



## **[PROJETO DE INFRA ESTRUTURA – PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA COM CBUQ]**

Memorial Descritivo dos Projetos Geométrico, Terraplenagem, Drenagem Pluvial e Sinalização

Rua Sergio Fernandes Pereira – Bairro Santa Lúcia

Estaca 0 + 0,00m a 11 + 5,30m – 225,30 metros



---

## SUMÁRIO



---

<b>1 PROJETO DE TERRAPLENAGEM</b> .....	<b>10</b>
1.1 INTRODUÇÃO .....	10
1.2 NOTAS DE SERVIÇO DE TERRAPLENAGEM .....	10
1.3 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS .....	10
1.3.1 Cortes .....	10
1.3.2 Aterros .....	11
<b>2 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO</b> .....	<b>14</b>
2.1 INTRODUÇÃO .....	14
2.2 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO PARA AS VIAS .....	14
2.2.1 Pavimento Asfáltico .....	14
2.3 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS .....	18
2.3.1 Regularização do Sub-Leito .....	18
2.3.2 Sub-base .....	18
2.3.3 Base .....	20
2.3.4 Imprimação .....	20
2.3.5 Pintura de Ligação .....	20
2.3.6 Revestimento Asfáltico .....	20
2.4 SINALIZAÇÃO .....	21
2.4.1 Sinalização de Obras .....	21
2.4.2 Sinalização Viária Vertical .....	22
2.4.3 Sinalização Viária Horizontal .....	23
<b>3 DRENAGEM PLUVIAL</b> .....	<b>26</b>
3.1 DESCRIÇÃO DA BACIA DE CONTRIBUIÇÃO .....	26
3.2 DETERMINAÇÃO DE VOLUME DE ÁGUAS PLUVIAIS .....	26



---

3.3	TEMPO DE CONCENTRAÇÃO .....	27
3.4	TEMPO DE RECORRÊNCIA .....	27
3.5	COEFICIENTE DE ESCOAMENTO .....	27
3.6	VAZÕES DE PROJETO .....	28
3.7	EXECUÇÃO DOS ELEMENTOS – REDE E CAIXAS .....	28
3.7.1	Confecção de Caixas Coletoras e Ligação .....	29
<b>4</b>	<b>PROJETO DE CALÇADAS .....</b>	<b>31</b>
4.1	EXECUÇÃO .....	31
4.1.1	Materiais .....	31
4.1.2	Juntas .....	31
4.1.3	Lançamento e Acabamento .....	31
4.1.4	Cura .....	32
4.1.5	Rebaixamento das calçadas .....	32
4.1.6	Piso Podotátil .....	32
4.1.7	Meio-fio.....	32
<b>5</b>	<b>DISPOSIÇÕES GERAIS.....</b>	<b>34</b>



---

## MAPA DE SITUAÇÃO



Imagem 1 – Estaca 0 + 0,00m



Imagem 2 – Estaca 2 + 10,00m



Imagem 3 – Estaca 4 + 10,00m



Imagem 4 – Estaca 6 + 0,00m



Imagem 5 – Estaca 8 + 0,00m



Imagem 6 – Estaca 10 + 0,00m





---

## PROJETO TERRAPLANAGEM



---

## 1 PROJETO DE TERRAPLENAGEM

### 1.1 INTRODUÇÃO

Na elaboração do projeto de terraplenagem foi respeitado o traçado proposta pelo ente público, adequando-o às necessidades técnicas, conforme informações topográficas coletadas no local.

### 1.2 NOTAS DE SERVIÇO DE TERRAPLENAGEM

Para a definição dos serviços de terraplenagem das vias e a perfeita locação da obra, foram elaboradas as planilhas com as notas de serviço, tendo por objetivo fornecer os elementos necessários ao bom desenvolvimento dos trabalhos de campo.

### 1.3 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

#### 1.3.1 Cortes

Cortes são segmentos cuja implantação requer escavação do material constituinte do terreno natural ao longo do eixo e no interior dos limites das seções do projeto.

As operações de cortes compreendem:

- i) escavação dos materiais constituintes do terreno natural até o greide de terraplenagem indicado no projeto;
- ii) transporte dos materiais escavados para aterros ou bota-foras;
- iii) retirada das camadas de má qualidade visando ao preparo das fundações de aterro. O volume a ser retirado constará do projeto. Esses materiais serão transportados para locais previamente indicados, de modo que não causem transtorno à obra, em caráter temporário ou definitivo.

#### a) Equipamento

A escavação de cortes será executada mediante a utilização racional de equipamento adequado, que possibilite a execução dos serviços sob as condições especificadas e produtividade requerida.

Serão empregadas motoniveladoras.

#### b) Execução



- i) A escavação de cortes subordinar-se-á aos elementos técnicos fornecidos ao executante e constante nas notas de serviço elaboradas em conformidade com o projeto.
- ii) A escavação será precedida da execução dos serviços de desmatamento, destocamento e limpeza.
- iii) O desenvolvimento da escavação se processará mediante a previsão da utilização adequada, ou rejeição dos materiais extraídos. Assim, apenas serão transportados, para constituição dos aterros, os materiais que, pela classificação e caracterização efetuada nos cortes sejam compatíveis com as especificações de execução dos aterros, em conformidade com o projeto.
- iv) Quando, no nível da plataforma dos cortes, for verificada ocorrência de solos com expansão maior que 2%, baixa capacidade de suporte ou matéria orgânica, promover-se-á rebaixamento adequado, procedendo-se à execução de novas camadas constituídas de materiais selecionados, conforme estabelecido em projeto ou determinado pela fiscalização.

#### **c) Controle**

O acabamento da plataforma de corte será procedido mecanicamente de forma a alcançar-se a conformação da seção transversal do projeto, admitido as seguintes tolerâncias:

- i) Variação de altura máxima de 0,10 m para o eixo e bordos;
- ii) Variação máxima de largura de mais 0,20 m para cada semi-plataforma, não se admitindo a variação para menos.

### **1.3.2 Aterros**

#### **1.3.2.1 Descrição**

Aterros são depósitos de materiais, no interior dos limites das seções de projeto, que definem o corpo do terrapleno. Os materiais podem ser provenientes de cortes e/ou empréstimos.

As operações de aterro compreendem descarga, espalhamento, homogeneização, conveniente umedecimento ou aeração, e compactação dos materiais.

#### **1.3.2.2 Materiais**

Os materiais para os aterros provirão de empréstimos e de cortes existentes no



projeto. Turfas e argilas orgânicas não devem ser empregadas.

Na execução do corpo dos aterros não será permitido o uso de solos que tenham baixa capacidade de suporte ( $ISC < 2\%$ ), quando compactados com energia do método DNER-ME 47/64.

A camada final dos aterros deverá ser constituída de solos selecionados na fase de projeto, dentre os melhores disponíveis, não sendo permitido o uso de solos com expansão maior que 2%.

#### 1.3.2.3 Equipamento

O equipamento deverá ser aquele capaz de executar os serviços sob as condições especificadas e a produtividade requerida, e poderá compreender basicamente, as seguintes unidades:

- i) Tratores de esteiras;
- ii) Moto-niveladoras;
- iii) Caminhões tanque irrigadores; e
- iv) Rolos compactadores.

#### 1.3.2.4 Execução

- i) A execução dos aterros subordinar-se-á aos elementos técnicos fornecidos a construtora e constantes das notas de serviço elaboradas de conformidade com o projeto.
- ii) No caso de aterros de pequenas alturas assentes sobre vias existentes, deverá ser executada a escarificação do leito da mesma, na profundidade de 0,15m.
- iii) O lançamento do material para a construção dos aterros deve ser feito em camadas sucessivas, em toda a largura da seção transversal e em extensões tais que permitam seu umedecimento, ou aeração, e compactação, de acordo com o previsto nestas especificações gerais. Para o corpo dos aterros, a espessura da camada compactada não deverá ultrapassar 0,30m e, para as camadas finais, essa espessura não deverá ultrapassar 0,20m. O material espalhado será homogeneizado com uso combinado de grade de disco e motoniveladora. Esta operação prosseguirá até que o material se apresente visualmente homogêneo e isento de grumos ou torrões.
- iv) Nas camadas finais o teor de umidade dos materiais utilizados, para efeito de compactação, deverá estar situado no intervalo que garanta um ISC mínimo igual ao ISC obtido com o material no ensaio do método DNER-ME 49/64. Caso o teor de umidade se apresente fora dos limites estabelecidos, proceder-se-á ao umedecimento da camada se demasiadamente seca, ou a escarificação e aeração, se excessivamente



---

úmida. Concluída a correção da umidade a camada será conformada pela ação da motoniveladora e, em seguida, liberada para compactação.



## 2 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

### 2.1 INTRODUÇÃO

O projeto de pavimentação elaborado tem por objetivo o dimensionamento das camadas do pavimento das vias.

No dimensionamento do pavimento, os dados foram estimados fazendo uso de valores médios para os parâmetros geotécnicos e de tráfego. A espessura do pavimento poderá sofrer alterações, dependendo dos resultados obtidos pelos ensaios que serão posteriormente executados.

- Dados Geotécnicos

Subleito resistente => ISC de projeto = 7% (Obs. Se o valor do CBR do subleito for menor deve-se trocar ou misturar o solo com material de melhor qualidade até atingir no mínimo 7%)

- Dados de Tráfego

Volume de tráfego =>  $N = 5,9 \times 10^5$

### 2.2 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO PARA AS VIAS

#### 2.2.1 Pavimento Asfáltico

O método elaborado pelo Eng. Murilo Lopes de Souza, tem sua fundamentação nas características de suporte do subleito, nos materiais que constituem a estrutura do pavimento, e no número "N", para um eixo padrão de 8,2tf, durante a vida útil de projeto.

Neste método, a estrutura do pavimento é concebida para proteger o subleito quanto à ruptura por cisalhamento ou por acúmulo de deformações permanentes.

A capacidade de suporte do subleito e dos materiais constituintes dos pavimentos é medida pelo ensaio de Índice de Suporte Califórnia (ISC), também conhecido por Califórnia Bearing Ratio (CBR), em corpos de prova indeformados ou moldados em laboratório para as condições de massa específica aparente seca e umidade ótima.

#### 2.2.1.1 DETERMINAÇÃO DAS ESPESSURAS DAS CAMADAS DO PAVIMENTO

A determinação das espessuras de  $H_{20}$ ,  $H_N$  e  $H_M$  do pavimento, é em função do número N e do CBR da camada que se quer proteger da ruptura:



$$H_t = 77,67 * N^{0,0482} * CBR^{-0,598}$$

onde:

$H_t$  = Espessura total do pavimento por camada granular;

$N$  = Número acumulado de repetições do eixo padrão;

$CBR$  = Índice da camada a ser protegida da ruptura.

#### a) Determinação do revestimento betuminoso

Para proteger a camada de base dos esforços impostos pelo tráfego e, também, para evitar a ruptura do próprio revestimento, por esforços repetidos de tração na flexão, adota-se, em função do número "N", de acordo com as especificações do método do DNER (1979) as espessuras e tipos de revestimentos:

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

No método do DNER (1979), a capacidade de suporte dos materiais constituintes do pavimento é confrontada com uma base granular padrão, que definirá o comportamento estrutural dos mesmos através de um coeficiente estrutural. O coeficiente (K), denominado de Equivalência Estrutural, determinando as espessuras das camadas constituintes em função do material padrão:



Componentes do Pavimento	Coefficiente K
Base ou revestimento de concreto betuminoso	2,00
Base ou revestimento pré-misturado a quente, de graduação densa	1,70
Base ou revestimento pré-misturado a frio, de graduação densa	1,40
Base ou revestimento betuminoso por penetração	1,20
Camada de base granular	1,00
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 4,5 MPa	1,70
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 4,5 MPa e 2,8 MPa	1,40
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 2,8 MPa e 2,1 MPa	1,20

A espessura total mínima adotada para as camadas granulares, quando utilizadas, é de 15 cm.

**b) Determinação das espessuras  $H_{20}$ ,  $H_n$  e  $H_m$ .**

Para a definição das espessuras de base ( $b$ ), sub-base ( $h_{20}$ ) e reforço do subleito ( $h_n$ ) – quando necessário – são adotadas as simbologias da figura abaixo e equações que seguem.



$$R * K_R + B * K_B \geq H_{20}$$

$$R * K_R + B * K_B + h_{20} * K_S \geq H_n$$

$$R * K_R + B * K_B + h_{20} * K_S + h_n * K_{ref} \geq H_m$$

onde:

$R$  - Espessura do revestimento;

$K_R$  - Coeficiente de equivalência estrutural do pavimento;

$B$  - Espessura da base;

$K_B$  - Coeficiente de equivalência estrutural da base;

$H_{20}$  - Espessura de pavimento necessária para proteger a sub-base;

$h_{20}$  - Espessura da sub-base;

$K_S$  - Coeficiente de equivalência estrutural da sub-base;

$H_n$  - Espessura de pavimento necessária para proteger o reforço do subleito;

$K_{ref}$  - Coeficiente de equivalência estrutural do reforço de subleito;





$h_n$  - Espessura do reforço do subleito;

$H_m$  - Espessura total de pavimento necessária para proteger o subleito.

Para CBR de sub-base maior ou igual a 40% e para  $N \leq 5 \times 10^6$  faz-se substituição no dimensionamento de  $H_{20}$  por  $H_{20} * 0,80$  e quando  $N > 5 \times 10^7$  altera-se  $H_{20}$  por  $H_{20} * 1,20$ .

Mesmo que o CBR da camada de sub-base seja superior a 20%, a espessura necessária para protegê-la é determinada adotando percentual igual a 20%

### 2.2.1.2 CÁLCULO DAS ESPESSURAS DAS CAMADAS DO PAVIMENTO

Dados pavimento:

Revestimento de concreto betuminoso;

$K_R - 2,00$ ;

$B$  - Base granular;

$K_B - 1,20$ ;

$h_{20}$  - Sub-base;

$K_S - 1,00$ ;

Para  $H_t = H_n$  onde  $CBR_{SUBLEITO} = 7\%$

$$H_t = 77,67 * N^{0,0482} * CBR^{-0,598}$$
$$H_t = 77,67 * (5,9 \times 10^5)^{0,0482} * 7,0^{-0,598} \rightarrow H_t = 46 \text{ cm}$$

Para  $CBR_{SUB-BASE} = 20\%$ , tem-se:

$$H_{20} = 77,67 * N^{0,0482} * CBR^{-0,598}$$
$$H_{20} = 77,67 * (5,9 \times 10^5)^{0,0482} * 20,0^{-0,598} \rightarrow H_{20} = 24,6 \rightarrow H_t = 25 \text{ cm}$$

$$R * K_R + B * K_B \geq H_{20}$$
$$4 * 2,00 + B * 1,20 \geq 25 \rightarrow 1,2B = 17 \rightarrow B = 15 \text{ cm}$$

Com  $H_t = 46,2 \text{ cm}$  e  $R = 4 \text{ cm}$ , tem-se:

$$R * K_R + B * K_B + h_{20} * K_S \geq H_t$$
$$4 * 2,00 + 15 * 1,20 + h_{20} * 1,00 \geq 46 \rightarrow h_{20} = 20 \text{ cm}$$

Desta forma, será confeccionada estrutura do pavimento com as seguintes espessuras:

Revestimento - CBUQ com espessura de 4cm;

Base - granular com espessura de 15cm;

Sub-base - granular com espessura de 20cm;



---

## 2.3 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

### 2.3.1 Regularização do Sub-Leito

#### 2.3.1.1 *Generalidades*

Esta especificação se aplica à regularização e escarificação do subleito das vias a pavimentar, tomando-se por concluída a terraplenagem.

Regularização é a operação destinada a conformar o leito, quando necessário, transversal e longitudinalmente, compreendendo cortes ou aterros com até 20cm de espessura. O que exceder de 20cm será considerado como terraplenagem. Será executada de acordo com os perfis transversais e longitudinais indicados no projeto.

A regularização é uma operação que será executada prévia e isoladamente da construção de outra camada do pavimento.

#### 2.3.1.2 *Materiais*

Os materiais empregados na regularização do subleito serão os do próprio subleito.

#### 2.3.1.3 *Equipamentos*

São indicados os seguintes tipos de equipamentos para execução da regularização:

- i) motoniveladora;
- ii) carro-tanque distribuidor de água;
- iii) rolos compactadores tipo pneumático e liso.

#### 2.3.1.4 *Execução*

Após a execução de cortes e adição de material necessário para atingir o greide de projeto, proceder-se-á a uma escarificação geral na profundidade de 20cm, seguida de pulverização, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento.

### 2.3.2 Sub-base

#### 2.3.2.1 *Generalidades*

A camada de sub-base é granular, composta por agregados graúdos, britados.



### 2.3.2.2 Materiais

Os agregados utilizados nas camadas de sub-base deverão ser constituídos de fragmentos duros, limpos e duráveis, livre de excesso de partículas lamelares ou alongadas, macias ou de fácil desintegração, e de outras substâncias prejudiciais.

Deverão apresentar ainda:

- i) Perdas iguais ou inferiores a 20%, quando submetidos a avaliação da durabilidade com sulfato de sódio.
- ii) Porcentagem de desgaste no ensaio de abrasão Los Angeles (método DNER-ME-35/64), não deverá ser superior a 55%.

#### 2.3.2.2.1 Execução

A execução da camada de sub-base será efetuada na pista, na largura total desejada. A espessura da camada individual acabada deverá estar de acordo com o especificado no dimensionamento e detalhamento do pavimento.

Na execução da camada de agregado graúdo, devem ser observadas as seguintes recomendações:

- i) A operação de carga deverá ser procedida de forma criteriosa, evitando-se a utilização de agregados lamelares ou com excesso de finos.
- ii) O espalhamento deverá ser feito diretamente dos caminhões basculantes, em espessura mais uniforme possível e que possibilite, após a compactação, a obtenção da espessura desejada, seguido da conformação com motoniveladora ou trator de esteiras.
- iii) Deverão ser removidos os fragmentos alongados, lamelares ou de tamanho excessivo, visíveis na superfície.
- iv) A compactação da camada será realizada com rolo liso vibratório, devendo prosseguir até se obter um bom entrosamento dos agregados componentes da camada de bica corrida, o rolo deverá recobrir ao menos a metade da faixa compactada na passada anterior. Nos trechos em tangente, a compactação deve sempre partir dos bordos para o eixo e nas curvas do bordo interno para o externo.
- v) Para a obtenção da espessura desejada, não será admitida a complementação da camada pela adição superficial de agregados graúdos, devendo esta espessura ser compatível com o diâmetro máximo do agregado graúdo. Excepcionalmente, admitir-se-á aumento na espessura do material de bloqueio, para obter-se a espessura da camada de bica corrida desejada.



### 2.3.3 Base

Sobre a sub-base compactada, será executada uma base, que servirá de camada com índice de suporte adequado ao dimensionamento do pavimento. A compactação deverá ser com rolo vibratório liso e pneumático de pressão regular até atingir a máxima densificação. A liberação da pista será feita com a aprovação da topografia, e para controle tecnológico deverá ser utilizada a viga Benkelman no controle da deflexão. Deve ainda ser efetuado ainda o controle da umidade, granulometria, espessura e grau de compactação pela equipe técnica da construtora. Adotada densidade de transporte da base para dimensionamento igual a 2,40 conforme indicação do DNIT.

### 2.3.4 Imprimação

É a impermeabilização da base com emulsão asfáltica para imprimação, aplicado a uma taxa de 1,3 l/m<sup>2</sup>, de acordo com a textura da base, devendo ser aplicado com caminhão espargidor com barra de distribuição acionada a uma pressão constante por motor.

A imprimação só será executada após a liberação pelo laboratório e devidamente varrida por processo mecânico (especificação DNIT).

Para o controle tecnológico da imprimação é realizado o ensaio do método da bandeja que controla a taxa de aplicação do ligante. Este ensaio é realizado a cada 100 m na faixa de aplicação.

### 2.3.5 Pintura de Ligação

A aplicação da emulsão asfáltica RR-2C servirá para a perfeita ligação entre a base imprimada e o revestimento asfáltico.

Antes de receber a pintura de ligação a base imprimada deve ser varrida mecanicamente de modo a eliminar materiais presentes. A taxa de aplicação ser igual ou superior a 0,6 l/m<sup>2</sup>. (Especificação do DNIT).

Para o controle tecnológico da pintura de ligação é realizado o ensaio do método da bandeja que controla a taxa de aplicação do ligante. Este ensaio é realizado a cada 100m na faixa de aplicação.

### 2.3.6 Revestimento Asfáltico

A mistura asfáltica usinada a quente composta por agregados minerais graduados (brita, areia e filler) e material asfáltico (Faixa "C" conforme especificação do DNIT) será obtido em usina gravimétrica ou do tipo Drumm – Mixer tipo contra fluxo, filtro de manga e misturador externo e tem por finalidade dar conforto, segurança aos motoristas e proteger a base contra a ação de



intempéries.

A composição do concreto asfáltico deve satisfazer aos requisitos da Faixa C do DNIT (Norma DNIT 031/2004 - ES) no que diz respeito à granulometria e ao percentual de ligante asfáltico.

Deverá ser realizado durante a execução do revestimento asfáltico, o Controle Tecnológico, de acordo com as recomendações constantes nas “Especificações de Serviço (ES)” e normas DNIT. E ainda, deverá ser apresentado Laudo Técnico de Controle Tecnológico, juntamente com resultados dos ensaios realizados em cada etapa dos serviços.

O transporte do material se fará em caminhões basculantes enlonados a fim de manter a temperatura da massa asfáltica.

O espalhamento na pista se dará com a utilização de vibro-acabadora de esteiras que devem possuir mesa vibratória com sistema de aquecimento.

A compactação será com rolo de pneus auto propelidos, de pressão variável e de capacidade mínima de 20 toneladas, e com rolo de chapa tandem de dois tambores, peso mínimo de seis toneladas ou preferencialmente com rolo de chapa de dois tambores vibratórios. A rolagem se iniciará imediatamente após o espalhamento da massa asfáltica.

Não deverá ser executado o revestimento asfáltico em dias chuvosos ou com temperaturas inferiores a 10°C. Também não será permitido o lançamento de massa asfáltica com temperatura inferior a 110°C.

## 2.4 SINALIZAÇÃO

### 2.4.1 Sinalização de Obras

A Sinalização das Obras deverá ser fundamentada no Manual de Sinalização de Obras e Emergências do DNIT, publicação está voltada especificamente para obras rodoviárias onde estão sendo executados pavimentos novos, restauração de pavimentos antigos, reparos em situações de emergência e obras de arte.

A Sinalização das Obras da rua visa a segurança do usuário e do pessoal da obra, quando em serviço, sendo constituída de Sinalização Horizontal, Vertical, bem como, Dispositivos de Canalização e Segurança.

A sinalização das obras, a qual terá custos de responsabilidade da contratada, será constituída basicamente por:

- i) Placas;
- ii) Cones de borracha e plásticos;
- iii) Dispositivos de luz intermitente;
- iv) Bandeiras.



## 2.4.2 Sinalização Viária Vertical

As placas para sinalização vertical têm por finalidade regulamentar o uso, advertir sobre perigos potenciais e orientar os motoristas e demais usuários da via. Os sinais serão colocados à margem da rua a uma distância mínima de 0,25m do bordo e fixadas a uma altura de 2,10m em relação a ele, respeitando a largura mínima da faixa livre para passagem de pedestres conforme NBR 9050/2015.

### 2.4.2.1 Materiais

O material a ser utilizado na confecção das placas será a chapa de aço zincado, conforme especificações da NBR 11904 - Placas de aço para sinalização viária. As placas serão pintadas com tintas refletivas, de modo que permita a visibilidade noturna. Para a refletorização, são utilizados:

- i) Símbolo em material refletivo sobre fundo fosco;
- ii) Símbolo fosco sobre fundo em material refletivo;
- iii) Símbolo e fundo em material refletivo.

Os suportes e tubos de fixação das placas serão metálicos, com galvanização externa interna.

#### 2.4.2.1.1 Chapas

- i) • Chapa de aço zincado n° 16;
- ii) Chapa de alumínio, na espessura mínima de 1,50mm;
- iii) As peças terão superfície posterior preparada com tinta preta fosca;
- iv) Chapas para placas totalmente refletivas terão a superfícies que irá receber a mensagem preparada com “primer”;
- v) As chapas para placas semi refletivas terão a superfície que irá receber a mensagem pintada na cor específica do tipo da placa.

#### 2.4.2.1.2 Película

A película refletiva deve ser constituída de microesferas de vidro aderidas a uma resina sintética. Deve ser resistente às intempéries, possuir grande angularidade de maneira a proporcionar ao sinal as características de forma, cor e legenda ou símbolos e visibilidade sem



alterações, tanto a luz diurna, como à noite sob luz refletida.

#### 2.4.2.2 *Posicionamento na Via*

O posicionamento das placas de sinalização, consiste em fixação ao lado direito da via no sentido do fluxo de tráfego que devem regulamentar.

#### 2.4.2.3 *Garantia*

- i) Chapa de aço: 5 anos;
- ii) Película refletiva: 7 anos;

#### 2.4.3 *Sinalização Viária Horizontal*

A sinalização horizontal é estabelecida por meio de marcações ou de dispositivos auxiliares implantados no pavimento e tem como finalidades básicas canalizar os fluxos de tráfego, suplementar a sinalização vertical, principalmente de regulamentação e de advertência, em alguns casos, servir como meio de regulamentação (proibição).

As linhas longitudinais têm a função de definir os limites da pista de rolamento e a de orientar a trajetória dos veículos. São classificadas em:

- i) Linhas demarcadoras de faixas de tráfego;
- ii) Linhas de proibição de ultrapassagem;
- iii) Linhas de proibição de mudança de faixa;
- iv) Linhas de borda de pista;
- v) Linhas de canalização.

##### 2.4.3.1 *Materiais*

A tinta de sinalização horizontal é do tipo refletiva acrílica para uma duração mínima de 2 anos, para proporcionar melhor visibilidade noturna. Para as tintas adquirirem retrorrefletorização devem ser utilizadas microesferas de vidro PRE-MIX e DROP-ON.

##### 2.4.3.2 *Execução da sinalização*

- i) Para a aplicação de sinalização em superfície com revestimento asfáltico, deve ser respeitado o período de cura do revestimento.



- ii) A superfície a ser sinalizada deve estar seca, livre de sujeira, óleos, graxas ou qualquer outro material que possa prejudicar a aderência da sinalização ao pavimento;
- iii) Deve ser feita a pré-marcação acordo com o projeto;
- iv) Deve ser executada somente quando o tempo estiver bom, ou seja, sem ventos excessivos, sem neblina, sem chuva e com umidade relativa do ar máxima de 90%;
- v) E quando a temperatura da superfície da via estiver entre 5º C e 40º C.





---

## DRENAGEM PLUVIAL



### 3 DRENAGEM PLUVIAL

#### 3.1 DESCRIÇÃO DA BACIA DE CONTRIBUIÇÃO

A área em estudo, segmento da Rua Rafael Luciano, está em local caracterizado pela presença de três planos de escoamentos dos volumes de água precipitados sendo um deles convergindo para intersecção com a Sebastião Florentino e outro dois em sentido ao encontro com a Rua José Timóteo Betencourt (estaca 5+10,00).

A planta com a delimitação das sub-bacias de contribuição está apresentada na seção peças gráficas.

#### 3.2 DETERMINAÇÃO DE VOLUME DE ÁGUAS PLUVIAIS

A obtenção das vazões de projeto, para as configurações abordadas acima, foram determinadas empregando suas respectivas áreas em associação com a intensidade pluviométrica no município de Tubarão/SC fornecida pelo Engenheiro Agrônomo e Doutor em Recursos Hídricos e Saneamento Ambiental Álvaro Back no livro Chuvas Intensas e Chuva de Projeto de Drenagem Superficial no Estado de Santa Catarina elaborado em parceria com a Epagri, onde este apresenta a equação geral de cálculo e tabela com indicadores específicos para estação pluviométrica instalada na região geográfica abordada.

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

Onde:

*i* = intensidade média máxima de chuva, em mm/h;

*T* = período de retorno, em anos;

*t* = duração da chuva, em minutos;

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

Assim, com as informações acima e adotando período de retorno determinado pela NBR 10844/1989 de T=5 ano e duração da precipitação t=5 minutos foi estabelecido à intensidade e as vazões de projeto:



$$i = \frac{889,50 * 5^{0,200}}{(5 + 8,97)^{0,700}}$$

$$i = 193,78 \text{ mm/h}$$

### 3.3 TEMPO DE CONCENTRAÇÃO

Para o cálculo do tempo de concentração foi utilizada a fórmula de Kirpich modificada para a realidade brasileira, conforme estudos realizados pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias-DNER, ou seja:

$$T_c = 0,95 * \left( \frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$$

Onde:

$T_c$  = tempo de concentração;

$L$  = comprimento do talvegue principal;

$H$  = desnível entre o ponto mais alto do talvegue e o local da obra.

O tempo de concentração mínimo adotado foi de 10 minutos.

### 3.4 TEMPO DE RECORRÊNCIA

O tempo de recorrência foi fixado em função do risco no caso de colapso da obra, e dos prejuízos ou da repercussão econômica que poderá causar. No dimensionamento dos emissários que escoam as águas precipitadas na bacia foi adotado um tempo de recorrência de 10 anos.

### 3.5 COEFICIENTE DE ESCOAMENTO

O coeficiente de escoamento (C), foi fixado levando em conta o grau de urbanização da área definida em projeto.



Tabela – Coeficiente de Runoff (C)

Pavimentos asfálticos	C = 0,70 a 0,95
Pavimentos de blocos intertravados de concreto	C = 0,70 a 0,85
Revestimento de macadame betuminoso	C = 0,65 a 0,80
Passeios de concreto	C = 0,70 a 0,85
Paver	C = 0,70 a 0,85
Áreas com gramíneas	C = 0,13 a 0,17
Solos arenosos – plano – máx. de 2% de declividade	C = 0,05 a 0,10
Solos arenosos – médio – de 2% a 7% de declividade	C = 0,10 a 0,15
Solos arenosos – íngreme – mais que 7% de declividade	C = 0,15 a 0,20
Solos argilosos – plano – máx. de 2% de declividade	C = 0,13 a 0,17
Solos argilosos – médio – de 2% a 7% de declividade	C = 0,17 a 0,22
Solos argilosos – íngreme – mais que 7% de declividade	C = 0,22 a 0,35
Áreas com árvores de folhagem permanente em terreno com declividade variada	C = 0,25 a 0,50
Telhados perfeitos sem fuga	C = 0,70 a 0,95

Fonte: ASCE(1977), Villela e Mattos(1980), Apud Kibler(1982) e DNER(1990)

### 3.6 VAZÕES DE PROJETO

A metodologia de cálculo hidrológico para determinação das vazões de projeto será definida em função das áreas das bacias hidrográficas, conforme metodologia proposta no Manual de Drenagem Rodoviária do DER.

- Método Racional

$$Q = C * I * A$$

Onde:

$Q$  = vazão ( $m^3/s$ )

$C$  = coeficiente de escoamento

$I$  = intensidade de precipitação ( $mm/h$ )

$A$  = área da bacia ( $ha$ )

### 3.7 EXECUÇÃO DOS ELEMENTOS – REDE E CAIXAS

A drenagem das águas pluviais no sentido longitudinal será com tubos de diâmetros de 30cm e 40cm sendo que essa rede é direcionada para descarga em rede existente nas vias



adjacentes.

As travessias transversais, ligando as caixas coletoras serão feitas com tubos de diâmetro de 30cm.

Extensões, diâmetros, declividades, profundidades e sentido de escoamento estão contidos na planta e planilha de dimensionamento.

O fundo das valas de drenagem devem ser dividamente apiloada anteriormente a instalação dos tubos de concreto.

O reaterro deverá ser executado logo após o assentamento dos tubos. Neste processo a compactação do material será feita em camadas com altura máxima de 20cm.

A implantação das redes de drenagem obrigatoriamente serão feitas de jusante à montante para que não ocorra represamento de água precipitada ou obstrução dos tubos com solo.

Todos os problemas que possam surgir com as redes de abastecimento de água, energia, dados, telefonia e gás, serão de inteira responsabilidade da contratada, cabendo a esta a devida correção.

### 3.7.1 Confeção de Caixas Coletoras e Ligação

As caixas coletoras do tipo grelha de concreto serão executadas em blocos de concreto. As caixas receberão tampas em grelha conforme especificação em projeto.

A laje de fundo da caixa deverá ser em concreto com resistência mínima de 15 Mpa.

Não poderão existir irregularidades e furos nas paredes e fundo das caixas a fim de evitar que solo possa infiltrar no elemento e criar afundamento no entorno da caixa.



---

**CALÇADAS**



## 4 PROJETO DE CALÇADAS

### 4.1 EXECUÇÃO

Os serviços de calçamento devem ser precedidos de limpeza do terreno no qual será executada a calçada nas dimensões indicadas em projeto.

A superfície de fundação do calçamento deve ser devidamente regularizada, de acordo com a seção transversal do projeto, apresentando-se lisa e isenta de partículas soltas ou sulcadas e ainda, não deve apresentar solos que contenham substâncias orgânicas, e sem quaisquer problemas de infiltrações d'água ou umidade excessiva.

A superfície preparada para a execução do calçamento deve estar bem compactada.

Nos pontos de entrada/saída de veículos dos imóveis é prevista a instalação de malha de aço com espaçamento de 15cm entre barras, tanto só eixo paralelo ao meio fio como perpendicular a este. Os diâmetros dos perfis serão de 4,2 mm.

#### 4.1.1 Materiais

O lastro dos calçamentos é constituído por pedra britada com espessura indicada em projeto. Será executado calçada em concreto com  $F_{ck}=20\text{MPa}$ , com preparo mecânico ou usinado. As dimensões da calçada constam no detalhamento de peças gráficas.

Na hipótese de não estar mencionado em projeto, serão adotadas espessuras de 4cm para o lastro de brita e 7cm para a camada de concreto.

#### 4.1.2 Juntas

Segundo a Associação Brasileira de Cimento Portland (ABCP), devem ser empregadas ripas de madeira com 1 cm de espessura e com altura do revestimento, ficando cravadas na base e dispostas transversalmente às guias, espaçadas de no máximo 2,00 m. Após a concretagem, as ripas ficam incorporadas no concreto, porém aparentes na superfície do passeio. Deve ser utilizada uma junta longitudinal no centro da calçada por tratar-se de calçadas com mais de 2,00 m de largura.

#### 4.1.3 Lançamento e Acabamento

Antes de lançar o concreto, deve-se umedecer a base e as ripas, irrigando-as ligeiramente. O concreto é lançado no interior das formas, espalhado com uma enxada, adensado e regularizado com uma régua de madeira de comprimento aproximado de 2,00m.



À medida que se for procedendo à regularização, as pontas de ferro que sustentam as ripas devem ir sendo retiradas.

O acabamento é feito com uma desempenadeira comum. Com uma colher de pedreiro, enchem-se as falhas existentes junto às fôrmas ou removem-se os excessos

#### 4.1.4 Cura

A superfície concretada deve ser mantida continuamente úmida, quer irrigando-a diretamente, quer recobrimo-a com uma camada de areia ou com sacos de cimento vazios, molhados várias vezes ao dia. A proteção com folhagem cortada também pode servir para evitar a incidência direta dos raios solares, esse tratamento deve ser indicado logo que o concreto esteja endurecido e ser mantido pelo espaço mínimo de 7 dias.

#### 4.1.5 Rebaixamento das calçadas

As rampas de rebaixamento de calçada devem estar juntas às faixas de travessia de pedestres como um recurso que facilita a passagem do nível da calçada para o da rua, melhorando a acessibilidade para as pessoas com: mobilidade reduzida, empurrando carrinho de bebê, que transportam grandes volumes de cargas e aos pedestres em geral. As normas NBR 12255/1990 e NBR9050/2015 devem ser consultadas pelo executor dos serviços.

#### 4.1.6 Piso Podotátil

A pavimentação podotátil deverá seguir o que determina a NBR 9050/2015. As peças deverão atender absorção máx. de água estabelecida na NBR9778, resistência à tração na flexão da NBR 13818, resistência à compressão da DIN 1.100.

#### 4.1.7 Meio-fio

Os meios-fios que comporão as guias dos passeios deverão ser pré-fabricados em concreto simples, conforme detalhe apresentado em projeto.

5.2. Para o assentamento dos meios-fios, deverá ser aberta uma vala ao longo dos bordos do subleito preparado, obedecendo ao alinhamento, perfil e dimensões estabelecidas no projeto. O fundo da vala aberta nas guias deverá ser regularizado e em seguida apilado.

5.3. O rejuntamento dos meios-fios deverá ser realizado utilizando-se de argamassa de cimento e areia, no traço 1:3.





## DISPOSIÇÕES GERAIS



## 5 DISPOSIÇÕES GERAIS

A contratada deverá colocar placas indicativas da obra com os dizeres e logotipos orientados pela contratante. A placa de obra referente as informações da obra deve ser afixada em local visível e de destaque e também deve não ser menor que a maior placa de obra.

A construção deverá ser feita rigorosamente de acordo com o projeto aprovado. Nos projetos apresentados, caso haja divergência entre as medidas tomadas em escala e medidas determinadas por cotas, prevalecerão sempre as últimas.

Todos os serviços deverão ter a aprovação previa da fiscalização, no que concerne às fases de execução do projeto.

A contratada assumirá integral responsabilidade pela boa execução e eficiência dos serviços que executar, de acordo com as especificações técnicas, sendo também responsável pelos danos decorrentes da má execução dos serviços. A boa qualidade dos materiais, serviços e instalações a cargo da contratada, determinados através das verificações, ensaios e provas aconselháveis para cada caso, serão condições prévias e indispensáveis para o recebimento dos mesmos.

A obra será fiscalizada por profissional designado pela contratante. Cabe a contratada facilitar o acesso às informações necessárias ao bom e completo desempenho da fiscalização.

Cabe a contratante, através de profissional designado, dirimir quaisquer dúvidas do presente memorial descritivo, bem como de todo o projeto executivo.

O presente empreendimento será acompanhado por evento, desta forma, não haverá desembolso sem que o previsto para o Boletim de Medição seja 100% concluído.



## MEMÓRIA DE CÁLCULO

MUNICÍPIO: CAPIVARI DE BAIXO/SC

PROJETO: Pavimentação Rua Sergio Fernandes Pereira

QUANTITATIVOS DE PAVIMENTAÇÃO									
Discriminação dos Serviços				Extensão (m)	Largura (m)	Espes. (m)	Dens.	Quant.	Unidade
<b>TRECHO 1 - ESTACAS 0 + 0,00 à 5 + 13,71</b>									
Estaca Inicial		Estaca Final							
<b>0</b>	<b>+</b>	<b>0,000</b>	<b>5</b>	<b>+</b>	<b>13,710</b>				
Regularização subleito						6,00	-	-	m <sup>2</sup>
Sub-base					73,71	6,00	0,20	-	88,45 m <sup>3</sup>
Base					73,71	6,00	0,15	-	66,34 m <sup>3</sup>
Imprimação					73,71	6,00	-	-	442,26 m <sup>2</sup>
Pintura de ligação					113,71	6,00	-	-	682,26 m <sup>2</sup>
Concreto afaltico usinado a quente					113,71	6,00	0,04	2,50	27,29 m <sup>3</sup>
<b>ACESSO RUAS</b>									
				Qtz Acesso		Área/Acesso			
<b>0</b>	<b>+</b>	<b>0,000</b>	<b>5</b>	<b>+</b>	<b>13,710</b>			72,85	
Regularização subleito						-	-	-	m <sup>2</sup>
Sub-base						-	0,20	-	14,57 m <sup>3</sup>
Base						-	0,15	-	10,93 m <sup>3</sup>
Imprimação						-	-	-	72,85 m <sup>2</sup>
Pintura de ligação						-	-	-	72,85 m <sup>2</sup>
Concreto afaltico usinado a quente						-	0,04	2,50	2,91 m <sup>3</sup>
<b>TRECHO 2 - ESTACAS 5 + 13,71 à 11 + 5,30</b>									
<b>5</b>	<b>+</b>	<b>13,710</b>	<b>11</b>	<b>+</b>	<b>5,300</b>				
Regularização subleito						6,00	-	-	m <sup>2</sup>
Sub-base					111,59	6,00	0,20	-	133,91 m <sup>3</sup>
Base					111,59	6,00	0,15	-	100,43 m <sup>3</sup>
Imprimação					111,59	6,00	-	-	669,54 m <sup>2</sup>
Pintura de ligação					111,59	6,00	-	-	669,54 m <sup>2</sup>
Concreto afaltico usinado a quente					111,59	6,00	0,04	2,50	26,78 m <sup>3</sup>
<b>ACESSO RUAS</b>									
				Qtz Acesso		Área/Acesso			
<b>5</b>	<b>+</b>	<b>13,710</b>	<b>11</b>	<b>+</b>	<b>5,300</b>			0,87	
Regularização subleito						-	-	-	m <sup>2</sup>
Sub-base						-	0,20	-	0,17 m <sup>3</sup>
Base						-	0,15	-	0,13 m <sup>3</sup>
Imprimação						-	-	-	0,87 m <sup>2</sup>
Pintura de ligação						-	-	-	0,87 m <sup>2</sup>
Concreto afaltico usinado a quente						-	0,04	2,50	0,03 m <sup>3</sup>
<b>TOTAL</b>									
Limpeza pavimento									- m <sup>2</sup>
Regularização subleito									- m <sup>2</sup>
Sub-base									237,10 m <sup>3</sup>
Base									177,83 m <sup>3</sup>
Imprimação									1.185,52 m <sup>2</sup>
Pintura de ligação									1.425,52 m <sup>2</sup>
Concreto afaltico usinado a quente									57,01 m <sup>3</sup>

MUNICÍPIO: CAPIVARI DE BAIXO/SC

PROJETO: Pavimentação Rua Sergio Fernandes Pereira

<b>LOCALIZAÇÃO E DISTRIBUIÇÃO DOS MATERIAIS</b>																
<b>TRECHO 1 - ESTACAS 0 + 0,00 à 5 + 13,71</b>																
Tipo	Localização				Volume (m <sup>3</sup> )	Destino	Localização				Volume (m <sup>3</sup> )	DMT				
	Estaca Inicial		Estaca Final				Estaca Inicial		Estaca Final							
Corte	0	+	0,00	5	+	13,71	25,07	Aterro	0	+	0,00	5	+	13,71	17,18	
								Corte							25,07	
								Aterro com volume de corte da obra							17,18	200 m
								Caixa empréstimo							--	
								Excesso (Bota fora)							7,89	3 km
<b>TRECHO 2 - ESTACAS 0 + 0,00 à 11 + 5,30</b>																
Tipo	Localização				Volume (m <sup>3</sup> )	Destino	Localização				Volume (m <sup>3</sup> )	DMT				
	Estaca Inicial		Estaca Final				Estaca Inicial		Estaca Final							
Corte	5	+	13,71	11	+	5,30	31,19	Aterro	5	+	13,71	11	+	5,30	28,06	
								Corte							31,19	
								Aterro com volume de corte da obra + Excesso Trecho 3							28,06	200 m
								Caixa empréstimo							--	
								Excesso (Bota fora)							3,13	3 km
								<b>Corte (m<sup>3</sup>)</b>							<b>56,26</b>	
								<b>Aterro com volume de corte da obra (m<sup>3</sup>)</b>							<b>45,24</b>	<b>200 m</b>
								<b>Caixa empréstimo (m<sup>3</sup>)</b>							<b>0,00</b>	
								<b>Excesso (Bota Fora) (m<sup>3</sup>)</b>							<b>11,02</b>	<b>3 km</b>

NOME: RENATO BRISTOT  
CREA/SC: 118.044-2

DATA: 13 de outubro de 2022

**PLANILHA DE CÁLCULO - GALERIAS PLUVIAIS**

OBRA: PAVIMENTAÇÃO E DRENAGEM PLUVIAL

CONTRATO:

DATA: ago/22

LOCAL: Rua Sergio Fernandes Pereira

CONTRATANTE: Município Capivari de Baixo/SC

DADOS DA VIA				DADOS DA ÁREA				DADOS DO PROJETO													
ESTAQUEAMENTO INICIAL	ESTAQUEAMENTO FINAL	TRECHO	COTAS		COMP. TRECHO (m)	DECLIV. (m/m)	Bacia Contri.	A (ha)	ΣA (ha)	Q (m³/s)	Ø tubo calc (mm)	Ø tubo adot (mm)	DECLIV. (m/m)	Rh (m)	V (m/s)	Q (m³/s)	COTA SOL.		PROFUND.		
			M (m)	J (m)													M (m)	J (m)	M (m)	J (m)	
<b>Rua Bento Tomaz Balduino</b>																					
0 + 4,80		1	4,95	4,87	7,00	0,011	1	0,2766	0,28	0,060	273	1 Ø 300	0,0114	0,58	4,65	16,97	3,90	3,82	1,05	1,05	
5 + 12,91		2	5,53	5,02	43,00	0,012	2	0,5541	0,55	0,119	352	1 Ø 400	0,0119	0,77	5,74	37,23	4,43	3,92	1,10	1,10	

**OBSERVAÇÕES:**

i (mm/h): 193,78	Declividade mín. (m/m): 0,002	Q = C * i * A → VOLUME PRECIPITAÇÃO
n: 0,016	Declividade máx. (m/m): 0,040	$A = \frac{D^2 * (\theta' * \sin \theta)}{8}$
θ (em graus): 240	Velocidade min (m/s): 0,75	$V = \frac{R_h^{2/3} * I^{1/2}}{n}$
θ' (em radiano): 4,19	Velocidade máx (m/s): 7,00	
h/D: 0,75	Período de retorno (anos): 5	$R_h = \frac{D}{4} * \left(1 - \frac{\sin \theta}{\theta'}\right)$
C: 0,40		

**QUANTITATIVOS ESCAVAÇÃO DE VALAS - GALERIAS PLUVIAIS**

OBRA: PAVIMENTAÇÃO E DRENAGEM PLUVIAL

CONTRATO:

DATA:

ago/22

LOCAL: Rua Sergio Fernandes Pereira

CONTRATANTE: Município Capivari de Baixo/SC

DIÂMETRO	COMPRIMENTO	LARGURA	ALTURA *	ÁREA TUBO	VOLUME TUBO	ESCAVAÇÃO	REATERRO	BASE (m <sup>2</sup> )	LASTRO SEIXO
Ø 30	19,00	0,60	1,06	0,11	2,15	12,08	8,79		1,14
Ø 40	43,00	0,90	1,20	0,20	8,44	46,44	34,13		3,87
Ø 50									
Ø 60									
Ø 80									
Ø 100									
Ø 120									
2 Ø 60									
2 Ø 80									
2 Ø 100									
2 Ø 120									
Caixa coletora	1,50	1,50	1,30		3,84	11,70	7,86	-	-
Nº caixas colet. e ligação	4								
					Até 1,50m	<b>70,22</b>	<b>50,78</b>		
					1,50 a 3,00m	-	-	-	<b>5,01</b>
					3,00 a 4,50m	-	-		

\* profundidade escavação para assentamento de tubos + lastro de seixo

## Cálculo de Volume por Comparação de Perfis: Terreno x Projeto

Estaca	Área Corte	Área Aterro	Semi-Dis.	Vol.Corte	Vol.Aterro
0	0,010	0,392			
			10,000	7,250	3,920
1	0,715	0,000			
			10,000	7,950	1,450
2	0,080	0,145			
			10,000	3,120	2,510
3	0,232	0,106			
			10,000	2,830	3,560
4	0,051	0,250			
			10,000	2,420	3,740
5	0,191	0,124			
			10,000	2,710	3,520
6	0,080	0,228			
			10,000	5,040	3,010
7	0,424	0,073			
			10,000	9,260	4,570
8	0,502	0,384			
			10,000	7,520	5,640
9	0,250	0,180			
			5,942	1,640	6,851
9+11,883	0,026	0,973			
			4,058	1,120	4,420
10	0,250	0,116			
			10,000	4,600	1,820
11	0,210	0,066			
			2,650	0,800	0,231
11+5,300	0,092	0,021			

	Corte	Aterro
Áreas	3,1130 m <sup>2</sup>	3,058 m <sup>2</sup>
Volumes	56,260 m <sup>3</sup>	45,242 m <sup>3</sup>



Estaca	PNH	PNV	Norte	Este	Cota	Az. Seção	Grade
0	PI0	V0	6.851.430,28	700.875,25	4,91	7°26'39"	4,91
1			6.851.427,69	700.895,09	5,08	7°26'39"	5,04
2			6.851.425,10	700.914,92	5,13	7°26'39"	5,16
3			6.851.422,51	700.934,75	5,30	7°26'39"	5,29
4		PIV1	6.851.419,92	700.954,58	5,42	7°26'39"	5,42
5		PIV2	6.851.417,33	700.974,41	5,39	7°26'39"	5,39
6			6.851.414,74	700.994,24	5,55	7°26'39"	5,60
7			6.851.412,15	701.014,07	5,87	7°26'39"	5,81
8			6.851.409,55	701.033,91	6,05	7°26'39"	6,03
9		PIV3	6.851.406,96	701.053,74	6,24	7°26'39"	6,24
9+11,883	PI1		6.851.405,42	701.065,52	6,32	7°51'55"	6,44
10			6.851.404,25	701.073,55	6,59	8°17'11"	6,58
11			6.851.401,37	701.093,34	6,93	8°17'11"	6,92
11+5,300	PI2	V4	6.851.400,61	701.098,59	7,01	8°17'11"	7,01

Estaca	Lado Esquerdo								Eixo			Lado Direito							
	Offset			Lateral		Bordo			Cota	Cota	Cota	Bordo			Lateral		Offset		
	Distância	Cota	Altura	Distância	Cota	Distância	Cota	%	Terreno	Projeto	Vermelha	Distância	Cota	%	Distância	Cota	Distância	Cota	Altura
0	3,38	4,814	-0,171	3,12	4,985	3,00	4,985	2,50	4,911	4,910	0,001	3,00	4,835	-2,50					
1	3,37	5,357	0,245	3,12	5,112	3,00	5,112	2,50	5,079	5,037	0,042	3,00	4,962	-2,50	3,12	4,962	3,24	5,086	0,124
2	3,14	5,223	-0,015	3,12	5,238	3,00	5,238	2,50	5,127	5,163	-0,036	3,00	5,088	-2,50	3,12	5,088	3,14	5,109	0,021
3	3,24	5,288	-0,077	3,12	5,365	3,00	5,365	2,50	5,299	5,290	0,009	3,00	5,215	-2,50	3,12	5,215	3,21	5,301	0,086
4	3,18	5,451	-0,039	3,12	5,490	3,00	5,490	2,50	5,415	5,415	0,000	3,00	5,340	-2,50	3,12	5,340	3,37	5,173	-0,167
5	3,21	5,554	0,088	3,12	5,466	3,00	5,466	2,50	5,391	5,391	0,000	3,00	5,316	-2,50	3,12	5,316	3,27	5,218	-0,098
6	3,16	5,715	0,038	3,12	5,677	3,00	5,677	2,50	5,548	5,602	-0,054	3,00	5,527	-2,50	3,12	5,527	3,13	5,517	-0,010
7	3,24	5,807	-0,082	3,12	5,889	3,00	5,889	2,50	5,868	5,814	0,054	3,00	5,739	-2,50	3,12	5,739	3,26	5,875	0,136
8	3,54	5,819	-0,281	3,12	6,100	3,00	6,100	2,50	6,052	6,025	0,027	3,00	5,950	-2,50	3,12	5,950	3,34	6,174	0,224
9	3,29	6,195	-0,116	3,12	6,311	3,00	6,311	2,50	6,236	6,236	0,000	3,00	6,161	-2,50	3,12	6,161	3,24	6,278	0,117
9+11,883	3,48	6,277	-0,237	3,12	6,514	3,00	6,514	2,50	6,321	6,439	-0,118	3,00	6,364	-2,50	3,12	6,364	3,31	6,236	-0,128
10	3,25	6,569	-0,084	3,12	6,653	3,00	6,653	2,50	6,588	6,578	0,010	3,00	6,503	-2,50	3,12	6,503	3,22	6,607	0,104
11	3,19	6,946	-0,048	3,12	6,994	3,00	6,994	2,50	6,931	6,919	0,012	3,00	6,844	-2,50	3,12	6,844	3,19	6,912	0,068
11+5,300	3,14	7,107	0,022	3,12	7,085	3,00	7,085	2,50	7,010	7,010	0,000	3,00	6,935	-2,50	3,12	6,935	3,15	6,917	-0,018

Estaca	Descrição	Progressiva	Norte	Este	Cota	Azimute
0	PI0	0,000	6.851.430,28	700.875,25	4,91	7°26'39"
1		20,000	6.851.427,69	700.895,09	5,08	7°26'39"
2		40,000	6.851.425,10	700.914,92	5,13	7°26'39"
3		60,000	6.851.422,51	700.934,75	5,30	7°26'39"
4		80,000	6.851.419,92	700.954,58	5,42	7°26'39"
5		100,000	6.851.417,33	700.974,41	5,39	7°26'39"
6		120,000	6.851.414,74	700.994,24	5,55	7°26'39"
7		140,000	6.851.412,15	701.014,07	5,87	7°26'39"
8		160,000	6.851.409,55	701.033,91	6,05	7°26'39"
9		180,000	6.851.406,96	701.053,74	6,24	7°26'39"
9+11,883	PI1	191,883	6.851.405,42	701.065,52	6,32	7°51'55"
10		200,000	6.851.404,25	701.073,55	6,59	8°17'11"
11		220,000	6.851.401,37	701.093,34	6,93	8°17'11"
11+5,300	PI2	225,300	6.851.400,61	701.098,59	7,01	8°17'11"