



*ASSOCIAÇÃO DOS MUNICÍPIOS
DA REGIÃO DA GRANDE FLORIANÓPOLIS
" GRANFPOLIS "*

0

**META – PAVIMENTAÇÕES DE RUA DO MUNICÍPIO DE
ANTÔNIO CARLOS/SC**

RUA ANTÔNIO MATIAS MANNES

ESTACA 15 A 45

EXTENSÃO – 600 METROS

ANTÔNIO CARLOS/SC

RELATÓRIO DE PROJETO

VOLUME 02

JANEIRO/2024



SUMÁRIO

APRESENTAÇÃO DOS PROJETOS.....	2
RELATÓRIO DO PROJETO	3
1. Apresentação do Documento	3
2. Normas de Referência.....	3
3. Estudo Geológico-Geotécnico.....	3
4. Estudo Topográfico	4
5. Estudo de Tráfego	4
6. Estudo Ambiental	5
7. Estudo Hidrológico	6
8. Projeto Geométrico.....	7
9. Projeto De Terraplenagem	9
10. Distâncias até o Bota Fora das Obras	10
11. Projeto De Drenagem.....	10
11.1. Dimensionamento Hidráulico.....	10
11.2. Galerias circulares	10
11.3. Capacidade das Sarjetas	10
12. Projeto De Pavimentação.....	12
12.1. Pavimentação Em Bloco Intertravado	12
13. Projeto De Sinalização	13
13.1. Sinalização Vertical	13
14. Orçamento	13
15. Prazos E Cronograma	13
16. Finalização Do Documento	13



APRESENTAÇÃO DOS PROJETOS

A Associação dos Municípios da Região da Grande Florianópolis, através da Assessoria de Engenharia e Arquitetura apresenta o Projeto de Engenharia de Pavimentação e Drenagem da Rua Antônio Matias Mannes (600 metros).

O presente volume é dedicado à apresentação de especificidades da execução do projeto, descrevendo todos os serviços a serem executados em conformidade com a planilha orçamentária.

Dados dos Projetos da Rua Antônio Matias Mannes

Início da Pista do Projeto: Estaca 15 +0,00 m em seu eixo, após a pavimentação existente

Final da Pista do Projeto: Estaca 45+ 0,0m, em seu eixo

Extensão: 600,0 m;

Largura da pista: 6,00 m.

Estes projetos são apresentados em 4 volumes, sendo que o Volume de n.º 01 é denominado **Memorial Descritivo**, onde são detalhados os serviços a serem executados no projeto, a partir da Planilha Orçamentária. O Volume de n.º 02 é denominado de **Relatório do Projeto** e contém os parâmetros que guiaram a elaboração do projeto, tais como, Planilhas de Drenagem e Relatório de Volumes, descrevendo a metodologia e os resultados obtidos na elaboração dos projetos e peças orçamentárias. O Volume de n.º 03 contém a **Documentação Orçamentária, declarações diversas e ART's**, conteúdo planilha de orçamento, memória de quantidades, composição de BDI, composições de custos próprias, cronograma e quadro de composição de investimento. Por fim, o volume de n.º 04 possui os **Projetos de Engenharia**, sendo este referente aos Projetos Pavimentação e de Drenagem.



RELATÓRIO DO PROJETO

1. Apresentação do Documento

O presente relatório de projeto destina-se a detalhar e justificar todos os parâmetros utilizados para a elaboração do Projeto Básico de Pavimentação, drenagem pluvial e sinalização viária da Rua Antônio Matias Mannes no município de Antônio Carlos/SC.

2. Normas de Referência

- NBR 13133 (1994) – Execução de Levantamento Topográfico.
- NBR 15645 – Execução de obras de esgoto sanitário e drenagem de águas pluviais utilizando aduelas de concreto.
- NBR 16537 (2016) – Sinalização tátil no piso – Diretrizes para elaboração de projetos e instalação.
- NBR 9050 (2015) – Acessibilidade a edificações, mobiliário, espaços e equipamentos urbanos.
- NBR 7211 (2009) – Agregados para concreto – Especificação.
- NBR 12142 (2010) – Concreto – Determinação da resistência à tração de corpos de prova prismáticos.
- NBR 9895 (2016) – Solo – Índice de Suporte Califórnia – Método de Ensaio.
- NBR 12752 (1992) – Execução de reforço do subleito de uma via.
- NBR 12948 (1993) – Materiais para concreto betuminoso usinado a quente.
- NBR 12949 (1993) – Concreto betuminoso usinado a quente.
- NORMA DNIT 104/105/106/107/108 (2009) -ES – Terraplenagem.
- NORMA DNIT 145 (2012) –ES- Pintura de ligação com ligante asfáltico.
- NORMA DNIT 144 (2014) –ES- Imprimação com ligante asfáltico.
- NORMA DNIT 138 (2010) –ES- Reforço de Subleito
- NORMA DNIT 137 (2010) – ES – Regularização do Subleito

3. Estudo Geológico-Geotécnico

Abrange informações geológicas, geotécnicas e ambientais de caráter geral e local, baseados nas instruções do DNIT.

- Localização da intervenção: Local do mapa onde será a obra.
- Metodologia: Informações e dados geológicos, geotécnicos, geométricos, planialtimétricos e ambientais utilizados e obtidos sobre o local de intervenção, foram feitos através de bibliografia existente, mapas, informações locais e ensaios apropriados.
- Geologia Regional: Estudos geológicos apontam as características dos tipos litológicos que incluem o traçado e sua proximidade, as condições climáticas, a cobertura vegetal, as condições geotécnicas do trecho e os tipos de materiais que podem ser utilizados.

Características das cidades em relação aos aspectos geológico-geotécnicos:



REGIÃO 1 – Florianópolis, São José, Palhoça, Governador Celso Ramos, Biguaçu, Antonio Carlos, Paulo Lopes e Garopaba

Relevo: faixa de altimetria de 0 a 400m;

Planície Costeira, Serra do Tabuleiro e Serra do Mar;

Domínio Geológico: Embasamento Cristalino (Período Pré-Cambriano – rochas arqueozoicas e proterozóicas), destacam-se gnaisses, xistos e granitos.

4. Estudo Topográfico

Com base na situação atual da via, o projeto do traçado procurou evitar a interferência com as edificações existentes ao longo do trecho, assim como no projeto do greide, procurou-se aproveitar o alinhamento do leito existente, evitando cortes e aterros desnecessários.

O estudo foi desenvolvido a partir da ABNT NBR 13133/94, seguindo os elementos:

- Cadastro de propriedades e benfeitorias, cadastro de cursos d'água, valas, cercas, muros, postes, meio-fio, via existente, pontes e outras interferências;
- Levantamento de bueiros e dispositivos de drenagem existentes;
- Cadastro de intersecções e acessos;
- Determinação de cota máxima de enchente dos rios;
- Elementos de curvas;
- Eixo do projeto estaqueado;
- Determinação do eixo e greide de terraplenagem;
- Seções transversais e perfil longitudinal.

Os levantamentos planialtimétrico e cadastral foram realizados com Estação Total, tomando como referencial de amarração marcos implantados. Através de um sistema de codificação foram levantados todos os pontos de altimetria do terreno e cadastro, sendo confeccionado conjuntamente no campo, um croqui que serviu de orientação ao desenhista para interpretação e desenho desses elementos. Os dados coletados em campo foram digitalizados e processados com auxílio do software *topoGRAPH SE* e/ou *AutoCAD Civil 3D*, obtendo-se o produto final (levantamento topográfico planialtimétrico cadastral da via), servindo de base para o desenvolvimento do Projeto Geométrico.

5. Estudo de Tráfego

Os estudos foram feitos de acordo com as instruções do DNER – USACE e têm o objetivo de auxiliar no dimensionamento do pavimento de acordo com as necessidades locais.

- Obtenção do número **N** para dimensionamento de revestimento:

V_i = volume diário de tráfego;

V_m = volume médio diário de tráfego;

V_t = volume total diário de tráfego;



TABELA – Vi

MOVIMENTO	CARRO	ONIBUS	CAMINHÃO LEVE	CAMINHÃO MEDIO	CAMINHÃO PESADO	SEMI- REBOQUE	REBOQUE

$$Vm = \frac{Vi \left[2 + \frac{(P-1)t}{100} \right]}{2}$$

$$Vt = 365 Vi \frac{\left[\left(1 + \frac{t}{100} \right)^P - 1 \right]}{\frac{t}{100}}$$

Onde,

t = taxa de crescimento anual

P = período de anos

$$FV = FE \times FC \times FR$$

Onde,

FE = Fator de Eixo

FC = Fator de Carga

FR = Fator Climático Regional

$$N = Vt \times FV$$

Onde,

N = número de equivalente de operações do eixo

$$FE = \frac{n}{Vt}$$

$$FC = \frac{\text{Equivalencia}}{100}$$

$$FR = 1,0$$

Não foi possível realizar a contagem de tráfego em ambas as ruas com isso foi admitido baixo volume de tráfego com *N* adotado de 1×10^6 repetições do eixo padrão.

6. Estudo Ambiental

Após o levantamento topográfico e o estabelecimento do corredor de trabalho, foram feitas observações em campo para detalhar os impactos ambientais, possibilitando assim medidas mitigadoras. A metodologia utilizada no desenvolvimento dos estudos considerou o levantamento topográfico e imagens de satélite, definindo-se a área de estudo e as restrições identificadas.

As características socioambientais da área afetada e as condições ambientais do trecho serviram de base para definir os objetivos gerais para o projeto, estabelecidos como:



- Evitar ao máximo a interferência em áreas de preservação permanente (APP) e vegetações protegidas por lei;
- Respeitar o traçado existente da rodovia ou evitar ao máximo o desvio de trajeto da via existente;
- Minimizar conflitos com a ocupação antrópica limreira, priorizando a segurança da população local e dos usuários da via;
- A manutenção das características originais da paisagem do entorno e,
- A proteção de rede hidrográfica da área do projeto.

7. Estudo Hidrológico

No caso das Obras de Arte Correntes, as bacias foram identificadas em imagens de satélite, calculando-se as suas áreas, comprimentos dos talwegues principais e declividades. O tempo de concentração não é constante para uma dada área, mas varia com o estado de recobrimento vegetal e a altura e distribuição da chuva sobre a bacia. O cálculo do Tempo de Concentração para cada bacia foi feito mediante a aplicação do método cinemático de cálculo onde:

$$t_c = \sum_{i=1}^n \frac{L_i}{V_i}$$

Onde:

t_c - tempo de concentração da bacia, em segundos;

L_i - comprimento do trecho, em m;

V_i - velocidade média no trecho, em m/s.

A Intensidade da Precipitação foi calculada com a equação da chuva proposta por Júlio Simões e Doalcey Ramos, para cada tempo de concentração e período de retorno especificados nas planilhas de dimensionamento apresentadas anexas a este relatório.

$$i = \frac{1,9206 T^{0,0466}}{(t - 4)^{0,1043}}$$

Para as galerias pluviais e bocas de lobo, com bacias de pequenas dimensões, foi admitido um Tempo de Concentração inferior a 5 minutos e um Período de Recorrência de 5 anos.

O cálculo das vazões de projeto foi feito com base no método racional, uma vez que as bacias envolvidas são de pequenas dimensões, onde a vazão é dada pela equação:

$$Q = 0,28 . C . i . A$$

Q - m^3/s ;

C é o coeficiente de deflúvio ou de Runoff;

I - mm/h ;

A - Km^2



8. Projeto Geométrico

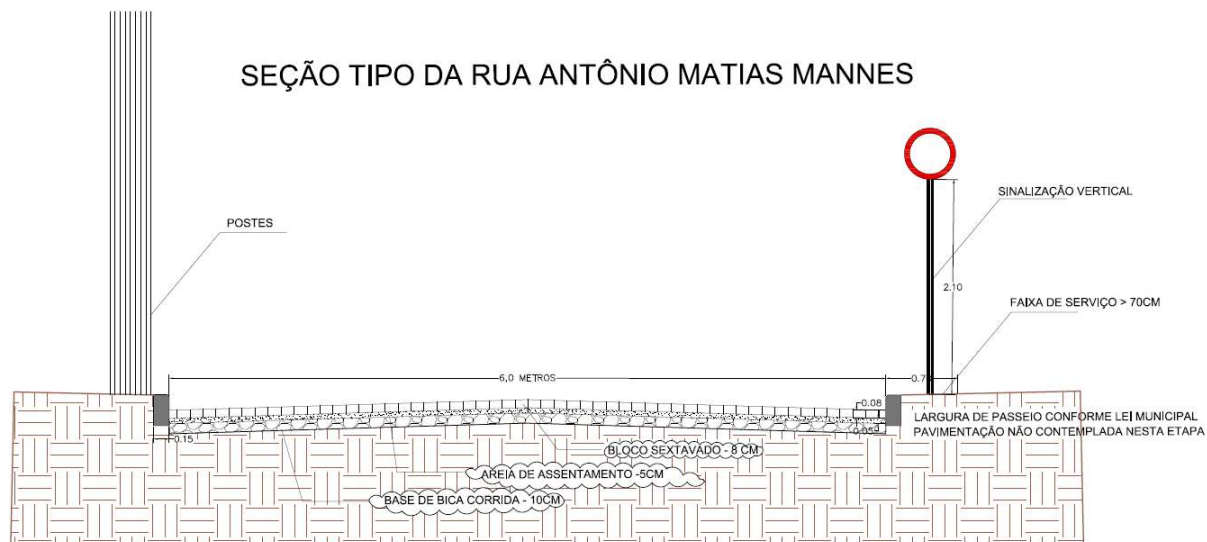
O projeto geométrico foi elaborado de acordo com as instruções normativas do DNIT e DEINFRA, seguindo em linhas gerais, as Diretrizes para a Concepção de Estradas (DCE-DEINFRA). As estradas e as interseções para o trânsito público são divididas em 5 grupos de categoria, conforme a tabela a seguir:

LOCALIZAÇÃO	URBANIZAÇÃO DAS MARGENS	FUNÇÃO DETERMINANTE	GRUPO DE CATEGORIA	DIRETRIZES QUE DEVEM UTILIZAR-SE
1	2	3	4	5
Fora de áreas urbanizadas	Sem	Interligação	A	DCE-R DCE-S
Dentro de áreas urbanizadas	Sem	Interligação	B	DCE-C
	Com ou possibilidade de ter	Interligação	C	DCE-I DCE-TPP ¹
		Integração de áreas	D	DCE-R RCE-EiA ²
		Local	E	

Transporte público coletivo de pessoas Estradas de integração



SEÇÃO TIPO – RUA ANTÔNIO MATIAS MANNES



Características Técnicas:

- 1) Região Predominante: Irregular/Ondulada
- 2) Velocidade Diretriz: 30 km/h
- 3) Faixa de domínio: apenas plataforma
- 4) Rampa Máxima: 20 %
- 5) Declividade das faixas: -3%
- 6) Plataforma de Terraplenagem: extensão da via x largura total das pistas

TABELA DE COMPONENTES

CAMADA	MATERIAL	DIMENSÕES (m)	
		LARGURA	ESPESSURA
Revestimento	Blocos hexagonais de concreto	Conforme seção	8 cm
Camada de Assentamento	Areia	Conforme seção	5 cm
Base	Bica corrida	Conforme seção	10 cm

O Projeto Geométrico foi desenvolvido com embasamento no Estudo Topográfico, constituído de levantamentos que possibilitaram caracterizar fielmente o terreno e elementos urbanos da região em estudo. Desta forma, o projeto elaborado buscou características planialtimétricas que melhor se adaptassem às condições da Rua e edificações adjacentes, como também estabeleceu um novo plano funcional integrando a nova via ao sistema existente.



9. Projeto De Terraplenagem

O projeto foi desenvolvido de acordo com o projeto geométrico, tendo como referencia os elementos básicos obtidos através dos estudos geológicos e geotécnicos. O projeto de terraplenagem é composto pela definição dos seguintes elementos:

- Seções transversais de terraplenagem;
- Inclinação dos taludes de corte e aterro;
- Volumes de corte e aterro conforme projeto topográfico.

Escavação, carga e transporte de material:

Estes serviços compreendem a escavação, a carga, transporte e espalhamento do material no destino final (aterro ou bota-fora). Os solos dos cortes serão classificados em conformidade com as seguintes determinações:

- *Materiais de 1ª categoria:* solos de natureza residual ou sedimentar, seixos rolados ou não e rochas em adiantado estado de decomposição, com fragmentos de diâmetro máximo inferior a 0,15m, qualquer que seja o teor de umidade apresentado. Em geral, este tipo de material é escavado por escavadeira hidráulica. A escavação deste material não requer uso de explosivos.
- *Materiais de 2ª categoria:* solos de resistência ao desmonte mecânico inferior a da rocha não alterada. A extração pode exigir o uso de equipamentos de escarificação ou até o uso de explosivos. Consistem em blocos de rochas de volume inferior a 2m³ e os matacões ou pedras de diâmetro médio entre 0,15m e 1,00m.

TABELA

CATEGORIA	MATERIAL	PROCESSO
1ª	Solo	Escavação simples
2ª	Solo resistente	Escarificação
3ª	Rocha	Desmonte com explosivos

Remoção de solos moles

Processo de retirada e disposição de camadas de solo de baixa resistência ao cisalhamento, podendo ser considerados "solos moles" os depósitos de solos orgânicos, turfas, areias muito fofas e solos hidromórficos.

Geralmente ocorrem em zonas alagadiças, mangues, antigos leitos de ribeirões e planícies de sedimentação. Possui baixa resistência e alto teor de umidade.

Reposição com material de jazida

Substituição de materiais inadequados (com baixa capacidade de suporte, resistência ao cisalhamento e alto teor de umidade), previamente removidos do subleito, dos cortes ou dos terrenos de fundação dos aterros. Os solos para reposição deverão apresentar os seguintes requisitos:

Isenção de matéria orgânica, micácea ou diatomácea;

Expansão máxima de 2%, determinada pelo ISC, utilizando-se energia normal.



10. Distâncias até o Bota Fora das Obras

Será definido pelo setor de Engenharia da Prefeitura de Antônio Carlos os locais de bota fora a serem utilizados, assim utilizou-se de DMT de 5,0KM.

11. Projeto De Drenagem

11.1. Dimensionamento Hidráulico

O projeto de drenagem tem como objetivo a definição e dimensionamento das estruturas de captação, controle e condução de águas pluviais.

Este projeto é constituído por sistemas de drenagem superficial, drenagem de travessia urbana e drenagem profunda.

Afim de otimizar os cálculos foi utilizada planilha própria do projetista para cálculo de galerias circulares, bem como verificação da capacidade das sarjetas das ruas.

11.2. Galerias circulares

A determinação do diâmetro das galerias foi feita com a fórmula de Manning, com o coeficiente de rugosidade n , estabelecido na planilha de dimensionamento anexa. Com esta metodologia, determinou-se para cada bacia a declividade e diâmetro especificado no projeto executivo.

$$Q = \frac{0,3117}{n} D^{8/3} I^{1/2}$$

D = Diâmetro da galeria (m)

Q = Vazão (m^3/s)

n = Coeficiente de rugosidade

I = Declividade da galeria (m/m)

11.3. Capacidade das Sarjetas

As chuvas, ao caírem nas áreas urbanas, escoam, inicialmente, pelos terrenos até chegarem às ruas. Sendo as ruas abauladas (declividade transversal) e tendo inclinação longitudinal, as águas escoarão, rapidamente, para as sarjetas e, desta, rua abaixo. Se a vazão for excessiva, ocorrerá: alagamento e seus reflexos, inundações de calçadas e, em velocidades exageradas, erosão do pavimento. Assim, de modo a garantir escoamento seguro das águas superficiais, é calculado o escoamento da rua a partir das equações:

$$Q_{sarjeta} = \frac{A \cdot R_H^{2/3} \cdot \sqrt{I_{rua}}}{n}$$

$$\frac{A \cdot R_H^{2/3}}{n} = k$$



$$Q_{sarjeta} = k \cdot \sqrt{I_{rua}}$$

$Q_{sarjeta}$ = capacidade da sarjeta

A = área molhada

R_h = raio hidráulico

n = Coeficiente de rugosidade de Manning

I_{rua} = Declividade da rua (m/m)

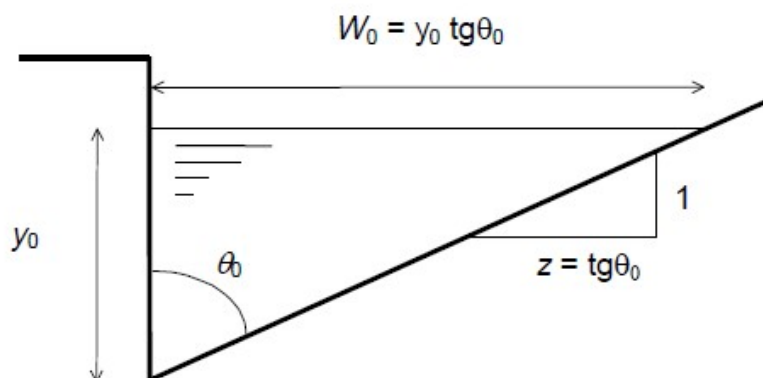
k = coeficiente de capacidade da sarjeta

E a capacidade da sarjeta formada entre meio fio e pavimento, ou quando determinado em projeto da sarjeta moldada no pavimento, variando a altura de água inundando o bordo da pista durante o escoamento, a partir da fórmula de Izzard:

$$Q_{sarjeta} = \left[0,375 \cdot \left(\frac{z}{n} \right) \cdot y_0^{\frac{8}{3}} \right] \cdot \sqrt{I_{rua}} = k \cdot \sqrt{I_{rua}}$$

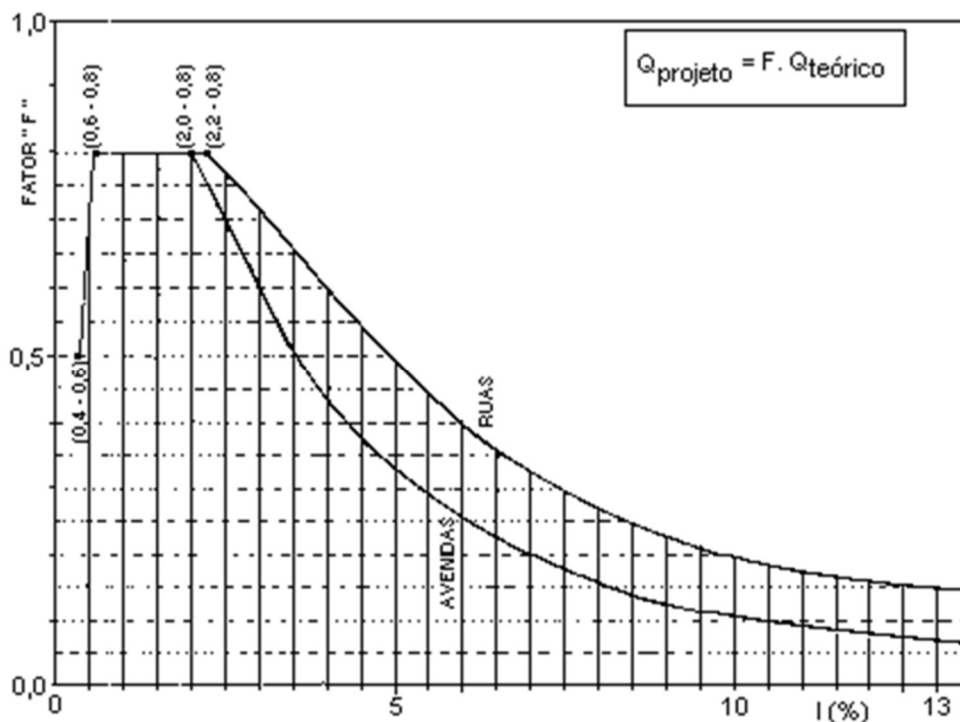
$$k = \left[0,375 \cdot \left(\frac{z}{n} \right) \cdot y_0^{\frac{8}{3}} \right]$$

Onde:



A partir do ábaco abaixo, em função da declividade da rua é determinado o coeficiente de redução da capacidade de escoamento da rua, para determinar-se a capacidade de escoamento de projeto:

$$Q_{sarjeta (projeto)} = F \cdot Q_{sarjeta (teórico)}$$



Assim, se $Q_{\text{sarjeta projeto}}$ for maior que o escoamento superficial, a sarjeta tem capacidade de escoar o deflúvio.

12. Projeto De Pavimentação

12.1. Pavimentação Em Bloco Intertravado

Para dimensionamento do pavimento e verificação das espessuras do pavimento, será usado o método de Dimensionamento pelo Índice de Suporte Califórnia, conforme equação de Peltier, que é preconizado para o dimensionamento envolvendo pavimentações de blocos de concreto.

onde:

$$E = \frac{100 + 150\sqrt{P}}{IS + 5}$$

E = espessura total do pavimento em cm;

P = carga por roda, em tonelada (8,2 ton/2 = 4,1 ton);

IS = CBR do subleito, em percentagem (10,0%);

$$E = \frac{100 + 150\sqrt{4,1 / 2}}{10 + 5}$$

Neste caso, temos como espessura de cálculo o valor de:

Adotada= 21 cm

RESUMO



Lajota de concreto= 8 cm;

Espessura de assentamento (colchão de areia) = 5 cm;

Base em bica corrida = 10 cm

13. Projeto De Sinalização

Os projetos de sinalização foram elaborados de acordo com os Manuais Brasileiros de Sinalização de Trânsito do CONTRAN (volumes I, II e III). Maiores detalhes de dimensões de placas e faixas, pictogramas e disposições de sinalização viária são encontradas nas Prancha de Detalhamentos dos Projetos de Sinalização – Volume 3.

13.1. Sinalização Vertical

A sinalização vertical é classificada segundo sua função, que pode ser:

- Regulamentar as obrigações, limitações, proibições e restrições que governam o uso da via;
- Advertir os condutores sobre as condições com potencial de risco na via ou nas suas proximidades.
- Indicar direções, localizações, pontos de interesse ou de serviços, etc.

14. Orçamento

O orçamento foi tomado a partir das quantificações de projeto e utilizando custos e composições do SINAPI. A data base do banco de preços e composições é **junho** de 2022. No **Volume 3** é encontrada a planilha orçamentária, quadro de composições, composição do BDI, cronograma, memória de cálculo de quantidades, planilha de levantamento de eventos e Quadro e Composição do investimento.

15. Prazos E Cronograma

O cronograma foi elaborado de forma que os serviços nas duas etapas sejam executados em 3 meses, conforme apresentado no **Volume 3**. O atraso no cronograma acarretará em multa à CONTRATADA. O prazo total para entrega da obra está definido no cronograma físico-financeiro, contados a partir da assinatura da ordem de serviço.

16. Finalização Do Documento

Encerro o presente memorial contendo 14 laudas, todas rubricadas e esta assinada pelo engenheiro responsável, com anotação de responsabilidade técnica anexa. Todos os casos de dúvidas referentes ao projeto, orçamento e/ou execução deverão ser reportados à Secretaria Municipal responsável para a devida análise.

Vinícius Feller
Engenheiro Civil
CREA/SC 147.982-3

MEMÓRIA DE CÁLCULO DO PROJETO DE DRENAGEM

PROJETO:	PAVIMENTAÇÃO E DRENAGEM DA RUA ANTONIO MATIAS MANNES
PROJETISTA:	VINICIUS FELLER
DATA DO ESTUDO:	31/01/2024
MUNICÍPIO:	ANTÔNIO CARLOS - SC

CARACTERÍSTICAS DA OCUPAÇÃO DO SOLO	De matas, parques e campos de esporte: partes rurais, áreas verdes, superfícies arborizadas, parques e campos de esporte sem pavimentação.		
COEFICIENTE DE RUNNOF ADOTADO	0,15		

EQUAÇÃO DA CHUVA	$i = \frac{222,0 T^{0.1648}}{(t)^{0.3835}}$	$R^2 = 0,9821$	FLORIANÓPOLIS/SC
------------------	---	----------------	------------------

MATERIAL TUBULAÇÃO	CONCRETO	COEFICIENTE DE MANNING	0,014
TEMPO DE RETORNO	10	TIRANTE RELATIVO MÁXIMO	0,85
TEMPO ESCOAMENTO INICIAL (MIN)	5,00	TIPO DE SARJETA	SARJETA - PAVIMENTO/MEIO FIO
LARGURA DA RUA (M)	6,00	LARGURA DE PASSEIOS (M)	2,00
DECLIVIDADE TRANSVERSAL (%)	2,00		

NUMERAÇÃO DOS TRECHOS E DEFINIÇÃO DAS BACIAS

NOME DA RUA	ESTAQUEAMENTO DO TRECHO	BACIA	Trecho	Cotas (m)		Desnível (m)	Comprimento (m)	Declividade do trecho (m/m)	Área (m²)	Área (km²)	Área de Contribuição das Sarjetas - Meio Fio (m²)	Área de Contribuição Total (m²)
				Montante	Jusante							
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	44 A 41+13	1	1.1	131,28	124,55	6,73	44,00	0,1530	3200	0,0032	220	3420
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	41+13 A 41+5	1	1.2	124,55	123,56	0,99	9,00	0,1100	4400	0,0044	45	4445
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	41+5 A BOCA DE BUEIRO	1	1.3	123,56	122,00	1,56	6,00	0,2600	900	0,0009	30	930
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	40 A 38	2	2.1	120,25	115,68	4,57	41,00	0,1115	4000	0,004	205	4205
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	38 A 36	2	2.2	115,68	109,26	6,42	40,00	0,1605	4000	0,004	200	4200
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	36 A 35+14	2	2.3	109,26	108,16	1,1	9,00	0,1222	4000	0,004	45	4045
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	35+14 A BOCA DE BUEIRO	2	2.4	108,16	106,00	2,16	5,00	0,4320	900	0,0009	25	925
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	33 A 31+6	3	3.1	101,30	98,30	3	33	0,0909	5000	0,005	165	5165
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	31+6 A 29+12	3	3.2	98,30	94,10	4,2	33	0,1273	3300	0,0033	165	3465
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	29+12 A BOCA DE BUEIRO	3	3.3	94,10	91,50	2,6	10	0,2600	3300	0,0033	50	3350
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	26 A BOCA DE BUEIRO	4	4.1	84,80	83,60	1,2	10	0,1200	6000	0,006	50	6050
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	23 A 21+9	5	5.1	76,00	71,30	4,7	30	0,1567	5000	0,005	150	5150
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	21+9 A BOCA DE BUEIRO	5	5.2	71,30	69,50	1,8	12	0,1500	3000	0,003	60	3060
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	18 A 169	6	6.1	62,00	58,00	4	30	0,1333	7000	0,007	150	7150
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	16+9 A 16	6	6.2	58,00	56,60	1,4	11	0,1273	3000	0,003	55	3055
RUA ANTONIO MATIAS MANNES	16 A BOCA DE BUEIRO	6	6.3	56,60	55,30	1,3	6	0,2167	1100	0,0011	30	1130

CÁLCULO DA CAPACIDADE DAS SARJETAS - MEIO FIO

TRECHO	NOME DA RUA	CLASSIFICAÇÃO	n	z	Tirante (m)	Coef. k	Declividade do trecho (m/m)	Declividade do trecho (%)	Qrua teórico (m³/s)	Coef. Redução F	Qrua projeto (m³/s)
1.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,153	15,295	0,0422	0,4	0,0169
1.2	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,110	11,000	0,0358	0,4	0,0143
1.3	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,260	26,000	0,0551	0,4	0,0220
2.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,111	11,146	0,0360	0,4	0,0144
2.2	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,161	16,050	0,0433	0,4	0,0173
2.3	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,122	12,222	0,0377	0,4	0,0151
2.4	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,0	0,040	0,108	0,432	43,200	0,0710	0,4	0,0284
3.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,090909091	9,090909091	0,0326	0,4	0,0130
3.2	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,127272727	12,72727273	0,0385	0,4	0,0154
3.3	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,26	26	0,0551	0,4	0,0220
4.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,12	12	0,0374	0,4	0,0150
5.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,156666667	15,66666667	0,0427	0,4	0,0171
5.2	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,15	15	0,0418	0,4	0,0167
6.1	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,133333333	13,33333333	0,0394	0,4	0,0158
6.2	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,127272727	12,72727273	0,0385	0,4	0,0154
6.3	RUA ANTONIO MATIAS MANNES	VIA LOCAL - 30 KM/H	0,013	20,00	0,04	0,108	0,216666667	21,66666667	0,0503	0,4	0,0201

* Trechos de exutório

VERIFICAÇÃO DO ESCOAMENTO DA RUA

Trecho	C	T (anos)	t (min)	i (mm/h)	A (m ²)	A (km ²)	Escoamento superficial (m ³ /s)	Capacidade de escoamento da rua (m ³ /s)	Comparação
1.1	0,9	10	5,00	175,02	220,00	0,00022	0,010	0,0169	Sarjeta suficiente
1.2	0,9	10	5,00	175,02	45,00	0,000045	0,002	0,0143	Sarjeta suficiente
1.3	0,9	10	5,00	175,02	30,00	0,00003	0,001	0,0220	Sarjeta suficiente
2.1	0,9	10	5,00	175,02	205,00	0,000205	0,009	0,0144	Sarjeta suficiente
2.2	0,9	10	5,00	175,02	200,00	0,0002	0,009	0,0173	Sarjeta suficiente
2.3	0,9	10	5,00	175,02	45,00	0,000045	0,002	0,0151	Sarjeta suficiente
2.4	0,9	10	5,00	175,02	25,00	0,000025	0,001	0,0284	Sarjeta suficiente
3.1	0,9	10	5,00	175,02	165,00	0,000165	0,007	0,0130	Sarjeta suficiente
3.2	0,9	10	5,00	175,02	165,00	0,000165	0,007	0,0154	Sarjeta suficiente
4.1	0,9	10	5,00	175,02	50,00	0,00005	0,002	0,0150	Sarjeta suficiente
5.1	0,9	10	5,00	175,02	150,00	0,00015	0,007	0,0171	Sarjeta suficiente
5.2	0,9	10	5,00	175,02	60,00	0,00006	0,003	0,0167	Sarjeta suficiente
6.1	0,9	10	5,00	175,02	150,00	0,00015	0,007	0,0158	Sarjeta suficiente
6.2	0,9	10	5,00	175,02	55,00	0,000055	0,002	0,0154	Sarjeta suficiente
6.3	0,9	10	5,00	175,02	30,00	0,00003	0,001	0,0201	Sarjeta suficiente

y/d		V/Vp	Vp (m/s)	V (m/s)		y (m)	Geratriz superior		Recobrimento		Geratriz inferior		Escavação		Nível da lamina		Volume de escavação (m³)	LASTRO DE BRITA (m³)	REATERRO DE VALA (m³)
							Montante (m)	Jusante (m)	Montante (m)	Jusante (m)	Montante (m)	Jusante (m)	Montante (m)	Jusante (m)	Montante (m)	Jusante (m)			
0,12	Ok	0,120	6,037	0,72	Nok	0,05	130,68	123,91	0,60	0,64	130,28	123,51	1,00	1,04	130,33	123,56	40,42	1,98	34,90
0,23	Ok	0,230	3,441	0,79	Nok	0,09	123,95	123,50	0,60	0,06	123,55	123,10	1,00	0,46	123,64	123,19	5,91	0,405	4,78
0,24	Ok	0,240	3,441	0,83	Ok	0,10	122,96	122,66	0,60	-0,66	122,56	122,26	1,00		122,66	122,36	2,70	0,27	1,95
0,27	Ok	0,270	4,733	1,28	Ok	0,11	119,65	115,77	0,60	-0,09	119,25	115,37	1,00	0,31	119,36	115,48	24,14	1,845	18,99
0,26	Ok	0,260	6,407	1,67	Ok	0,10	115,08	108,15	0,60	1,11	114,68	107,75	1,00	1,51	114,78	107,85	45,22	1,8	40,19
0,39	Ok	0,390	3,441	1,34	Ok	0,16	108,66	108,21	0,60	-0,05	108,26	107,81	1,00	0,35	108,42	107,97	5,47	0,405	4,34
0,40	Ok	0,400	3,441	1,38	Ok	0,16	107,56	107,31	0,60	-1,31	107,16	106,91	1,00		107,32	107,07	2,25	0,225	1,62
0,18	Ok	0,180	4,158	0,75	Nok	0,07	100,70	98,29	0,60	0,01	100,30	97,89	1,00	0,41	100,37	97,96	20,92	1,485	16,78
0,19	Ok	0,190	5,888	1,12	Ok	0,08	97,70	92,87	0,60	1,23	97,30	92,47	1,00	1,63	97,38	92,54	39,07	1,485	34,93
0,29	Ok	0,290	3,441	1,00	Ok	0,12	93,50	93,00	0,60	-1,50	93,10	92,60	1,00	-1,10	93,22	92,72	-0,45	0,45	-1,71
0,21	Ok	0,210	3,441	0,72	Nok	0,08	84,20	83,70	0,60	-0,10	83,80	83,30	1,00	0,30	83,88	83,38	5,85	0,45	4,59
0,14	Ok	0,140	6,257	0,88	Ok	0,06	75,40	70,44	0,60	0,86	75,00	70,04	1,00	1,26	75,06	70,10	30,50	1,35	26,73
0,24	Ok	0,240	3,441	0,83	Ok	0,10	70,70	70,10	0,60	-0,60	70,30	69,70	1,00		70,40	69,80	5,40	0,54	3,89
0,18	Ok	0,180	5,598	1,01	Ok	0,07	61,40	57,43	0,60	0,57	61,00	57,03	1,00	0,97	61,07	57,10	26,58	1,35	22,81
0,20	Ok	0,200	5,960	1,19	Ok	0,08	57,40	55,75	0,60	0,85	57,00	55,35	1,00	1,25	57,08	55,43	11,14	0,495	9,76
0,21	Ok	0,210	5,960	1,25	Ok	0,08	56,00	55,10	0,60	0,20	55,60	54,70	1,00	0,60	55,68	54,78	4,32	0,27	3,57
															TRAVESSIAS		42,00	0,84	36,72
																	311,45	15,65	264,85