURVA DE CONCORDÂNCIA VERTICAL
 PONTO DE CURVA VERTICAL
 PONTO DE TANGÊNCIA VERTICAL
 PONTO DE INTERSEÇÃO VERTICAL
 INCLINAÇÃO DAS RAJAS
 INCLINAÇÃO DA RAJADA
 INCLINAÇÃO DA RAJADA

BUEI TUBULAR EXISTENTE
 BUEI TUBULAR DUPLO
 BUEI TUBULAR TRIPLO
 BUEI TUBULAR QUADRUPLO
 BUEI TUBULAR SIMPLES
 BUEI TUBULAR DUPLO

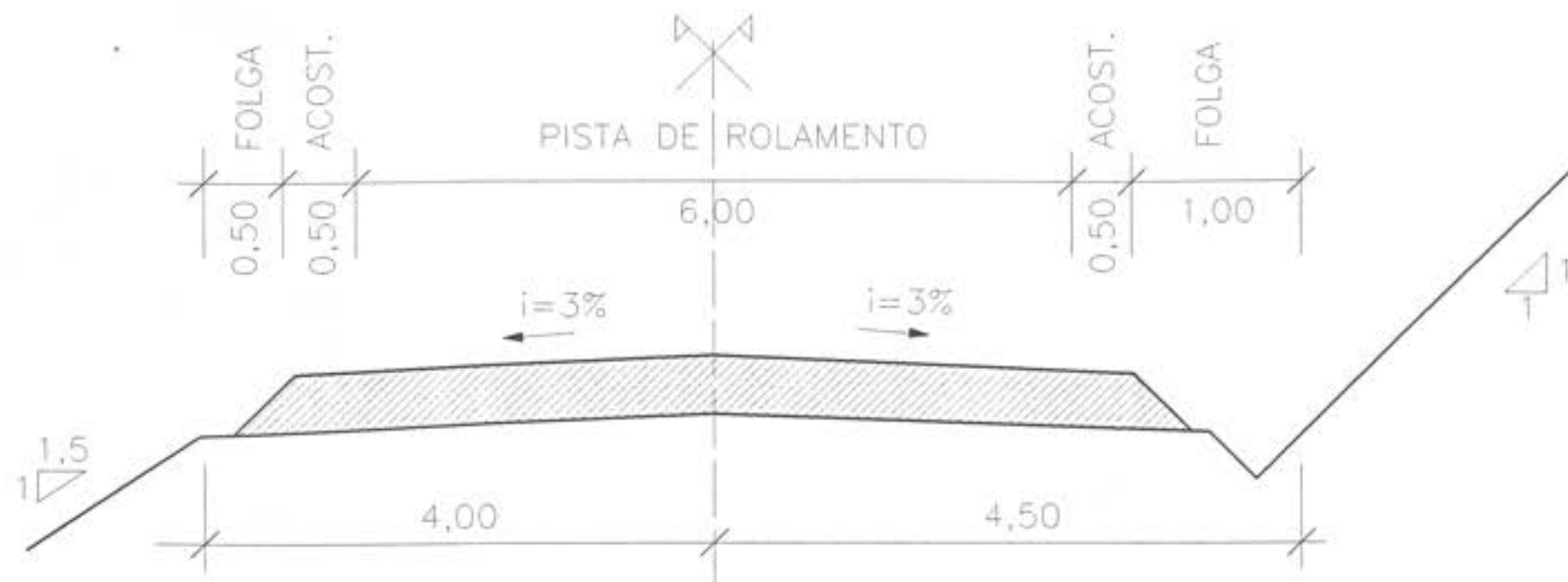
PONTE

NAVEGÁVEL D'ÁGUA
 RIO

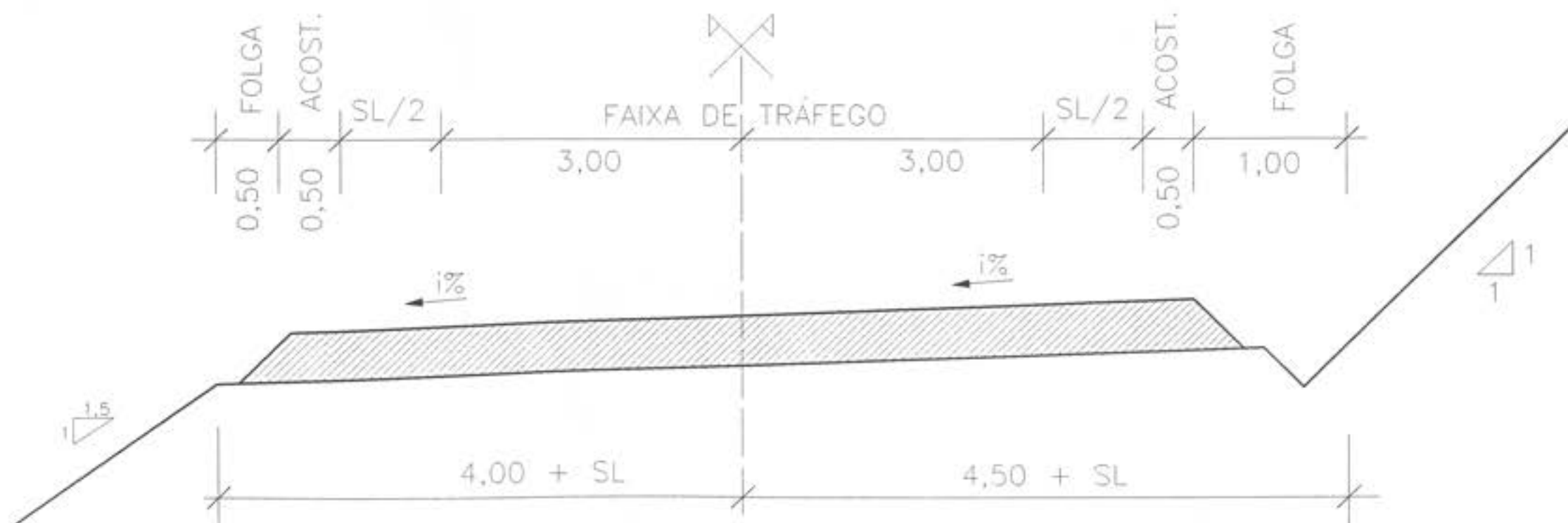
CHEIA VÁZUA

FURTO DE SONDADE

SEÇÃO EM RETA



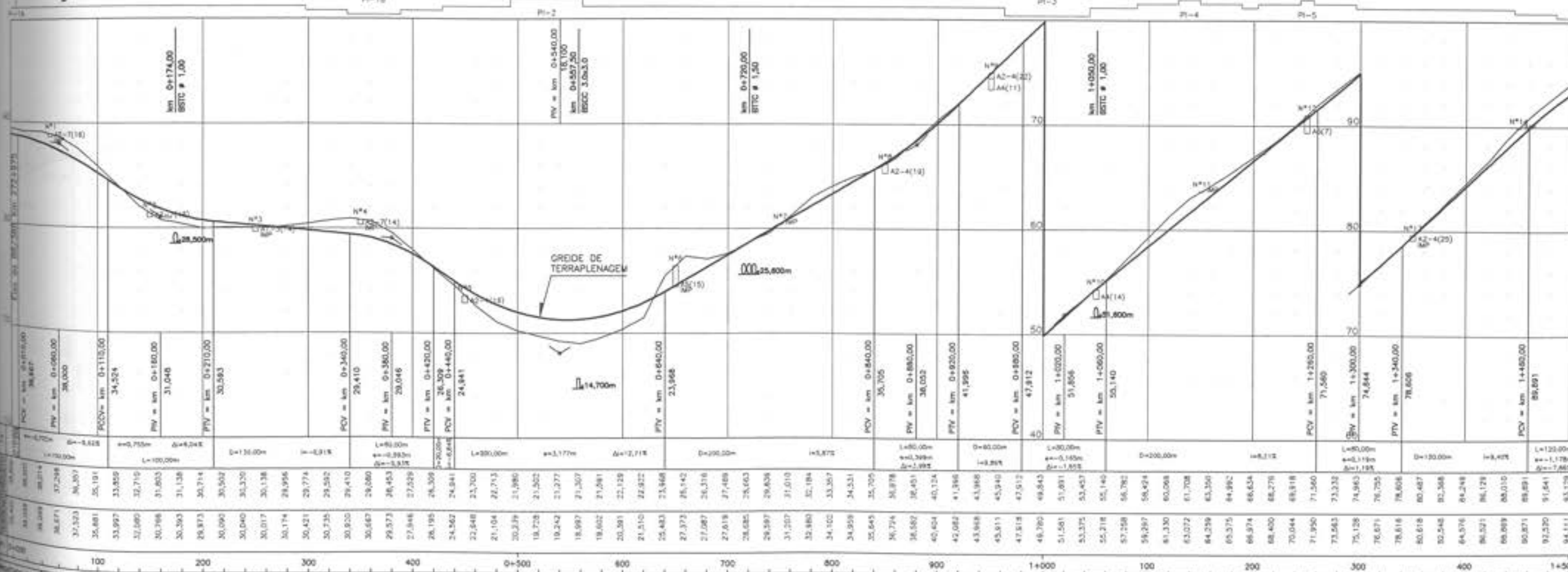
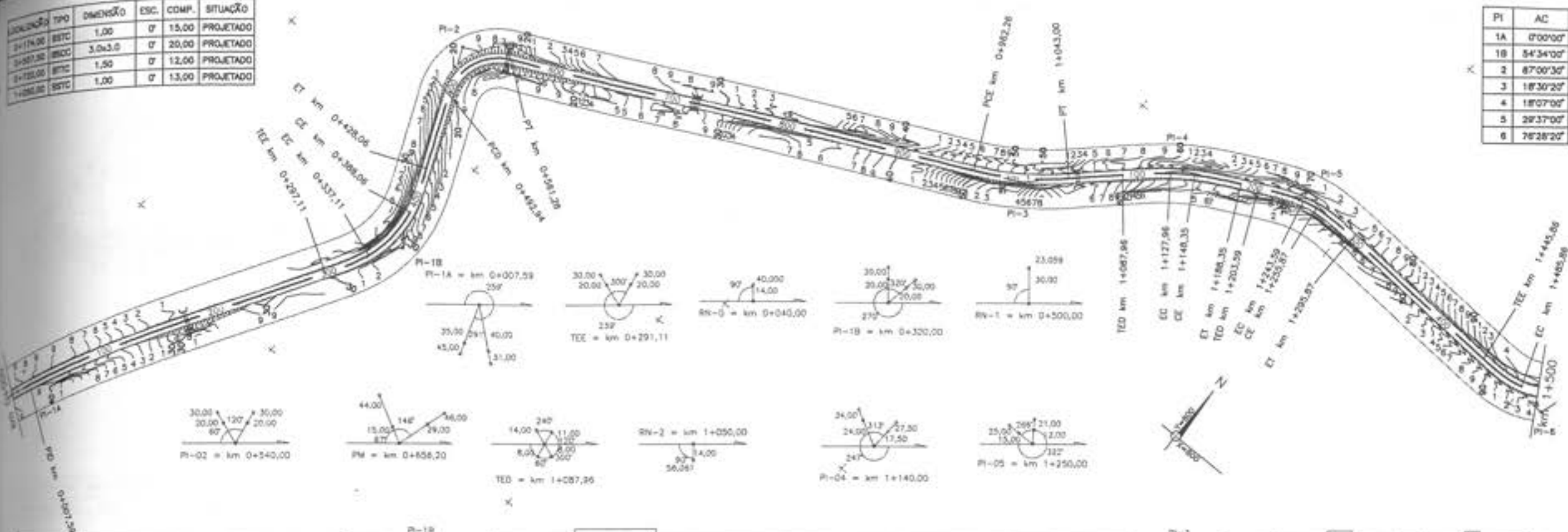
SEÇÃO EM CURVA

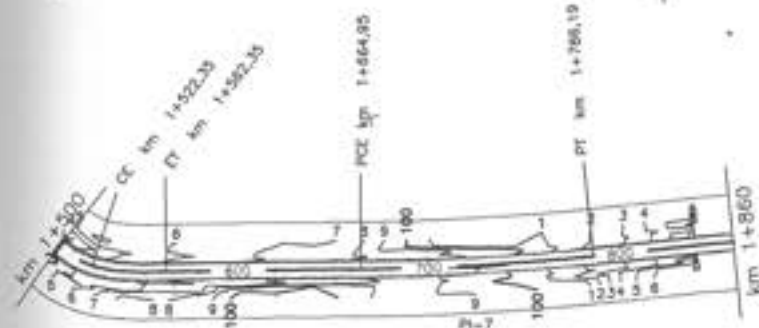
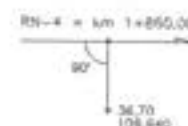
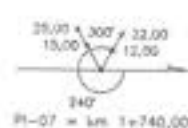
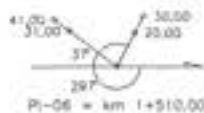
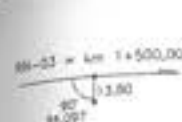


SL = SUPEPLARGURA
i = INCLINAÇÃO

ALINHAMENTO	TPO	DMENSÃO	ESC.	COMP.	SITUAÇÃO
0+174,00	ESTC	1,00	0'	15,00	PROJETADO
0+587,50	ESTC	3,0x3,0	0'	20,00	PROJETADO
0+125,00	ESTC	1,50	0'	12,00	PROJETADO
0+488,00	ESTC	1,00	0'	13,00	PROJETADO

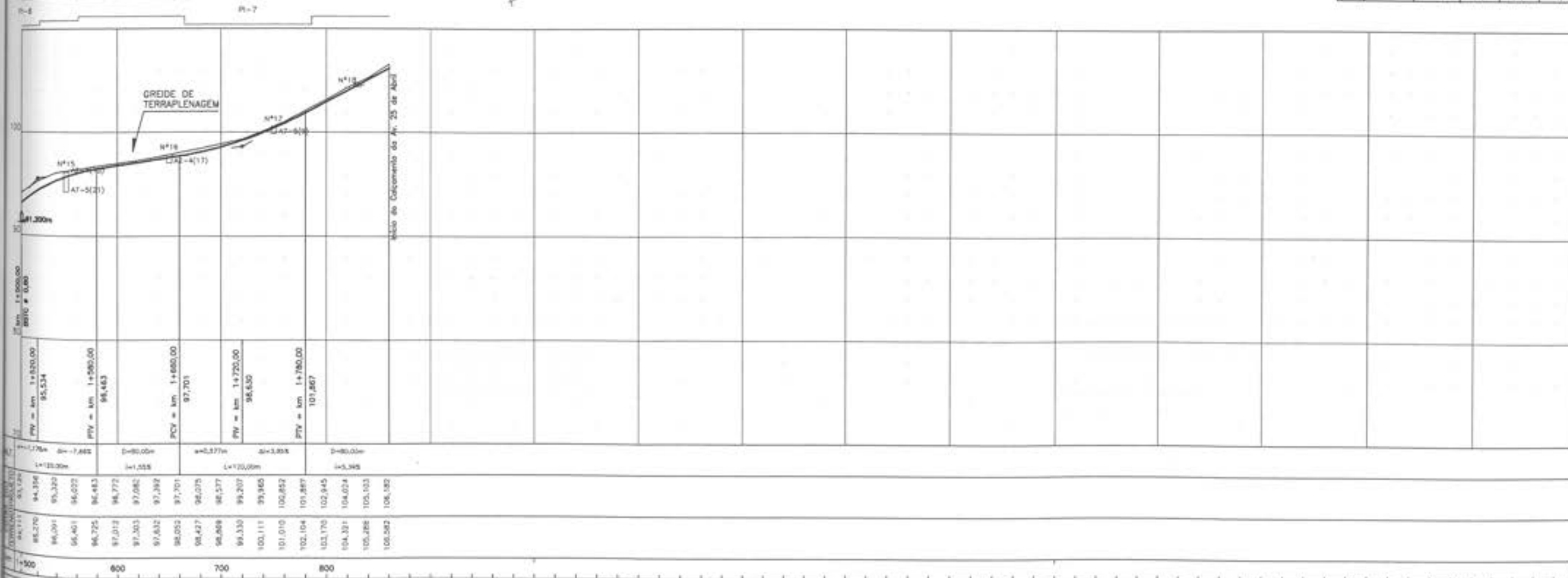
PI	AC	R	T	DC	DE
1A	0°00'00"	0,00	0,00	0,00	0,00
1B	54°34'00"	65,50	69,59	50,85	40,00
2	87°00'30"	45,00	42,71	68,34	0,00
3	18°30'20"	250,00	40,73	80,74	0,00
4	18°07'00"	190,98	50,48	20,39	40,00
5	29°37'00"	101,15	46,88	12,28	40,00
6	28°28'20"	57,31	65,98	36,48	40,00



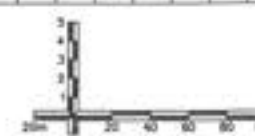


LOCALIZAÇÃO	TIPO	DIMENSÃO	ESC.	COMP.	SITUAÇÃO
1+500,00	BSTC	0,60	0'	12,00	PROJETADO

PI	AC	R	T	DC	DE
6	78°28'20"	57,31	85,98	38,49	40,00
7	5°47'20"	1200,00	80,67	121,24	0,00



EQUIPE TÉCNICA		
RESPONSÁVEL TÉCNICO	COORDENADOR	PROJETISTA
Eng.º LUIZ F. FLORES	Eng.º LUIZ F. FLORES	Eng.º LUIZ F. FLORES



S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	SEP
DATA	MAI/96	
PROJETO	GEOMÉTRICO	
km 1+500	ao km 1+860	
FOLHA/TOTAL	PG 02/02	

LINHA		ESTAQUEAMENTO				PARÂMETROS DA CURVA					INTER TANGENTE	ALINHAMENTO		PROJEÇÕES		COORDENADAS	
de	a	PC ou TE	EC	CE	PT ou ET	AC	R	DE	DC	T		RUMO	PI a PI	X	Y	X	Y
PP	1A				0+000,00						7,59	32°00'15" NE	7,59	4,02	6,44	0,00	0,00
1A	1B	0+007,59			0+007,59	D					289,52	32°00'15" NE	359,11	190,32	304,53	194,34	310,97
1B	2	0+297,11	0+337,11	0+388,06	0+428,06	54°34'00" E	95,50	40,00	50,95	69,59	64,88	22°33'45" NO	177,18	-67,98	163,62	126,36	474,58
2	3	0+492,94			0+561,28	87°00'30" D	45,00		68,34	42,71	400,98	64°26'45" NE	484,42	437,03	208,96	563,39	683,55
3	4	0+962,26			1+043,00	18°30'20" E	250,00		80,74	40,73	44,96	45°56'25" NE	136,18	97,86	94,70	661,26	778,25
4	5	1+087,96	1+127,96	1+148,35	1+188,35	18°07'00" D	190,98	40,00	20,39	50,49	15,24	64°03'25" NE	112,61	101,26	49,26	762,52	827,51
5	6	1+203,59	1+243,59	1+255,87	1+295,87	29°37'00" D	101,15	40,00	12,28	46,88	149,99	86°19'35" SE	262,85	262,31	-16,84	1024,83	810,67
6	7	1+445,86	1+485,86	1+522,35	1+562,35	76°28'20" E	57,31	40,00	36,49	65,98	102,60	17°12'05" NE	229,25	67,80	219,00	1092,62	1029,66
7	PF	1+664,95			1+786,19	5°47'20" E	1200,00		121,24	60,67	73,81	11°24'45" NE	134,48	26,61	131,82	1119,23	1161,49
PF		1+860,00															

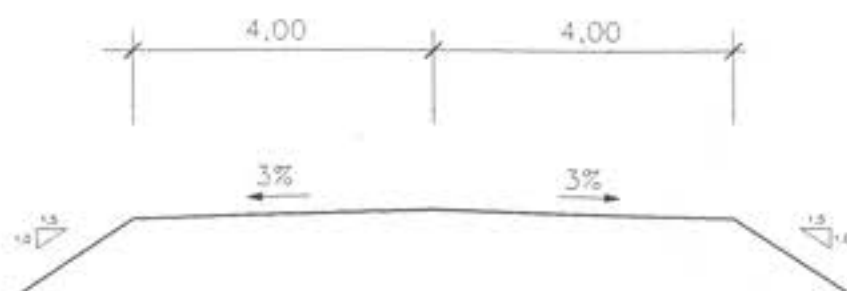
Ext.2xDE	320,00m	DEFLEXÕES		RUMO		PROJ.X	PROJ.Y	COORD.X	COORD.Y	S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	SEP
Ext.DC	390,43m	ESQ	155°20'00"	INI	32°00'15"NE	(+)	1187.22	1178.33	INI	0.00	RS/EP ACESSO 'A FONTOURA XAVIER	
Ext.Reta	1149,57m		134°44'30"	FIN	11°24'45"NE	(-)	67.98	16.84	FIN	1119.23		
Dif.Igual	0,00m		20°35'30"	DIF	20°35'30"	DIF	1119.23	1161.49	DIF	1119.23		
Ext.TOTAL	1860,00m									MAI/96	PLANILHA DE COORDENADAS	FL.: 001/001

B - PROJETO DE TERRAPLENAGEM

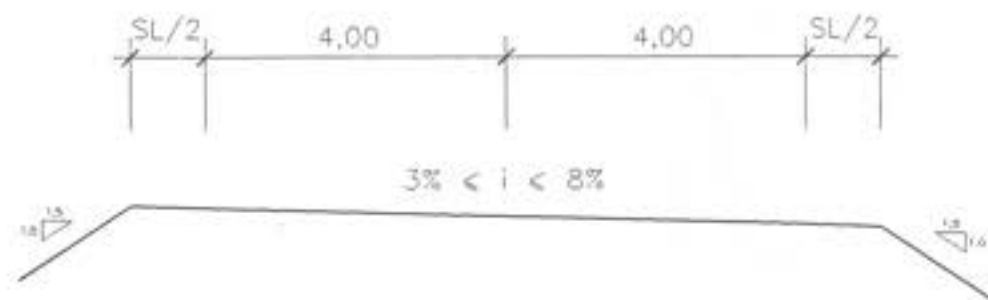
SEÇÕES TRANSVERSAIS TIPO DE TERRAPLENAGEM

ATERRO

Trecho em Tangente

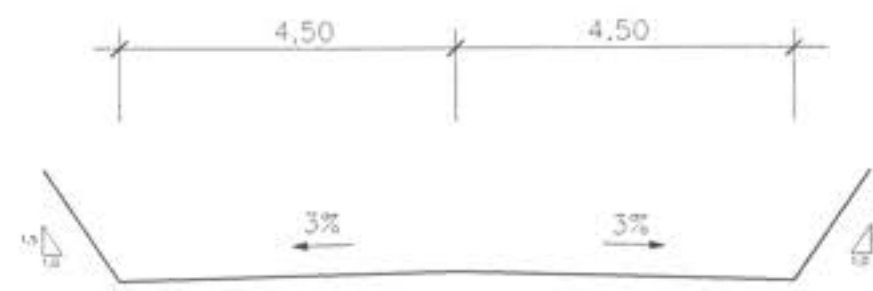


Trecho em Curva

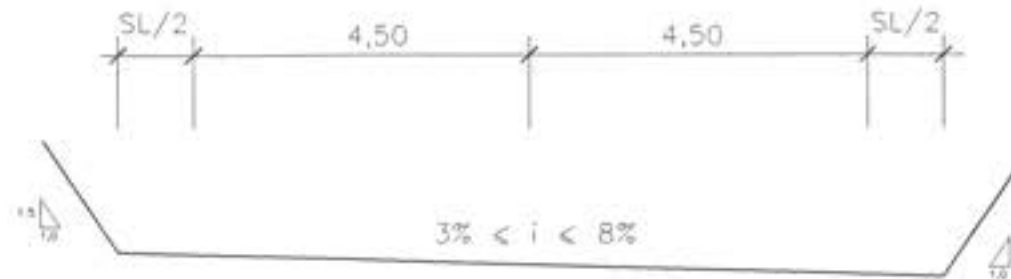


CORTE EM SOLO

Trecho em Tangente



Trecho em Curva



medidos em m.

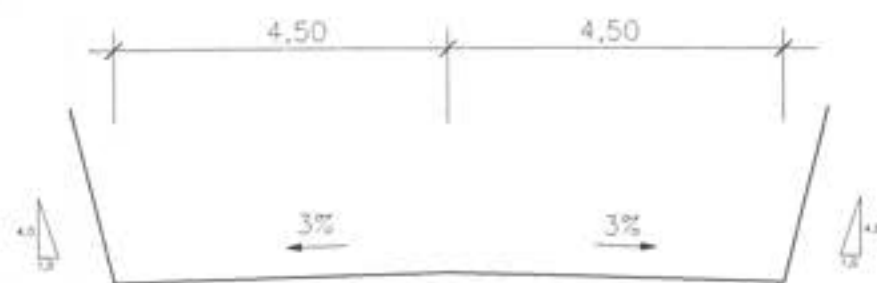


ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
PROJETO DE TERRAPLENAGEM SEÇÕES TRANSVERSAIS TIPO		PRIMEIRA

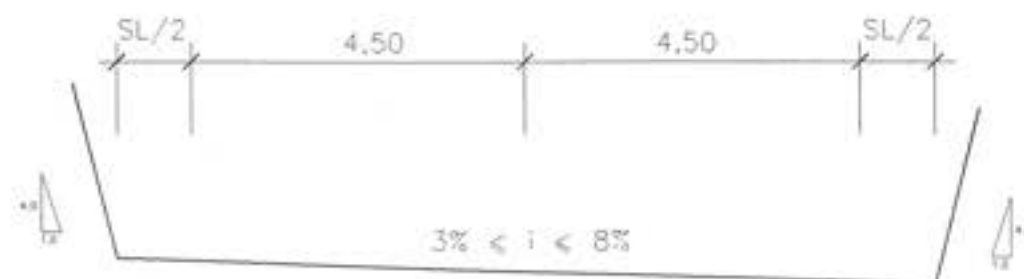
SEÇÕES TRANSVERSAIS TIPO DE TERRAPLENAGEM

CORTE EM ROCHA

Trecho em Tangente



Trecho em Curva



ORIGEM							DESTINO							
LOCALIZAÇÃO			VOLUMES ESCAVADOS (m³) (*)				LOCALIZAÇÃO			DMT (km)	VOLUMES (m³)			
DESIGNAÇÃO	km ao km	CM	TOTAL	1ª Cat.	2ª Cat.	3ª Cat.	DESIGNAÇÃO	Km ao Km	UTILIZAÇÃO		CM	1ª Cat.	2ª Cat.	3ª Cat.
C1	0+000 - 0+130	0+070	1.050	406	85	-	A1	0+110 - 0+290	C.S.	0,120	0+190	406	85	
						430	A1	0+130 - 0+230	C.I.	0,100	0+170			430
						129	A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,480	0+550			129
							A1	0+110 - 0+290	C.S.	0,050	0+190	32		
C2A	0+230 - 0+250	0+240	32	32			A1	0+130 - 0+230	C.I.	0,180	0+170		27	
C2B	0+230 - 0+410	0+350	1.103		27		A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,200	0+550		574	502
					574	502	A2	0+410 - 0+630	C.S.	0,130	0+530	56		
C2C	0+390 - 0+410	0+400	56	56			A2	0+410 - 0+630	C.S.	0,120	0+530	753	293	
C3A	0+610 - 0+730	0+650	1.046	753	293		A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,140	0+550			46
C3B	0+630 - 0+730	0+690	46			46	A2	0+410 - 0+630	C.S.	0,280	0+530	34		
C4A	0+750 - 0+990	0+810	760	34			A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,260	0+550	683		
				683			A3	0+730 - 0+750	C.S.	0,070	0+740	39		
				39			A4	0+910 - 1+010	C.L.I.	0,030	0+940	4		
				4			A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,240	0+550		14	
C4B	0+770 - 0+810	0+790	14		14		A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,230	0+550			6
C4C	0+770 - 0+790	0+780	6			6	A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,550	0+550	359		
C5A	1+030 - 1+190	1+100	957	359			A4	0+830 - 1+070	C.S.	0,130	0+970	215		
				215			BF1					383		
				383			BF2						77	
		1+170	77		77		A2	0+430 - 0+630	C.I.	0,600	0+550			398
		1+150	398			398	BF3					263		
C5B	1+210 - 1+300	1+250	263	263			A5	1+170 - 1+390	C.L. - S.I.	0,03	1+330	66		
C5C	1+300 - 1+700	1+500	1.692	66			AR1	1+200 - 1+300	C.S.	0,250	1+250	208		
				208			AR2	1+700 - 1+800	C.S.	0,250	1+750	156		
				156			BF4					1.262		
				1.262			BF5						41	
	1+490 - 1+510	1+500	41		41		BF6							521
	1+390 - 1+530	1+450	521			521	BF7					295		
C5D	1+700 - 1+860	1+820	295	295			BF8							53
	1+810 - 1+850	1+830	53			53								
R1	1+200 - 1+300	1+250	160	160			BF9					160		
R2	1+700 - 1+800	1+750	120	120			BF10					120		

TIPOS DE ESCAVAÇÃO:

C = Corte
E = Empréstimos
AC = Alargamento de Corte
RS = Rebaixamento do Subleito
V = Valetões
J = Jazidas

UTILIZAÇÃO:

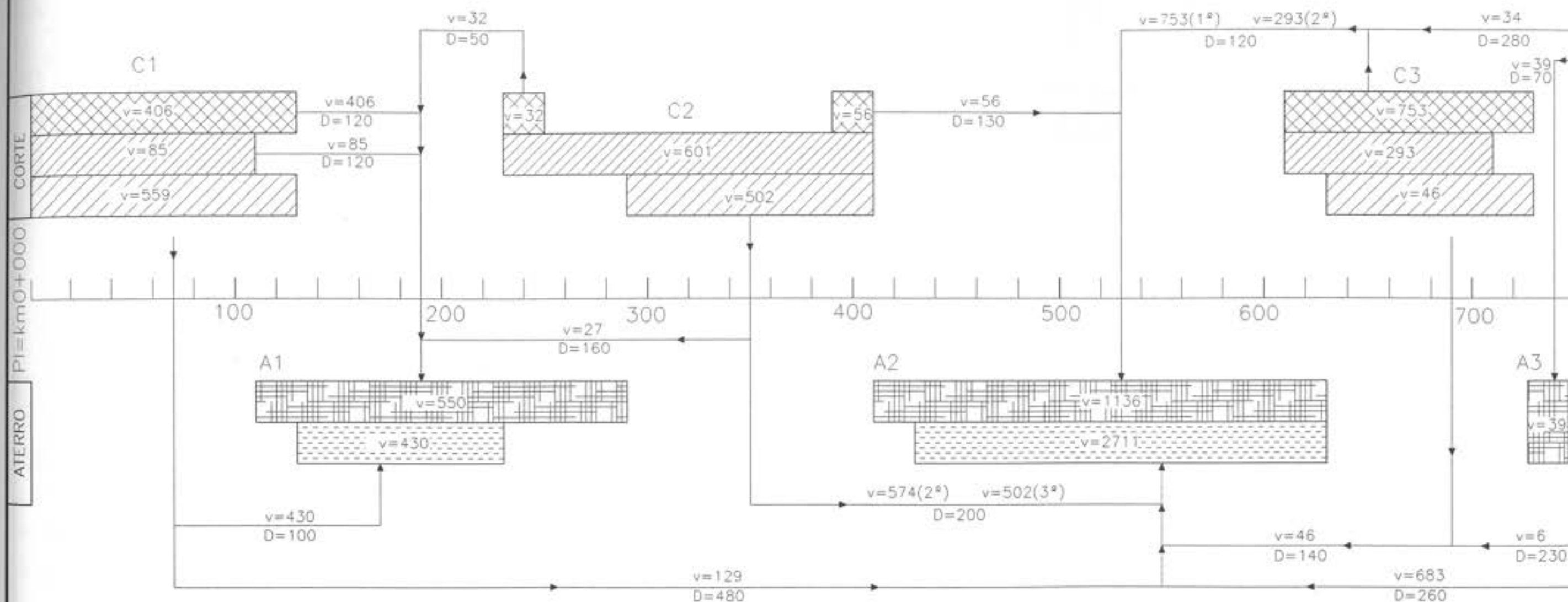
AS = Aterro Camada Superior
AI = Aterro da Camada Inferior
BF = Bota Fora
AR = Aterro para Substituição da Remoção
ARS = Aterro para Substituição do Rebaixamento do Subleito
CL = Compensação Lateral

OBS:

(*) Volumes já descontados a limpeza
CM Centro de Massa

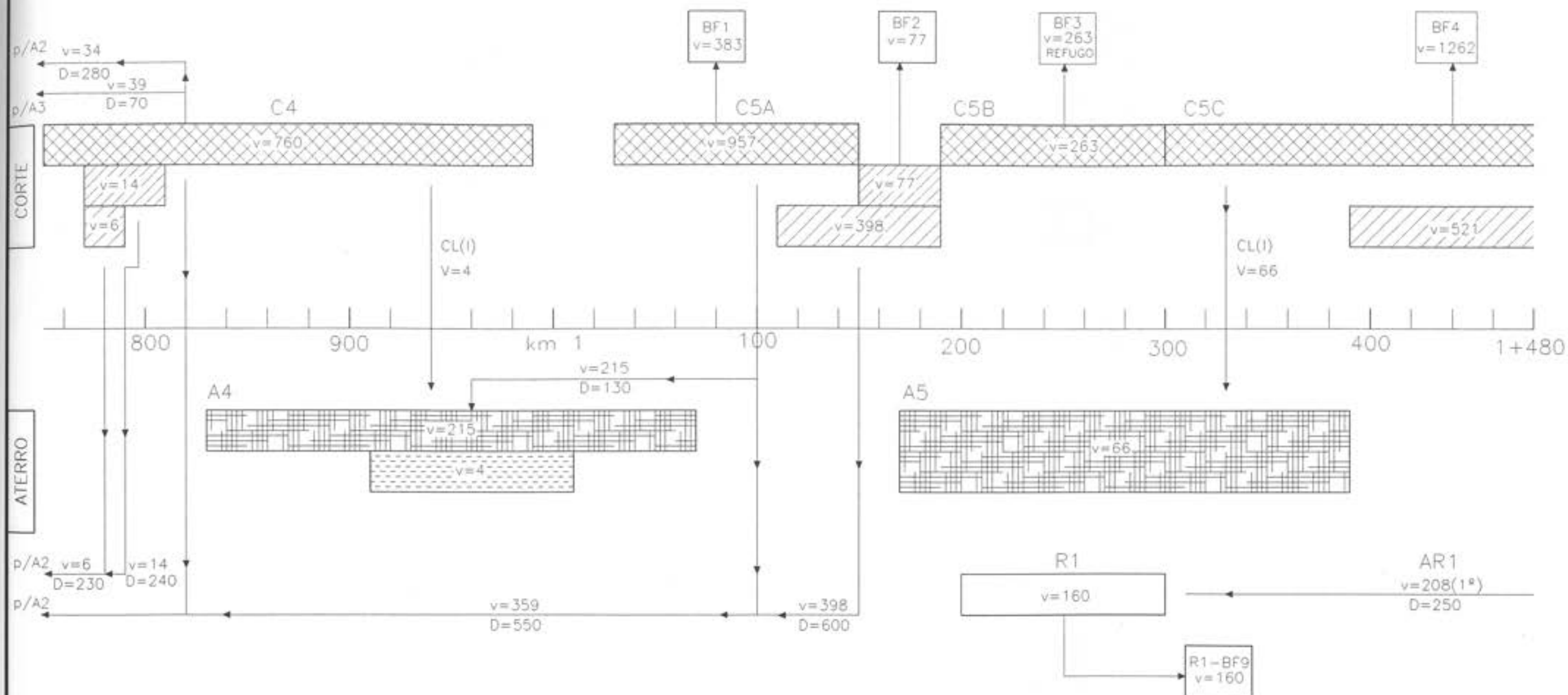
PROJETADO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
DAER	BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
QUADRO DE ORIGEM E DESTINO DOS MATERIAIS ESCAVADOS			REVISÃO

ESQUEMA LINEAR DA DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS



CORTE	ATERRO
1ª CATEGORIA	SUPERIOR
2ª CATEGORIA	INFERIOR
3ª CATEGORIA	

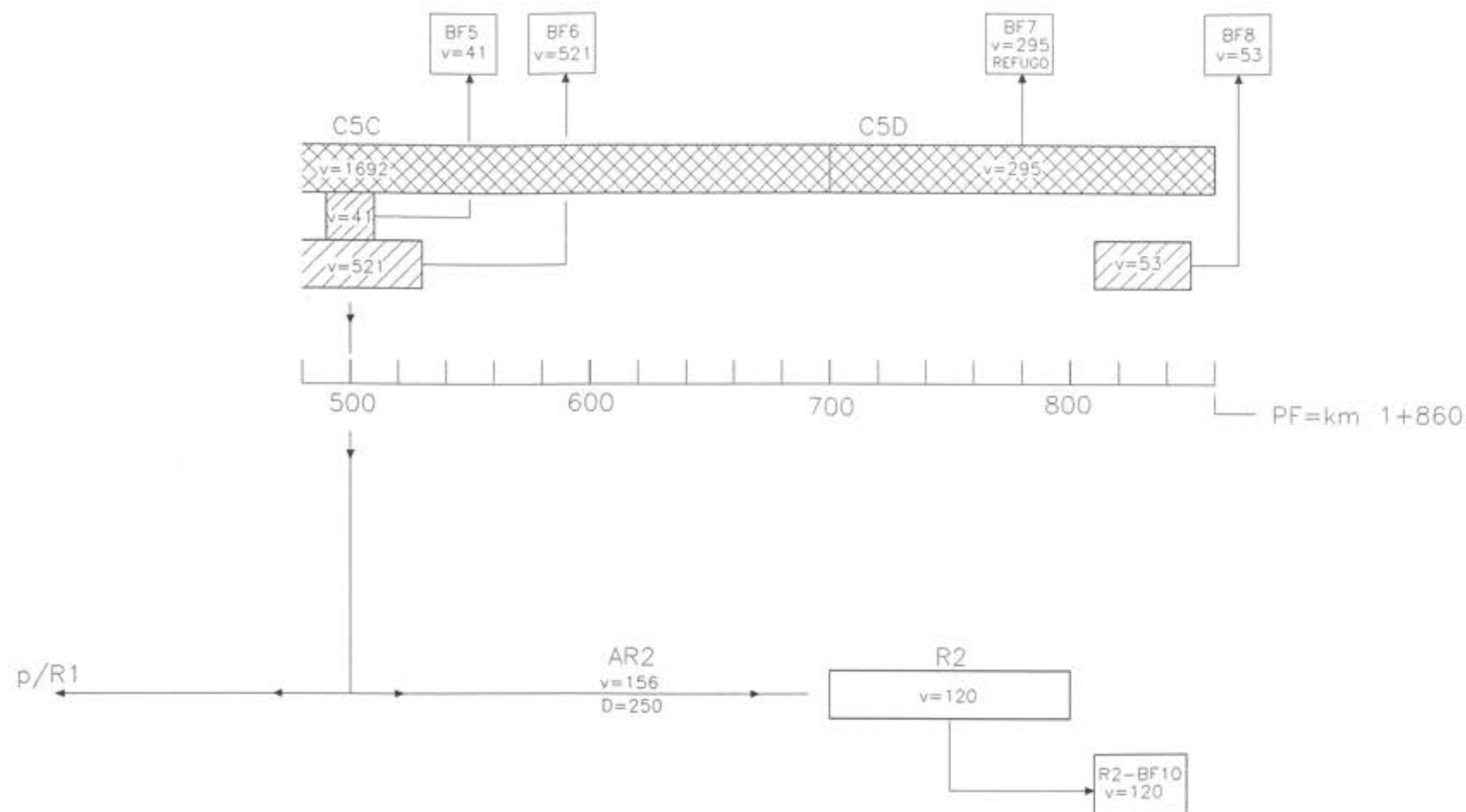
ESQUEMA LINEAR DA DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS



ESQUEMA LINEAR DA DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS

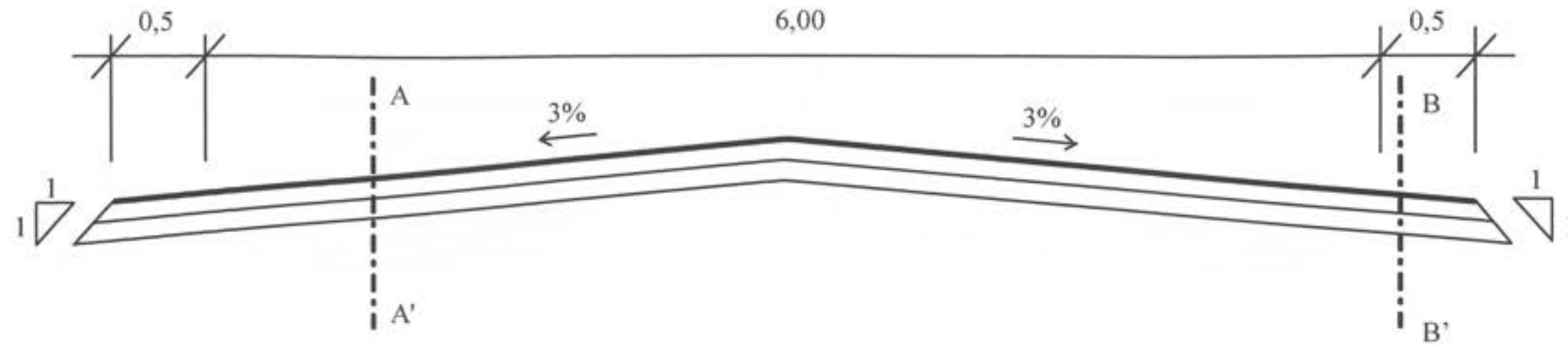
CORTE

ATERRO

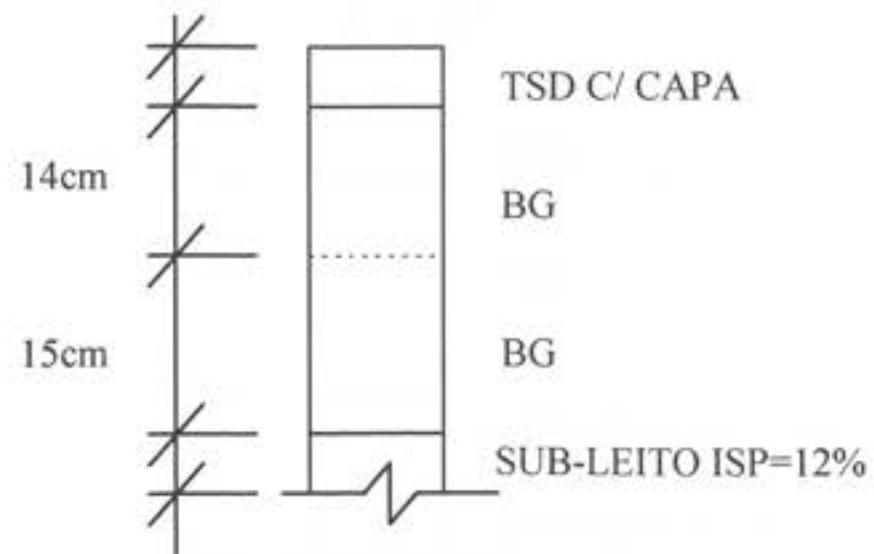


C - PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

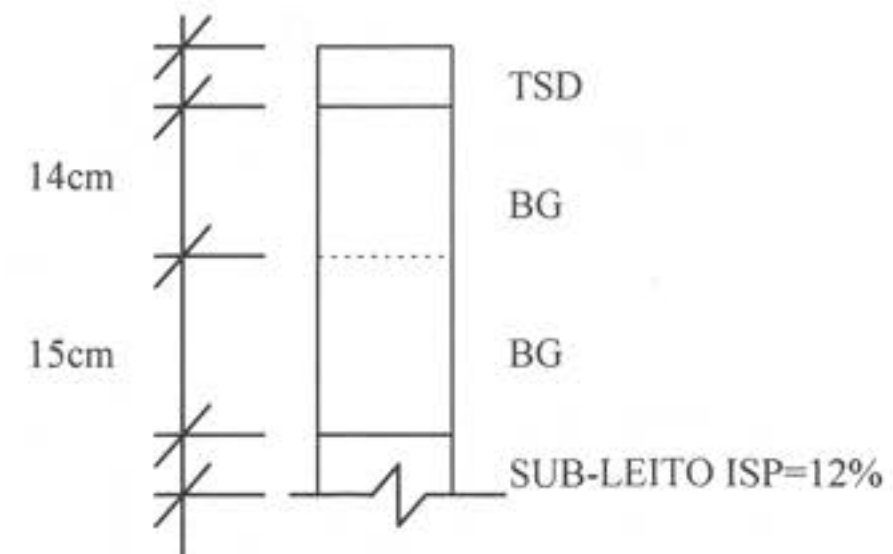
SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO



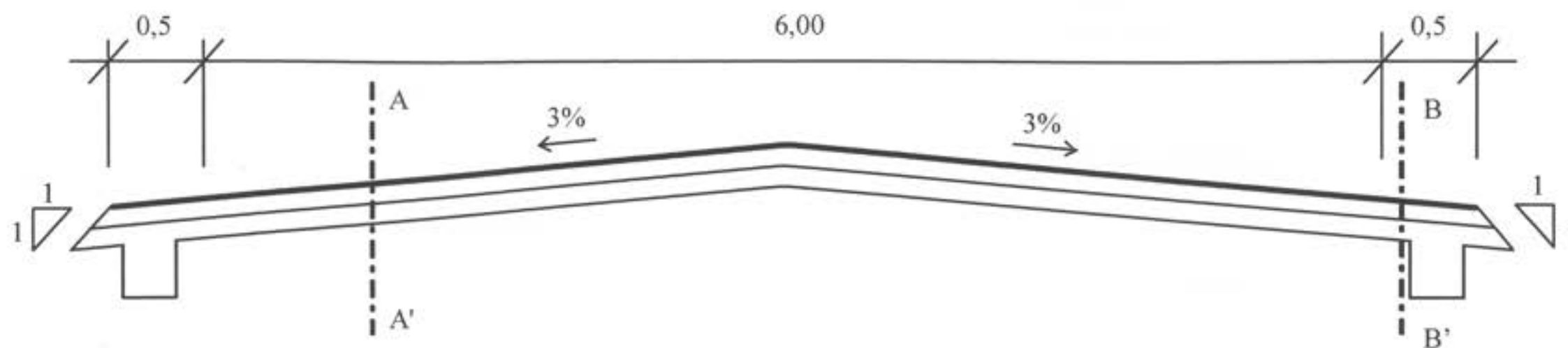
**PISTA
A - A'**



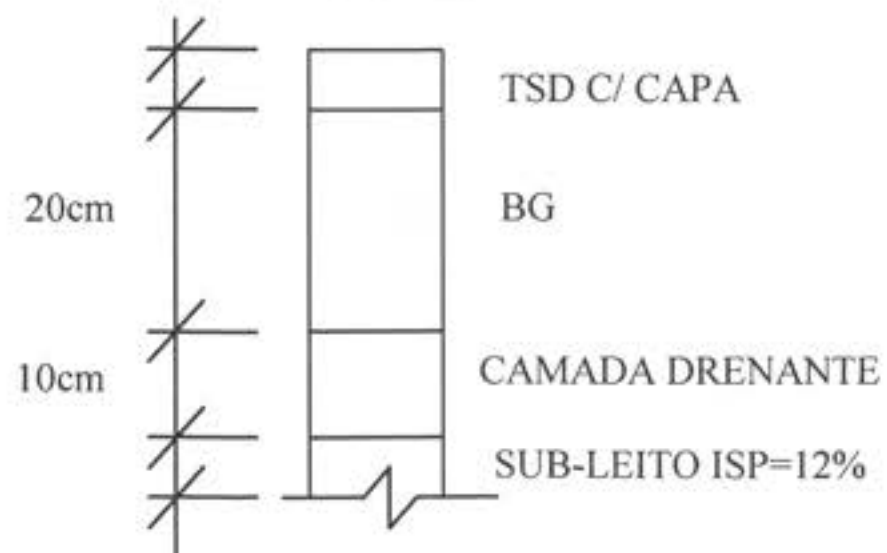
**ACOSTAMENTO
B - B'**



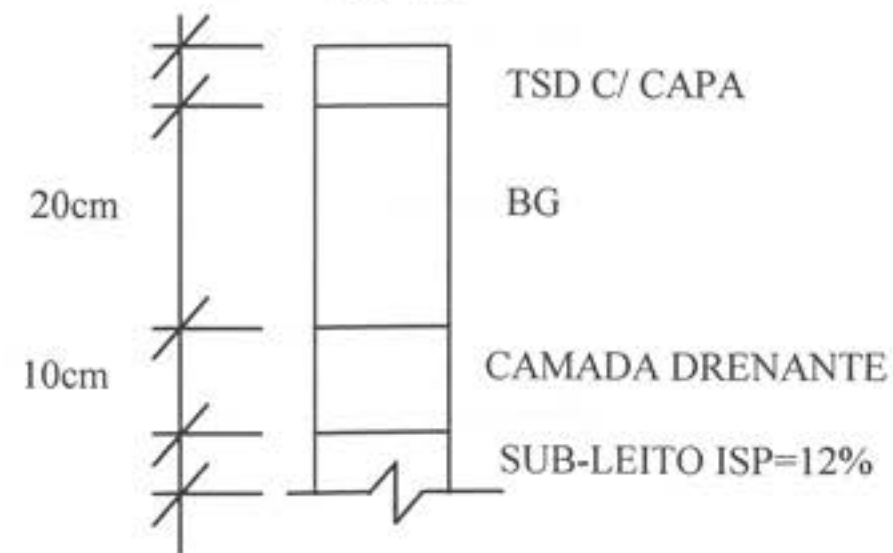
SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO (Corte em Rocha)



PISTA A - A'



ACOSTAMENTO B - B'



PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

1. Generalidades

O projeto de pavimentação do Acesso Secundário a Fontoura Xavier, com extensão de 1,8km, foi elaborado com base nos estudos geotécnicos e de tráfego.

2. Concepção do pavimento

O pavimento foi concebido com os seguintes materiais:

Base: brita graduada

Revestimento: tratamento superficial duplo c/ capa selante

3. Dados de projeto

$N=2,4 \times 10^5$ passagens do eixo padrão(8,2t) para o período de 10 anos.

Índice Suporte de projeto(ISP do sub-leito)=12%

4. Dimensionamento do pavimento

O dimensionamento do pavimento obedece critérios adotados no "Método de Dimensionamento de Pavimentos Flexíveis" do DNER(1981), do Engº Murilo Lopes de Souza.

Espessuras requeridas pelo método:

$H_{12}=32\text{cm}$

$H_{20}=23\text{cm}$

Coefficientes estruturais adotados:

$K_B=1,0$

$K_{REV}=1,2$

$K_{CD}=1,0$

Cálculo da espessura de base e sub-base, considerando-se que será utilizado o mesmo material:

$$R \times K_R + (B + SB) \times K_B \geq H_{10}$$

$$2,5 \times 1,2 + (B + SB) \times 1 \geq 32 \therefore (B + SB) \geq 29$$

Valor adotado para a espessura de base e sub-base: 29cm.

Cálculo da espessura de base e camada drenante para cortes em rocha.

$$2,5 \times 1,2 + B \times 1 \geq 23 \quad B \geq 20\text{cm}$$

Espessura de base adotada: 20cm

Espessura da camada drenante adotada: 10cm

Resumindo a estrutura projetada:

Aterros e Cortes em solos

Pista

=====	TSD c/ capa selante
=====	14cm BG
-----	15cm BG
=====	

Sub-leito $ISP \geq 12\%$

Espessura total = 31,5cm

Espessura equivalente = 32cm

Acostamento

=====	TSD
=====	14cm BG
-----	15cm BG
=====	

Sub-leito $ISP \geq 12\%$

Espessura total = 31,5cm

Espessura equivalente = 32cm Cortes em Rocha

Pista

=====	TSD c/ capa selante
=====	20cm BG
-----	10cm camada drenante
=====	

Acostamento

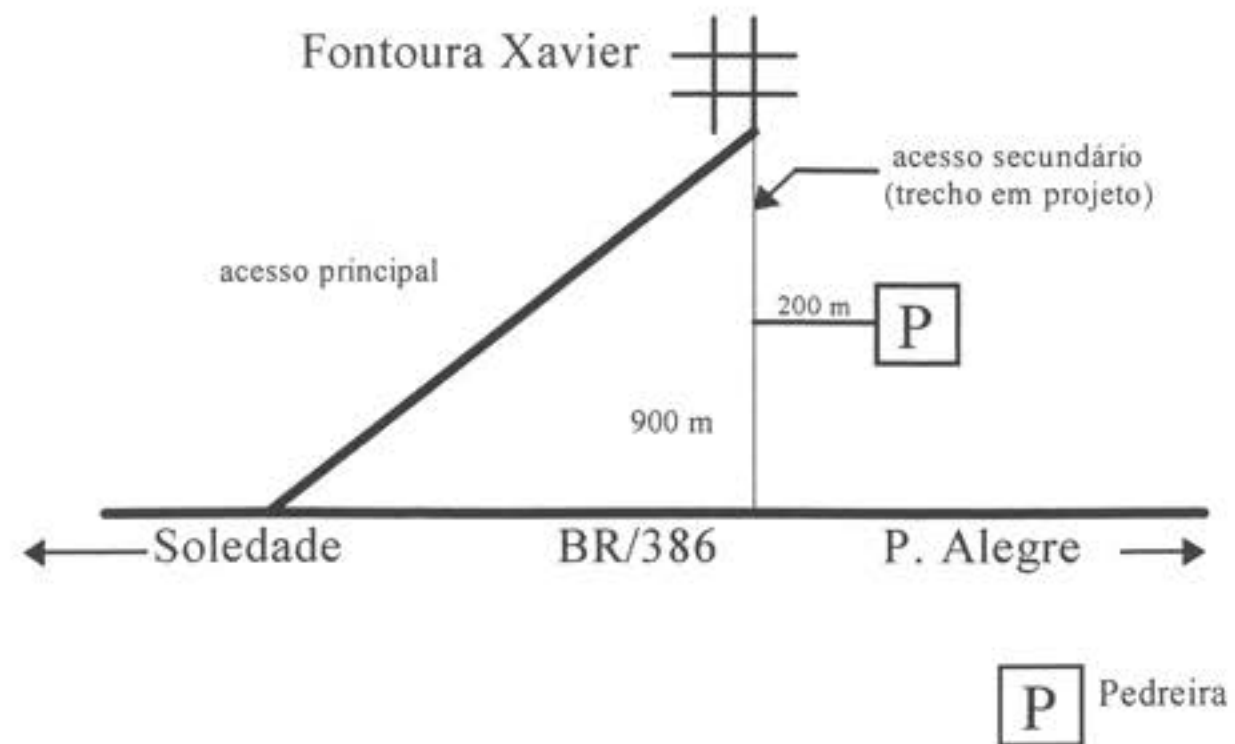
=====	TSD
=====	20cm BG
-----	10cm camada drenante
=====	

5. Especificações de Serviço

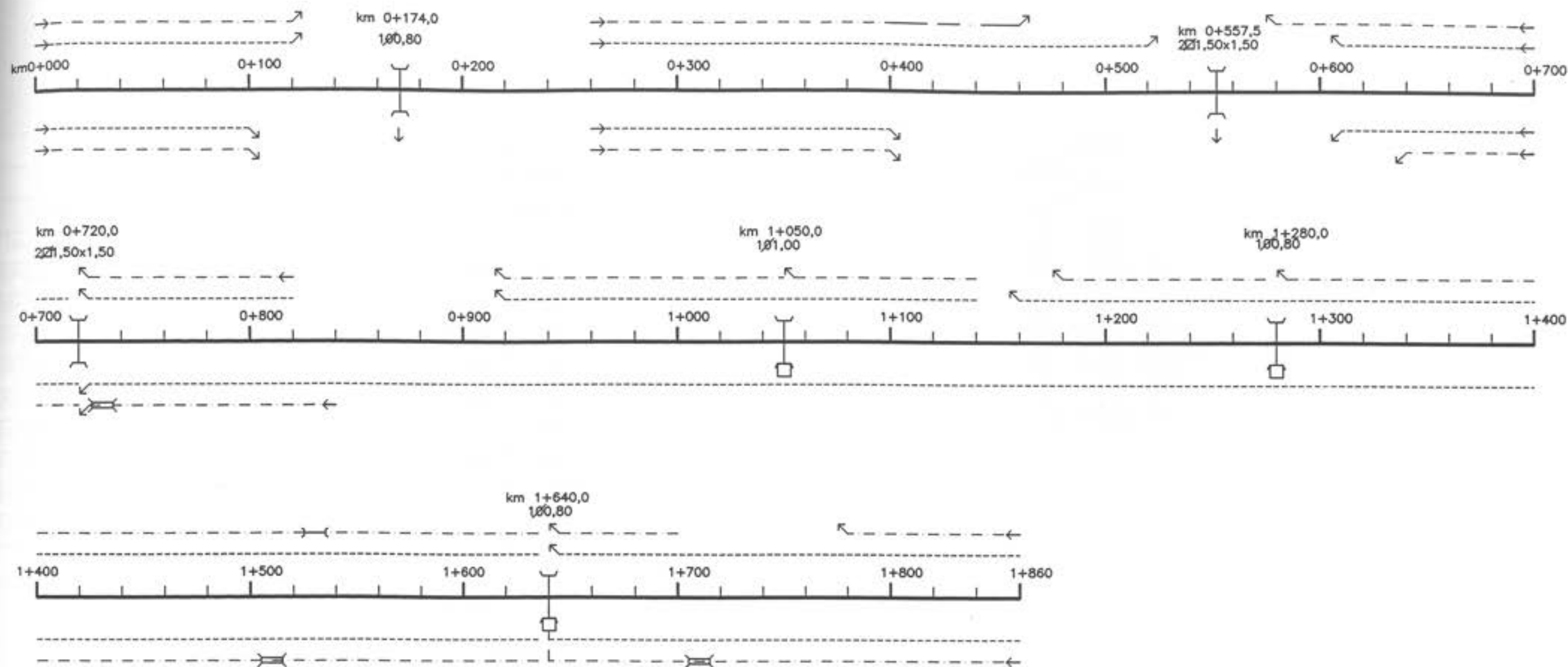
1. Regularização do sub-leito - DAER - ES-P 01/91.
2. Base de Brita Graduada - DAER - ES P 08/91 com as seguintes particularidades: faixa A, tamanho máximo de agregado de 1^{1/2}''.
3. Imprimação - DAER - ES P 12/91.
4. TSD - DAER - ES-P 15/91.
5. Capa Selante - DAER - ES-P 21/91.
6. Camada Drenante - DAER - ES-D 17/91.

6. Quadro de Quantidades

SERVIÇO		UNID.	QUANT.
1. Regularização do subleito		m ²	11000
2. Base de brita graduada (29cm em duas camadas de 14 e 15cm)		m ³	4100
3. Imprimiçao		m ²	13600
4. TSD		m ²	13600
5. Capa selante		m ²	11700
Asfalto			
1. CM-30 (Imprimiçao)		t	17
2. RR- 2C (TSD capa selante)		t	46
Transporte	DMT (km)	UNID.	QUANT.
1. Brita graduada	0,7	m ³	4100
2. Asfalto	180	t	63

CROQUI DE LOCALIZAÇÃO DA PEDREIRA DA PREFEITURA*Rodovia: BR/386**Trecho: Acesso Secundário a Fontoura Xavier*

D - PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTES



Convenções:

-----	Sarjeta Triangular de Concreto	STC-02
-----	Dreno Longitudinal Raso	DLR-02
-----	Dreno Longitudinal Profundo	DPS-05

	Bueiro Celular
	Bueiro de Acesso
	Boca de Bueiro
	Caixa Coletora de Sarjeta

S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	S.E.P.
escala: 1/2000	Rodovia: BR-386 Trecho: ACESSO SECUNDÁRIO À FONTOURA XAVIER	
data: NOV/98	PROJETO DE DRENAGEM ESQUEMA LINEAR	folha/total: 1/1

Projeto de Drenagem

DRENO LONGITUDINAL RASO							
LADO ESQUERDO				LADO DIREITO			
Localização		Extensão	Tipo	Localização		Extensão	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+000	00+120	120	DLR-02	00+000	00+100	100	DLR-02
00+260	00+450	190	DLR-02	00+300	00+400	100	DLR-02
00+610	00+720	110	DLR-02	00+610	00+720	110	DLR-02
00+720	00+820	100	DLR-02	00+720	01+050	330	DLR-02
00+920	01+050	130	DLR-02	01+050	01+280	230	DLR-02
01+050	01+140	090	DLR-02	01+280	01+625	345	DLR-02
01+160	01+280	120	DLR-02	01+645	01+850	205	DLR-02
01+280	01+630	350	DLR-02	-	-	-	-
01+640	01+850	210	DLR-02	-	-	-	-

DRENO LONGITUDINAL PROFUNDO							
LADO ESQUERDO				LADO DIREITO			
Localização		Extensão	Tipo	Localização		Extensão	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+465	00+535	120	DPS-05	-	-	-	-

Sarjeta de corte							
Lado esquerdo				Lado direito			
Localização		Exten.	Tipo	Localização		Exten.	Tipo
Início	Fim			Início	Fim		
00+000	00+120	120	STC-02	00+000	00+100	100	STC-02
00+260	00+440	180	STC-02	00+300	00+400	100	STC-02
00+557,50	00+720	162,50	STC-02	00+600	00+720	120	STC-02
00+720	00+820	100	STC-02	00+720	00+840	120	STC-02
00+920	01+000	080	STC-02	00+940	01+000	060	STC-02
01+050	01+140	090	STC-02	01+050	01+140	090	STC-02
01+180	01+280	100	STC-02	01+180	01+280	100	STC-02
01+280	01+640	360	STC-02	01+280	01+640	360	STC-02
01+640	01+700	060	STC-02	01+640	01+853,60	213,60	STC-02
01+700	01+853,60	153,60	STC-02	-	-	-	-

Quadro de quantidades :

CÓDIGO	DISCRIMINAÇÃO	UNIDADE	QUANT.
3.	Obras de arte correntes		
3.1	Escavação de bueiros		
	- em material de 2ª categoria	m³	275
	- em material de 3ª categoria	m³	640
3.2	Reaterro de bueiros	m³	530
3.3	Corpo de bueiros tubulares de concreto		
3.3.1	Corpo de BSTC Ø 0,40 - TSS - 02	m	28
3.3.2	Corpo de BSTC Ø 0,80	m	16
3.3.3	Corpo de BSTC Ø 1,00	m	14
3.4	Corpo de bueiros celulares de concreto		
3.4.1	Corpo de BDCC 1,50 X 1,50	m	40
3.5	Boca de bueiros		
3.5.1	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 0,40	unid	8
3.5.2	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 0,80	unid	2
3.5.3	Boca , tipo NT , p/ BSTC Ø 1,00	unid	2
3.5.4	Boca , tipo NT , p/ BDCC 1,50 X 1,50	unid	4
3.6	Remoção de bueiros		
3.6.1	Remoção de BSTC Ø 0,60	m	19
3.6.2	Remoção de BSTC Ø 0,90	m	23
3.6.3	Remoção de BSTC Ø 1,00	m	22
3.6.4	Remoção de BSTC Ø 0,40	m	15
3.7	Drenagem Superficial		
3.7.1	Sarjeta Triangular de concreto STC - 02	m	2600
3.7.2	Caixa coletora de sarjeta CCS - 02 , c/ grelha de concreto TCC - 01	un	2
3.7.3	Caixa coletora de sarjeta CCS - 03 c/ grelha de concreto TCC - 01	un	1

3.8	Drenagem Subterrânea		
3.8.1	Dreno Longitudinal Raso DLR - 02	m	2840
3.8.2	Dreno Longitudinal Profundo DPS - 05	m	70
3.9	Escavação para dispositivos de drenagem		
3.9.1	Escavação para valas	m³	55
3.9.2	Escavação para caixas coletoras de sarjeta	m³	45

E - PROJETO DE SINALIZAÇÃO

P L A C A S D E A D V E R T Ê N C I A

A-1a	A-1b	A-2a	A-2b	A-3a	A-3b	A-4a	A-4b	A-5a	A-5b	A-6	A-7a	A-7b	A-8	A-9
Curva a esquerda	Curva acentuada a direita	Curva a esquerda	Curva a direita	Pista sinuosa a direita	Pista sinuosa a esquerda	Curva acentuada em 'S' a esquerda	Curva acentuada em 'S' a direita	Curva em 'V' a direita	Curva em 'V' a esquerda	Cruzamento de vias	Via lateral a direita	Via lateral a esquerda	Bifurcação em 'Y'	Bifurcação em 'Y'
A-10a	A-10b	A-11a	A-11b	A-12	A-13a	A-13b	A-14	A-15	A-16	A-17	A-18	A-19	A-20a	A-20b
Estreitamento de pista a esquerda	Estreitamento de pista a direita	Amplexo sucessivos contra-marcha primeira a direita	Amplexo sucessivos contra-marcha primeira a esquerda	Intermissão em círculo	Confluência a direita	Confluência a esquerda	Semáforo a frente	Páteo obrigatório a frente	Borda	Pista irregular	Salência ou lombada	Depressão	Declive acentuado	Declive acentuado
A-21a	A-21b	A-22	A-23	A-24	A-25	A-26	A-27	A-28	A-29	A-30	A-31	A-32	A-33	A-34
Estreitamento de pista a esquerda	Estreitamento de pista a direita	Ponte estreita	Ponte estreita	Barragem	Não dupla adiante	Área com desboscamento	Pista escorregadia	Projecção de cascalho	Ciclistas	Maquinaria agrícola	Passagem de pedestres	Área escolar	Criança	Criança
A-35	A-36	A-37	A-38	A-39	A-40	A-41	A-42a	A-42b	A-43	A-44	A-25a	A-25b	A-25c	A-25d
Camião avião	Avião selvagem	Altura limitada	Largura limitada	Passagem de nível sem barreira	Passagem de nível com barreira	Fim de pista dupla	Aeroporto	Aeroporto	Vento lateral	Cruz de Santo André	Sentido único	Sentido duplo	Sentido duplo	Sentido duplo

MARCADORES DE PERIGO

MP-1	MP-2	MP-3
Passagem pela direita	Passagem pela esquerda	Passagem pela esquerda

P L A C A S D E R E G U L A M E N T A Ç Ã O

R-3	R-4a	R-4b	R-5	R-6a	R-6b	R-6c	R-7	R-8	R-9	R-10	R-11	R-12	R-13	R-14
Proibido	Proibido virar a esquerda	Proibido virar a esquerda	Proibido retornar	Proibido estacionar	Estacionamento não permitido	Proibido estacionar	Proibido ultrapassar	Proibido mudar de faixa de trânsito	Proibido trânsito de veículos de carga	Proibido trânsito de veículos automotores	Proibido trânsito de veículos de tração animal	Proibido trânsito de bicicletas	Proibido trânsito de máquinas agrícolas	Capa máxima permitida
R-15	R-16	R-17	R-18a	R-18b	R-18c	R-18d	R-19	R-20	R-21	R-22	R-23	R-24a	R-24b	R-25a
Pista máxima permitida	Largura máxima permitida	Peso máximo permitido por eixo	Velocidade máxima permitida	Velocidade máxima permitida	Velocidade máxima permitida	Velocidade máxima permitida	Proibido acionar buzina ou sinal sonoro	Alfândega	Conduzir-se à direita	Sentido obrigatório	Passagem obrigatória	Virar à esquerda	Virar à esquerda	Virar à direita

PLACAS INDICATIVAS DE SERVIÇOS AUXILIARES PLACAS DE REGULAMENTAÇÃO

I-11	I-12	I-13	I-14	I-15	I-16	R-25d	R-26	R-27	R-28	R-29	R-30	R-31	R-1	R-2
Serviço de estacionamento	Serviço telefônico	Serviço mecânico	Abastecimento	Pronto socorro	Serviço sanitário	Sinal em frente ou a direita	Sinal em frente	Veículos lentos usam faixa da direita	Não dupla	Proibido trânsito de pedestres	Pedestre andar pela esquerda	Pedestre andar pela direita	Parada obrigatória	De preferência

PLACAS INDICATIVAS DE SERVIÇOS AUXILIARES

I-17	I-18	I-19	I-20	I-21	I-22	I-23	I-24	MA-1	MA-2	MG-1	I-1	I-3
Restaurante	Hotel	Área de camping	Aeroporto	Transporte sobre água	Estacionamento de trailer	Ponto de parada	Passagem protegida para pedestres	Marcadores de alinhamento	Marcadores de alinhamento	Marcador quilométrico	Rodovia Paranaense Nacional Estadual	Rodovia Paranaense Nacional Estadual

NOTA: AS CORES E O DETALHAMENTO DAS PLACAS DEVERÃO SEGUIR O MANUAL DE SINALIZAÇÃO DO DNIT E DO DENATRAN - 1992, CONSOANTE COM AS RESOLUÇÕES Nº 599/92 E Nº 666/96 DO CONTRAN.

PROJETO POR:

ST: DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM DP

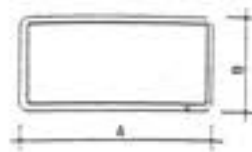
BR/396 TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER

PROJETO DE SINALIZAÇÃO

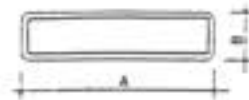
PLACAS INDICATIVAS



A = 1000
B = 1000/1500
ORLA INTERNA = 30
ORLA EXTERNA = 10

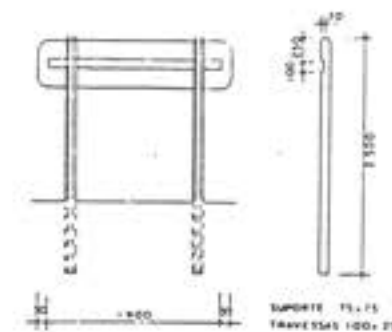
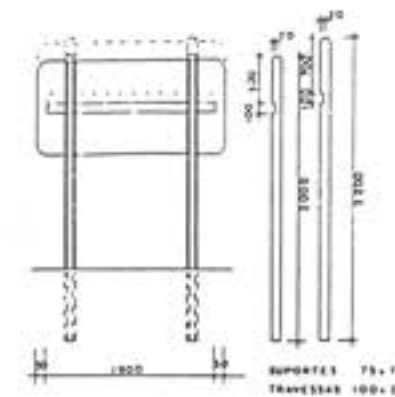
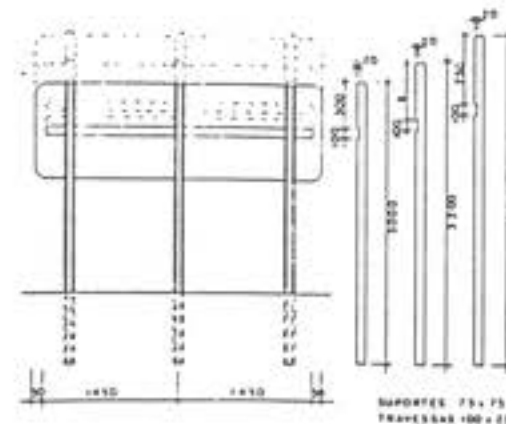


A = 1000/1500
B = 1000/1500
ORLA INTERNA = 30
ORLA EXTERNA = 20



A = 1000
B = 300
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10

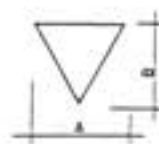
DETALHES DE FIXAÇÃO DAS PLACAS



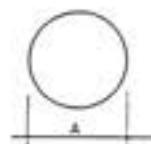
PLACAS DE REGULAMENTAÇÃO



A = 1000 P/50 km/h
A = 800 P/40 km/h
A = 600 P/30 km/h
ORLA INTERNA = 30
ORLA EXTERNA = 20



A = 1000 P/50 km/h
A = 800 P/40 km/h
A = 600 P/30 km/h
ORLA INTERNA = 30
ORLA EXTERNA = 20



A = 1200 P/VELOCIDADES SUPERIORES A 80 km/h
A = 1000 P/VELOCIDADE DE 80 km/h
A = 800 P/VELOCIDADES INFERIORES A 80 km/h
ORLA = 110/50/70
TARJA = 110/50/70

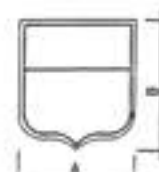
PLACAS DE ADVERTÊNCIA

PLACAS DE IDENTIFICAÇÃO DE RODOVIAS (ESCUUDO)

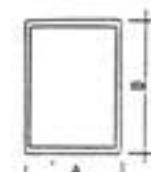
MARCO QUILOMÉTRICO



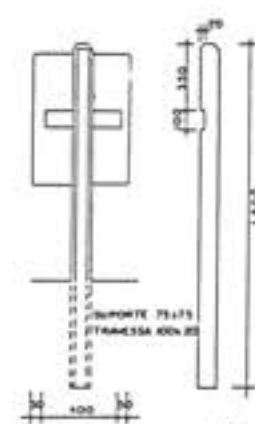
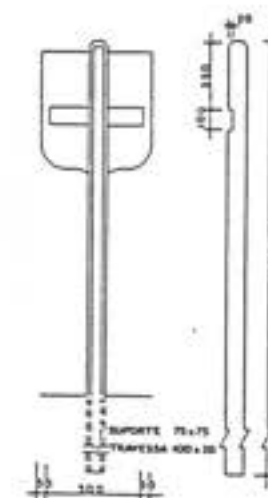
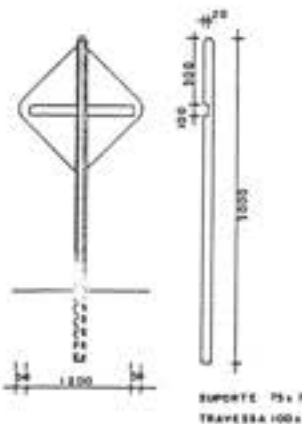
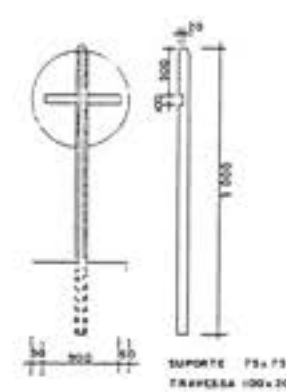
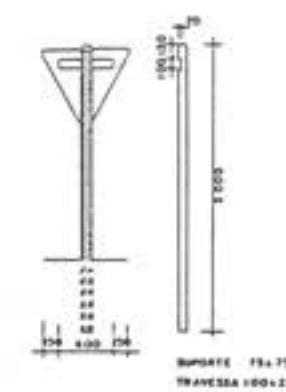
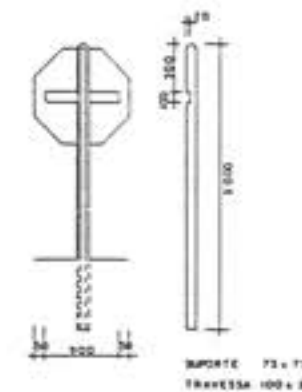
A = 1200 P/VELOCIDADES SUPERIORES A 80 km/h
A = 1000 P/VELOCIDADE DE 80 km/h
A = 800 P/VELOCIDADES INFERIORES A 80 km/h
ORLA INTERNA = 20/30/30
ORLA EXTERNA = 10/20/20



A = 800
B = 670
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10



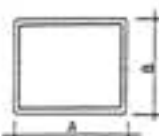
A = 900
B = 670
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10



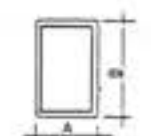
SERVIÇOS AUXILIARES



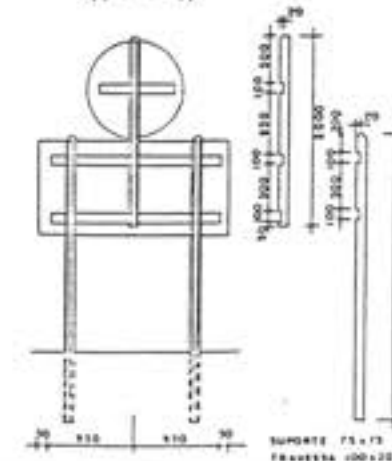
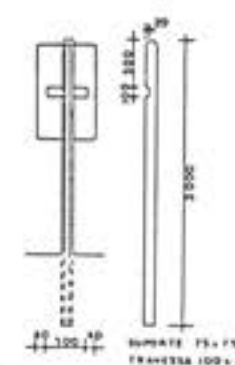
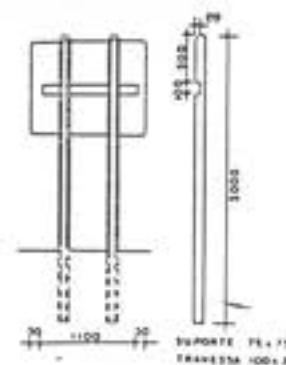
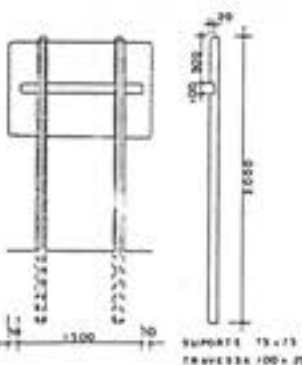
A = 1000
B = 1000
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10



A = 1000
B = 1000
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10



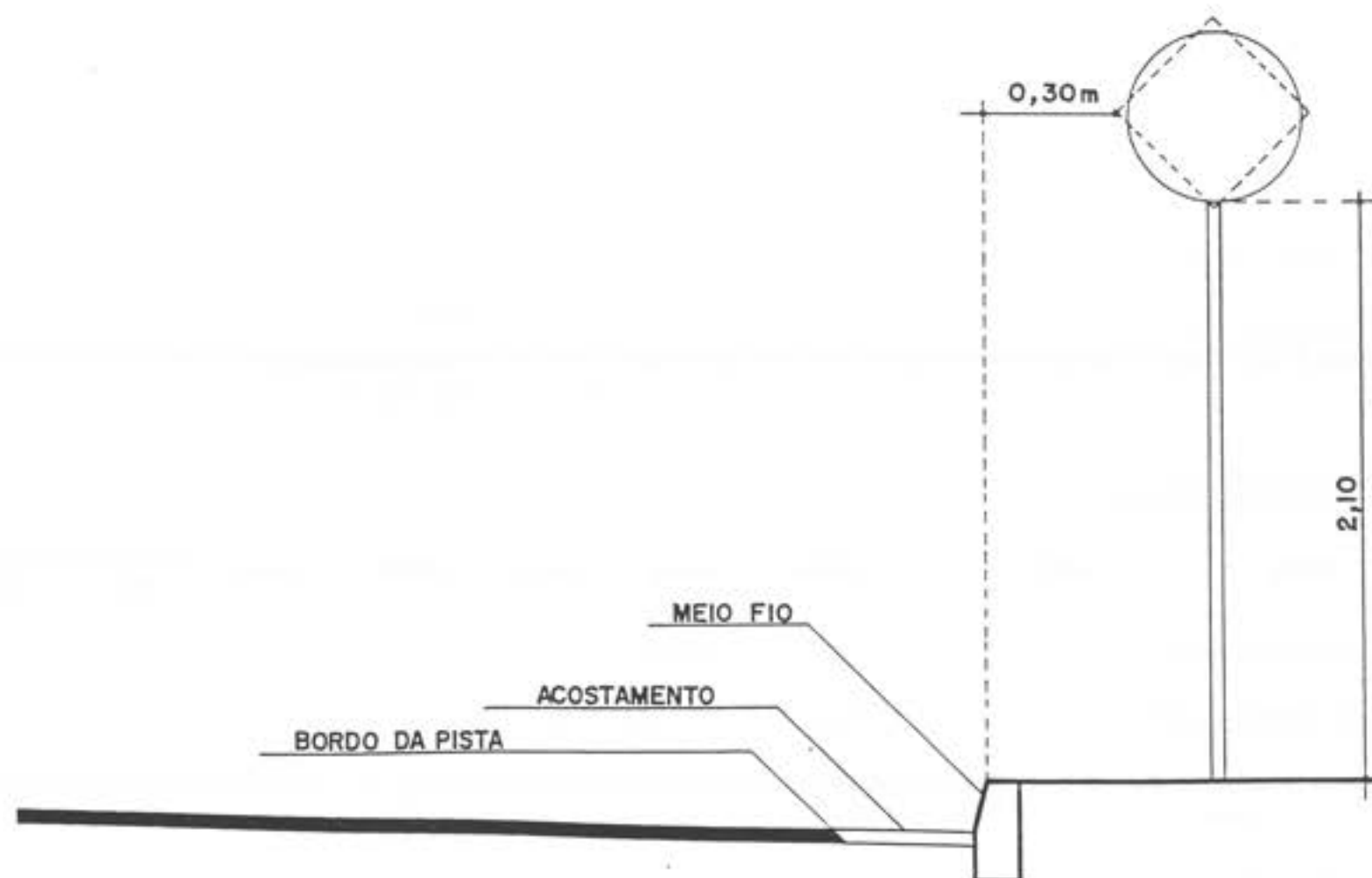
A = 800
B = 1000
ORLA INTERNA = 20
ORLA EXTERNA = 10



OBSERVAÇÃO
DIMENSÕES EM MILÍMETROS

PROJETO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER		
PROJETO DE SINALIZAÇÃO			PLACAS

APLICAÇÃO DAS PLACAS EM ÁREA URBANA



SINALIZAÇÃO HORIZONTAL

PISTA DE ROLAMENTO

ACOSTAMENTO



ACOSTAMENTO

BORDA DA PISTA

ACOSTAMENTO

LINHA DE BORDA DO PAVIMENTO (BRANCA)

LINHA DEMARCADORA DE PROIBIÇÃO DE ULTRAPASSAGEM (AMARELA)

LINHA DEMARCADORA DE FAIXA DE TRÁNSITO (AMARELA)

EIXO DA PISTA

LINHA DE ADVERTÊNCIA E PROIBIÇÃO DE ULTRAPASSAGEM (AMARELA)

LINHA DE BORDA DO PAVIMENTO (BRANCA)

BORDA DA PISTA

ACOSTAMENTO

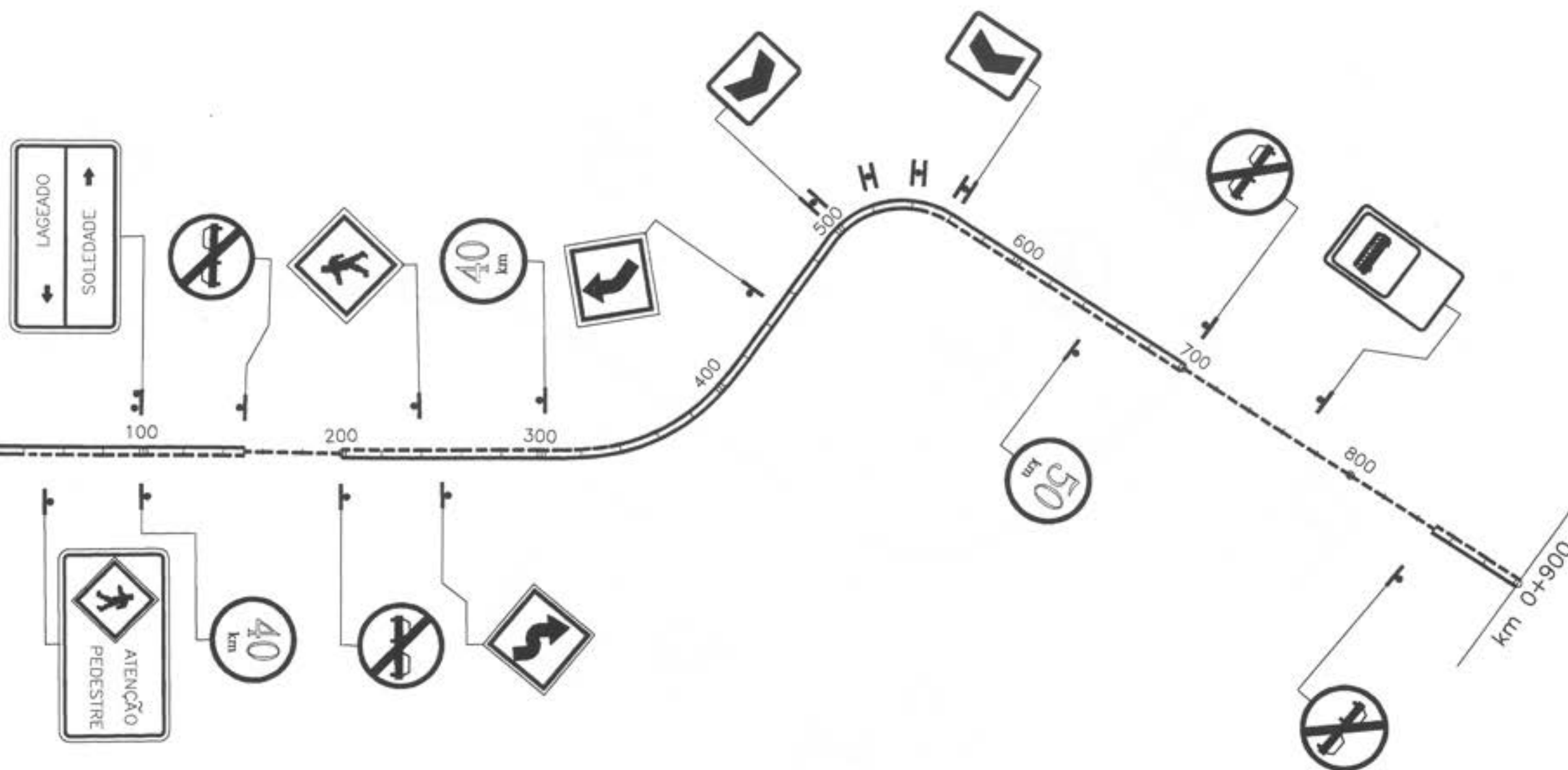
OBS: MEDIDAS EM m.

PROJETO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER		
	PROJETO DE SINALIZAÇÃO		

SOLEDADE ▶

BR/386 km 0+000

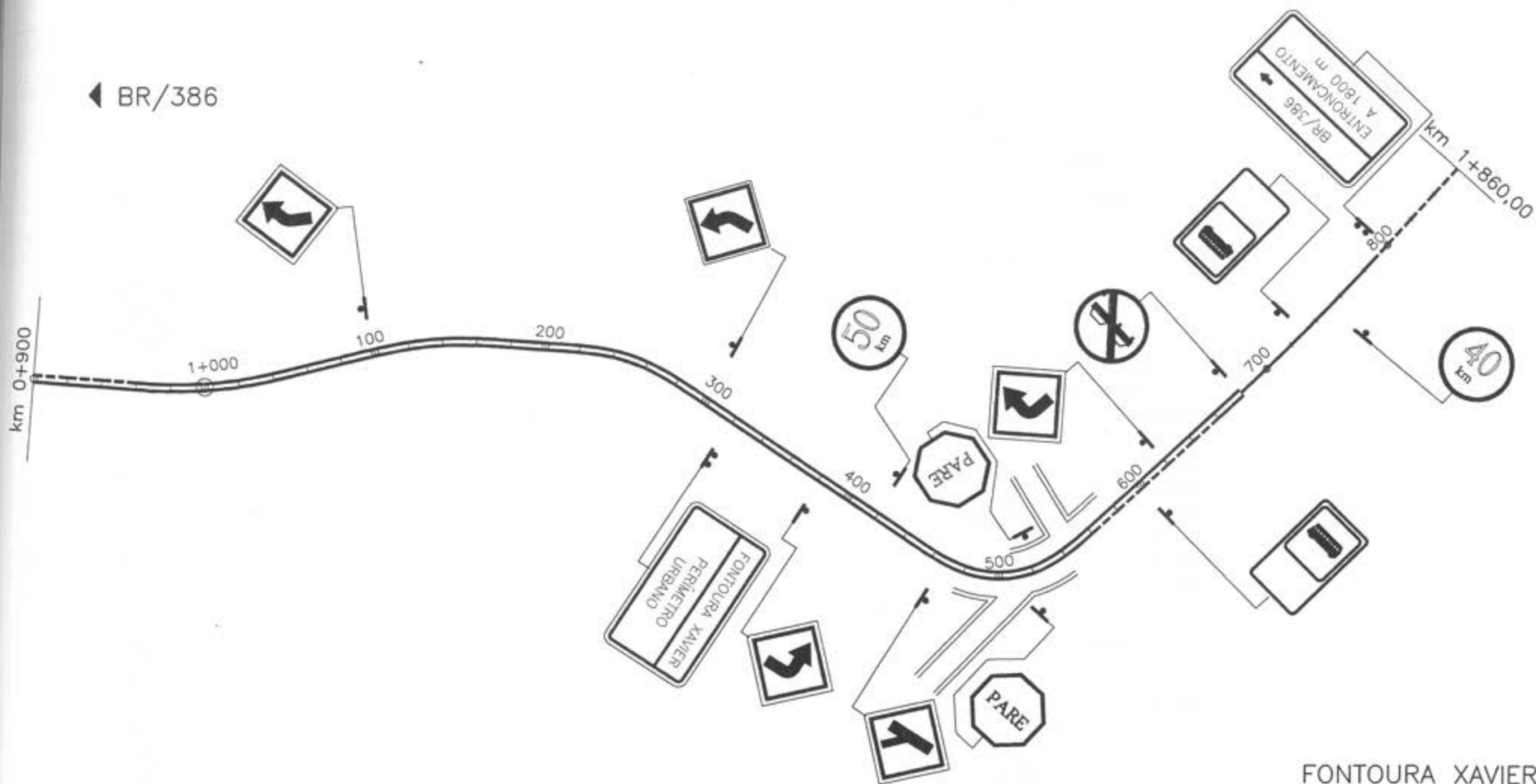
◀ LAGEADO



FONTOURA XAVIER ▶

PROJETO POR	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER		
PROJETO DE SINALIZAÇÃO			PRINIPA
km 0 + 000 ao km 0 + 900			

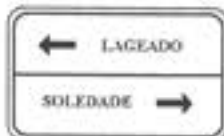
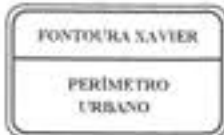
◀ BR/386



FONTOURA XAVIER ▶

PROJETADO POR :	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
	BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
		PROJETO DE SINALIZAÇÃO	PRANCHAS
		km 0 + 900 ao km 1 + 860	

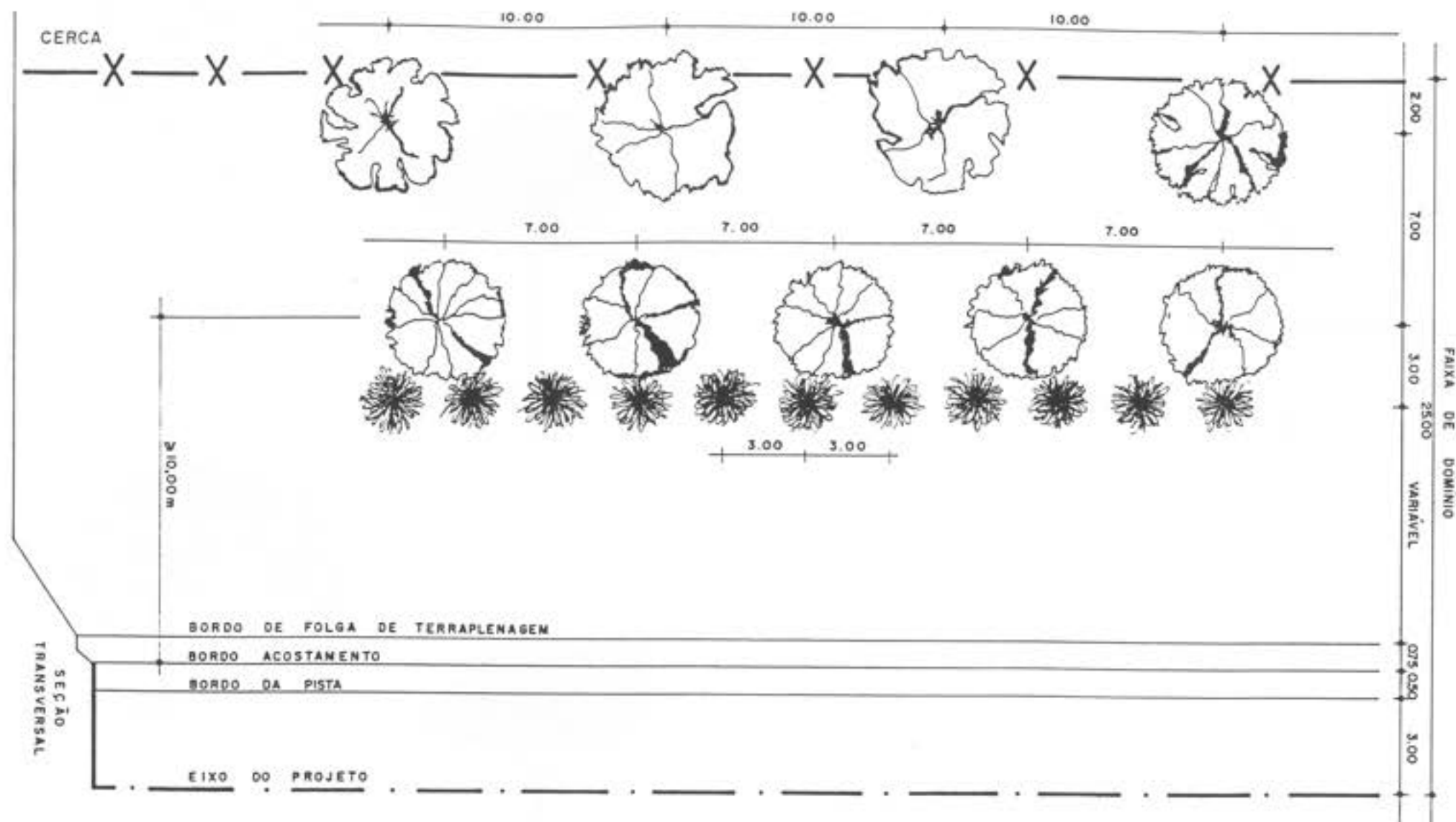
PLACAS	LOCALIZAÇÃO		QUANTIDADE		COR
	LADO ESQ	LADO DIR.	PLACA	SUPORTE	
1.0 REGULAMENTAÇÃO					
1.1 PLACA OCTOGONAL(L=0,33m) 	1+540	1+530	02	02	Fundo vermelho Letras e Orla : branco refletivo
1.1 PLACA CIRCULAR(Ø=0,80m)   	0+150 0+700 1+680 0+300	0+200 0+850 0+100 0+750	05 03	05 03	Fundo branco, símbolos e letras pretas, orla e tarja vermelho refletivo
	1+420	0+650	02	02	
1.0 ADVERTÊNCIA					
1.1 PLACA QUADRADA(L=0,80m)     	0+240 0+450 1+100 1+300	 0+250 3+380	01 01 02 01 01	01 01 02 01 01	Fundo e orla externa amarelo refletivo Símbolos e orla interna pretos.

 		1+470	01	01	Fundo e orla externa amarelo refletivo, símbolos e orla interna preto
	1+620		01	01	
3.0 SERVIÇOS AUXILIARES					
1.1 PLACA RETANGULAR(0,60x1,00m)) 	0+770 1+730	0+750 1+600	04	04	Fundo azul, legenda ou seta branco refletivo e quadro interno: fundo branco refletivo e símbolos preto
3.0 DISPOSITIVOS AUXILIARES					
1.1 PLACA RETANGULAR(0,50x0,60m)) 	0+300 0+305 0+320 0+325 0+340 0+345 0+360 0+365		08	08	Fundo amarelo, símbolo preto e tarja preta
3.0 INDICATIVAS					
1.1 PLACA RETANGULAR(2,00x1,00m))					
   	0+100 1+800	 1+320 0+050	01 01 01	02 02 02	Fundo verde, letras e tarja branco refletivo (*)Placa interna Fundo e orla ext. amarelo refletivo. Símbolos e orla interna pretos.

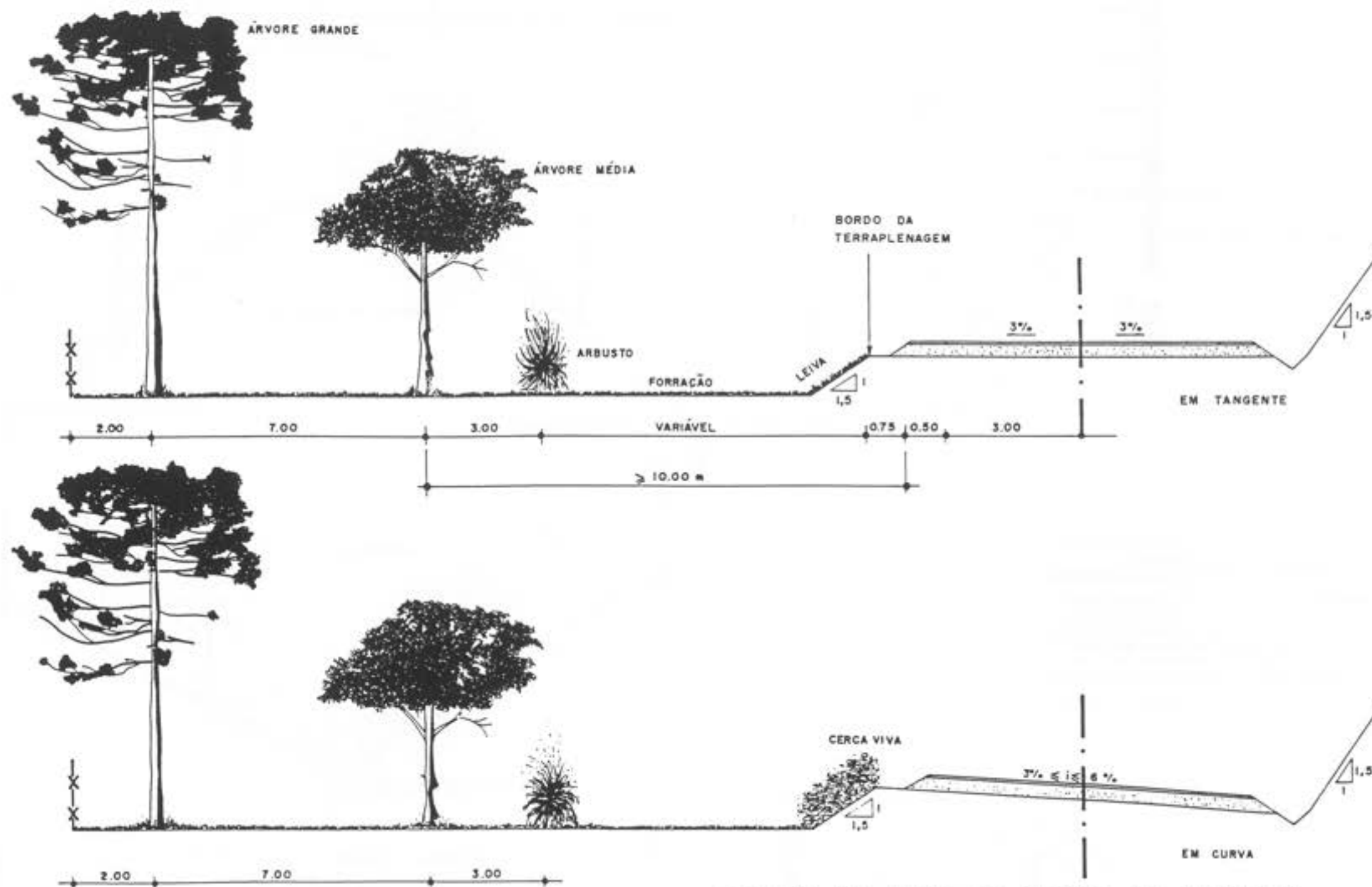
ÍTEM	DISCRIMINAÇÃO	UNID	QUANTIDADE	OBS
1.0	QUANTITATIVO DE SINALIZAÇÃO VERTICAL			
1.1	PLACAS			
	REGULAMENTAÇÃO			
	Ø = 0,80 m (circular)	unid.	10	
	Ø = 0,33 m (octogonal)	unid.	02	
	ADVERTÊNCIA			
	0,80 x 0,80 m (quadrada)	unid.	08	
	SERVIÇO AUXILIAR			
	0,60 x 0,00 m (retangular)	unid.	04	
	DISPOSITIVOS AUXILIARES			
	0,50 x 0,60 m (retangular)	unid.	08	
1.2	DIVERSOS			
1.2.1	SUPORTE P/PLACAS	unid.	40	
1.2.2	TACHÕES BIDIRECIONAIS	unid.	200	
2.0	QUANTITATIVO DE SINALIZAÇÃO HORIZONTAL			
	Pintura branca (linhas)	m ²	558,00	
	Pintura amarela (linhas)	m ²	328,20	
	Pintura branca e amarela (total)	m ²	886,20	

NOTA DE SERVIÇO DE SINALIZAÇÃO HORIZONTAL			
LINHA GERAL			
LADO ESQUERDO		LADO DIREITO	
Km - Km	TOTAL	Km - Km	TOTAL
0 + 000 - 0 + 150	150	0 + 000 - 0 + 050	50
0 + 450 - 0 + 700	250	0 + 200 - 0 + 550	350
1 + 000 - 1 + 680	680	0 + 850 - 1 + 550	700
SUB-TOTAL	1080	SUB-TOTAL	1100
TOTAL		2.180,00 m = 327,00 m ²	

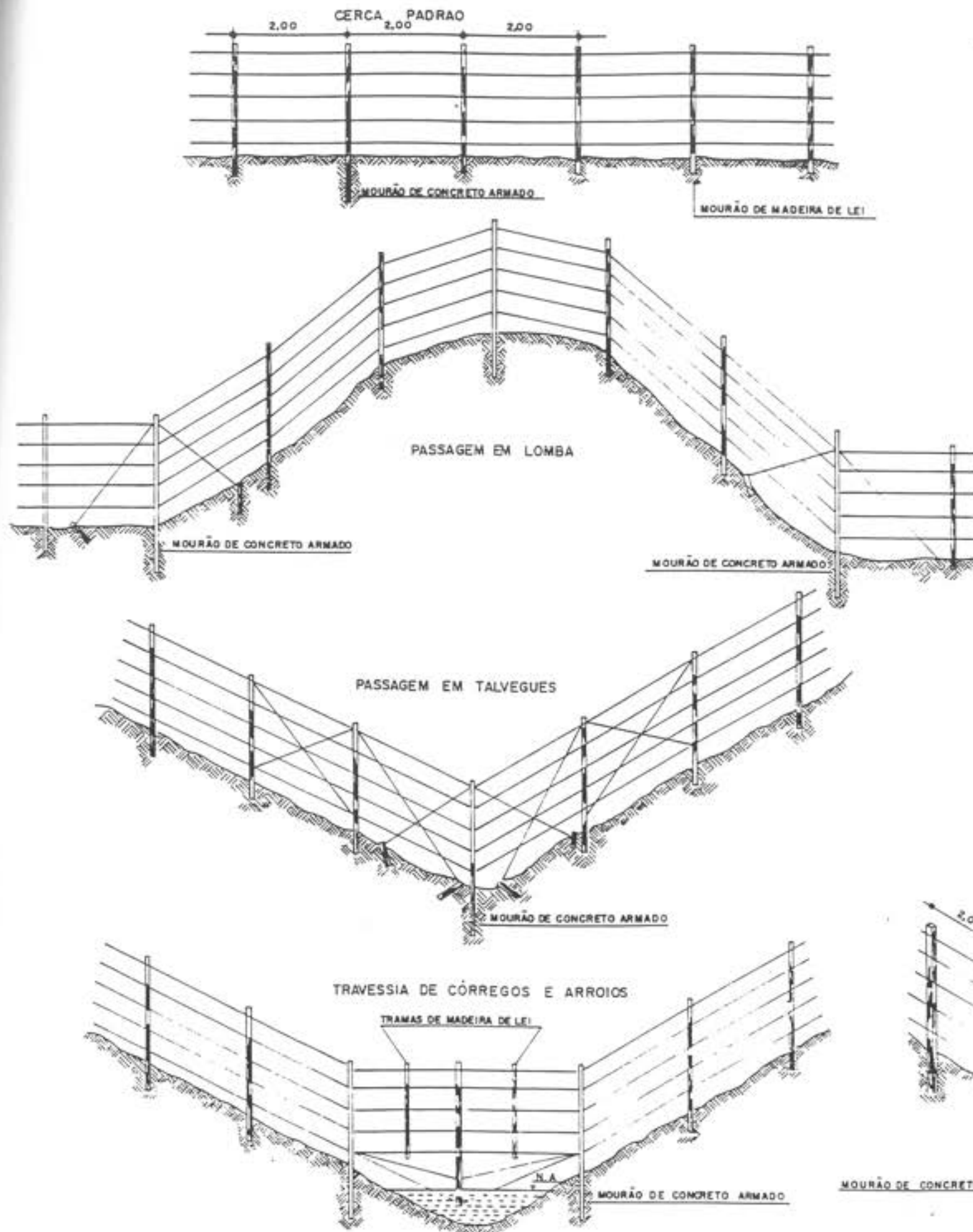
F - PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES



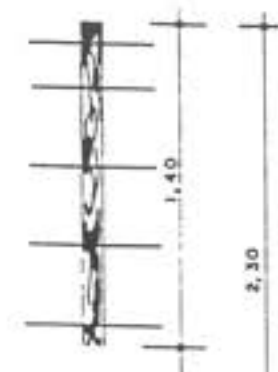
ESQUEMA DA FORMA DE PLANTIO EM PLANTA



ESQUEMA DA FORMA DE PLANTIO EM ELEVAÇÃO



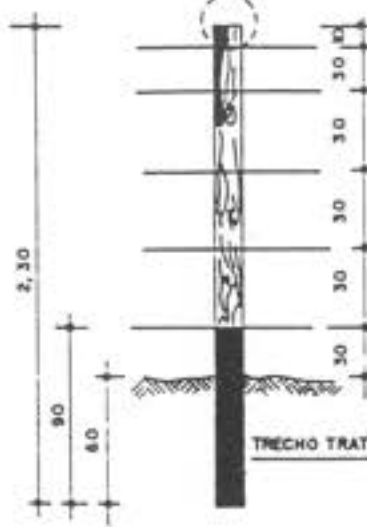
TRAMA DE MADEIRA DE LEI



MOURÃO DE MADEIRA DE LEI

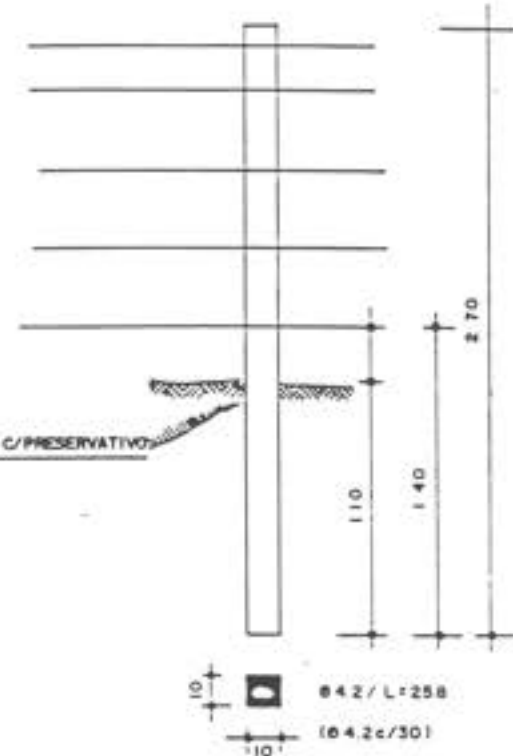
(A CADA 2,50 m)

DET. A



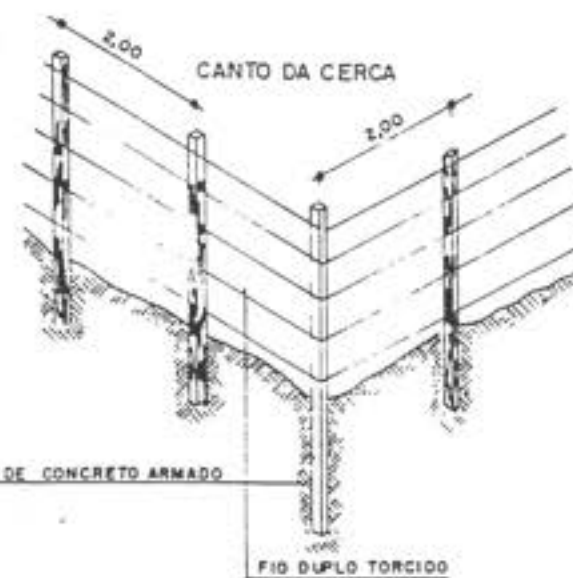
MOURÃO DE CONCRETO ARMADO

(A CADA 15,00m)



OBSERVAÇÕES GERAIS

- 1) Serão empregados a cada 15m, mourões de concreto armado com $f_{ck} = 300 \text{ kg/cm}^2$
- 2) Deverá ser realizada a limpeza de uma faixa de 2,00m de terreno longe da cerca e ser implantados com vistas a permitir a sua conservação e proteção
- 3) Os materiais deverão satisfazer as especificações gerais do DAER



PROJETO PCL	ST	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	DP
DAER	BR/386	TRECHO: ACESSO SECUNDÁRIO A FONTOURA XAVIER	
PROJETO DE OBRAS COMPLEMENTARES			PARTE:

G - ORIENTAÇÃO PARA OBRA

ORIENTAÇÃO PARA EXECUÇÃO DA OBRA

Os principais fatores condicionantes da programação das obras são os seguintes:

1. Interferência do Tráfego

Tratando-se de rodovia a ser implantada exatamente sobre o traçado existente, os serviços de implantação interferirão com o tráfego existente em especial o tráfego local. Deste modo, os trabalhos, a não ser que sejam construídos desvios provisórios, deverão ser executados em meia pista.

A convivência com o tráfego requererá cuidados especiais de sinalização para segurança dos usuários, especialmente no período noturno.

2. Pedreira

É necessário priorizar a liberação da pedreira e jazidas para a exploração e proceder a limpeza, decapagem, melhorias do caminho de serviço, instalação de britagem e praça de produção com antecedência.

3. Sentido de execução do pavimento

Afim de evitar que o novo pavimento seja sobrecarregado com tráfego da obra, o mesmo deverá ser executado iniciando pela extremidade do trecho em direção à pedreira.

4. Condicionantes Climáticas

As chuvas são bem distribuídas ao longo do ano na região. Todavia, devido as condições de temperatura e insolação, o verão é o período mais favorável e o inverno o menos favorável para a implantação das obras. No inverno, tem-se maiores dificuldades de aeração dos materiais de terraplenagem, agravado pela suas características argilosas.

As baixas temperaturas que ocorrem nesta época também prejudicam a execução das camadas asfálticas.

5. Matriz de Prioridades

Resumindo a apreciação anterior, elaborou-se uma matriz estabelecendo as prioridades dos principais serviços e as dificuldades decorrentes das condições climáticas.

Serviços	Prioridades	Grau de Dificuldade por Estação do Ano			
		inverno	primavera	verão	outono
-Terraplenagem	I	4	2	1	2
-Pavimentação e Drenagem Superficial	II	3	2	1	2
-Sinalização e Obras Complementares	III	0	0	0	0

Código das dificuldades:

0. Independe ou é pouco prejudicado pelas condições climáticas.
1. Época mais favorável de execução.
2. Apesar de não ser época mais favorável, pode ser executada sem grandes prejuízos de produtividade.
3. A execução nesta época implica em perdas apreciáveis de produtividade.
4. Época não recomendável para execução dos serviços.

**PARTE III - NOTAS DE SERVIÇO DE TERRAPLENAGEM E
CÁLCULO DOS VOLUMES**

ESTACA (km)	L A D O E S Q U E R D O			E I X O			L A D O D I R E I T O			OBSERVAÇÕES					
	OFF - SET		Altura	BORDO DA PLATAFORMA		Dif. de Cotas	BORDO DA PLATAFORMA		OFF - SET						
	Dist.	Cota		Dist.	Cota		SE(%)	Dist.	Cota		SE(%)	Dist.	Cota	Altura	
0 + 000	4,90	39,576 C	0,911	4,50	38,665	-3,00	39,400	38,800 C	0,600	4,50	38,665	-3,00	4,81	39,236 C	0,571
0 + 020	4,64	38,805 C	0,223	4,50	38,582	1,72	39,099	38,505 C	0,594	4,50	38,428	-1,72	4,81	39,335 C	0,907
0 + 040	5,02	39,276 C	1,597	4,50	37,879	-3,00	39,099	38,014 C	1,085	4,50	37,879	-3,00	4,92	38,800 C	0,921
0 + 060	4,99	38,615 C	1,452	4,50	37,163	-3,00	38,671	37,298 C	1,373	4,50	37,163	-3,00	4,91	38,334 C	1,171
0 + 080	4,95	37,507 C	1,285	4,50	36,222	-3,00	37,523	36,357 C	1,166	4,50	36,222	-3,00	4,84	37,093 C	0,871
0 + 100	4,63	35,590 C	0,534	4,50	35,056	-3,00	35,881	35,191 C	0,690	4,50	35,056	-3,00	4,56	35,302 C	0,246
0 + 120	4,56	33,970 C	0,246	4,50	33,724	-3,00	33,997	33,859 C	0,138	4,00	33,739	-3,00	4,15	33,638 A	0,101
0 + 140	4,70	32,125 A	0,465	4,00	32,590	-3,00	32,080	32,710 A	0,630	4,00	32,590	-3,00	4,99	31,932 A	0,658
0 + 160	5,03	30,995 A	0,688	4,00	31,683	-3,00	30,766	31,803 A	1,037	4,00	31,683	-3,00	7,66	29,242 A	2,441
0 + 180	4,68	30,562 A	0,456	4,00	31,018	-3,00	30,393	31,138 A	0,745	4,00	31,018	-3,00	9,36	27,443 A	3,575
0 + 200	4,79	30,070 A	0,524	4,00	30,594	-3,00	29,973	30,714 A	0,741	4,00	30,594	-3,00	7,65	28,160 A	2,434
0 + 220	4,30	30,181 A	0,201	4,00	30,382	-3,00	30,090	30,502 A	0,412	4,00	30,382	-3,00	6,15	28,950 A	1,432
0 + 240	4,10	30,132 A	0,068	4,00	30,200	-3,00	30,040	30,320 A	0,280	4,50	30,185	-3,00	4,71	30,549 C	0,364
0 + 260	4,54	30,154 C	0,151	4,50	30,003	-3,00	30,017	30,138 A	0,121	4,00	30,018	-3,00	4,62	29,605 A	0,413
0 + 280	4,67	30,228 C	0,409	4,57	29,819	-3,00	30,174	29,956 C	0,218	4,07	29,891	-1,59	4,26	29,766 A	0,125
0 + 300	5,05	30,334 C	0,700	4,67	29,634	-3,00	30,421	29,774 C	0,647	4,67	29,787	0,27	4,73	30,009 C	0,223
0 + 320	5,24	30,553 C	1,104	4,76	29,449	-3,00	30,735	29,592 C	1,143	4,76	29,693	2,13	5,20	30,557 C	0,864
0 + 340	5,39	30,580 C	1,350	4,84	29,230	-3,72	30,920	29,410 C	1,510	4,84	29,590	3,72	5,37	30,867 C	1,277
0 + 360	5,42	30,092 C	1,192	4,84	28,900	-3,72	30,667	29,080 C	1,587	4,84	29,260	3,72	5,37	30,565 C	1,304
0 + 380	5,48	29,923 C	1,650	4,84	28,273	-3,72	29,573	28,453 C	1,120	4,84	28,633	3,72	5,28	29,576 C	0,943
0 + 400	6,04	30,474 C	3,089	4,79	27,385	-3,00	27,946	27,529 C	0,417	4,79	27,654	2,61	4,95	27,951 C	0,297
0 + 420	4,55	25,942 A	0,242	4,19	26,183	-3,00	26,195	26,309 A	0,114	4,19	26,340	0,75	4,59	26,071 A	0,269
0 + 440	4,42	24,601 A	0,217	4,10	24,818	-3,00	24,562	24,941 A	0,379	4,10	24,895	-1,11	5,26	24,124 A	0,771
0 + 460	4,88	22,992 A	0,588	4,00	23,580	-3,00	22,648	23,700 A	1,052	4,00	23,581	-2,97	5,87	22,337 A	1,244
0 + 480	5,08	21,997 A	0,654	4,10	22,651	-1,51	21,104	22,713 A	1,609	4,10	22,590	-3,00	7,17	20,545 A	2,045

ESTACA (km)	L A D O E S Q U E R D O				E I X O				L A D O D I R E I T O				OBSERVAÇÕES		
	OFF - SET		BORDO DA PLATAFORMA		Cota de Terreno	Cota de Projeto	Dif. de Cotas	BORDO DA PLATAFORMA		OFF - SET					
	Dist.	Cota	Altura	Dist.				Cota	SE(%)	Dist.	Cota	SE(%)		Dist.	Cota
0 + 500	6,75	20,724 A	1,483	4,53	22,207	5,01	20,239	21,980 A	1,741	4,53	21,753	-5,01	7,84	19,547 A	2,207
0 + 520	7,79	19,698 A	2,106	4,63	21,804	6,52	19,728	21,502 A	1,774	4,63	21,200	-6,52	7,81	19,079 A	2,121
0 + 540	8,63	18,912 A	2,667	4,63	21,579	6,52	19,242	21,277 A	2,035	4,63	20,975	-6,52	7,84	18,831 A	2,144
0 + 560	12,24	16,216 A	5,229	4,40	21,445	3,13	18,997	21,307 A	2,310	4,40	21,169	-3,13	11,43	16,478 A	4,691
0 + 580	6,05	20,102 A	1,369	4,00	21,471	-3,00	19,602	21,591 A	1,989	4,00	21,471	-3,00	9,75	17,633 A	3,838
0 + 600	5,98	20,686 A	1,323	4,00	22,009	-3,00	20,391	22,129 A	1,738	4,00	22,009	-3,00	8,29	19,148 A	2,861
0 + 620	5,60	24,431 C	1,644	4,50	22,787	-3,00	21,510	22,922 A	1,412	4,00	22,802	-3,00	6,14	21,373 A	1,429
0 + 640	6,06	26,365 C	2,532	4,50	23,833	-3,00	25,483	23,968 C	1,515	4,08	23,846	-3,00	4,09	23,865 C	0,019
0 + 660	6,09	27,613 C	2,606	4,50	25,007	-3,00	27,373	25,142 C	2,231	4,50	25,007	-3,00	5,14	25,963 C	0,956
0 + 680	5,20	27,422 C	1,241	4,50	26,181	-3,00	27,087	26,316 C	0,771	4,50	26,181	-3,00	4,68	26,451 C	0,270
0 + 700	4,72	27,905 C	0,551	4,50	27,354	-3,00	27,619	27,489 C	0,130	4,00	27,369	-3,00	4,05	27,338 A	0,031
0 + 720	4,59	28,877 C	0,349	4,50	28,528	-3,00	28,685	28,663 C	0,022	4,50	28,528	-3,00	4,51	28,561 C	0,033
0 + 740	4,29	29,521 A	0,195	4,00	29,716	-3,00	29,597	29,836 A	0,239	4,00	29,716	-3,00	4,19	29,590 A	0,126
0 + 760	4,69	31,163 C	0,288	4,50	30,875	-3,00	31,207	31,010 C	0,197	4,50	30,875	-3,00	4,85	31,407 C	0,532
0 + 780	5,00	32,805 C	0,756	4,50	32,049	-3,00	32,980	32,184 C	0,796	4,50	32,049	-3,00	5,38	33,630 C	1,581
0 + 800	4,98	33,938 C	0,716	4,50	33,222	-3,00	34,102	33,357 C	0,745	4,50	33,222	-3,00	5,23	34,311 C	1,089
0 + 820	4,76	34,779 C	0,383	4,50	34,396	-3,00	34,959	34,531 C	0,428	4,50	34,396	-3,00	4,89	34,976 C	0,580
0 + 840	5,00	36,323 C	0,753	4,50	35,570	-3,00	35,645	35,705 A	0,060	4,50	35,570	-3,00	4,59	35,712 C	0,142
0 + 860	4,67	37,096 C	0,253	4,50	36,843	-3,00	36,724	36,978 A	0,254	4,00	36,858	-3,00	4,19	36,731 A	0,127
0 + 880	4,88	38,881 C	0,565	4,50	38,316	-3,00	38,582	38,451 C	0,131	4,50	38,316	-3,00	4,68	38,580 C	0,264
0 + 900	4,70	40,288 C	0,299	4,50	39,989	-3,00	40,404	40,124 C	0,280	4,50	39,989	-3,00	4,76	40,378 C	0,389
0 + 920	4,04	41,850 A	0,026	4,00	41,876	-3,00	42,082	41,996 C	0,086	4,00	41,876	-3,00	5,27	41,030 A	0,846
0 + 940	4,05	43,818 A	0,030	4,00	43,848	-3,00	43,968	43,968 A	0,000	4,50	43,845	-2,74	4,75	44,225 C	0,380
0 + 960	4,53	45,845 C	0,040	4,50	45,805	-3,00	45,911	45,940 A	0,029	4,50	45,952	0,26	4,51	45,960 C	0,008
0 + 980	4,56	47,862 C	0,085	4,50	47,777	-3,00	47,918	47,912 C	0,006	4,50	48,047	3,00	6,27	50,701 C	2,654

A : Indicação de Aterro
 C : Indicação de Corte
 Ar : Indicação de Arrasamento
 Altura : cota do off-set - cota do bordo da plataforma, em módulo
 Distâncias, cotas e alturas dadas em metros

S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM SEP	
	RS/EP ACESSO A FONTOURA XAVIER	
MAI/96	NOTA DE SERVIÇO TERRAPLENAGEM	TERAPRO
		Fl.: 002/004

ESTACA (km)	L A D O E S Q U E R D O				E I X O		L A D O D I R E I T O				OBSERVAÇÕES
	OFF - SET		BORDO DA PLATAFORMA		Cota de Terreno	Cota de Projeto	BORDO DA PLATAFORMA		OFF - SET		
	Dist.	Cota	Altura	Dist.			Cota	SE(%)	Dist.	Cota	

1 + 000	4,23	49,569	A 0,154	4,00	49,723	-3,00	4,00	49,963	3,00	5,25	49,126	A 0,837
1 + 020	4,43	51,287	A 0,284	4,00	51,571	-3,00	4,00	51,811	3,00	4,36	51,569	A 0,242
1 + 040	4,75	52,877	A 0,500	4,00	53,377	-1,99	4,29	53,542	1,99	4,29	53,542	Ar 0,000
1 + 060	4,39	54,863	A 0,260	4,00	55,123	-0,43	4,50	55,159	0,43	4,70	55,466	C 0,307
1 + 080	4,19	56,811	Ar 0,000	4,19	56,811	0,70	4,55	56,750	-0,70	4,92	57,311	C 0,560
1 + 100	5,00	59,080	C 0,580	4,61	58,501	1,66	4,61	58,347	-1,66	5,35	59,456	C 1,109
1 + 120	5,16	61,173	C 0,984	4,68	60,189	2,62	4,68	59,943	-2,62	5,34	61,533	C 1,590
1 + 140	5,04	62,757	C 0,908	4,70	61,849	3,00	4,70	61,567	-3,00	5,14	62,991	C 1,424
1 + 160	4,76	63,820	C 0,331	4,65	63,489	3,00	4,65	63,210	-3,00	5,02	64,505	C 1,295
1 + 180	4,38	64,904	A 0,210	4,07	65,114	3,00	4,57	64,855	-3,00	4,94	65,648	C 0,793
1 + 200	4,13	66,692	A 0,065	4,03	66,757	3,05	4,53	66,496	-3,05	4,85	66,971	C 0,475
1 + 220	4,27	68,348	A 0,065	4,17	68,413	3,28	4,67	68,123	-3,28	4,78	68,290	C 0,167
1 + 240	4,31	70,063	A 0,006	4,30	70,068	3,50	4,80	69,750	-3,50	6,13	71,745	C 1,995
1 + 260	4,89	71,840	C 0,127	4,81	71,713	3,18	4,31	71,423	-3,18	4,76	71,120	A 0,303
1 + 280	4,78	73,389	C 0,090	4,72	73,299	1,41	4,72	73,090	-3,00	4,99	73,491	C 0,400
1 + 300	4,16	74,928	A 0,019	4,13	74,948	-0,37	4,63	74,824	-3,00	4,63	74,829	C 0,004
1 + 320	5,10	75,959	A 0,710	4,04	76,669	-2,14	4,54	76,619	-3,00	4,68	76,831	C 0,212
1 + 340	4,41	78,474	Ar 0,000	4,41	78,474	-3,00	4,00	78,486	-3,00	5,04	77,794	A 0,692
1 + 360	4,59	80,490	C 0,138	4,50	80,352	-3,00	4,00	80,367	-3,00	4,05	80,333	A 0,034
1 + 380	4,40	81,983	A 0,265	4,00	82,248	-3,00	4,50	82,233	-3,00	4,53	82,276	C 0,043
1 + 400	4,52	84,188	C 0,074	4,50	84,114	-3,00	4,50	84,114	-3,00	4,52	84,195	C 0,081
1 + 420	4,72	86,887	C 0,893	4,50	85,994	-3,00	4,50	85,994	-3,00	4,59	86,371	C 0,377
1 + 440	4,86	88,802	C 0,931	4,63	87,871	-3,00	4,63	87,972	-0,81	4,77	88,514	C 0,541
1 + 460	4,97	90,414	C 0,667	4,80	89,747	-3,00	4,80	89,985	1,96	4,94	90,558	C 0,573
1 + 480	5,21	92,234	C 0,828	4,96	91,406	-4,74	4,96	91,876	4,74	5,14	92,451	C 0,575

ESTACA (km)	L A D O E S Q U E R D O				E I X O		L A D O D I R E I T O				OBSERVAÇÕES
	OFF - SET		BORDO DA PLATAFORMA		Cota de Terreno	Cota de Projeto	BORDO DA PLATAFORMA		OFF - SET		
	Dist.	Cota	Altura	Dist.			Cota	SE(%)	Dist.	Cota	

1 + 500	5,25	93,220	C 0,370	5,01	92,850	-5,56	5,01	93,408	5,56	5,31	94,030	C 0,623
1 + 520	5,30	94,514	C 0,437	5,01	94,077	-5,56	5,01	94,635	5,56	5,57	95,525	C 0,891
1 + 540	5,08	95,489	C 0,320	4,87	95,169	-3,11	4,87	95,471	3,11	5,13	95,866	C 0,395
1 + 560	4,80	96,031	C 0,150	4,70	95,881	-3,00	4,20	96,036	0,33	4,30	95,968	A 0,068
1 + 580	4,63	96,474	C 0,147	4,53	96,327	-3,00	4,45	96,354	-2,45	4,45	96,354	Ar 0,000
1 + 600	4,70	96,931	C 0,294	4,50	96,637	-3,00	4,50	96,637	-3,00	4,55	96,710	C 0,073
1 + 620	4,68	97,219	C 0,272	4,50	96,947	-3,00	4,50	96,947	-3,00	4,61	97,119	C 0,172
1 + 640	4,66	97,495	C 0,238	4,50	97,257	-3,00	4,50	97,257	-3,00	4,63	97,448	C 0,191
1 + 660	4,80	98,012	C 0,446	4,50	97,566	-3,00	4,50	97,695	-0,14	4,64	97,908	C 0,213
1 + 680	4,79	98,371	C 0,431	4,50	97,940	-3,00	4,50	98,204	2,86	4,53	98,249	C 0,046
1 + 700	4,64	98,651	C 0,209	4,50	98,442	-3,00	4,50	98,712	3,00	4,57	98,821	C 0,109
1 + 720	4,04	99,061	A 0,026	4,00	99,087	-3,00	4,50	99,342	3,00	4,56	99,429	C 0,087
1 + 740	4,14	99,755	A 0,090	4,00	99,845	-3,00	4,00	100,085	3,00	4,16	99,977	A 0,108
1 + 760	4,18	100,727	Ar 0,000	4,18	100,727	-3,00	4,00	100,972	3,00	4,08	100,920	A 0,052
1 + 780	4,66	101,973	C 0,241	4,50	101,732	-3,00	4,50	101,936	1,53	4,52	101,965	C 0,029
1 + 800	4,56	102,899	C 0,089	4,50	102,810	-3,00	4,50	102,879	-1,47	4,55	102,957	C 0,078
1 + 820	4,59	104,235	C 0,346	4,50	103,889	-3,00	4,50	103,889	-3,00	4,57	104,161	C 0,272
1 + 840	4,59	105,163	C 0,195	4,50	104,968	-3,00	4,50	104,968	-3,00	4,54	105,026	C 0,058
1 + 860	4,70	106,342	C 0,295	4,50	106,047	-3,00	4,50	106,047	-3,00	4,66	106,286	C 0,239

A : Indicação de Aterro
 C : Indicação de Corte
 Ar : Indicação de Arrasamento
 Altura : cota do off-set - cota do bordo da plataforma, em módulo
 Distâncias, cotas e alturas dadas em metros

S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM		SEP
	RS/EP ACESSO À FONTOURA XAVIER		
MAI/96	NOTA DE SERVIÇO TERRAPLENAGEM	TERAPRO	FL.: 004/004

ESTACA (km)	ÁREAS (m²)					VOLUMES PARCIAIS (m3)					VOLUMES ACUMULADOS (m3)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
	CORTE				ATERRO	CORTE				ATERRO	CORTE				ATERRO																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
	1*	2*	3*	TOTAL		1*	2*	3*	TOTAL		1*	2*	3*	TOTAL																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
0+000	3,70	0,92	1,97	6,59																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								

1* :Cat.Solo-terra em geral, argila, pedregulho, etc. F.Emp=1,30
2* :Cat.Solo-rochas alteradas, matacões, etc. F.Emp=1,00
3* :Cat.Solo-rochas, blocos com volume superior a 1 m³. F.Emp=0,80
INF:Canadá Inferior-aterro compactado a 95% do Proctor. F.Emp=0,95
SUP:Canadá Superior-aterro compactado a 100% do Proctor. F.Emp=1,00

S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM		SEP
	R5/EP ACESSO A FONTOURA XAVIER		
	VOLUMES DE TERRAPLENAGEM/CATEGORIAS		Fl.: 002/004
MAI/96			

ESTACA (km)	ÁREAS (m²)					VOLUMES PARCIAIS (m³)					VOLUMES ACUMULADOS (m³)								
	CORTE				ATERRO	CORTE				ATERRO	CORTE				ATERRO				
	1ª	2ª	3ª	TOTAL		1ª	2ª	3ª	TOTAL		1ª	2ª	3ª	TOTAL					
1+000					0,03	2,18	2,21			0	23	23	2007	993	1113	4114	3145	1857	5002
1+020						1,57	1,57			0	38	38	2007	993	1113	4114	3145	1894	5040
1+040	0,06			0,06					1		26	26	2008	993	1113	4114	3145	1920	5066
1+060	0,96			0,96							16	16	2018	993	1113	4124	3145	1936	5081
1+080	4,69			4,69							5	5	2075	993	1113	4181	3145	1941	5086
1+100	10,46			10,46									2226	993	1113	4333	3145	1941	5086
1+120	16,31			16,31									2494	993	1165	4652	3145	1941	5086
1+140	15,35			15,35									2811	993	1296	5099	3145	1941	5086
1+160		0,97		0,97									2964	1003	1431	5398	3145	1941	5086
1+180		2,88		2,88									2964	1041	1500	5506	3145	1942	5087
1+200	3,30			3,30									2997	1070	1512	5579	3145	1943	5088
1+220	1,38			1,38									3044	1070	1512	5626	3145	1943	5089
1+240	1,17			1,17									3069	1070	1512	5651	3145	1948	5094
1+260	3,25			3,25									3114	1070	1512	5696	3145	1952	5098
1+280	3,61			3,61									3182	1070	1512	5764	3145	1953	5098
1+300	0,86			0,86									3227	1070	1512	5809	3145	1953	5099
1+320	0,06			0,06									3236	1070	1512	5818	3146	1970	5116
1+340	0,55			0,55									3242	1070	1512	5824	3147	1992	5140
1+360	1,35			1,35									3261	1070	1512	5843	3147	1999	5146
1+380	1,27			1,27									3288	1070	1512	5869	3147	2001	5149
1+400	3,02			3,02									3330	1070	1530	5931	3147	2004	5152
1+420	4,51			4,51									3406	1070	1577	6053	3147	2004	5152
1+440	9,01			9,01									3541	1070	1660	6271	3147	2004	5152
1+460	10,14			10,14									3732	1070	1778	6580	3147	2004	5152
1+480	10,95			10,95									3943	1070	1899	6913	3147	2004	5152

1+500	2,72	2,04	3,18	7,94									4080	1091	1990	7161	3147	2004	5152
1+520	10,96		0,56	11,52									4217	1111	2028	7355	3147	2004	5152
1+540	7,93			7,93									4406	1111	2033	7550	3147	2004	5152
1+560	2,55			2,55									4510	1111	2033	7654	3147	2004	5152
1+580	1,99			1,99									4556	1111	2033	7700	3147	2005	5152
1+600	2,53			2,53									4601	1111	2033	7745	3147	2005	5152
1+620	2,66			2,66									4653	1111	2033	7797	3147	2005	5152
1+640	2,73			2,73									4707	1111	2033	7851	3147	2005	5152
1+660	4,33			4,33									4778	1111	2033	7922	3147	2005	5152
1+680	3,55			3,55									4856	1111	2033	8000	3147	2005	5152
1+700	2,78			2,78									4920	1111	2033	8064	3147	2005	5152
1+720	0,88			0,88									4956	1111	2033	8100	3147	2005	5152
1+740	0,47			0,47									4970	1111	2033	8114	3147	2006	5153
1+760	0,74			0,74									4982	1111	2033	8126	3147	2008	5155
1+780	2,22			2,22									5012	1111	2033	8156	3147	2008	5156
1+800	1,83			1,83									5052	1111	2033	8196	3147	2008	5156
1+820	3,59		2,21	5,80									5106	1111	2055	8272	3147	2008	5156
1+840	1,85		0,43	2,28									5161	1111	2082	8353	3147	2008	5156
1+860	3,52			3,52									5214	1111	2086	8411	3147	2008	5156

1ª :Cat.Solo-terra em geral, argila, pedregulho, etc. F.Exp=1,30
2ª :Cat.Solo-rochas alteradas, matacões, etc. F.Exp=1,00
3ª :Cat.Solo-rochas, blocos com volume superior a 1 m³. F.Exp=0,80
INF:Canadá Inferior-aterro compactado a 95% do Proctor. F.Exp=0,95
SUP:Canadá Superior-aterro compactado a 100% do Proctor. F.Exp=1,00

S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM		SEP
	RS/EP ACESSO A FONTOURA XAVIER		
MAI/96	VOLUMES DE TERRAPLENAGEM/CATEGORIAS		Fl.: 004/004

Número do Aterro	ATERRO - CAMADA INFERIOR				ATERRO - CAMADA SUPERIOR				ATERRO - TOTALIZADOS				OBSERVAÇÃO
	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	
A 001	0+130	0+170	0+230	430	0+110	0+190	0+290	550	0+110	0+190	0+290	980	
A 002	0+430	0+550	0+630	2711	0+410	0+530	0+630	1136	0+410	0+550	0+630	3848	
A 003					0+730	0+740	0+750	39	0+730	0+740	0+750	39	
A 004	0+910	0+940	0+930	3	0+830	0+970	1+070	215	0+830	0+970	1+070	219	
			1+010	1									
A 005	1+310	1+320	1+330	2	1+170	1+330	1+390	64	1+170	1+330	1+390	66	

INICIAL : estaca de início do maciço.
 FINAL : estaca de término do maciço.
 CENTRO : estac. do centro de gravidade do maciço.

F.EMP. = Corte 1:1,30 2:1,00 3:1,00 Aterro Inf:0,95 Sup:1,00

MAI/96	S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM SEP
		RS/EP ACESSO "A FONTOURA XAVIER
	MACIÇOS E CENTROS DE GRAVIDADE TERXPRO	FL.: 001

Número do Corte	MACIÇOS - 1ª CATEGORIA			MACIÇOS - 2ª CATEGORIA			MACIÇOS - 3ª CATEGORIA			MACIÇOS - TOTALIZADOS			OBSERVAÇÃO
	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	INICIO	CENTRO	FINAL	VOLUMES	
C 001	0+000	0+070	0+130	406	0+000	0+070	0+090	85	0+000	0+070	0+130	1050	
C 002	0+230	0+240	0+250	32	0+230	0+350	0+410	601	0+290	0+350	0+410	1192	
	0+390	0+400	0+410	56					0+630	0+690	0+730	1093	
C 003	0+610	0+650	0+730	753	0+610	0+650	0+710	293	0+770	0+780	0+790	6	
C 004	0+750	0+810	0+990	760	0+770	0+790	0+810	14	1+110	1+150	1+190	398	
					1+150	1+170	1+190	77	1+390	1+450	1+530	521	
C 005	1+030	1+110	1+150	957	1+490	1+500	1+510	41	1+810	1+830	1+850	53	
	1+190	1+250	1+300	263									
	1+300	1+500	1+700	1692									
	1+700	1+820	1+860	295									

INICIAL : estaca de início do maciço.
 FINAL : estaca de término do maciço.
 CENTRO : estaca do centro de gravidade do maciço.

F.EMP. = Corte 1:1,30 2:1,00 3:1,00 Aterro Inf:0,95 Sup:1,00

MAI/96	S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM SEP
		RS/EP ACESSO "A FONTOURA XAVIER
	MACIÇOS E CENTROS DE GRAVIDADE TERXPRO	FL.: 001

Q U A D R O R E S U M O
V O L U M E S

* VOLUMES DE CORTE :

- 1ª Categoria (terra em geral, argila, pedregulho, etc.)	5214 m³
- 2ª Categoria (rochas alteradas, matacões, etc.)	1111 m³
- 3ª Categoria (rochas, blocos com volume superior a 1 m³)	2086 m³
- Total	8411 m³

* VOLUMES DE ATERRO :

- Camada Inferior (aterro compactado a 95% do Proctor)	3147 m³
- Camada Superior (aterro compactado a 100% do Proctor)	2008 m³
- Total	5156 m³

* NUMERO DE MAÇICOS :

- Maçicos de Corte	5
- Maçicos de Aterro	5

* AREAS TOTAIS :

- Limpeza	0 m²
- Enleivamento	0 m²

OBS: Os valores acima apresentados referem-se aos totais do trecho discriminado no selo ao lado.

F.Emp. = Corte 1ª:1,30 2ª:1,00 3ª:0,80 Aterro Inf:0,95 Sup:1,00

O B S E R V A Ç Õ E S

	S.T.	DEPARTAMENTO AUTÔNOMO DE ESTRADAS DE RODAGEM	SEP
	RS/EP ACESSO À FONTOURA XAVIER		
MAI/96	QUADRO RESUMO DE VOLUMES	TERxPRO	Fl.: 001/001

PARTE IV - SEÇÕES TRANSVERSAIS

