

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

RUA MANOEL ESTEVÃO FERNANDES CONGONHAS - TUBARÃO SC

TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA

VOLUME ÚNICO

RELATÓRIO TÉCNICO
PROJETO GEOMÉTRICO
PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO E SINALIZAÇÃO
PROJETO DE DRENAGEM
PROJETO DE TERRAPLENAGEM

ELABORAÇÃO: ASSOCIAÇÃO DE MUNICÍPIOS DA REGIÃO DE LAGUNA - AMUREL

MAIO, 2024

<u>SUMÁRIO</u>

CAPÍTULO A - APRESENTAÇÃO	4
A.1. APRESENTAÇÃO	4
CAPÍTULO B - ESTUDOS	4
B.1. ESTUDOS DE TRÁFEGO	4
B.1.1 ESTIMATIVA DO NÚMERO N PARA O PRÓXIMO CICLO DE VIDA	
B.1.2 CONTAGEM DO TRÁFEGO	
B.2. ESTUDOS TOPOGRÁFICO	5
B.2.1 INTRODUÇÃO	
B.2.2 IMPLANTAÇÃO DOS MARCOS DE APOIO BÁSICO	
B.2.3 LANÇAMENTO DE POLIGONAL TOPOGRÁFICA	
B.2.4 LEVANTAMENTO PLANIALTIMÉTRICO	5
B.3. ESTUDOS HIDROLÓGICOS	5
B.3.1 GENERALIDADES	5
B.3.2 Dados Coletados	_
B.3.3 Dados Relativos à Região	
B.3.4 TIPOS CLIMÁTICOS	
B.3.5 TEMPO DE RECORRÊNCIA	
B.3.6 PRECIPITAÇÕES MENSAIS E ANUAIS	
B.3.7 COMPORTAMENTO DAS CHUVAS INTENSAS	
B.3.8 METODOLOGIA	
B.3.9.1 Precipitações Máximas de 24 horas em Função do Tempo de Recorrência	
B.3.10 DETERMINAÇÃO DAS VAZÕES	
B.3.10.1 MÉTODO RACIONAL	
B.3.10.2 Tempo de Concentração	9
B.3.10.3 Determinação do Coeficiente de Escoamento Superficial	9
B.4.ESTUDOS GEOTÉCNICOS	10
B.4.1 DEFINIÇÃO DO CBR DE PROJETO	10
CAPÍTULO C - PROJETOS	11
C.1. PROJETO GEOMÉTRICO	11
C.1.1 Introdução	11
C.2. TERRAPLENAGEM	11
C.2.1 Remoção de subleito e transporte do material não utilizado na obra	12
C.2.2 Inclinação dos Taludes	
C.2.3 Cálculo dos Volumes e Distribuição de Terraplenagem	12
C.2.4 Empolamento	13
C.3. PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTES	13
C.3.1 Drenagem Superficial	13
C.3.1.1 Determinação da Vazão de Contribuição	13
C.3.1.2 Dimensionamento Hidráulico das Galerias	13
C.4. PAVIMENTAÇÃO	14
C.4.1 Camadas do Pavimento	14
C.5 DIMENSIONAMENTO DO PAVIMENTO FLEXIVEL	16

C.5.1 Solicitação do eixo padrão - N	16
C.5.2 Índice de Suporte	
C.5.3 Dimensionamento	16
C.6. PROJETO DE SINALIZAÇÃO	17
C.6.1 Sinalização Horizontal	
C.6.1.1 Considerações	
C.6.2 Sinalização Vertical	
C.6.3 Sinalização por Condução Ótica	18
CAPÍTULO D - SERVIÇOS	18
D.1. PLACA DA OBRA	18
D.2 SERVIÇOS COMPLEMENTARES	18
D.2.1 REALOCAÇÃO DE POSTES	18
D.2.2 Considerações Gerais	18
CAPÍTULO E - CONSIDERAÇÕES GERAIS	18
CAPÍTULO F - PLANILHA ORÇAMENTÁRIA	18
CAPÍTULO G - CRONOGRAMA FÍSICO FINANCEIRO	20
CAPÍTULO H - COMPOSIÇÕES DO BDI	22
CAPÍTULO I - COMPOSIÇÕES PRÓPRIAS	23
CAPÍTULO J- ART - ANOTAÇÃO DE RESPONSABILIDADE TÉCNICA	24

CAPÍTULO A - APRESENTAÇÃO

A.1. APRESENTAÇÃO

A Associação de Municípios da Região de Laguna-AMUREL, entrega nesta oportunidade o **PROJETO DE ENGENHARIA VIARIA DA PAVIMENTAÇÃO DA RUA MANOEL ESTEVÃO FERNANDES-CONGONHAS**, trecho da Rua Rui Barbosa até completar 1 km - estaca 50, trecho "I" no município de Tubarão-SC.

O projeto visa à prestação de serviços técnicos de engenharia especializada para a elaboração do projeto viário para a terraplenagem, pavimentação, sinalização viária e obras complementares da via de ligação entre o bairro de Congonhas e Morrinhos.

O projeto é composto por 1 volume, cuja respectiva finalidade está descrita abaixo:

Volume 01 - Relatório Técnico, Projeto Geométrico e Interferências; Projeto de Pavimentação e Sinalização Viária; Projeto de Terraplenagem

CAPÍTULO B - ESTUDOS

B.1. ESTUDOS DE TRÁFEGO

A finalidade principal dos Estudos de Tráfego é de avaliar os volumes, composição da frota e previsão do comportamento futuro do tráfego desta artéria em estudo tendo como base os dados atuais. Os estudos foram elaborados de acordo com:

- Instrução de Estudo de Tráfego IS-02(DER-SC, 1998);
- Manuais de Estudo de Tráfego (Dnit, 2006)

Em conjunto com pesquisas e por meio da geração e distribuição do tráfego, obtém-se o prognóstico das necessidades da artéria no futuro, isto é, definição das características técnicas operacionais, além de permitir a determinação em função do peso próprio, da carga transportada e número de eixos dos veículos. Seus valores anuais e acumulados durante o período são determinados com base nas projeções de tráfego, sendo necessário para isto, o conhecimento da composição presente e futura da frota.

No presente estudo, o volume médio anual (VDMA) foi obtido a partir de contagem de tráfego nos dias 23,24,25,26 e 27 de junho de 2021.

O ano de abertura da rodovia foi considerado como sendo 2022 e o período de projeção foi de 10 anos para efeito de análise de capacidade e cálculo do Número "N" (Número de solicitações do eixo padrão de 8,2 T).

B.1.1 Estimativa do Número N para o Próximo Ciclo de Vida

Para a estimativa do número de solicitações equivalentes ao eixo padrão de 8,2 toneladas foram utilizados os fatores de veículos apresentados no Quadro 3.1. Estes fatores foram obtidos segundo a metodologia do Corpo de Engenheiros do Exército Americano - USACE.

Quadro 3.1 - Fator de veículo segundo metodologia do USACE.

Fatores veículos							
Método	VP	ON	CS	CM	CD	SR	
USACE	0	4,15	0,04	4,15	9,65	13,35	

Com base nos dados de VMDA apresentado anteriormente e na taxa de crescimento de 3% a.a., adotada pelo DNIT, conforme consta do Manual de Estudos de Tráfego, página 234, foram determinados os valores futuros do tráfego, objetivando as análises de capacidade e de nível de serviço, e bem assim a determinação do número N. Para fins da análise de capacidade e de nível de serviço, e para a determinação do número N, o tráfego foi projetado para o período de 10 anos, até o ano de 2032. O Quadro abaixo apresenta o número N estimado para o próximo ciclo de vida (considerado 2022 como ano de abertura ao tráfego).

B.1.2 Contagem do Tráfego

Para a determinação do tráfego futuro foram realizadas contagens conforme tabela abaixo.

Ônibus		Camii	nhões	Carretas			
DATA	Ônibus						
	(2CB)	Caminhão (2C)	Caminhão (3C)	Caminhão (2S3)	Caminhão (3S3)	Caminhão (3S2)	
23/06/2021	0	572	231	13	7	0	
24/06/2021	0	573	222	6	8	0	
25/06/2021	0	439	141	1	0	0	
26/06/2021	0	523	179	3	9	0	
27/06/2021	0	273	67	2	0	0	
TMDA	0	476	168	4	2	0	

Quadro 3.2 - Estimativa do número para o próximo ciclo de vida

£	Quadro 3.2 Estimativa do número para o proximo esero de vida								
	PROJEÇÃO DE TRÁFEGO E CÁLCULO DO NÚMERO N - MÉTODO USACE								
ANO	ônibus	Camir	nhões		Carretas		VDM Comercial	FV	N
ANO	ônibus (2CB)	Caminhão (2C)	Caminhão (3C)	Caminhão (2S3)	Caminhão (3S3)	Caminhão (3S2)	Unidirecional		
2022	0	476	168	4	2	0	650	6,91	1,64E+06
2023	0	490	173	4	2	0	669	6,91	1,69E+06
2024	0	505	178	4	2	0	689	6,91	1,74E+06
2025	0	520	184	4	2	0	710	6,91	1,79E+06
2026	0	536	189	5	2	0	731	6,91	1,84E+06
2027	0	552	195	5	2	0	753	6,91	1,90E+06

2028	0	568	201	5	2	0	776	6,91	1,96E+06
2029	0	585	207	5	2	0	799	6,91	2,02E+06
2030	0	603	213	5	2	0	823	6,91	2,08E+06
2031	0	621	219	5	2	0	848	6,91	2,14E+06
2032	0	640	226	5	2	0	873	6,91	2,20E+06
Percentual	0,0%	73,3%	25,9%	0,3%	0,3%	0,0%	N ACUMULADO		2,10E+07

B.2. ESTUDOS TOPOGRÁFICO

B.2.1 Introdução

O estudo topográfico seguiu as recomendações da Instrução de Serviço IS-03/98, vigente no DEINFRA/SC, atual, SIE/SC.

O objetivo do estudo topográfico é a elaboração de um modelo digital do terreno que permita a definição da geometria da rodovia e forneça os elementos necessários a elaboração dos demais estudos e projetos. Para tanto foram elaborados os serviços abaixo relacionados:

√ Implantação dos marcos de apoio básico e RN's;

√ Lançamento de poligonal topográfica;

√ Levantamento planialtimétrico cadastral das interseções, acessos tipo, travessias urbanas, dispositivos de drenagem existentes, e outros;

√ Planta de restituição topográfica, na escala 1: 2000.

B.2.2 Implantação dos Marcos de Apoio Básico

Foram implantados 06 marcos de apoio sendo realizadas leituras com GPS de alta precisão no sistema de referência SIRGAS 2000, obtendo-se coordenadas e cotas oficiais do IBGE.

B.2.3 Lançamento de Poligonal Topográfica

Para o lançamento da poligonal geodésica foi utilizado o equipamento GNSS HI TARGET V30. As poligonais são efetuadas, no máximo, a cada 5 km de extensão, fechando em dois marcos pós processados pela RBMC (Rede Brasileira de Monitoramento Continuo).

B.2.4 Levantamento Planialtimétrico

O lançamento da restituição topográfica foi iniciado no final do asfalto da referida rodovia, finalizando na divisa com o município de Laguna.

Ao longo da linha de exploração foi efetuado o levantamento cadastral, que permite o levantamento planialtimétrico da faixa estabelecida, bem como a definição de todas as

benfeitorias e interferências, tais como: casas, galpões, cercas, muros, postes, taludes, meio fios, acessos, abrigos para passageiros etc.

B.3. ESTUDOS HIDROLÓGICOS

B.3.1 Generalidades

Os Estudos Hidrológicos têm por objetivo definir os elementos básicos que estão fundamentalmente ligados à definição e dimensionamento das estruturas de drenagem no que se refere ao local de sua implantação, tipo e dimensionamento hidráulico. No caso presente tais estruturas são constituídas basicamente de bueiros, galerias e sarjetas superficiais e haverá necessidade de redimensionamento dos bueiros existentes.

B.3.2 Dados Coletados

Os dados de chuvas (leituras pluviométricas) foram obtidos através do posto meteorológico de Tubarão, fornecidos pela sua operadora, EPAGRI e INMET/EMPASC, sendo correspondentes as precipitações mensais, número de dias de chuva e precipitações máximas diárias anuais para o período de observação compreendido entre os anos de 1940 e 2011.

B.3.3 Dados Relativos à Região

A Região definida pelo Município de Tubarão, apresenta a seguinte situação Fisiográfica e Condições Climáticas.

B.3.4 Tipos Climáticos

Pela aplicação do sistema Köppen, que preconiza a utilização de médias e os índices numéricos dos elementos de temperatura e precipitação, a região em estudo se enquadra em climas do grupo C - Mesotérmicos, sendo subtropical, uma vez que as temperaturas médias estão abaixo de 18°C e acima de 3°C.

Dentro do grupo C, o clima da região central do estado de Santa Catarina pertence ao tipo úmido (f), chuvas igualmente distribuídas durante o ano sem estação seca pois a altura de chuva no mês mais seco ultrapassa a 60 mm, conforme pode ser observado no histograma das precipitações médias.

Determinando o grupo a que pertence, é possível ainda distinguir dois subtipos em função da altitude.

- Subtipo a: Verão quente, característico da zona litorânea onde as temperaturas médias dos meses mais quentes estão acima de 22°C e,

- Subtipo b: Verão brando, quando a temperatura média do mês mais quente fica abaixo de 25°C.

Conforme descrito acima pode-se concluir que o clima na região litorânea do Estado de Santa Catarina, segundo classificação de Wladimir Köppen, é subtropical mesotérmico úmido, pertencente ao grupo C, do tipo Cfa.

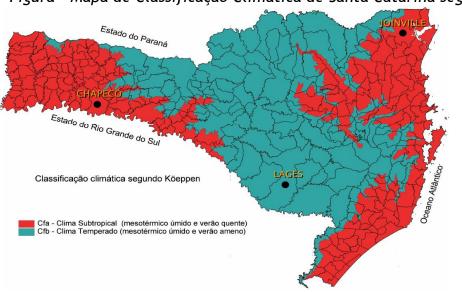


Figura - Mapa de Classificação Climática de Santa Catarina segundo Köppen

B.3.5 Tempo de Recorrência

O Tempo de Recorrência ou frequência é o período provável para que ocorra a repetição das combinações intensidade-duração, utilizado na elaboração do Projeto de Drenagem e que foi fixado através da consideração dos seguintes fatores:

- Importância e classe da via
- Prejuízos às propriedades limítrofes
- Interrupção do tráfego
- Riscos ou perigo à vida humana.

Admitiu-se, neste projeto, como valor máximo, na frequência recomendada, as precipitações para as diversas durações, que não sejam excedidas mais do que uma vez no período considerado.

Assim, sendo, aliando os fatores referidos a fatores de economia na implantação (redução de diâmetros em função da escolha do tempo de recorrência), os tempos de recorrência adotados são os recomendados pelo DEINFRA/SC:

- Para a drenagem superficial: TR =10 anos. e obras de artes correntes (bueiros e pontes): TR = 25 anos.

B.3.6 Precipitações Mensais e Anuais

A partir das precipitações totais mensais obtidas durante o período de observação, calculou-se a precipitação total máxima, média e mínima mensal. Em análise do histograma, pode-se concluir que os meses de janeiro e fevereiro constituem um período chuvoso, apresentando uma média mensal de 161,67 mm para o mês de janeiro e 158,30 mm para o mês de fevereiro. Ao longo do ano não se tem um período de estiagem característico, pois as medias mensais situam-se acima de 85,47 mm. Analisando-se os valores médios, a ocorrência de uma seca sempre é possível, mas a probabilidade é pequena.

B.3.7 Comportamento das Chuvas Intensas

Estudou-se a função Chuvas intensas para o Posto Pluviométrico de Imbituba (1990 - 2011) por apresentar uma série histórica representativa.

B.3.8 Metodologia

A metodologia adotada para o desenvolvimento dos trabalhos atendeu as fases a seguir descritas:

1ª FASE: Escolhidas as Estações Pluviométricas características da região, coletou-se as informações de chuvas diárias, na série histórica da estação escolhida.

2ª FASE: Procedeu-se a consistência dos dados, com a detecção de erros.

3ª FASE: Formou-se a série histórica anual de chuvas máximas de um dia, constituída pelos maiores valores anuais.

Os dados obtidos levaram a definição da correção do tempo de recorrência ou probabilidade.

Com os dados, são determinados os seguintes parâmetros:

- A média aritmética (\overline{X}) = 92,50 mm
- O desvio padrão da amostra (σ) = 31,40 mm

Gumbel-Chow, mostrou que a maioria das funções de frequência, empregadas em análises hidrológicas, se baseiam na teoria estatística dos extremos das amostras ocasionais e podem ser resolvidas por equações do tipo:

$$H = \overline{X} + k \sigma$$

Onde:

H = altura pluviométrica esperada para o período de retorno desejado.

 \overline{X} = média aritmética das chuvas máximas anuais fator de frequência, função do período de retorno e do número de anos de observações.

 σ = desvio padrão da amostra.

O fator de frequência poderá ser determinado pela Tabela I, que mostra este fator calculado segundo a lei de Gumbel, apresentada a seguir.

O método consiste em transformar os valores conhecidos das chuvas máximas de 1 dia em chuvas de 24 horas e desta para chuvas de 1 hora e de 6 minutos de duração, dentro de percentuais determinados através de tratamento estatístico do Estudo "Chuvas Intensas do Brasil". Nesta fase, com os dados transformados estatisticamente, procedeu-se o cálculo das chuvas de diferentes durações, em função do tempo de recorrência.

As alturas de precipitação de 24 horas, de 1 hora e de 6 minutos de duração foram lançadas no papel de probabilidade de HERSHFIELD e WILSON, possibilitando a leitura para qualquer tempo de duração.

Com estes valores determinam-se as curvas:

- Intensidade - duração - tempo de recorrência

$$I = (t,T)$$

- Altura - duração - tempo de recorrência

$$A = (t,T)$$

Onde:

I = intensidade de precipitação em mm/h,

A = altura de precipitação em mm,

t = tempo de duração da chuva em minutos e,

T = tempo de recorrência em anos.

Com a metodologia exposta, procedeu-se o cálculo das funções de intensidade e duração das precipitações, para o respectivo posto pluviométrico utilizado neste estudo.

B.3.9 Estudo de Frequência das Precipitações Diárias Máximas Anuais.

Com a série histórica anual de chuvas máxima de um dia, da Estação Pluviométrica de Tubarão, num período de observação de 24 anos.

Utilizando estes valores e a expressão Vem Te Chow tem-se que:

$$n = 20$$

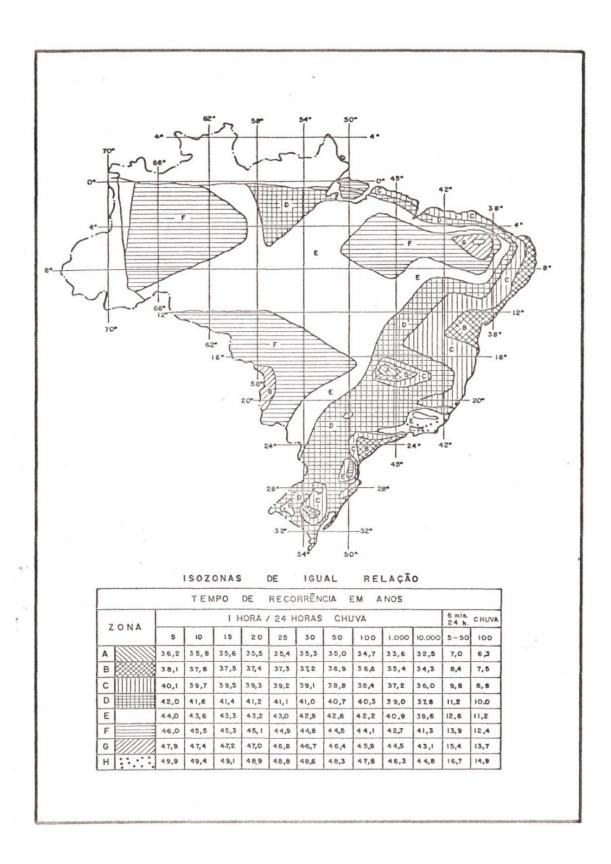
$$\overline{X}$$
 = 92,50 mm

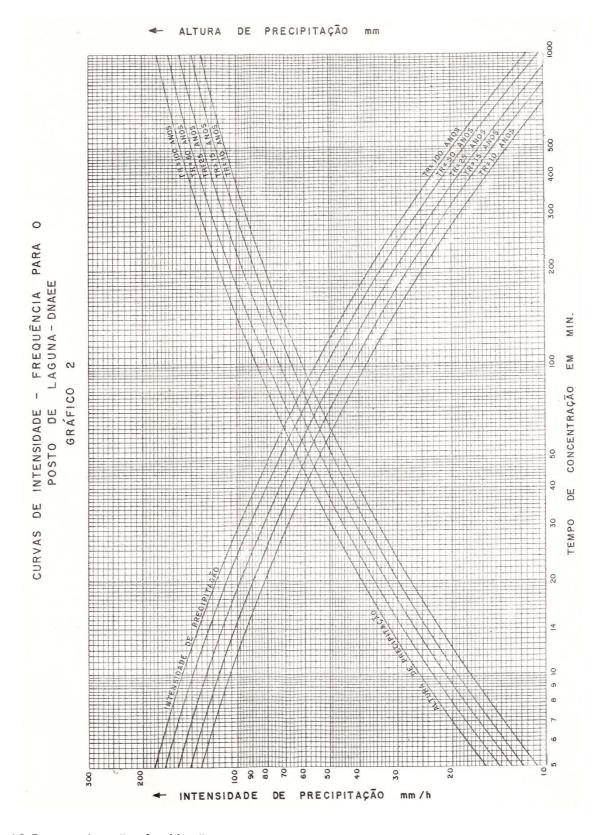
$$\sigma$$
 = 31,40 mm

Logo a expressão $H = \overline{X} + k.\sigma$ fica: H = 92,50 + 31,40 k

B.3.9.1 Precipitações Máximas de 24 horas em Função do Tempo de Recorrência

As alturas pluviométricas de chuvas máximas de 24 horas e de 1 dia guardam uma relação quase constante e independente do período de retorno, cujo valor é da ordem de 1,095, adotado no método do Eng. Jorge Jaime Taborga Torrico.





B.3.10 Determinação das Vazões

A vazão de contribuição, para efeito da escolha e dimensionamento das obras de drenagem, foi determinada da seguinte forma:

- Pela utilização do Método Racional para as bacias com até 10 km².

B.3.10.1 Método Racional

O Método Racional é expresso por:

$$Q = \frac{C.I.A}{360}$$

Onde:

Q = vazão, em m³/s;

C = coeficiente de escoamento ou deflúvio, adimensional;

I = Intensidade de precipitação, em mm/h e;

A = Área da bacia, em ha.

A intensidade é obtida em função do tempo de recorrência e da duração considerada igual ao tempo de concentração da bacia. Esta última condição é importante para que toda a área de drenagem esteja contribuindo para a seção.

B.3.10.2 Tempo de Concentração

É o tempo requerido pela água para escoar desde o ponto mais remoto da área de contribuição até o ponto de drenagem.

A delimitação das bacias hidrográficas, foi estabelecida a partir de levantamentos aerofotogramétricos e mapas regionais, além de observações in loco

A partir dos elementos levantados, definiram-se os parâmetros:

A = área de drenagem, em m^2 ;

L = comprimento do talvegue mais extenso, em metros e,

H = declividade média do talvegue principal, em %.

O tempo de concentração foi determinado com a utilização dos parâmetros mencionados, com o emprego da expressão sugerida pelo DNOS - Departamento Nacional de Obras e Saneamento:

Onde, além dos coeficientes já vistos,

t.c. = tempo de concentração, em minutos e,

k = coeficiente tabelado em função das características das bacias.

Para uso, o coeficiente "k" pode assumir os valores constantes do quadro seguinte:

VALORES DO COEFICIENTE "K"					
CARACTERÍSTICAS DA BACIA	k				
Terreno areno-argiloso coberto de vegetação intensa, elevada absorção	2,0				
Terreno argiloso coberto de vegetação, absorção média apreciável	3,0				
Terreno argiloso coberto com vegetação, pouca absorção	4,0				
Terreno com vegetação média, pouca absorção	4,5				
Terreno com rocha, escassa vegetação, baixa absorção	5,0				
Terreno rochoso, vegetação rala, reduzida absorção	5,5				

Fonte: IS-06/98-DEINFRA

Para a drenagem superficial da rodovia em estudo, tomamos o tempo de concentração igual a 6 minutos e a bacia de contribuição para dimensionamento das galerias foi considerada como duas faixas com largura de 20 metros em cada lado da via, considerando a profundidade média de um lote.

B.3.10.3 Determinação do Coeficiente de Escoamento Superficial

Na determinação do coeficiente de impermeabilidade, escoamento, de "Runoff" ou deflúvio, que vem a ser a relação entre a quantidade de água precipitada e a que se escoa, foram adotados os coeficientes conforme Tabela 3.1 do Manual de Projeto de Drenagem Urbana do DAEE/CETESB.

0,70 a 0,95
0,70 a 0,95
0,50 a 0,70
0,35 a 0,50
0,40 a 0,60
0,60 a 0,75
0,30 a 0,45
0,50 a ,70
0,50 a 0,80
0,60 a 0,90

Parques, Cemitérios	0,10 a 0,25
Play grounds	0,20 a 0,35
Pátios de estradas de ferro	0,20 a 0,40
Áreas sem melhoramentos	0,10 a 0,30

Fonte: Tabela 3.1 - Manual de Projeto de Drenagem Urbana do DAEE/CETESB.

B.4.ESTUDOS GEOTÉCNICOS

O estudo geológico foi feito baseado na Instrução de Serviço do DEINFRA/SC IS-07/98 e elaborado pela empresa N & S ENGENHARIA E CONSTRUÇÕES LTDA de Jaguaruna-SC em 26/05/2022.

O Estudo Geotécnico foi desenvolvido de forma a se conhecer as características dos materiais constituintes do subleito, classificar os materiais de cortes, jazidas e fundações de aterros, determinando suas características físico-mecânicas, estudando e indicando os materiais a serem utilizados na terraplenagem, pavimentação, drenagem e obras de arte correntes.

Os trabalhos desenvolvidos se basearam nos dados fornecidos pelos estudos geológicos e topográficos, no projeto geométrico e no exame "in loco" do trecho em estudo.

Com base no estudo topográfico e projeto geométrico foram programados os locais e profundidades das sondagens para pesquisa do subleito, bem como os ensaios a serem realizados. Foram feitas sondagens a pá, picareta e trado para a obtenção das amostras e nível d'água, que imediatamente foram expeditamente classificadas.

B.4.1 Definição do CBR de Projeto

Como a Terraplenagem envolve o uso de solos variados, houve por bem tratar estatisticamente todos os solos, apesar das amostras apresentarem mesmas características físicas e mecânicas, dentro dos critérios estabelecidos nas Especificações Gerais para Obras Rodoviárias do DEINFRA/SC.

O CBR é uma das formas mais comuns de medir a capacidade de suporte de um subleito para projetos de pavimentação.

Sabe-se que a capacidade de suporte de uma rodovia não é homogênea. Surge então a necessidade da divisão do trecho em segmentos homogêneos, onde cada trecho terá uma estrutura apropriada dimensionada em função da capacidade de suporte.

Para a análise estatística não foram colocados os CBRs de expansão maior que 2%, pois esses materiais serão substituídos. O Quadro 12 mostra o CBR de projeto para a rodovia. O CBR de projeto é definido de acordo com a seguinte expressão, considerando nível de confiança de 90%.

$$CBR_{proj} = CBR_{m\acute{e}dio} - \frac{1,29 \times \sigma}{N^{0,5}}$$

Onde:

CBRmédio = média aritmética

σ = desvio padrão

N = número de determinações

Quadro 12 - Resultados do CBR de projeto

Segmento Homogêneo	Estacas	CBRp
seg1	0+0,0 a 155+3,45	7,65

FURO AMOSTRA	COORDENADAS	CLASSIFICAÇÃO EXPEDIDA	PROFUNDIDADE(m)	DENSIDADE (g/cm³)	UMIDADE ÓTIMA (%)	UMIDADE NATURAL (%)	EXPANSÃO (%)	ISC (%)
1	****	Argila variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,62	7,32
2	****	Argila marrom escura	0,00 a 1,50	****	****	****	0,27	9,57
3	****	Argila marrom escuro	0,00 a 1,60	****	****	****	0,14	8,09
4	****	Argila variegada c/ pedregulho	0,00 a 0,90-laje	****	****	****	0,35	7,93
5	****	Argila variegada c/ pedregulho	0,00 a 0,70-laje	****	****	****	0,37	6,37
6	****	Argila variegada c/ pedregulho	0,00 a 0,70-laje	****	****	****	0,40	7,24
7	****	Argila marrom escuro/laje	0,00 a 1,10-laje	****	****	****	0,13	9,73
8	****	Argila variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,31	7,71
9	****	Argila siltosa marrom escuro	0,00 a 1,50	****	****	****	0,11	8,77

10	****	Argila Siltosa	0,00 a 1,60	****	****	****	0,11	7,81
		variegada					0,	,,,,,
11	****	Argila variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,19	11,66
12	****	Argila Variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,23	6,05
13	****	Argila marrom escuro	0,00 a 1,40	****	****	****	0,48	6,78
14	****	Argila siltosa Variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,36	8,62
15	****	Argila siltosa Variegada	0,00 a 1,50	****	****	****	0,70	7,59
16	****	Argila siltosa marrom escuro	0,00 a 1,70	****	****	****	0,49	7,57
17	****	Argila marrom escuro	0,00 a 1,50	****	****	****	0,31	8,48
18	****	Argila siltosa Variegada	0,00 a 1,60	****	****	****	0,49	7,57

OBS. Aonde possui ***** , não nos foi fornecido o resultado

CBR de Projeto: 8,00%

O cbr de Projeto foi obtido através da fórmula seguinte fórmula:

$$CBR_{proj} = CBR_{m\'edio} - \frac{1,29 \times \sigma}{N^{0,5}}$$

Desvio Padrão: 1,32

Onde:

CBRmédio = média aritmética

σ = desvio padrão

N = número de determinações

CAPÍTULO C - PROJETOS

C.1. PROJETO GEOMÉTRICO

C.1.1 Introdução

O Projeto Geométrico da Rua Manoel Estevão Fernandes, trecho: Rua Rui Barbosa até a estaca 50, segue as recomendações da Instrução de Serviço IS-08/98, vigente no DEINFRA/SC. Para sua elaboração foram utilizadas as Diretrizes para a Concepção de Estradas (DCE), Parte: Condução do Traçado (DCE-C), e Parte: Seções Transversais (DCE-S), editadas em 1999.

O Projeto Geométrico, cujo objetivo é definir a geometria final da alternativa de traçado escolhida, foi elaborado com base na restituição definida no estudo topográfico, buscando-se um traçado espacial mais seguro e fluente, com melhor aproveitamento da topografia local, objetivando uma adequada movimentação de volumes de terraplenagem, a redução no custo operacional dos veículos que transitarão pela rodovia em projeto e respeitando o equilíbrio dos impactos ambientais gerados.

Não haverá faixa de domínio, pois a largura da via e suas construções existentes impedem a sua implementação.

C.2. TERRAPLENAGEM

O projeto de terraplenagem tem por objetivo definir e preparar a seção geométrica, mediante a execução de cortes ou aterros, localização e distribuição dos volumes destinados à conformação do greide e da plataforma, conforme elementos definidos pelo projeto. (ver perfil longitudinal e seções transversais).

Durante a terraplenagem se for constatado pontos com solos de características inservíveis como subleito, os mesmos deverão ser removidos e substituído por um material de boas características e aprovado pela fiscalização, fornecido e transportado pela CONTRATADA. O material removido será transportado para local pré-determinado pela fiscalização.

Tanto os solos substituídos, quanto os aterros serão compactados em camadas máximas de 0,25m, até atingirem 95% do grau de densidade dado pelo ensaio DPT- ME-47/64, para as camadas inferiores e a 100% do grau de densidade atingido no mesmo ensaio para as camadas dos últimos 0,60m de altura.

Quando as camadas de aterros forem muito finas e lançadas sobre o leito da estrada existente, este deve ser escarificado até uma profundidade de 0,15m, para haver a união desejada entre as camadas após a sua regularização e compactação.

-Escavação, Carga e Transporte de materiais - Execução corpo estradal

Consiste em um conjunto de operações cuja finalidade é construir o corpo da via, tomando como referência as cotas do greide projetado de terraplenagem.

-Execução de escavação, carga e transporte do material de corte.

Consiste em desmontar por ação mecânica o maciço (corte) pré-definido pelo projeto, dentro das normas e especificações rodoviárias de modo que permita a execução da Rodovia.

Execução:

- a) escavar os segmentos das vias (cortes), cuja implantação requer escavação e transporte do material constituinte do terreno natural ao longo do eixo e no interior dos limites dos offsets que definem o corpo da Rodovia;
- b) A operação de execução limita-se em escavar até atingir as cotas e larguras do projeto (greide) levando em consideração as declividades dos taludes;
- c) O material escavado será destinado e transportado para os locais de aterros quando atender as especificações técnicas estabelecidas, ou serão destinados a locais previamente definidos e designados pela equipe de fiscalização.
- d) todos os materiais extraídos dos cortes serão classificados por técnicos da equipe de fiscalização obedecendo às seguintes definições: 1ª categoria, 2ª categoria e 3ª categoria. Pois para cada grandeza e resistência do solo existem preços diferenciados de acordo com o grau de dificuldade no processo de escavação.

a) 1^a categoria:

Compreende os solos em geral do tipo argila, rocha em adiantado estágio de decomposição e seixos rolados ou não rolados com diâmetros máximos inferiores a 15 cm, qualquer que seja o teor de umidade que apresentem.

b) 2^a categoria:

Compreende as rochas com resistência a penetração mecânica inferior à do granito, blocos de rocha com volume inferior a 1m³, matacões e pedras de diâmetro médio superior a 15 cm, cuja extração se processe através do uso combinado de explosivos, tratores com lâmina ou Hipers, mais ferramentas manuais.

c) 3^a categoria:

Compreende as rochas com resistência a penetração mecânica igual ou superior ao do granito, blocos de rocha com diâmetro médio superior a 1m3 e maciços cujo volume seja necessário o emprego contínuo de explosivos para que haja redução das partículas que possibilitem o seu carregamento e transporte;

Os equipamentos necessários às operações de corte são tratores de lâminas equipados com hipers, moto-scrapers, motoniveladora, perfuratrizes de rocha, explosivos, caminhões basculantes e outros que se fizerem necessários;

As medições serão apropriadas em metros cúbicos medidos nos maciços dos cortes, através das seções transversais (ver projeto terraplenagem);

Os cálculos dos volumes deverão ser processados e apresentados em planilhas específicas, levando em consideração os estaqueamentos da obra, o lado em que se encontram e sua classificação.

- Corpo de aterros - lançamento e compactação em camadas

A liberação da compactação poderá ser realizada visualmente após um mínimo de 13 passadas com rolo vibratório com energia de compactação máxima. Deverá ser liberada pela topografia a parte geométrica. Caso o fiscal não esteja satisfeito apenas com a visualização deverão ser realizados ensaios para a determinação da densidade de campo desse material.

Execução:

- a) A compactação terá processo mecânico que visa reduzir o volume dos seus espaços vazios, aumentando o seu peso específico aparente e tornando-o assim mais instável;
- b) Para os corpos de aterros de altura superiores a 2 (dois) metros as camadas inferiores até a cota 60 cm de espessura abaixo do greide projetado deve ser compactado em camadas de no máximo 60 cm de espessura por lançamento, dentro da umidade ótima, até atingir um grau de compactação de no mínimo 95% do P. N.;
 - c) Para a camada final o grau de compactação não poderá ser inferior a 100% do P. N.;
- d) Os equipamentos utilizados devem atender as especificações de cada tipo de solo que será utilizado no corpo do aterro, tendo em vista a projeção, o transporte e o cronograma definido para cada etapa da obra;
- e) De modo geral os rolos vibratórios devem ser usados para solos arenosos, para solos argilosos os rolos do tipo pé-de- carneiro são os indicados, sendo que os rolos pneumáticos se adaptam a quase todos os tipos de solo;
- f) Os serviços executados serão apropriados por metro cúbico, medido no local obedecendo às dimensões projetadas dos maciços de aterros e liberados.

C.2.1 Remoção de subleito e transporte do material não utilizado na obra

O solo existente que não possuir resistência adequada para o corpo de aterro e/ou encontrar-se saturado, eles deverão ser removidos e transportados para bota fora.

Para o aterro dessas remoções deverá ser utilizado de jazidas. Os pontos a serem removidos devem ser verificados na tabela de Remoções.

C.2.2 Inclinação dos Taludes

Os taludes recomendados são:

- Cortes: 1:1,0(V:H);

- Aterros: 1:1,5(V:H).

C.2.3 Cálculo dos Volumes e Distribuição de Terraplenagem

Com apoio na geometria definida nas seções transversais, foram cubados os volumes de escavação em corte e os volumes de aterro.

C.2.4 Empolamento

O empolamento varia com o tipo de solo ou rocha, o grau de coesão do material original e a umidade do solo

C.3. PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS DE ARTE CORRENTES

C.3.1 Drenagem Superficial

O Projeto de Drenagem consiste na definição e dimensionamento das estruturas de captação, controle e condução das águas pluviais, a fim de evitar os danos que possam vir a causar ao corpo do pavimento da Rua Manoel Estevão Fernandes.

A drenagem superficial tem a função de interceptar a água que escoa nos taludes e áreas adjacentes e conduzi-la de forma segura e eficiente contra a erosão.

C.3.1.1 Determinação da Vazão de Contribuição

A vazão de contribuição para escolha e dimensionamento das obras de drenagem será determinada através do Método Racional:

$$Q = (C.I.A) /3,6 \times 10^6$$

Onde:

Q = vazão, em m³/s;

C = coeficiente de escoamento ou deflúvio;

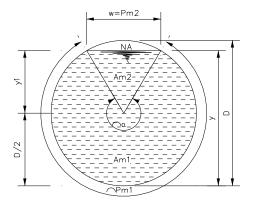
I = intensidade de precipitação, em mm/h e,

A = área de contribuição, em m²

A intensidade é obtida em função do tempo de recorrência e da duração considerada igual ao tempo de concentração da área de contribuição que será de 6 minutos.

C.3.1.2 Dimensionamento Hidráulico das Galerias

As galerias serão dimensionadas com o emprego da fórmula de Manning-Strickler, para seção circular, com lâmina d'água de 0,93 D, quando se verifica a máxima vazão na tubulação.



A seção, para atender a vazão calculada pelos Estudos Hidrológicos, dependerá da declividade, do raio hidráulico e da rugosidade da parede dos tubos de concreto.

Utilizar-se-ão as equações da hidráulica:

Onde:

Q = vazão de projeto, em m³/s;

V = velocidade de escoamento, em m/s;

S = seção de escoamento, em m²;

n = coeficiente de rugosidade, para concreto não alisado = 0,013;

R_h = raio hidráulico, em m;

A_m= Seção molhada do tubo, em m²;

P_m= Perímetro molhado do tubo, em m;

i = declividade da galeria, em m/m.

As declividades foram definidas de forma a originarem velocidades mínimas de 0,60 m/s e máximas de 5,00 m/s, conforme orientação do Manual de Projeto de Drenagem Urbana (DAEE/CETESB).

Considerando a relação y/D igual a 0,93 para a máxima vazão na tubulação obteve-se os seguintes valores:

$$A_m = 0.76123 D^2$$

$$R_h = 0.24427 D$$

Aplicando-se estes valores na equação (3) tem-se:

$$D_{\min} = (1,576.n^{3/8}.Q^{3/8})/i^{3/16}$$

Onde:

 D_{min} = mínimo diâmetro da galeria, a fim de proporcionar o escoamento das águas (m);

n = coeficiente de rugosidade, para concreto não alisado = 0,013;

C.3.2. DRENO PROFUNDO EM SOLO

As valas deverão ser escavadas de acordo com a largura, o alinhamento e as cotas indicadas no projeto. Os tubos em Pead e dimensões requeridas deverão ser assentados em berços adequadamente compactados e acabados, de modo a serem preservadas as cotas de projeto perfeitamente estáveis para o carregamento previsto.

O material de envolvimento dos drenos deverá ser firmemente adensado, adotando-se compactador vibratório, de modo a garantir a imobilidade dos tubos, as espessuras das camadas e a perfeita graduação granulométrica dos materiais drenante e filtrante. As juntas macho e femea deverão ser colocadas de modo que a femea fique voltada para o lado ascendente da declividade.

A parte superior da vala deverá então ser preenchida com a saia de pavimentação, com sua utilização de bases granulares para que haja a continuidade de permeabilidade, de modo a favorecer o esgotamento das águas que, por infiltração, possam ficar retidas na camada. Para maiores esclarecimentos deverá ser verificado os procedimentos descritos na norma DNIT 015/2006-ES.

C.4. PAVIMENTAÇÃO

C.4.1 Camadas do Pavimento

A pavimentação de uma via consiste em construir uma estrutura capaz de apresentar conforto, segurança e estabilidade, de modo que resista aos esforços verticais e horizontais oriundos do fluxo de veículos por um período pré-determinado pelo projeto.

O projeto desta via foi dimensionado de conformidade com os estudos preliminares de consonância com as características físicas e mecânicas dos materiais.

Para tanto foi determinado uma camada com as seguintes características:

C.4.1.1 - Regularização do Subleito

Objetivo: conformar a plataforma da via mediante pequenos cortes ou aterros, conferindo-lhe condições adequadas de geometria e compactação.

Execução:

- regularizar e compactar conforme cotas e larguras da nota de serviços obedecendo as declividades projetadas;
- executar marcação topográfica de modo a permitir o uso de equipamentos mecânicos (motoniveladora e rolo compactador) de regularização e compactação;
 - aplicar índice de suporte Califórnia ISC (método DNIT-ME 49);
 - não tolerar índice de expansão dos materiais superiores a 2%;
 - obter um grau de compactação de no mínimo 100% do proctor normal;
- o teor de umidade deverá ser de no máximo ⁺. 2% da umidade ótima obtida pelo ensaio de caracterização a ser executado pela construtora e supervisionado pela fiscalização;
- a apropriação dos serviços executados será por metro quadrado de serviços liberados conforme nota de serviço, medidos em campo.
- será utilizado o material proveniente dos cortes do revestimento primário existente no leito da via durante a etapa de terraplenagem.

Nesta etapa a CONTRATADA deverá ter os seguintes equipamentos para execução dos serviços:

- Motoniveladora
- Pá-carregadeira sobre pneus
- Caminhões com caçambas basculantes
- Rolo compactador liso
- Caminhão-pipa.

C.4.1.2 Sub-base - Macadame Seco

É a camada que se destina a receber e distribuir parte dos esforços oriundos do tráfego e para proteger o subleito. Será executada com macadame seco, numa espessura de 0,25m e compactada com Rolo Vibratório com energia de compactação máxima e será liberado visualmente e/ou com teste de carga. Estes serviços serão regulados pela Especificação de Serviço DNIT 139- ES.

Execução:

- para receber as camadas que compõem o pavimento, será necessário regularizar o subleito;
- caberá à fiscalização o controle de qualidade exigindo das CONTRATADAS marcações topográficas ao longo do trecho em ação, nas cotas e larguras estabelecidas;
 - executar camada única de 25 cm de macadame;
- concluir a execução de conformidade com as normas estabelecidas, respeitando as especificações, declividades, abaulamentos cotas de topo, largura e comprimento, além da compactação final;
- devendo a construtora solicitar liberação geométrica e geotécnica da camada constituída de acordo com as especificações do manual de pavimentação do DNIT à equipe de fiscalização;
- para apropriar os serviços executados, o preço unitário por metro cúbico deve ser considerado os insumos com o fornecimento, transporte e execução da camada, medidos geometricamente após conclusão de cada subtrecho.

Nesta etapa a CONTRATADA deverá ter os seguintes equipamentos para execução dos serviços:

- Moto niveladora
- Pá-carregadeira sobre pneus
- Caminhões com caçambas basculantes
- Rolo compactador liso
- Caminhão-pipa.

C.4.1.3 Base de Brita Graduada

É a camada de material pétreo, resultante da composição granulométrica de rochas de diâmetros diferentes e de pó de pedra ensaiada em laboratório numa espessura de 0,15m. Para aplicação na pista, deverá ser misturada em usinas de solos, na umidade do projeto. Após o espalhamento na pista será compactada com rolo liso vibratório, até atingir o grau de compactação a 100% do Proctor intermediário. A tolerância do greide final da base será de - 1,0 em a + 1,0 cm, e a declividade transversal será de 2,0 % a partir do eixo para os bordos. Estes serviços serão regulados pela Especificação de Serviço DNIT 141- ES.

C.4.1.4 Imprimação

É a impermeabilização da base, com emulsão asfáltica (EAI), aplicado a uma taxa de 1,3 litros/m², dependendo da textura da base deverá ser aplicado com caminhão espargidor com barra de distribuição acionada a uma pressão constante por motor. A imprimação só será executada após a liberação da base pelo laboratório, e devidamente varrida por processo mecânico (Vassoura Mecânica). Estes serviços serão regulados pela Especificação de Serviço DNIT 144- ES.

C.4.1.5 Pintura de Ligação

É a aplicação de um ligante, Emulsão Asfáltica RR-2C, e tem por finalidade a perfeita ligação entre a base imprimada e o revestimento asfáltico. Antes de receber a pintura de ligação a base imprimada deverá ser varrida mecanicamente. A taxa de aplicação deverá estar ser de 0,45 litros/m² ou 0,00045 t/m². Estes serviços serão regulados pela Especificação de Serviço DNIT 145- ES.

C.4.1.6 Pavimentação

Revestimento Asfáltico - É uma mistura asfáltica usinada a quente composta por agregados minerais (brita, areia e filler) e material asfáltico (Cimento asfáltico CAP-50/70) será obtido em Usina Gravimétricas ou do tipo Drumm - Mixter e tem por finalidade dar conforto, segurança aos motoristas e proteger a base contra a ação das intempéries. Os agregados e asfalto serão misturados em usina gravimétrica ou Drumm-Mixter. A densidade para efeito deste orçamento foi considerada as médias das densidades obtidas da região cujo valor verificado foi de d= 2,5 t/m³ e teor do asfalto deverá se situar dentro da faixa 'C' do DNIT.

O transporte se dará em caminhões basculantes enlonados, para manutenção da temperatura da massa asfáltica.

O espalhamento na pista será feito com vibro-acabadora de esteiras que devem possuir mesa vibratória com sistema de aquecimento.

A compactação será feita com rolo de pneus autopropelidos, de pressão variável e de capacidade mínima de 20 toneladas e com rolo de chapa tandem de 2 tambores, peso mínimo de 6 toneladas, ou preferencialmente com rolo de chapa de 2 tambores vibratórios. A espessura do CBUQ após a compactação deverá ser de 0,05 m.

A rolagem se iniciará imediatamente após o espalhamento da massa.

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

A CONTRATADA deverá apresentar o projeto da mistura asfáltica e especificar a metodologia e normas técnicas adotadas na elaboração dela.

Estes serviços serão regulados pela Especificação de Serviço DNIT 031.

C.4.1.7 Controles Tecnológicos

Os laudos técnicos de controle tecnológico e os resultados dos ensaios de todas as etapas dos serviços e não somente do revestimento asfáltico devem ser entregues obrigatoriamente a FISCALIZAÇÃO por ocasião do envio do último boletim de medição, para que façam parte da documentação técnica do contrato e para, nos casos de problemas precoces no pavimento, subsidiarem os reparos de responsabilidade do contratado, bem como da responsabilidade solidária da empresa executora dos serviços de pavimentação e controle tecnológico.

A tabela abaixo mostra os tipos de ensaios que devem ser realizados.

CAMADAS	ENSAIOS	METODO
	Ensaio Marshal	DNER-ME 043
Revestimentos e Camadas Betuminosas	Percentagem de betume	DNER-ME 053
	Ensaio de Espuma-Material asfáltico	DNER-ME 150
	Ensaio de Compactação	DNER-ME 129
Base Sub-base e Subleito	Ensaio de Granulometria	DNER-ME 080
	Ensaio de Índice de Suporte Califórnia	DNER-ME 029

C.5 DIMENSIONAMENTO DO PAVIMENTO FLEXIVEL

O dimensionamento das diversas camadas constituintes do pavimento foi feito mediante aplicação do Método de Dimensionamento de Pavimentos Flexíveis do DNIT (Novo Método do Eng.º Murillo Lopes de Souza), apoiado em metodologia para conceituação e obtenção dos parâmetros envolvidos, conforme recomendações e/ou orientações contidas no Manual de Projeto de Engenharia Rodoviária do DNIT.

C.5.1 Solicitação do eixo padrão - N

O valor do número "N" foi obtido conforme descrito nos estudos de tráfego, e apresenta o seguinte valor: $N = 2,10 \times 10^{7}$

Em função do número equivalente "N" de operações do eixo padrão, o tipo e espessura são dados conforme a tabela a seguir:

N	R _{mín} (cm)	Tipo de revestimento
Até 10 ⁶	2,5 - 3,0	Tratamento Superficial
10 ⁶ a 5 x 10 ⁶	5	Revestimento Betuminoso
5 x 10 ⁶ a 10 ⁷	5	Concreto betuminoso
10 ⁷ a 5 x 10 ⁷	7,5	Concreto betuminoso
Mais de 5 x 10 ⁷	10	Concreto betuminoso

C.5.2 Índice de Suporte

O CBR de projeto foi obtido conforme descrito nos Estudos Geotécnicos e apresenta o seguinte valor: CBRp = 8,00~%

C.5.3 Dimensionamento

A figura abaixo apresenta o coeficiente estrutural:

Figura 4.1 - Coeficiente Estrutural

Componentes dos pavimentos	Coeficiente de equivalência estrutural (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 por penetração	1,20
Base granular	1,00
Sub-base granular	0,77(1,00)
Reforço do subleito	0,71 (1,00)
Solo-cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 45 Kg/cm ²	1,70
Solo-cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 45 Kg/cm² e 28 Kg/cm²	1,40
Solo-cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 28 Kg/cm² e 21 Kg/cm²	1,20
Bases de Solo-Cal	1,20

Utilizando uma espessura do revestimento de 5 cm e adotando o ábaco de número de operações do Eixo Padrão x Espessura do pavimento para $N = 2,10x10^{7}$, conforme recomendação, adotou-se uma espessura de 5 cm de revestimento.

Cálculo da Base:

 $R \times KR + B \times KB >= H20$

B = 19,19cm → Adotado 15cm

Cálculo da Sub-Base:

R. Kc + Kc. B + Kc. Sub= Htotal

Sub=25,48cm →Adotado 25cm

Adotando as espessuras de acordo com o método e para uma melhor execução, a estrutura do pavimento está mostrada no Quadro 4.3:

Quadro 4.1.8 - Estrutura do pavimento

Revestimento asfáltico - (CBUQ)	5 cm
Base - (Brita Graduada)	15 cm
Sub - Base Macadame Seco	25 cm
Total espessuras	45 cm

C.6. PROJETO DE SINALIZAÇÃO

O projeto de sinalização e Segurança viária foi elaborado com as recomendações do CONTRAN, sendo:

- Sinalização Horizontal-Conselho Nacional de Trânsito-CONTRAN, edição 2007.
- Sinalização Vertical de Regulamentação-Conselho Nacional de Trânsito-CONTRAN, edição 2007.
- Sinalização Vertical de Advertência-Conselho Nacional de Trânsito-CONTRAN, edição 2007.
- Manual de Sinalização Rodoviária (DNIT,2010) e demais especificações e procedimentos da ABNT e DNIT.

O projeto tem por objetivo apresentar todos os dispositivos necessários a boa e segura utilização do local por parte do usuário.

Este projeto apresenta o detalhamento dos dispositivos principais ou auxiliares a serem adotados, seja no que diz respeito.

Velocidades Máximas Consideradas

A via possui uma velocidade diretriz de 50km/h.

C.6.1 Sinalização Horizontal

C.6.1.1 Considerações

A sinalização horizontal é o conjunto de sinais constituído de linhas, marcações, sinais, símbolos e legendas colocados sobre o pavimento com a função de regulamentar, advertir ou indicar o modo seguro de transitar na via. O projeto deve compreender linha geral e interseções.

O projeto de sinalização definiu os dispositivos empregados na sinalização horizontal, dimensão de largura e extensões de faixas, tachas e tachões, localização e necessidade de intervenções.

A sinalização horizontal é composta de:

- Faixa de divisão de fluxos de sentidos opostos;
- Zebrados;
- Faixa de travessia de pedestre
- Faixa de retenção
- Legendas.

As demarcações em pista serão realizadas com aplicação de tinta acrílica branca com microesferas de vidro, espessura 0,6 mm (DNIT 100/2009 ES). Os zebrados, legendas, entre outros, serão realizadas com a aplicação da pintura termoplástica aplicada por extrusão e microesfera de vidro, espessura de 1,5mm (DNIT 100/2009 ES).

C.6.2 Sinalização Vertical

As placas de regulamentação/advertência deverão ser executadas em hastes metálicas de ferro galvanizado a fogo com diâmetro de 2", paredes com no mínimo 3 mm e 3,0 metros de comprimento, sendo as aletas de fixação soldadas. Todos os tipos de placas a serem executadas deverão ser totalmente refletivas e devem estar de acordo com os manuais de "Sinalização Vertical de Regulamentação" -Volume I, CONTRAN/DENATRAM.

Os posicionamentos das placas devem-se garantir uma pequena deflexão horizontal (em torno de 3°), em relação à direção ortogonal ao trajeto dos veículos que se aproxima, de forma a minimizar problemas de reflexo.

C.6.3 Sinalização por Condução Ótica

A sinalização por condução ótica constitui-se de elementos aplicados ao pavimento da via, ou junto a ela, como reforço da sinalização convencional. Alertam os motoristas sobre as situações de perigo potencial ou lhes servem de referência para seu posicionamento na pista. No projeto em questão foram utilizados tachões.

CAPÍTULO D - SERVIÇOS

D.1. PLACA DA OBRA

A placa da obra será afixada em local visível e de destaque, preferencialmente no acesso principal do empreendimento ou voltada para a via que favoreça a melhor visualização das placas, e deverão ser mantidas em bom estado de conservação, inclusive quanto à integridade do padrão das cores, durante todo o período de execução das obras, substituindo-as ou recuperando-as quando verificado o seu desgaste ou precariedade, ou ainda por solicitação da Prefeitura.

CAPÍTULO E - CONSIDERAÇÕES GERAIS

E.1 REFERENCIAL DE PREÇOS

As placas devem ter sempre o formato retangular na proporção de 8 para 5.

A placa de obra deverá ser confeccionada em chapa plana galvanizada num 26, material resistente às intempéries, pintada com esmalte afixadas em estrutura de madeira.

A largura será dividida em 2(duas) partes iguais, e a altura em 5(cinco) partes iguais.

D.2 SERVIÇOS COMPLEMENTARES

D.2.1 Realocação de Postes

Os postes com indicação "realocar" no projeto de interferências públicas, deverão ser removidos e colocados em locais que não prejudiquem a execução da obra, sendo este serviço de responsabilidade da contratada.

D.2.2 Considerações Gerais

A CONTRATADA deverá manter a obra sinalizada, especialmente à noite e principalmente onde há interferência com o sistema viário, e proporcionar total segurança aos pedestres para evitar ocorrência de acidentes. A CONTRATADA deverá colocar placas indicativas da obra com os dizeres e logotipos orientados pela FISCALIZAÇÃO da obra.

Todos os serviços de topografia, laboratório de solos e asfaltos, serão fornecidos pela CONTRATADA.

Todos os materiais e serviços deverão atender as especificações da ABNT, DNIT e SIE/SC

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 causados decorrentes da má execução dos serviços.

A boa qualidade dos materiais, serviços e instalações a cargo da Contratada, determinados através de verificações, ensaios e provas aconselháveis para cada caso, serão condições prévias e indispensáveis para o recebimento deles. No final da obra, a Contratada deverá fornecer um relatório, contendo todos os resultados obtidos nos ensaios de laboratório e em campo da obra, e apresentar o controle topográfico realizado, elaborando planta planialtimétrica da obra acabada.

E.1.1 Considerações

Metodologia utilizada: DNIT

Referência: SICRO (janeiro/2023-sem desoneração

Data base do Orçamento: abril/2024

Índices de Reajustamento de Obras Rodoviária: FGV (conforme a Instrução Normativa n° 59/DNIT SEDE, de 17 de setembro de 2021

Para os serviços de transporte com caminhão basculante, devido as características regionais das vias e condições de carregamento, considerou-se uma

E.1.1.1 Quantitativo

Os quantitativos dos serviços foram desenvolvidos pela Associação de Municípios da Região de Laguna-AMUREL, sendo realizadas as seguintes considerações:

- ✓ Considerando largura da pista= variável de 3,30 m a 6,00 m;
- ✓ Considerando densidade do concreto asfáltico = 2,40 t/m³;
- ✓ Considerando taxa de RR-2C= 0,00045 t/m²;
- ✓ Considerando taxa de EAI = $0,0013 \text{ t/m}^2$;

- ✓ Considerando teor de CAP 50/70= 5,50 %;
- √ Transporte de ligantes betuminosos = DMT 326 Km;
- ✓ Aquisição ligantes betuminosos = Refinaria Petrobras-REFAP-Canoas-RS.
- ✓ Material Pétreo = Falchetti (Tubarão), JR(Içara) ,Britafer(Jaguaruna) e SBM(Urussanga)

Para os serviços de sinalização horizontal considerou-se a pintura de faixa central e duas faixas, uma em cada bordo de 10 cm em toda a extensão da via. O serviço de sinalização vertical está detalhado no projeto.

CAPÍTULO F - PLANILHA ORÇAMETÁRIA

AMUREL Austragle de Municipies de Regilio de Lagaria	AMUREL										
	Rua Rio Branco	- 67, Centro									
	CEP: 88705160 - Tubarão - SC										
OBRA:	281 - Projeto de	e Pavimentação Asfáltica da Rua Mand	oel Estevão Fern	andes-C	Congonhas-1	Гrecho "I"-Tubaı	ão-SC				
ENDEREÇO:	Rua Manoel Es	tevão Fernandes-Congonhas-Tubarão	/SC								
		PLA	NILHA ORÇA	MENT	ÁRIA						
BDI:		23,00%									
BDI Equipam	entos:										
BDI Diferenci	ado:	15,00%									
BASE DO OF	RÇAMENTO:	SINAPI/SC 04/2024, Composição Pró	pria 04/2024, Co	tação 04	/2024, SICR	D/SC 01/2024					
ITEM	DESCRIÇÃO		REFERÊNCIA	UN.	QUANT.	CUSTO UN.(R\$)	BDI(%)	PREÇO(R\$)	PREÇO TOTAL(R\$)		
1	SERVIÇOS PRELIM	IINARES							28.206,3		
1.1	Fornecimento e insta estrutura de madeira	alação de placa de obra com chapa galvanizada e a. af_03/2022_ps	103689 - SINAPI/SC 04/2024	m²	2,88	314,88	23,00	387,30	1.115,4		
1.2	Servicos topografico acompanhamento e	es para pavimentacao, inclusive nota de servicos, greide	C.P. 2752311155287 - Composição Própria 04/2024	m²	5.595,05	0,45	23,00	0,55	3.077,2		
1.3	compr=6,20m alt=2, termo/acustico chas	unit c/2 vasos/1 lavat/1 mic/4 chuv larg= 2,20m 50m chapa aco c/nerv trapez forro c/ isolam sis reforc piso compens naval incl inst eletr/hidr scarga (composição sinapi_ago/2016 73874/1)	C.P. 01827 - Composição Própria 04/2024	mês	2,00	945,23	23,00	1.162,63	2.325,2		
1.4	m, carga nominal de	oste de concreto com comprimento nominal de 12 e 1000 dan, engastamento base concretada com 1 m de solo (não inclui fornecimento). af_11/2019	100616 - SINAPI/SC 04/2024	unid	3,00	1.884,66	23,00	2.318,13	6.954,3		
1.5	Poste de concreto a resistencia de 1000		41210 - SINAPI/SC 04/2024	unid	3,00	3.992,97	23,00	4.911,35	14.734,0		

53.719,02

ADMINISTRAÇÃO LOCAL

2.1	Administração local para pavimentação	C.P. 2752303146647 - Composição Própria 04/2024	unid	2,00	21.837,00	23,00	26.859,51	53.719,02
3	MOBILIZAÇÃO/DESMOBILIZAÇÃO							14.604,94
3.1	Mobilização/desmobilização de equipamentos pavimentação asfaltica	2752305150450 - Cotação 04/2024	unid	1,00	11.873,94	23,00	14.604,94	14.604,94
4	TERRAPLENAGEM							7.926,86
4.1	Escavação, carga e transporte de material de 1ª categoria - DMT de 400 a 600 m - caminho de serviço em leito natural - com escavadeira e caminhão basculante de 14 m³	5502111 - SICRO/SC 01/2024	m³	545,15	6,56	23,00	8,06	4.393,90
4.2	Carga, manobra e descarga de agregados ou solos em caminhão basculante de 6 m³ - carga com escavadeira de 1,56 m³ e descarga livre-Bota Fora	5915470 - SICRO/SC 01/2024	t	37,11	2,16	23,00	2,65	98,34
4.3	Compactação de aterros a 100% do Proctor normal	5502978 - SICRO/SC 01/2024	m³	523,32	4,96	23,00	6,10	3.192,25
4.4	Desmonte de blocos de rocha com martelete pneumático	5500991 - SICRO/SC 01/2024	m³	0,98	156,49	23,00	192,48	188,63
4.5	Escavação, carga e transporte de material de 3ª categoria - DMT de 600 a 800 m - caminho de serviço em leito natural com caminhão basculante de 12 m³	5502745 - SICRO/SC 01/2024	m³	0,98	44,59	23,00	54,84	53,74
5	DRENAGEM PLUVIAL							114.364,00
5.1	Escavação de vala em material de 3ª categoria	4805765 - SICRO/SC 01/2024	m³	11,76	185,96	23,00	228,73	2.689,86
5.2	Sarjeta triangular de concreto - STC 80-17 - escavação mecânica - areia e brita comerciais	2003285 - SICRO/SC 01/2024	m	36,00	54,45	23,00	66,97	2.410,92
5.3	Dreno longitudinal profundo para corte em solo - DPS 08 - tubo PEAD e brita comercial	2003579 - SICRO/SC 01/2024	m	500,00	177,51	23,00	218,33	109.165,00
5.4	Reaterro mecanizado de vala com escavadeira hidráulica (capacidade da caçamba: 0,8 m³ / potência: 111 hp), largura de 1,5 a 2,5 m, profundidade de 1,5 a 3,0 m, com solo (sem substituição) de 1ª categoria em locais com baixo nível de interferência. af_04/2016	OSSEC CINIADI/CC	m³	4,56	17,52	23,00	21,54	98,22
6	PAVIMENTAÇÃO							983.000,26

6.1	Regularização do subleito	4011209 - SICRO/SC 01/2024	m²	5.595,05	1,15	23,00	1,41	7.889,02
6.2	Base ou sub-base de macadame seco com brita comercial	4011279 - SICRO/SC 01/2024	m³	1.398,76	185,42	23,00	228,06	319.001,20
6.3	Transporte com caminhão basculante de 10 m³ - rodovia pavimentada	5914389 - SICRO/SC 01/2024	tkm	18.463,63	0,77	23,00	0,94	17.355,81
6.4	Transporte com caminhão basculante de 10 m³ - rodovia em revestimento primário	5914374 - SICRO/SC 01/2024	tkm	3.147,21	0,96	23,00	1,18	3.713,70
6.5	Base ou sub-base de brita graduada com brita comercial	4011276 - SICRO/SC 01/2024	m³	839,26	216,95	23,00	266,84	223.948,13
6.6	Transporte com caminhão basculante de 10 m³ - rodovia pavimentada	5914389 - SICRO/SC 01/2024	tkm	11.078,23	0,77	23,00	0,94	10.413,53
6.7	Transporte com caminhão basculante de 10 m³ - rodovia em revestimento primário	5914374 - SICRO/SC 01/2024	tkm	1.888,34	0,96	23,00	1,18	2.228,24
6.8	Imprimação com emulsão asfáltica	4011352 - SICRO/SC 01/2024	m²	5.595,05	0,40	23,00	0,49	2.741,57
6.9	Pintura de ligação	4011353 - SICRO/SC 01/2024	m²	5.595,05	0,28	23,00	0,34	1.902,31
6.10	Execução de pavimento com aplicação de concreto asfáltico, camada de rolamento - exclusive CAP 50/70 e carga e transporte. AF 11/2019	C.P. 2752303147074 - Composição Própria 04/2024	m³	279,75	1.112,28	23,00	1.368,10	382.725,97
6.11	Transporte de mistura betuminosa a quente com caminhão com caçamba térmica de 6 m3 - rodovia pavimentada	5914612 - SICRO/SC 01/2024	tkm	5.908,32	1,21	23,00	1,48	8.744,31
6.12	Transporte de mistura betuminosa a quente com caminhão com caçamba térmica de 6 m3 - rodovia em leito natural	5914611 - SICRO/SC 01/2024	tkm	1.007,10	1,89	23,00	2,32	2.336,47
7	LIGANTES BETUMINOSOS							244.941,89
7.1	Aquisição de cimento asfáltico de petróleo-cap 50/70-coletado caixa anp acrescido de icms-pis-confins e pedágio-incluso transporte	2752303150437 - Cotação 04/2024	t	38,47	4.589,57	15,00	5.278,00	203.044,66
7.2	Aquisição de emulsão asfáltica de imprimação-eai-coletado caixa anp acrescido de icms-pis-confins e pedágio-incluso transporte	2752305150438 - Cotação 04/2024	t	7,27	3.683,23	15,00	4.235,71	30.793,61

							TOTAL	1.468.595,00
8.2.4	Suporte de fixação para sinalização viária vertical	C.P. 2752303146969 - Composição Própria 04/2024	m	65,10	96,71	23,00	118,95	7.743,64
8.2.3	Placa de aco esmaltada para identificacao de rua, *45 cm x 20* cm	13521 - SINAPI/SC 04/2024	unid	1,00	82,44	23,00	101,40	101,40
8.2.2	Placa em aço - película I + I - fornecimento e implantação- Advertencia	5213570 - SICRO/SC 01/2024	m²	2,95	451,41	23,00	555,23	1.637,92
8.2.1	Placa em aço - película I + I - fornecimento e implantação- Regulamentação	5213570 - SICRO/SC 01/2024	m²	1,25	451,41	23,00	555,23	694,03
8.2	SINALIZAÇÃO VERTICAL							10.176,99
8.1.2	Pintura de faixa com tinta acrílica - espessura de 0,4 mm-Branca	5213400 - SICRO/SC 01/2024	m²	249,59	25,65	23,00	31,54	7.872,06
8.1.1	Pintura de faixa com tinta acrílica - espessura de 0,4 mm-Amarelo	5213400 - SICRO/SC 01/2024	m²	119,93	25,65	23,00	31,54	3.782,59
8.1	SINALIZAÇÃO HORIZONTAL							11.654,65
8	SINALIZAÇÃO VIÁRIA							21.831,64
7.3	Aquisição de emulsão asfáltica de rr-2c-coletado caixa anp acrescido de icms-pis-confins e pedágio-incluso transporte	2752305150439 - Cotação 04/2024	t	2,52	3.831,48	15,00	4.406,20	11.103,62

CAPÍTULO G - CRONOGRAMA FÍSICO FINANCEIRO

OBRA:	281 - Projeto de Pavimentação Asfáltica da Rua Manoel Estevão Fernandes-Congonhas-Trecho "I"-Tubarão-SC
ENDEREÇO:	Rua Manoel Estevão Fernandes-Congonhas-Tubarão/SC

CRONOGRAMA FÍSICO FINANCEIRO

ITEM	SERVIÇO	PESO	VALOR(R\$)	MÊS 1	MÊS 2
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	1,92%	28.206,39	100,00%	0,00%
				R\$ 28.206,39	R\$ 0,00
2	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	3,66%	53.719,02	50,00%	50,00%
				R\$ 26.859,51	R\$ 26.859,51
3	MOBILIZAÇÃO/DESMOBILIZAÇÃO	0,99%	14.604,94	50,00%	50,00%
				R\$ 7.302,47	R\$ 7.302,47
4	TERRAPLENAGEM	0,54%	7.926,86	100,00%	0,00%
				R\$ 7.926,86	R\$ 0,00
5	DRENAGEM PLUVIAL	7,79%	114.364,00	100,00%	0,00%
				R\$ 114.364,00	R\$ 0,00
6	PAVIMENTAÇÃO	66,93%	983.000,26	0,00%	100,00%
				R\$ 0,00	R\$ 983.000,26
7	LIGANTES BETUMINOSOS	16,68%	244.941,89	0,00%	100,00%
				R\$ 0,00	R\$ 244.941,89
8	SINALIZAÇÃO VIÁRIA	1,49%	21.831,64	0,00%	100,00%
				R\$ 0,00	R\$ 21.831,64
	TOTAL SIMPLES	100,00%	1.468.595,00	12,57%	87,43%
				R\$ 184.659,23	R\$ 1.283.935,77
	TOTAL ACUMULADO	100,00%	1.468.595,00	12,57%	100,00%
				R\$ 184.659,23	R\$ 1.468.595,00

CAPÍTULO H - COMPOSIÇÕES DO BDI

OBRA:	281 - Proje	to de Pavimentação Asfáltica da Rua Manoel Estevão Fernandes-Congonhas-Trecho "I"·
ENDEREÇO:	Rua Mano	el Estevão Fernandes-Congonhas-Tubarão/SC
		Demonstrativo BDI Padrão
RESPONSÁVEL	TÉCNICO:	

FÓRMULA

REFERÊNCIA

Item	1º quartil	3º quartil	Proposto	Descrição
AC	3,80%	4,67%	4,00%	Administração Central
SG	0,32%	0,74%	0,70%	Seguro + Garantia
R	0,50%	0,97%	0,81%	Risco
DF	1,02%	1,21%	1,20%	Despesa Financeira
L	6,64%	8,69%	8,69%	Lucro
			5,65%	Impostos
		TOTAL	23,00%	
IMPOSTOS	%			.

	IMPOSTOS	%	
	PIS	0,65%	
	COFINS	3,00%	
Ī	CPRB	0,00%	buição Previdenciária sobre a receita bruta, no caso de desoneraçao na folha)
	ISS	2,00%	
	Total	5,65%	

Declaramos que, conforme legislação tributária municipal, a base de cálculo do ISS é de sobre o valor da obra e a aliquota do ISS aplicável no Município é de 14270_v12 - Em Edição Emissão em 23/05/2024 14:14:04

100,00%	
2,00%	<< (limitado a 5,00%)

OBRA:	281 - Proje	to de Pavimentação Asfáltica da Rua Manoel Estevão Fernandes-Congonhas-Trecho "I"-
ENDEREÇO:	Rua Mano	el Estevão Fernandes-Congonhas-Tubarão/SC
		Demonstrativo BDI Diferenciado
RESPONSÁVEL 1	ΓÉCNICO:	

FÓRMULA

REFERÊNCIA

Item	1º quartil	3º quartil	Proposto	Descrição
AC	1,50%	4,49%	2,50%	Administração Central
SG	0,30%	0,82%	0,40%	Seguro + Garantia
R	0,56%	0,89%	0,70%	Risco
DF	0,85%	1,11%	0,85%	Despesa Financeira
L	3,50%	6,22%	3,85%	Lucro
1			5,65%	Impostos
		TOTAL	15.00%	

IMPOSTOS	%
PIS	0,65%
COFINS	3,00%
CPRB	0,00%
ISS	2,00%
Total	5,65%

(Contribuição Previdenciária sobre a receita bruta, no caso de desoneraçao na folha)

Declaramos que, conforme legislação tributária municipal, a base de cálculo do ISS é de sobre o valor da obra e a aliquota do ISS aplicável no Município é de

100,00%

<< (limitado a 5,00%)

¹⁴²⁷⁰_v12 - Em Edição Emissão em 23/05/2024 14:14:13

CAPÍTULO I - COMPOSIÇÕES PRÓPRIAS



Rua Rio Branco - 67, Centro

CEP: 88705160 - Tubarão - SC

GEP. 60						
Data de referência	Encargos sociais se	em desone	ração 11	3.35 % (HOI	RA) - 71.47 % (N	lÊS)
	COMPOSIÇÕES DO ORÇAMENTO					
Empreendimento	281 - Projeto de Pavimentação Asfáltica da Rua Manoel Estevão Fernandes-Congonh	nas-Trecho	"I"-Tubarã	o-SC		
•	Composição do Serviço					
	ALUGUEL CONTAINER/SANIT C/2 VASOS/1 LAVAT/1 MIC/4 CHUV LARG= 2,20M COMPR=6,20M ALT=2.	50M CHA		VEDV TDAD	EZ EORRO C/	
C.P. 01827 - 04/2024	ISOLAM TERMO/ACUSTICO CHASSIS REFORC PISO COMPENS NAVAL INCL INST ELETR/HIDR EXCL SINAPI_AGO/2016 73874/1)					mês
Referência	Descrição dos Serviços	Unidade	Tipo	Coef.	Unitário (R\$)	Total (R\$)
10777 - SINAPI/SC 04/2024	Locacao de container 2,30 x 4,30 m, alt. 2,50 m, para sanitario, com 3 bacias, 4 chuveiros, 1 lavatorio e 1 mictorio (nao inclui mobilizacao/desmobilizacao)	MES	INSUMO	1,000	945,23	945,23
		•			TOTAL (R\$)	945,23
C.P. 2752303146647 - 04/2024	ADMINISTRAÇÃO LOCAL PARA PAVIMENTAÇÃO				_	UNID
Referência	Descrição dos Serviços	Unidade	Tipo	Coef.	Unitário (R\$)	Total (R\$)
90777 - SINAPI/SC 04/2024	Engenheiro civil de obra junior com encargos complementares	Н	COMPOSIÇA O	60,00	117,69	7.061,40
90776 - SINAPI/SC 04/2024	Encarregado geral com encargos complementares	Н	COMPOSIÇA O	320,00	38,70	12.384,00
88321 - SINAPI/SC 04/2024	Técnico de laboratório com encargos complementares	Н	COMI OSIÇA	60,00	39,86	2.391,60
C D 0750202146060	1				TOTAL (R\$)	21837,00
C.P. 2752303146969 - 04/2024	SUPORTE DE FIXAÇÃO PARA SINALIZAÇÃO VIÁRIA VERTICAL					М
Referência	Descrição dos Serviços	Unidade	Tipo	Coef.	Unitário (R\$)	Total (R\$)
88309 - SINAPI/SC 04/2024	Pedreiro com encargos complementares	Н	COMPOSIÇA O	0,150	30,87	4,63
88316 - SINAPI/SC 04/2024	Servente com encargos complementares	Н	COINIFÓSIÇA O	0,200	22,58	4,51
94962 - SINAPI/SC 04/2024	Concreto magro para lastro, traço 1:4,5:4,5 (em massa seca de cimento/ areia média/ brita 1) - preparo mecânico com betoneira 400 l. af_05/2021	M3	COMPOSIÇA O	0,009	450,65	4,05
7701 - SINAPI/SC 04/2024	Tubo aco galvanizado com costura, classe media, DN 2.1/2", E = *3,65* mm, peso *6,51* kg/m (NBR 5580)	М	INSUMO	1,000	83,52	83,52
					TOTAL (R\$)	96,71
C.P. 2752303147074 - 04/2024	EXECUÇÃO DE PAVIMENTO COM APLICAÇÃO DE CONCRETO ASFALTICO, CAMADA DE ROLAMENTO TRANSPORTE. AF 11/2019	O - EXCLU	JSIVE CAP 5	50/70 E CAR	GA E	m³
Referência						
	Descrição dos Serviços	Unidade	Tipo	Coef.	Unitário (R\$)	Total (R\$)
91386 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014	Unidade CHP	COMPOSIÇÃ O	Coef. 0,046	Unitário (R\$) 265,63	Total (R\$)
91386 - SINAPI/SC 04/2024 95631 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno.		COMPOSIÇA O COMPOSIÇA		(',	` '
	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014	CHP	COMPOSIÇÃ O	0,046	265,63	12,32
95631 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno. af_11/2016	CHP CHP	COMPOSIÇA O COMPOSIÇA	0,046 0,081	265,63 221,84	12,32 17,85
95631 - SINAPI/SC 04/2024 96155 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno. af_11/2016 Trator de pneus com potência de 85 CV, tração 4x4, com vassoura mecânica acoplada - CHI diurno. af_02/2017 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHP diurno. af_06/2017 Rasteleiro com encargos complementares	CHP CHP CHI	COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA	0,046 0,081 0,107	265,63 221,84 52,61	12,32 17,85 5,63
95631 - SINAPI/SC 04/2024 96155 - SINAPI/SC 04/2024 96463 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af _06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno. af _11/2016 Trator de pneus com potência de 85 CV, tração 4x4, com vassoura mecânica acoplada - CHI diurno. af_02/2017 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHP diurno. af_06/2017 Rasteleiro com encargos complementares Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHI diurno. af_11/2016	CHP CHP CHI CHP	COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O	0,046 0,081 0,107 0,042	265,63 221,84 52,61 207,77	12,32 17,85 5,63 8,70
95631 - SINAPI/SC 04/2024 96155 - SINAPI/SC 04/2024 96463 - SINAPI/SC 04/2024 88314 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af _06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno. af _11/2016 Trator de pneus com potência de 85 CV, tração 4x4, com vassoura mecânica acoplada - CHI diurno. af _02/2017 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHP diurno. af _06/2017 Rasteleiro com encargos complementares Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHI diurno. af _11/2016 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHI diurno. af _06/2017	CHP CHP CHI CHI	COMPOSIÇA O COMPOSIÇA COMPOSIÇA COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O	0,046 0,081 0,107 0,042 1,130	265,63 221,84 52,61 207,77 29,20	12,32 17,85 5,63 8,70 32,99
95631 - SINAPI/SC 04/2024 96155 - SINAPI/SC 04/2024 96463 - SINAPI/SC 04/2024 88314 - SINAPI/SC 04/2024 95632 - SINAPI/SC 04/2024	Caminhão basculante 10 m3, trucado cabine simples, peso bruto total 23.000 kg, carga útil máxima 15.935 kg, distância entre eixos 4,80 m, potência 230 CV inclusive caçamba metálica - CHP diurno. af_06/2014 Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHP diurno. af_11/2016 Trator de pneus com potência de 85 CV, tração 4x4, com vassoura mecânica acoplada - CHI diurno. af_02/2017 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHP diurno. af_06/2017 Rasteleiro com encargos complementares Rolo compactador vibratorio tandem, aco liso, potencia 125 HP, peso sem/com lastro 10,20/11,65 t, largura de trabalho 1,73 m - CHI diurno. af_11/2016 Rolo compactador de pneus, estatico, pressao variavel, potencia 110 HP, peso sem/com lastro 10,8/27 t, largura de rolagem 2,30 m - CHI diurno.	CHP CHP CHI CHP H CHI	COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA O COMPOSIÇA	0,046 0,081 0,107 0,042 1,130 0,061	265,63 221,84 52,61 207,77 29,20 82,67	12,32 17,85 5,63 8,70 32,99 5,01

96157 - SINAPI/SC 04/2024	Trator de pneus com potência de 85 CV, tração 4x4, com vassoura mecânica acoplada - CHP diurno. af_03/2017	CHP	OOIVIPOSIÇA	0,034	137,70	4,69
2752303147065 - Cotação 11/2023	Concreto asfáltico s/ CAP 50/70, para camada de rolamento, padrão dnit faixa C	Т	INSUMO	2,555	340,00	868,63
					TOTAL (R\$)	1112,2
C.P. 2752311155287 - 04/2024	SERVICOS TOPOGRAFICOS PARA PAVIMENTACAO, INCLUSIVE NOTA DE SERVICOS, ACOMPANHA	MENTO E	GREIDE			m²
Referência	Descrição dos Serviços	Unidade	Tipo	Coef.	Unitário (R\$)	Total (R\$)
6204 - SINAPI/SC 11/2020	lem processo de desativacao! sarrafo de madeira nao aparelhada *2,5 x 15* cm, macaranduba, angelim ou equivalente da regiao	М	INSUMO	0,0029	24,86	0,07
88253 - SINAPI/SC 03/2024	Auxiliar de topógrafo com encargos complementares	Н	O O	0,0025	14,08	0,03
88288 - SINAPI/SC 03/2024	Nivelador com encargos complementares	Н	O O O	0,0025	22,35	0,05
88316 - SINAPI/SC 03/2024	Servente com encargos complementares	Н	COMITOSIÇA O	0,0075	22,69	0,17
88597 - SINAPI/SC 01/2024	Desenhista detalhista com encargos complementares	Н	O	0,0020	27,65	0,05
92145 - SINAPI/SC 03/2024	Caminhonete cabine simples com motor 1.6 flex, câmbio manual, potência 101/104 CV, 2 portas - CHP diurno. af_11/2015	CHP	O	0,0010	82,53	0,08
					TOTAL (R\$)	0,45
Responsável técnico pelo	os ítens:					

14270_v12 - Em Edição Emissão em 23/05/2024 14:13:37

Página 1 de 1

COMPOSIÇÃO 02 - MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA

$$CM_{ob} = \left(\frac{DM \times K \times FU}{V}\right) \times CH$$

Cmob: Custo de mobilização e desmobilização

DM: Distância de mobilização, em quilômetros. (Criciuma até o local da obra)

K: Fator relacionado à necessidade de retorno do veículo a sua origem. (1 quando o veículo não retornar e 2 quando o veículo retornar ao local de origem)

FU: Fator de Utilização do veículo transportador. (Encontrado no Manual de Volume 09 do DNIT - Mobilização e Desmobilização)

V: Velocidade Média de transporte. (Encontrado no Manual de Volume 09 do DNIT - Mobilização e Desmobilização)

CH: Custo horário do veículo transportador. (Encontrado na tabela de Equipamentos do DNIT)

			Mobilização e Desmobilização de Equip	amentos							
		Material	Transporte	Origem	Destino	Distância	Quant.	Preço Transp. (R\$)	Vel. (Km/h)	FU	Preço Total (R\$)
1		Equipamentos	-			•	•		•		
E9093	SICRO	Veículo leve - 53 kW (sem motorista)	Cond. Por conta propria	Criciuma	Obra	71,00	1,00	35,22	60,00	1,00	83,35
E9514	SICRO	Distribuidor de agregados autopropelido - 130 kW	E9508 - Caminhão carroceria com capacidade de 9 t - 136 kW	Criciuma	Obra	71,00	1,00	182,92	60,00	0,50	216,46
E9530	SICRO	Rolo compactador liso autopropelido vibratório de 11 t - 97 kW	E9665 - Cavalo mecânico com semirreboque com capacidade de 22 t - 240 Kw	Criciuma	Obra	71,00	1,00	385,26	60,00	0,50	455,89
E9524	SICRO	Motoniveladora - 93 kW	E9665 - Cavalo mecânico com semirreboque com capacidade de 22 t - 240 Kw	Criciuma	Obra	71,00	1,00	385,26	60,00	1,00	911,78
E9509	SICRO	Caminhão tanque distribuidor de asfalto com capacidade de 6.000 l - 7 kW/136 kW	Cond. Por conta propria	Criciuma	Obra	71,00	1,00	261,24	60,00	1,00	309,13
E9544	SICRO	Vassoura mecânica rebocável	E9508 - Caminhão carroceria com capacidade de 9 t - 136 kW	Criciuma	Obra	71,00	1,00	182,92	60,00	0,50	216,46
E9762	SICRO	Rolo compactador de pneus autopropelido de 27 t - 85 kW	E9665 - Cavalo mecânico com semirreboque com capacidade de 22 t - 240 Kw	Criciuma	Obra	71,00	1,00	385,26	60,00	0,50	455,89
E9545	SICRO	Vibroacabadora de asfalto sobre esteiras - 82 kW	E9508 - Caminhão carroceria com capacidade de 9 t - 136 kW	Criciuma	Obra	71,00	1,00	182,92	60,00	0,50	216,46
E9571	SICRO	Caminhão tanque com capacidade de 10.000 l - 188 Kw	Cond. Por conta propria	Criciuma	Obra	71,00	1,00	325,05	60,00	1,00	384,64
E9515	SICRO	Escavadeira hidráulica sobre esteira com caçamba com capacidade de 1,5 m³ - 110 kW	E9665 - Cavalo mecânico com semirreboque com capacidade de 22 t - 240 Kw	Criciuma	Obra	71,00	1,00	385,26	60,00	0,50	455,89
E9526	SICRO	Retroescavadeira de pneus - 58 Kw	E9508 - Caminhão carroceria com capacidade de 9 t - 136 kW	Criciuma	Obra	71,00	1,00	182,92	60,00	0,50	216,46
E9667	SICRO	Caminhão basculante com capacidade de 14 m³ - 188 Kw	Cond. Por conta propria	Criciuma	Obra	71,00	3,00	293,37	60,00	1,00	2.082,93
										MOBILIZAÇÃO =	6.005,34
									TOTAL DE	SMOBILIZAÇÃO =	6.005,34
								TOTAL DA COMPO	OSIÇÃO (Data base S	ICRO 01/2024) =	12.010,68
									ÍNDIO	E DE REAJUSTE=	-1,14%
								TOTAL DA COMPOSICI	(O (D-4- b		11 072 04

	BINÔI	MIO AQI	JISIÇÃO + 1	TRANSPORT	E DE MATERI	AL B	SETUMINOS	0			
			Aquisição (F	R\$/T)				Transporte + pe	dágio (R\$/T)		
Origem/estado	Valor - ANP Abril/2024	ICMS	Pis	Confins	CUSTO DE AQUISIÇÃO (c/ICMS, PIS e COFINS e S/BD	e s	Transporte :/BDI Dif.(R\$/t)	Pedágio s/BDI Dif. (R\$/t)	CUSTO DE TRANSPORTE E PEDÁGIO (c/ICMS e s/BDI)	Aquisição + Transporte + Pedágio (R\$/t) (s/BDI)	Observação
Paraná											
CIMENTOS ASFÁLTICOS CAP-50-70	R\$ 3.249,19	17%	0,65%	3,00%	R\$ 4.094	,76	R\$ 580,56	R\$ 9,29	R\$ 589,85	R\$ 4.684,61	
EMULSÃO ASFÁLTICA EAI	R\$ 2.606,81	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.285	,20	R\$ 526,88	R\$ 9,29	R\$ 536,17	R\$ 3.821,37	
EMULSÕES ASFÁLTICAS RR-2C	R\$ 2.617,58	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.298	,78	R\$ 526,88	R\$ 9,29	R\$ 536,17	R\$ 3.834,94	
Rio Grande do Sul	•				•						
CIMENTOS ASFÁLTICOS CAP-50-70	R\$ 3.265,46	17%	0,65%	3,00%	R\$ 4.115	,26	R\$ 465,41	R\$ 8,89	R\$ 474,31	R\$ 4.589,57	
EMULSÃO ASFÁLTICA EAI	R\$ 2.580,12	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.251	,57	R\$ 422,38	R\$ 9,29	R\$ 431,67	R\$ 3.683,23	
EMULSÕES ASFÁLTICAS RR-2C	R\$ 2.663,92	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.357	,18	R\$ 465,41	R\$ 8,89	R\$ 474,31	R\$ 3.831,48	
São Paulo											
CIMENTOS ASFÁLTICOS CAP-50-70	R\$ 3.076,53	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.877	,16	R\$ 1.088,51	R\$ 31,19	R\$ 1.119,70	R\$ 4.996,86	
EMULSÃO ASFÁLTICA EAI	R\$ 2.422,15	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.052	,49 I	R\$ 1.046,46	R\$ 31,19	R\$ 1.077,65	R\$ 4.130,14	
EMULSÕES ASFÁLTICAS RR-2C	R\$ 2.638,11	17%	0,65%	3,00%	R\$ 3.324	,65	R\$ 1.046,46	R\$ 31,19	R\$ 1.077,65	R\$ 4.402,30	

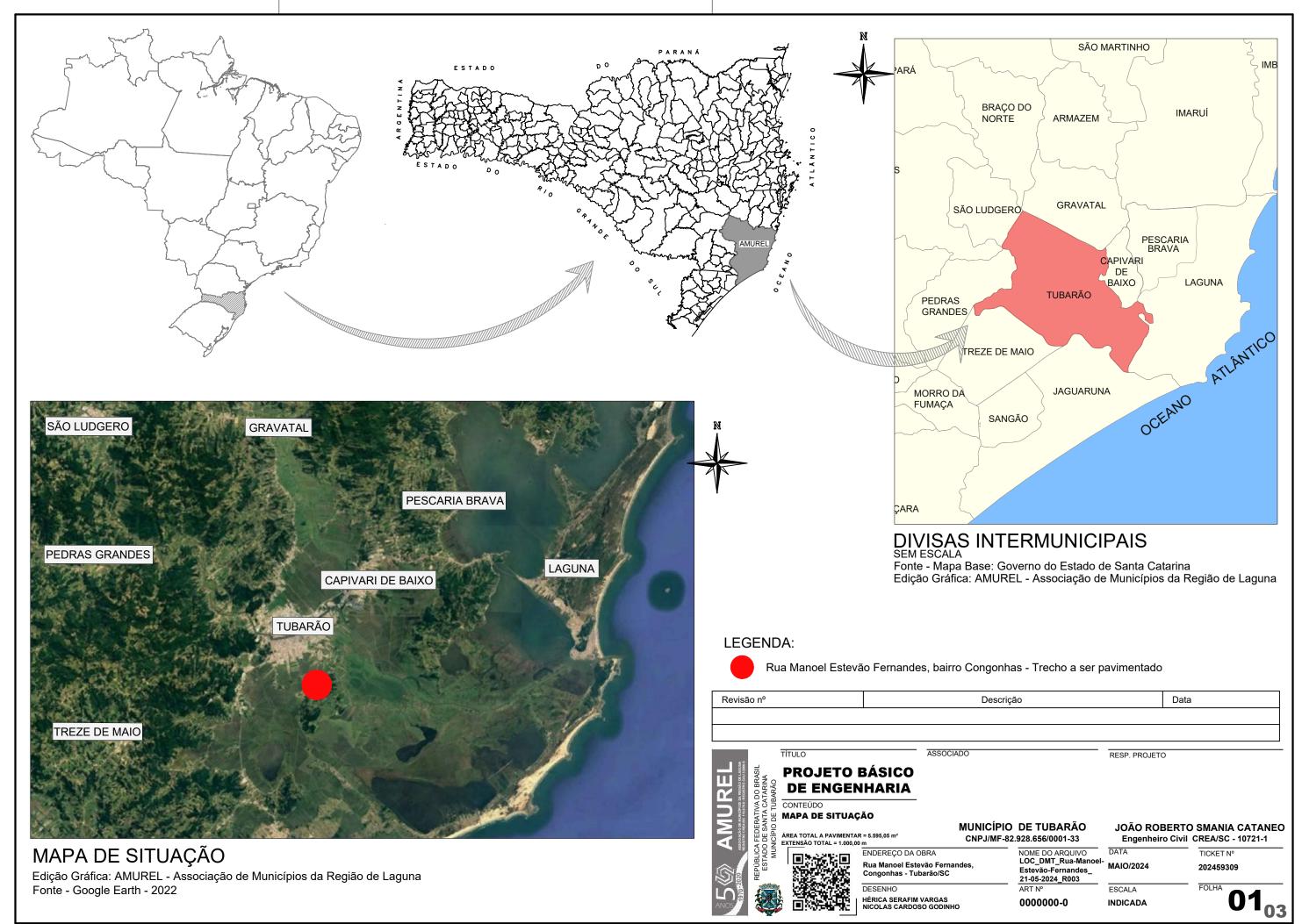
Fonte: ANP Abril/2024

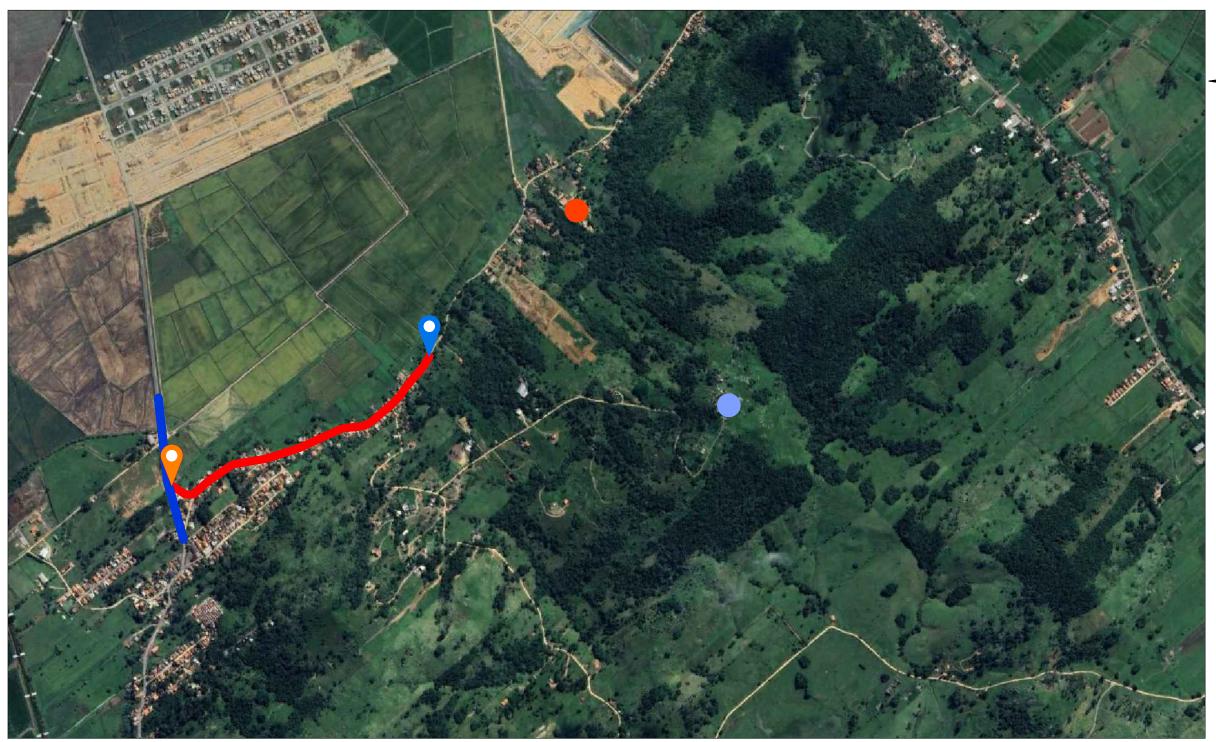
*onde observado a ausência de preços nos estados, foi empregado o preço médio da região, considerando a refinaria mais próx. do trecho (no estado sem preço divulgado)

*a partir de Setembro/2016, os preços estão sem frete, ICMS, PIS/Pasep e Cofins, (Resolução ANP N° 35, DE 8.8.2016 - DOU 9.8.2016 - Art. 3°)

^{*}sem preços para Santa Catarina

LOCALIZAÇÃO E DISTÂNCIA MÉDIA DE TRANSPORTE	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVAO FERNANDES - TUBARAO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	
MANOEL ESTEVAO FERNANDES - TUBARAO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA	





MAPA DE LOCALIZAÇÃO

Edição Gráfica: AMUREL - Associação de Municípios da Região de Laguna

Fonte - Google Earth 2024

COORDENADAS (UTM):



695378.284 m E 6843246.532 m S



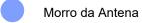
696249.357 m E 6843602.052 m S

LEGENDA:

Rua Manoel Estevão Fernandes - Trecho a ser executada a obra

Rua Rui Barbosa

Raio de Sol - Restaurante Colonial



Revisão nº Data Descrição

> **PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA**

CONTEÚDO MAPA DE LOCALIZAÇÃO



ENDEREÇO DA OBRA

Rua Manoel Estevão Ferna Congonhas - Tubarão/SC

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO LOC_DMT_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R003

0-000000

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

TICKET N°

RESP. PROJETO

MAIO/2024 202459309

INDICADA

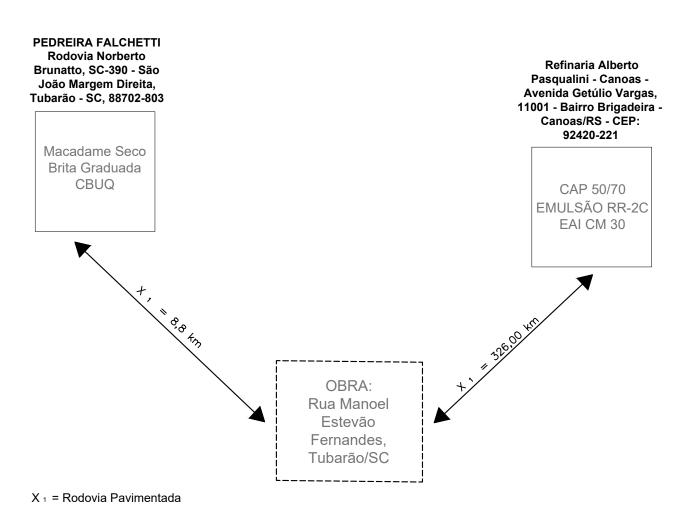
LEGENDA: Trecho a ser percorrido Pedreira Falchetti **COORDENADAS UTM:** Local da obra: 696249.357 m E 6843602.052 m S Pedreira Falchetti: 691997.75 m E 6847806.00 m S Rua Manoel E. Fernandes MAPA DO TRECHO A SER PERCORRIDO - PEDREIRA FALCHETTI

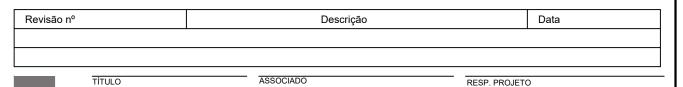
Edição Gráfica: AMUREL - Associação de Municípios da Região de Laguna

Fonte - Google Earth - 2024

Rua Manoel E. Fernandes LEGENDA: COORDENADAS UTM: Local da obra: 696604.72 m E 6844076.98 m S Refinaria Alberto Pasqualini: 482933.46 m E 6695499.88 m S

DISTÂNCIA MÉDIA DE TRANSPORTE - DMT





PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA CONTEÚDO DISTÂNCIA MÉDIA DE TRANSPORTE

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

> ENDEREÇO DA OBRA Rua Manoel Estevão Fernar Congonhas - Tubarão/SC DESENHO HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

NOME DO ARQUIVO LOC_DMT_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R003

0000000-0

Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 TICKET N° MAIO/2024 202459309

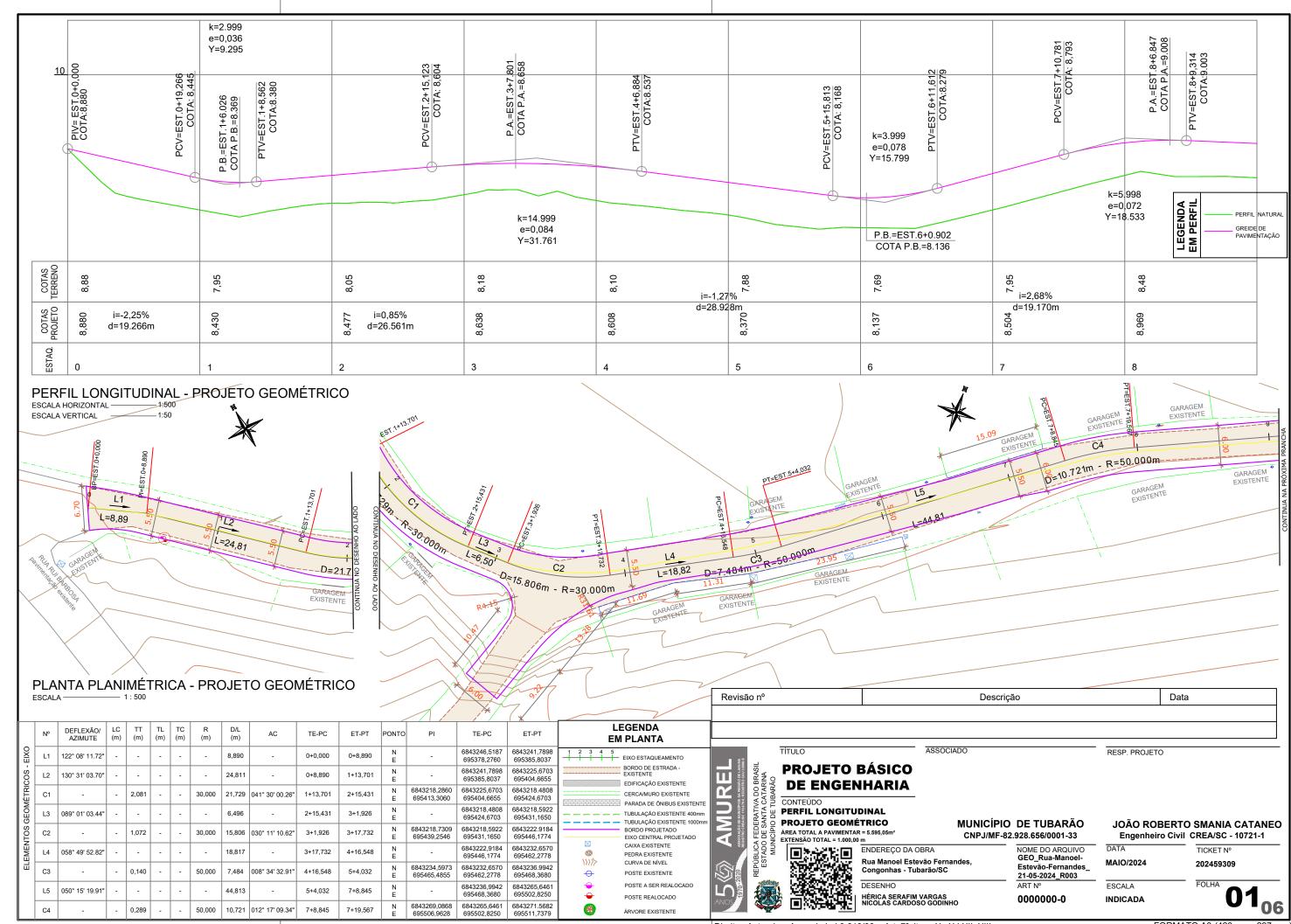
RESP. PROJETO

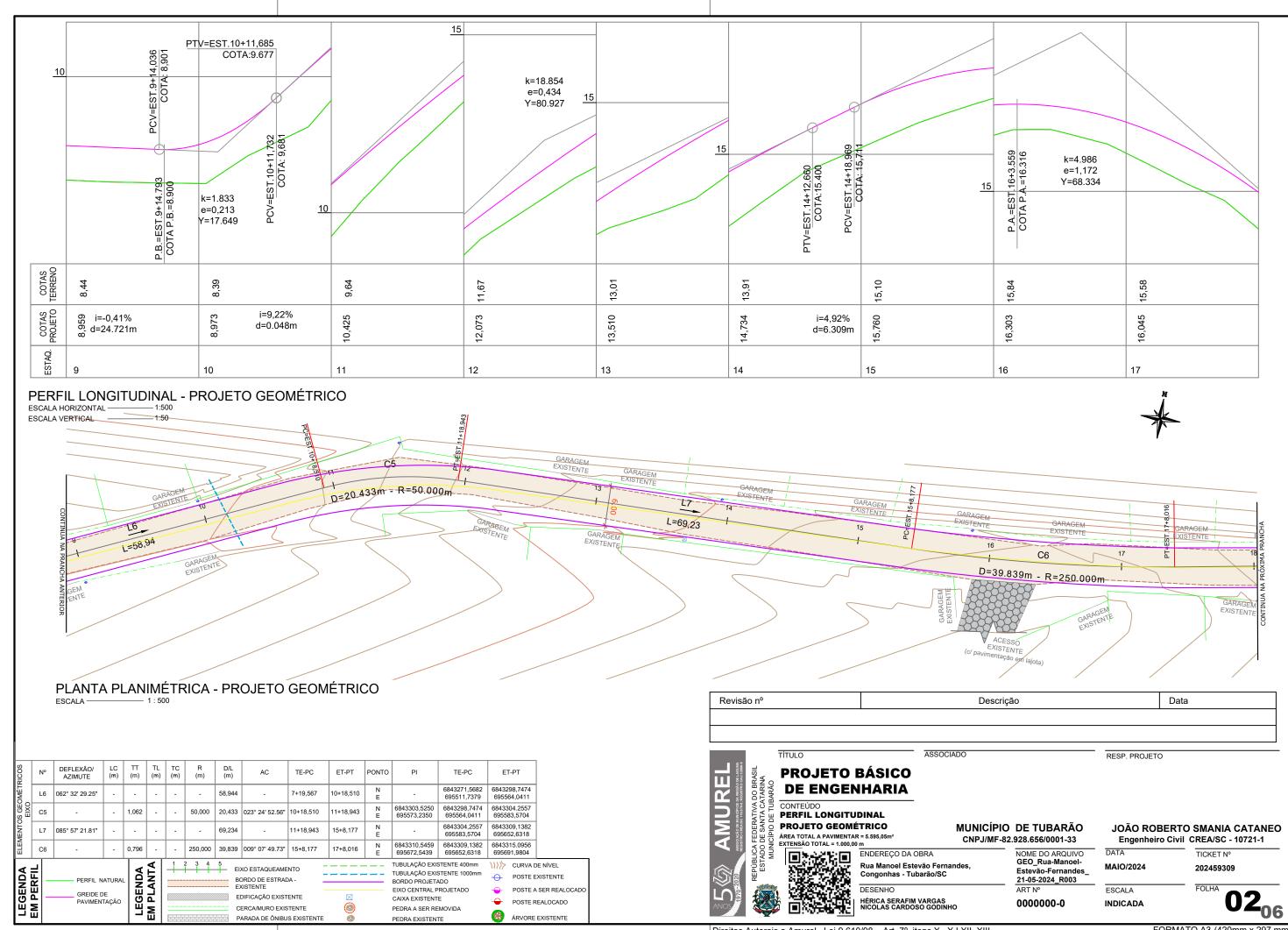
ESCALA INDICADA

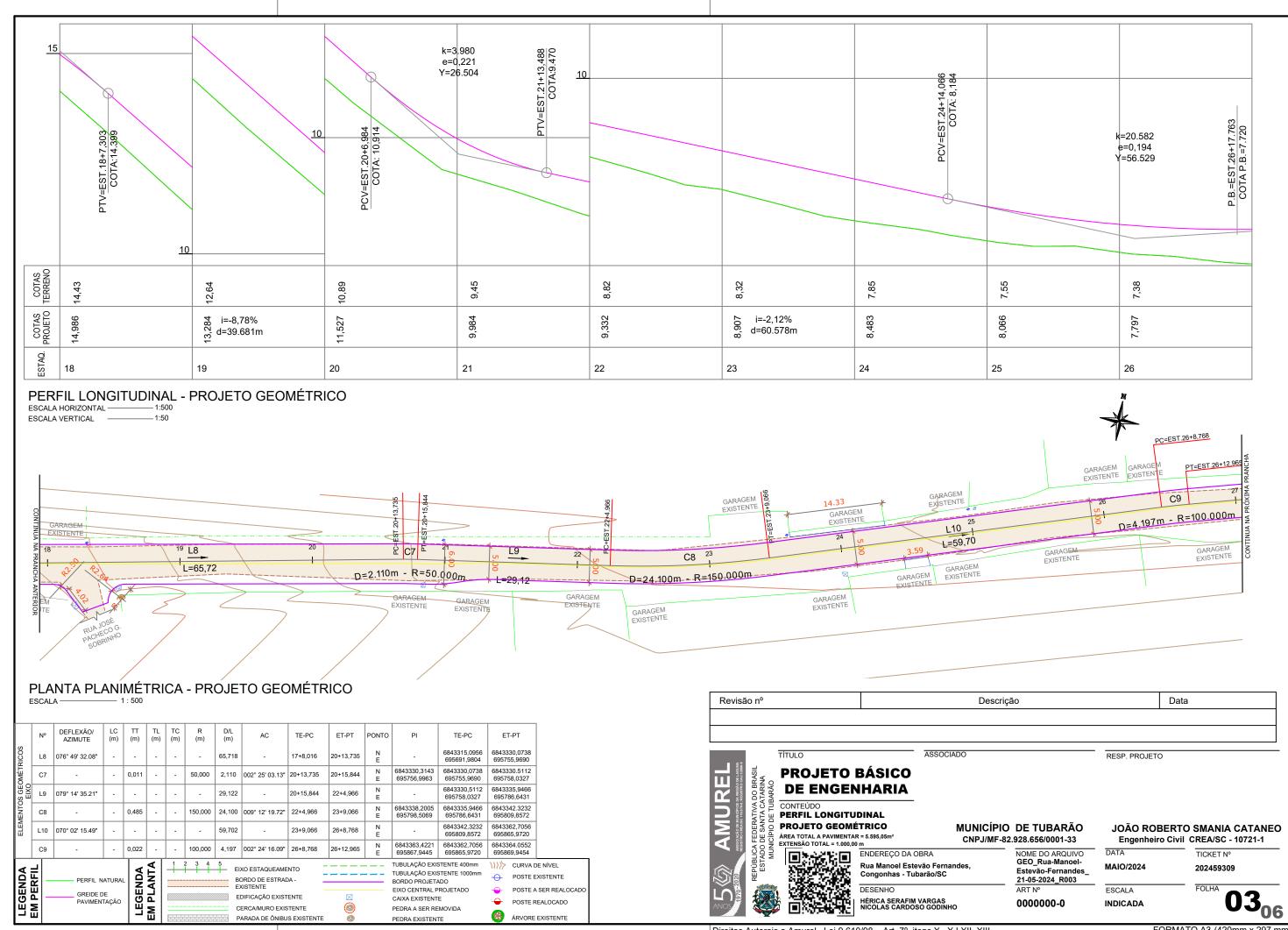
JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO

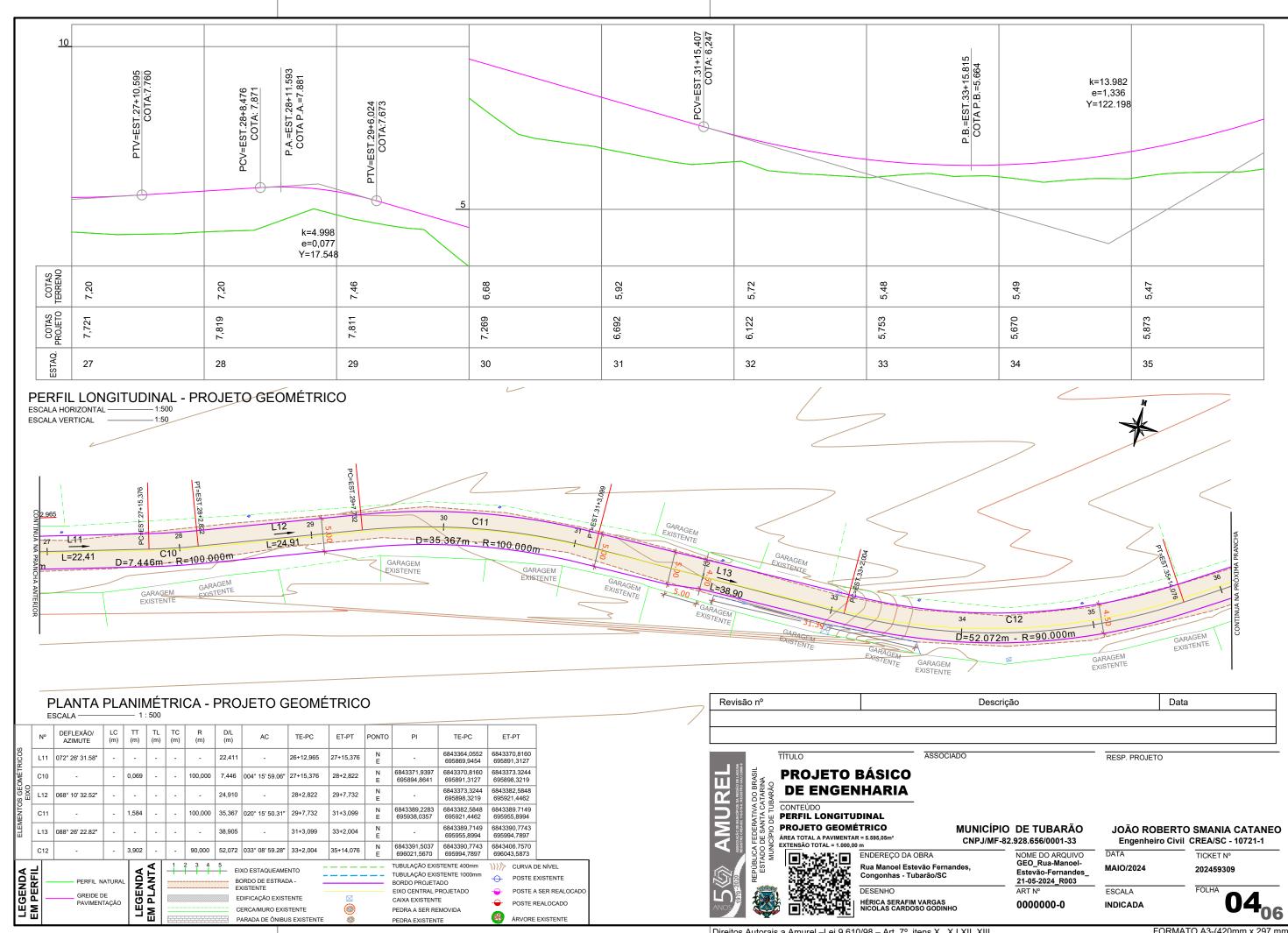
Fonte - Google Earth - 2024

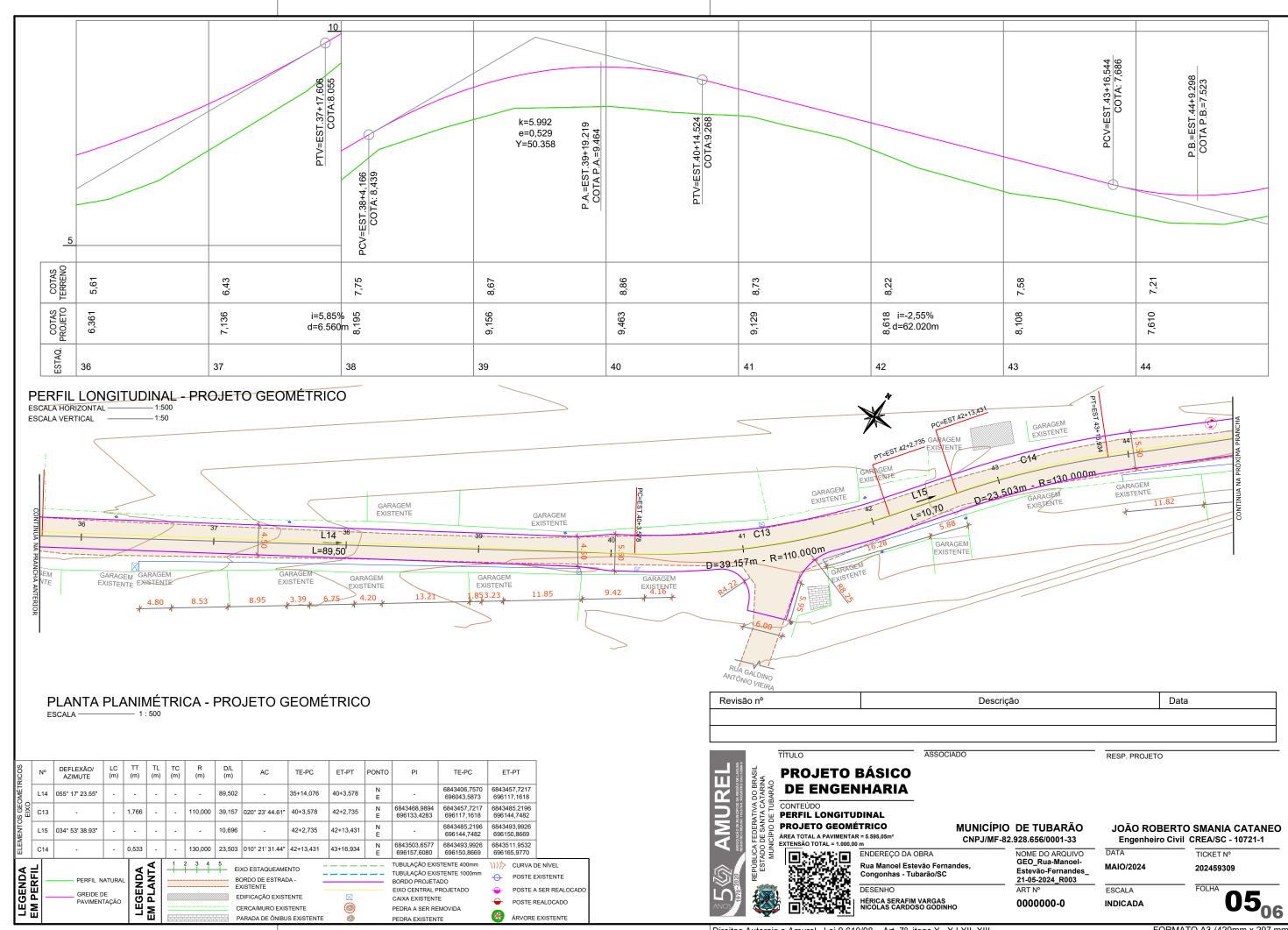
PROJETO GEOMÉTRICO
PROJETO GEOMETRICO
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA
MANUEL ESTEVAU FERNANDES - TUBARAU/SC
TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA
Direitos Autorais a Amurel –Lei 9.610/98 – Art. 7°, itens X, X,I XII, XIII. FORMATO A3-(420mm x 297 mm)

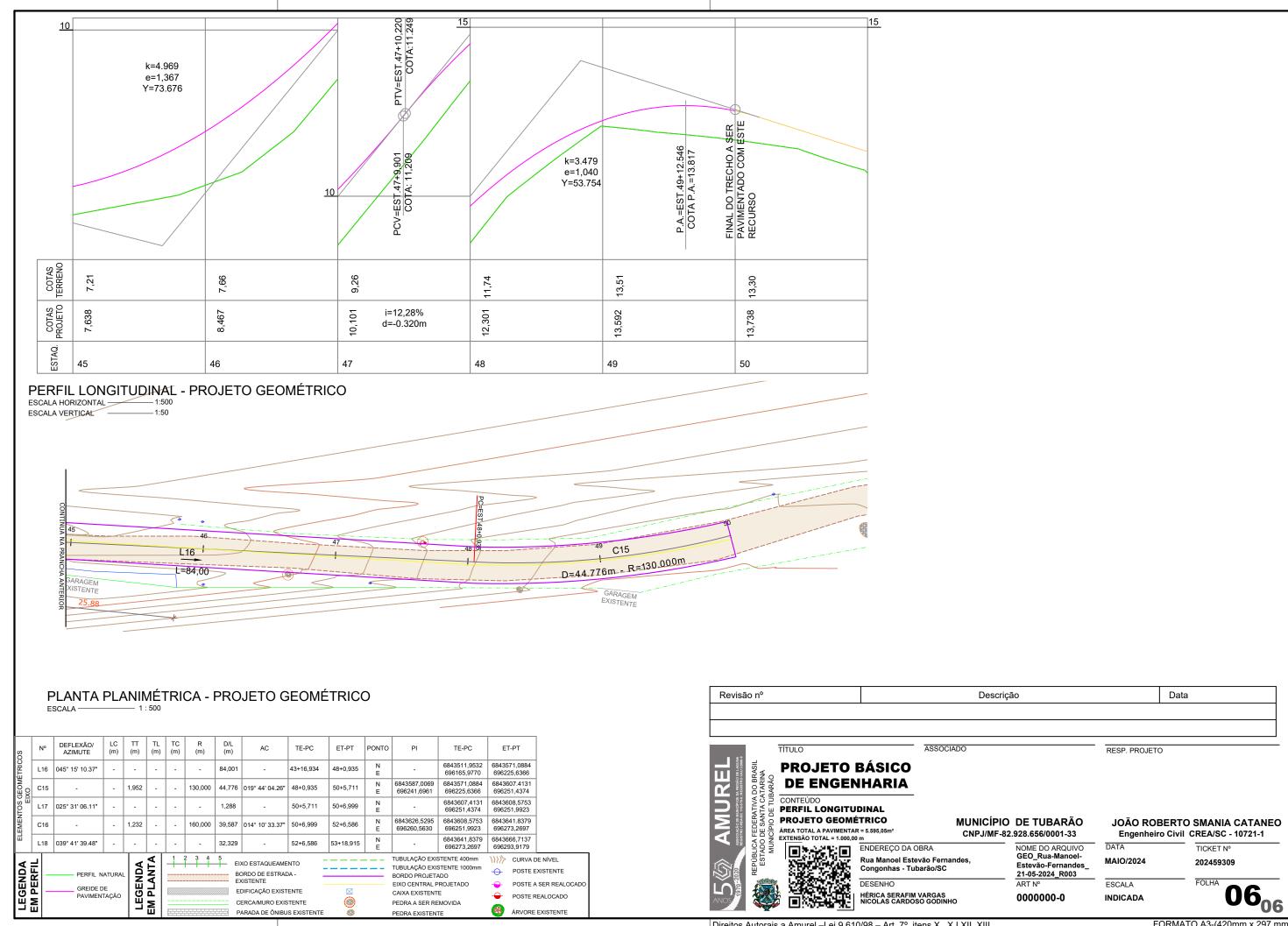




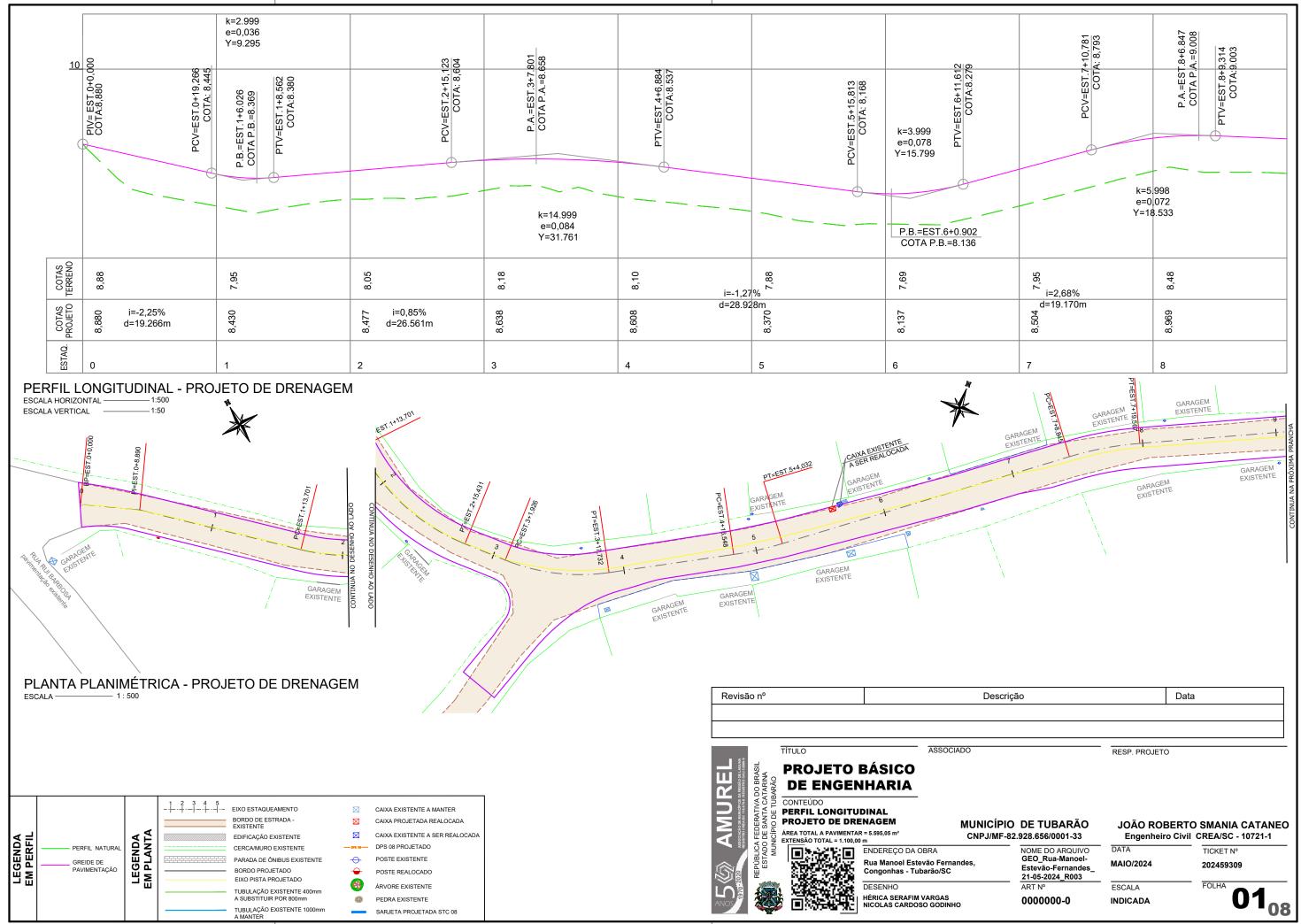


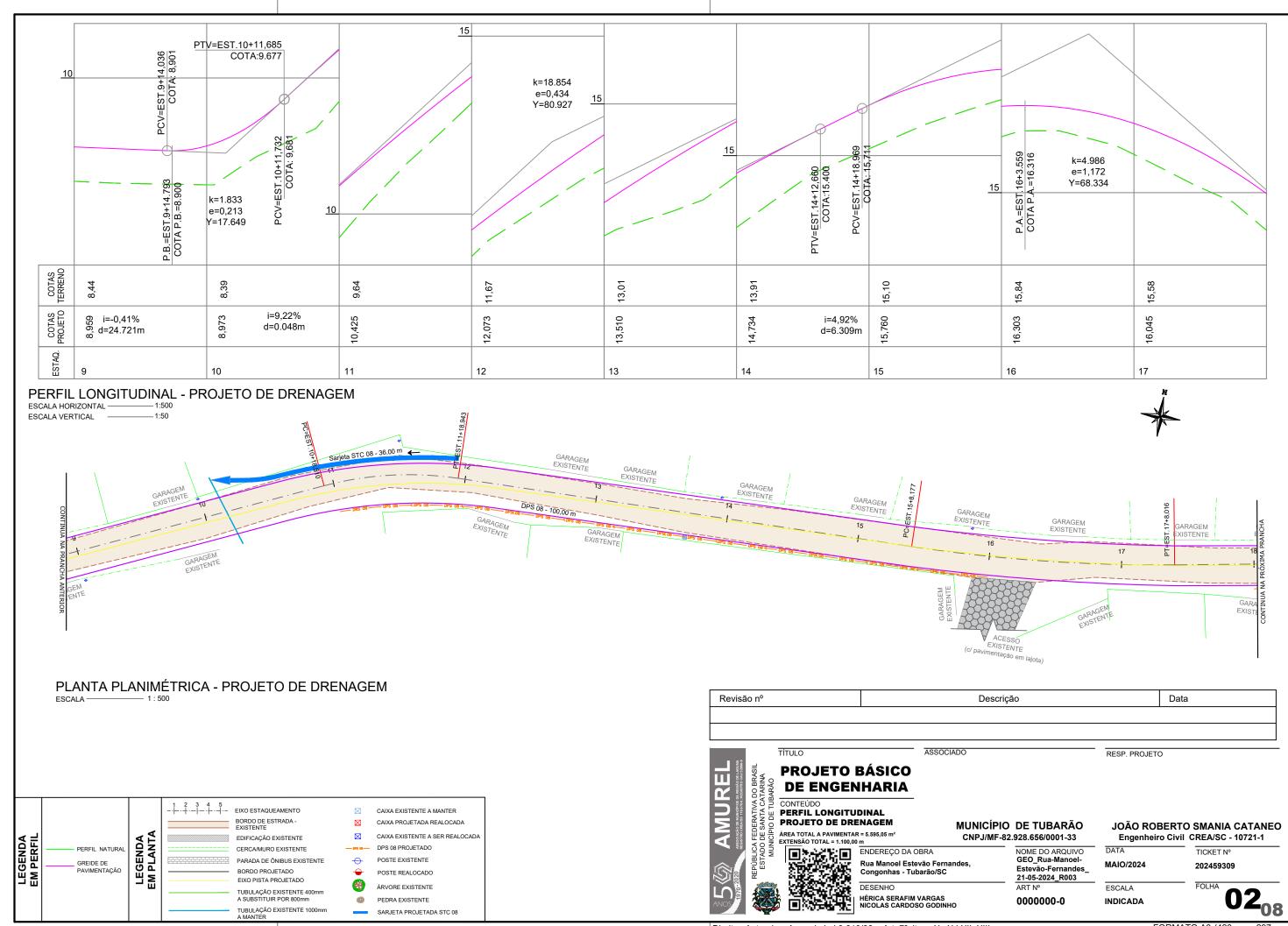


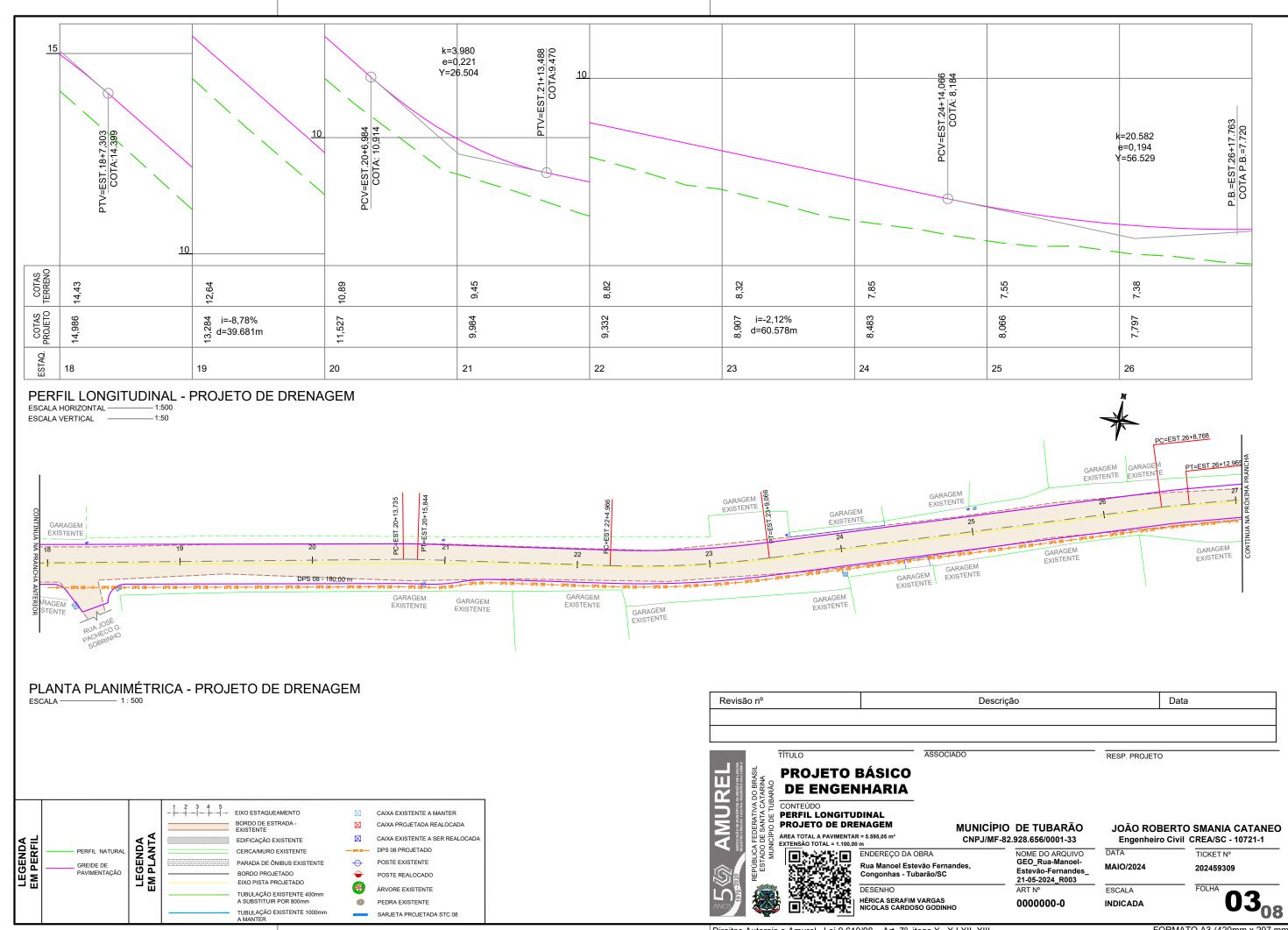


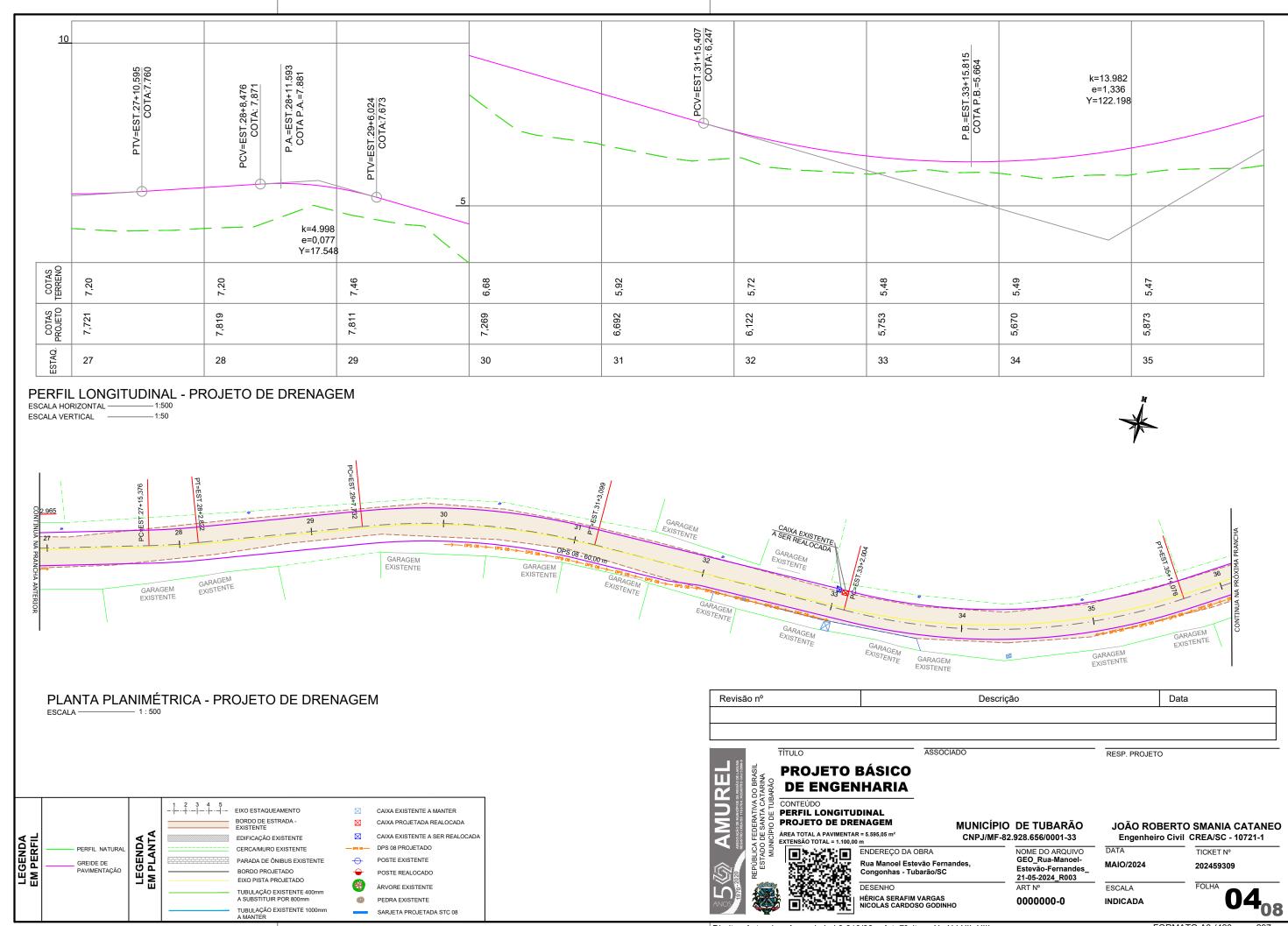


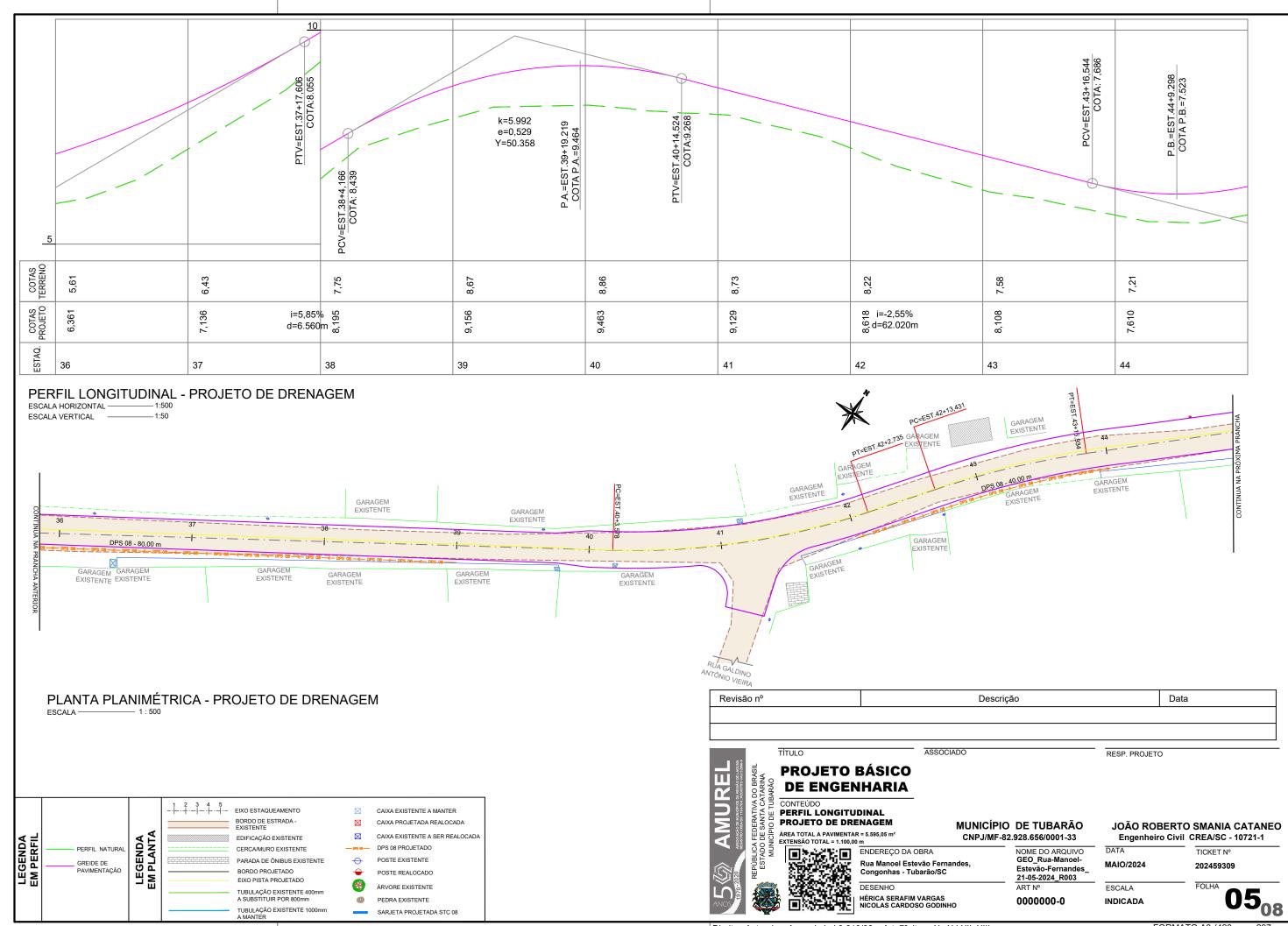
	DDO IETO DE DDENACEM
	PROJETO DE DRENAGEM
	MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA
	TRECUS 04. ACECCO D. DUI DARROCA
	TRECHO U1: ACESSO R. RUI BARBOSA

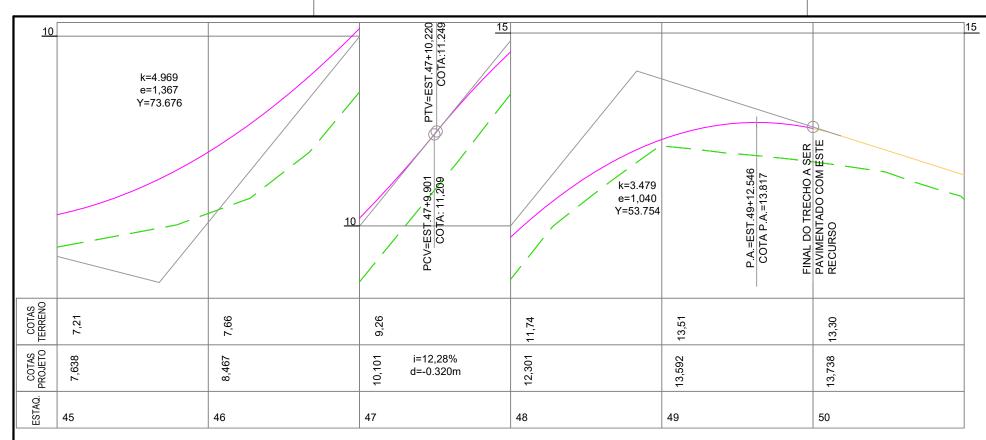






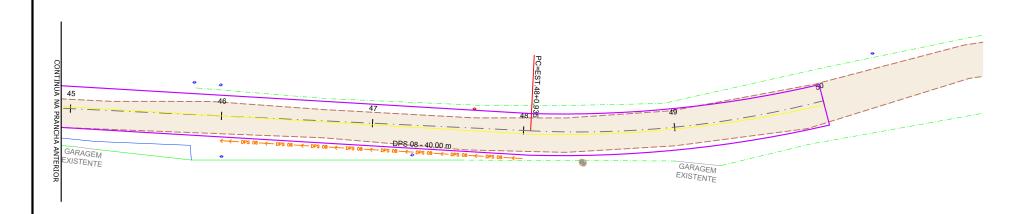






PERFIL LONGITUDINAL - PROJETO DE DRENAGEM

ESCALA HORIZONTAL — 1:500 ESCALA VERTICAL -



PLANTA PLANIMÉTRICA - PROJETO DE DRENAGEM

Revisão nº Descrição Data

ASSOCIADO

Rua Manoel Estevão Fernar

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

Congonhas - Tubarão/SC

DESENHO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

CONTEÚDO
PERFIL LONGITUDINAL
PROJETO DE DRENAGEM

ÁREA TOTAL A PAVIMENTAR = 5.595,05 m² EXTENSÃO TOTAL = 1.100.00 m ENDEREÇO DA OBRA

Rua Manoel Estevão F
Congonhas - Tubarão/ MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

ART N°

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 NOME DO ARQUIVO DATA TICKET N°

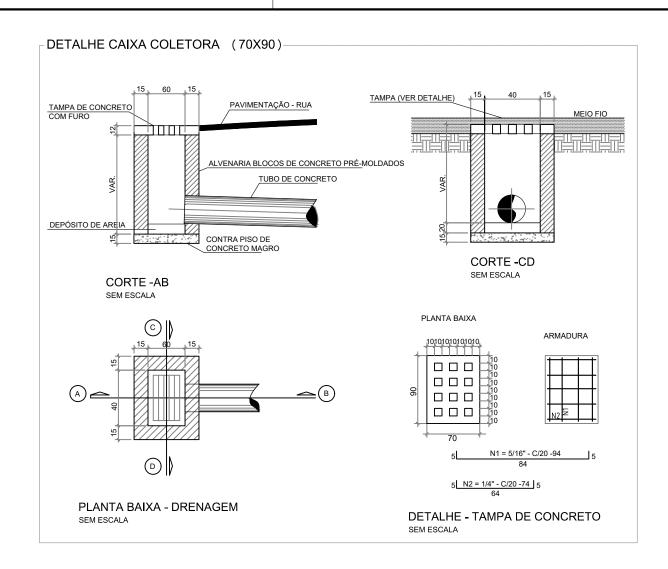
RESP. PROJETO

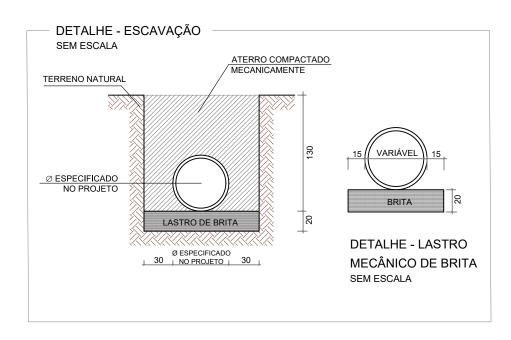
GEO_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R003

MAIO/2024 202459309

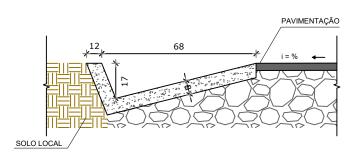
0000000-0

ESCALA INDICADA









CONSUMOS MÉDIOS					
Escavação (m³/m)	0,1466				
Apiloamento manual (m²/m)	1,0551				
Guia de madeira (m/m)	0,5276				
Concreto fck > 20 MPa (m³/m)	0,0786				
Argamassa asfáltica (kg/m)	0,1114				

OBSERVAÇÕES

- 1 Dimensões em centímetros (cm);
- 2 As sarjetas devem atender aos requisitos da norma DNIT 018/2023-ES;
- 3 Os consumos médios indicados correspondem aos quantitativos efetivos segundo a geometria dos dispositivos, considerando a seção linear;
- 4 As sarjetas de concreto podem ser moldadas in loco pelo método convencional ou por extrusão (fôrmas deslizantes).

RESUMO G	ERAL
Especificação/ Diametro	Extensão
DPS 08	500,00 m
Sarjeta Triangular de Concreto - STC 80- 17	36,00m

Revisão nº Descrição Data

ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA CONTEÚDO DETALHES PROJETO DE DRENAGEM EXTENSÃO TOTAL = 1.100.00 m

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO GEO_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R003

0000000-0

ART №

Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 MAIO/2024

RESP. PROJETO

ESCALA INDICADA

TICKET N° 202459309

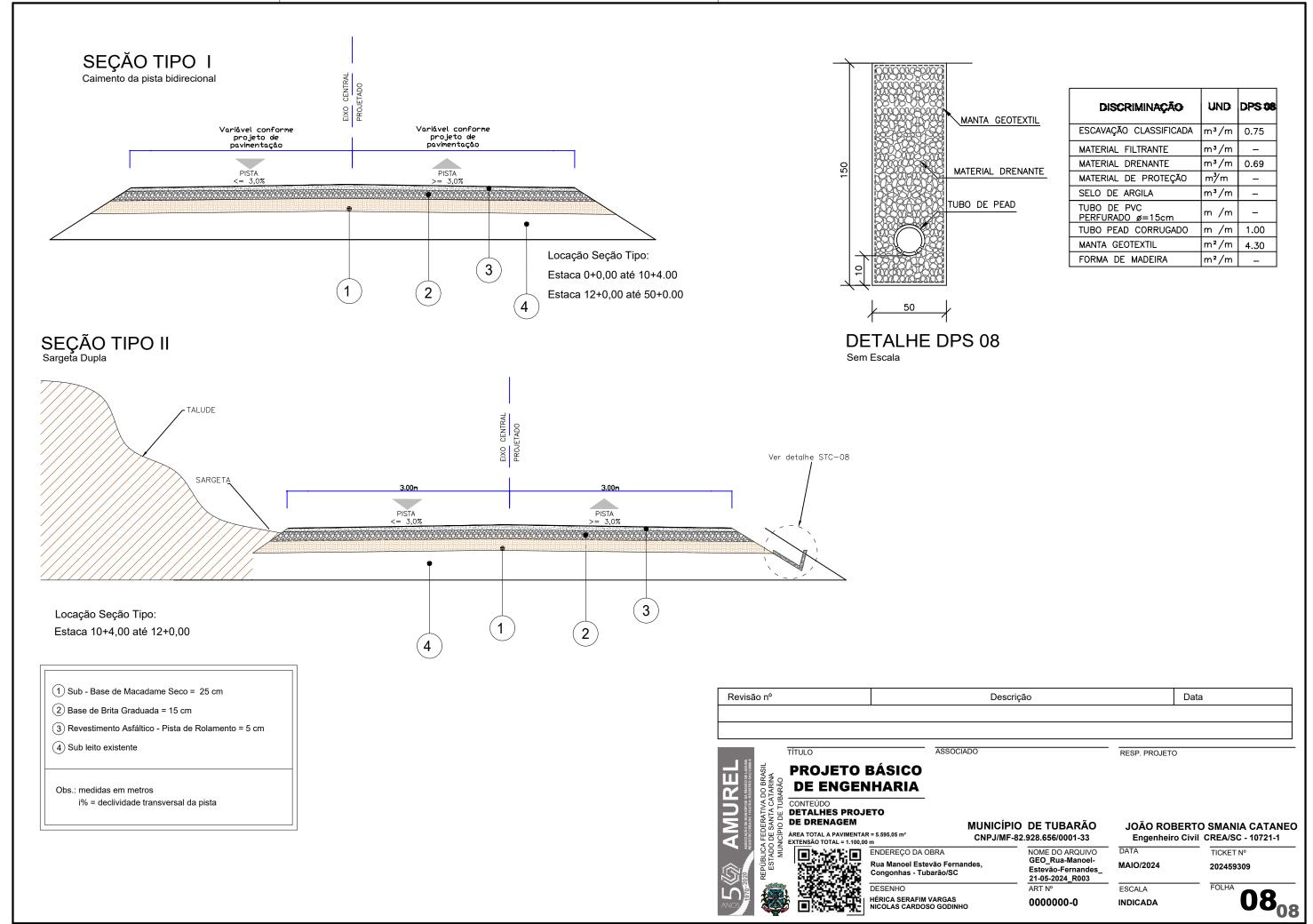
ENDEREÇO DA OBRA

DESENHO

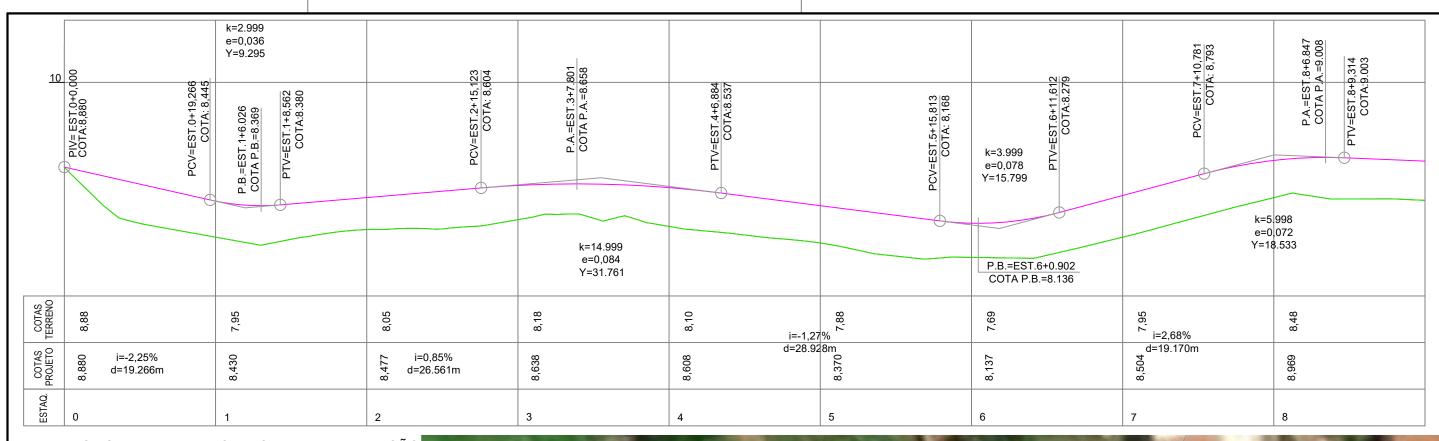
Rua Manoel Estevão Fernar Congonhas - Tubarão/SC

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO



DDO IETO DE DAVIMENTAÇÃO E CINALIZAÇÃO MÁDIA
PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO E SINALIZAÇÃO VIÁRIA
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC
TRECULO A4 ACECCO D DUI DARBOCA
TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA





Revisão nº Data Descrição ASSOCIADO RESP. PROJETO

PLANTA PLANIMÉTRICA - PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

GREIDE DE PAVIMENTAÇÃO

LEGENDA EM PLANTA EXISTENTE

EIXO ESTAQUEAMENTO BORDO DE ESTRADA -EDIFICAÇÃO EXISTENTE CERCA/MURO EXISTENTE

BORDO PROJETADO EIXO CENTRAL PROJETADO CALÇADA EXISTENTE POSTE EXISTENTE POSTE REALOCADO PEDRA EXISTENTE

CAIXA EXISTENTE PLACA DE SIN. PROJETADA ÁRVORE EXISTENTE

A imagem de fundo presente na planta de pavimentação foi retirada da Microsoft corporation (2022) para auxiliar na localização, não estando na escala e servindo apenas como referência.

AMURE **DE ENGENHARIA**

CONTEÚDO
PERFIL LONGITUDINAL

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO ÁREA TOTAL A PAVIMENTAR = 16.459,36 m² EXTENSÃO TOTAL = 3.103,45 m

PROJETO BÁSICO

ENDEREÇO DA OBRA Rua Manoel Estevão Fernar Congonhas - Tubarão/SC DESENHO HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO PAV_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes 21-05-2024_R003

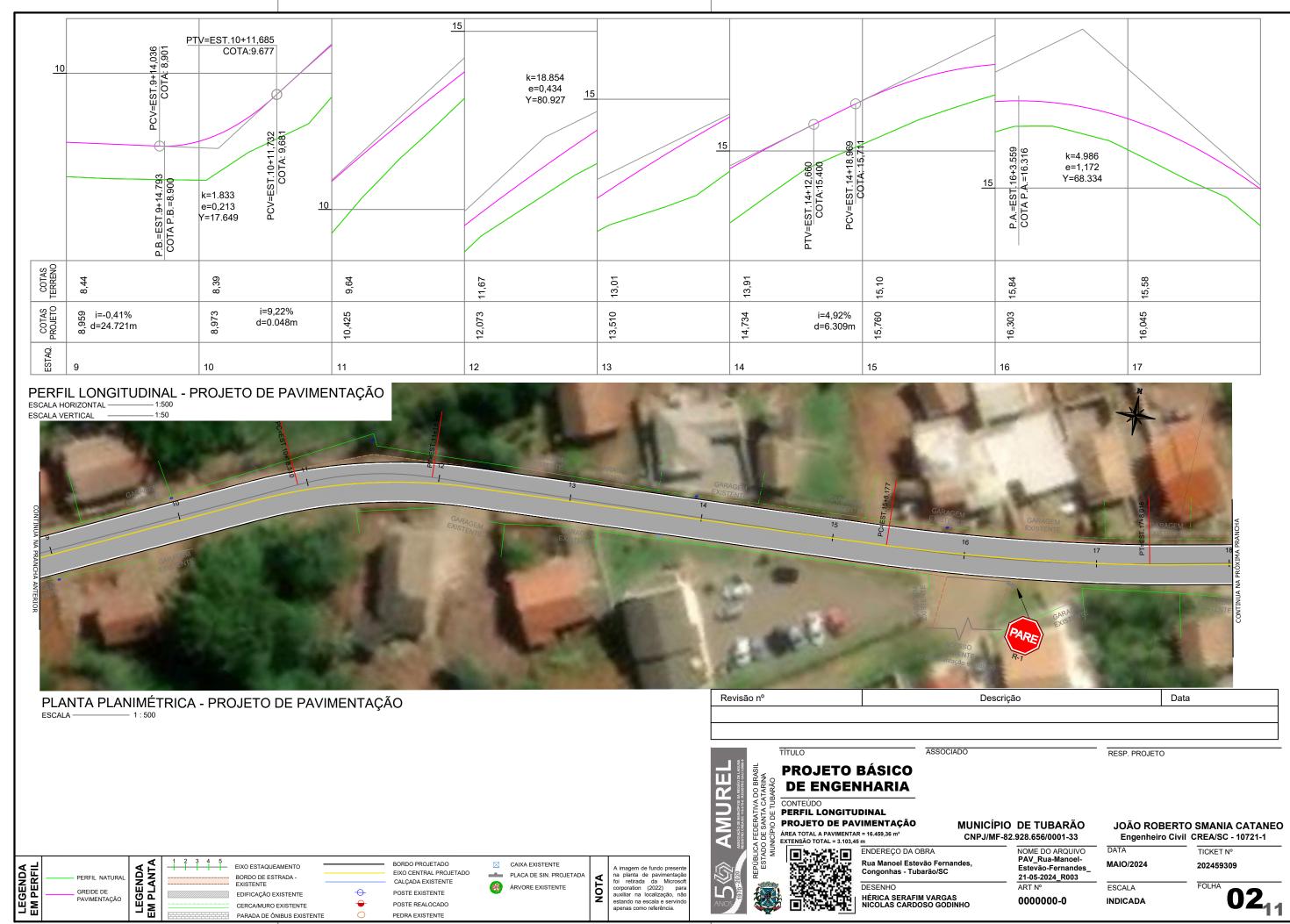
0000000-0

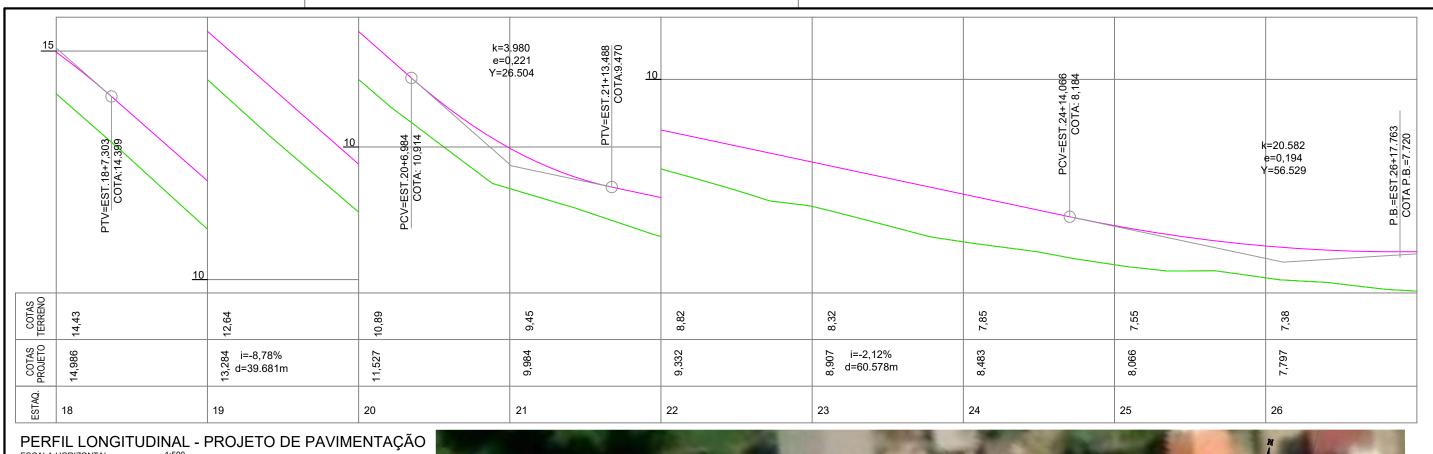
ART Nº

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 TICKET N°

MAIO/2024 202459309

ESCALA INDICADA







PLANTA PLANIMÉTRICA - PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

Revisão nº Descrição Data

ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

CONTEÚDO
PERFIL LONGITUDINAL

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

ÁREA TOTAL A PAVIMENTAR = 16.459,36 m² EXTENSÃO TOTAL = 3.103,45 m

ENDEREÇO DA OBRA Rua Manoel Estevão Fernan Congonhas - Tubarão/SC DESENHO HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

> NOME DO ARQUIVO PAV_Rua-Manoel-

> > 0000000-0

Estevão-Fernandes 21-05-2024_R003 ART N°

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

DATA TICKET N° MAIO/2024 202459309

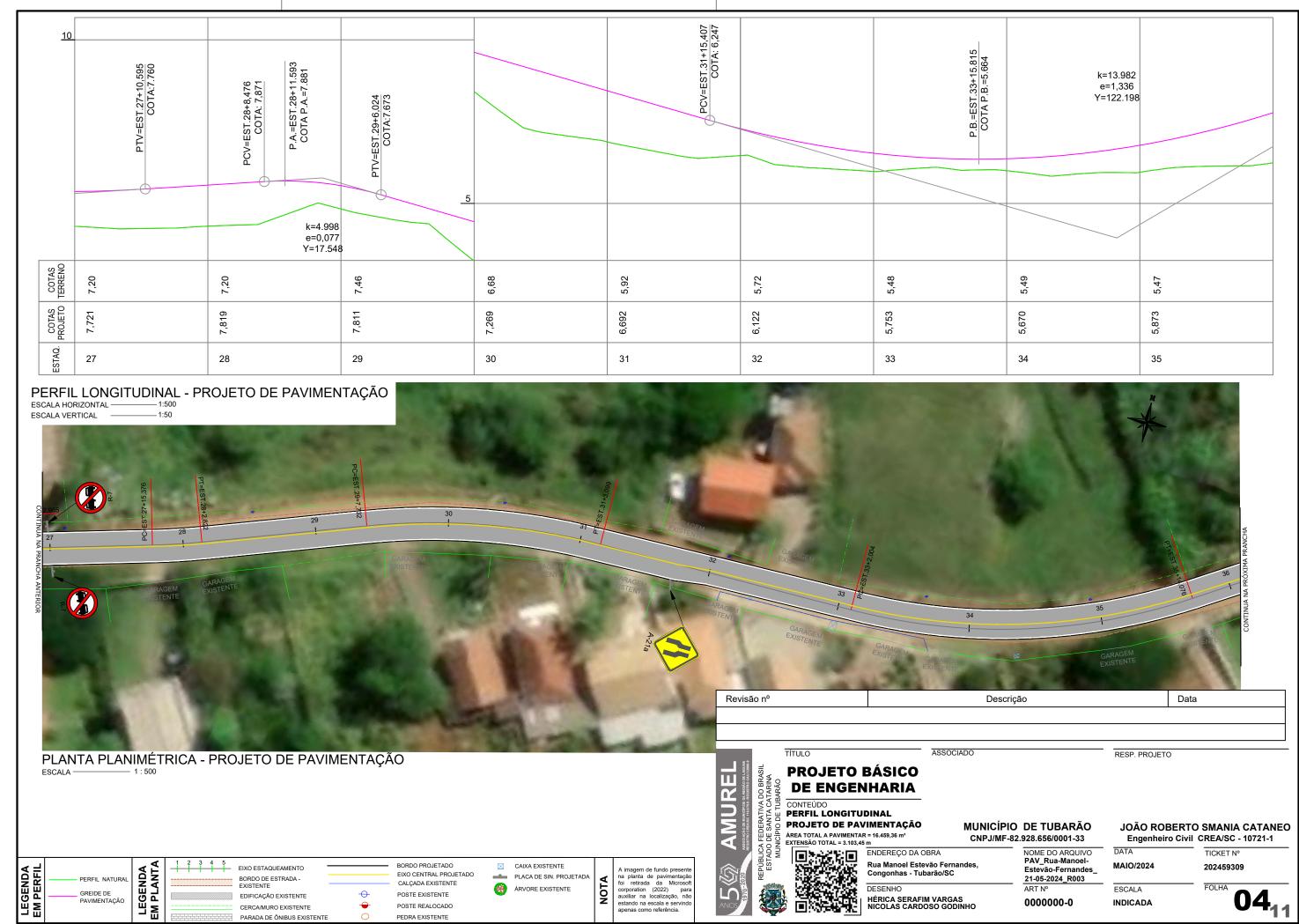
ESCALA INDICADA

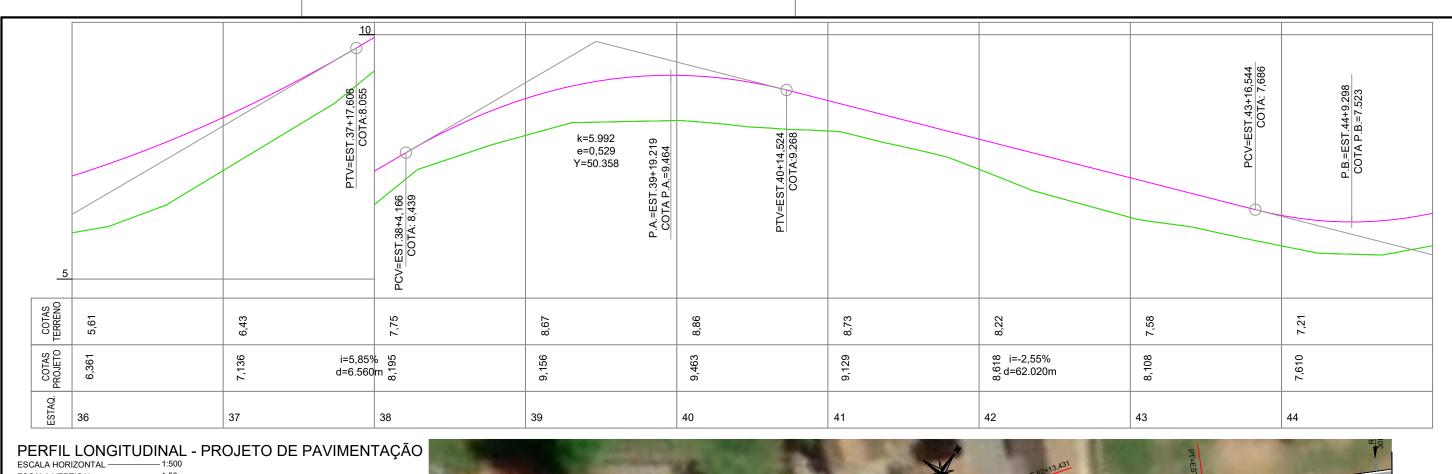
RESP. PROJETO





A imagem de fundo presente na planta de pavimentação foi retirada da Microsoft corporation (2022) para auxiliar na localização, não estando na escala e servindo apenas como referência.







A imagem de fundo presente na planta de pavimentação foi retirada da Microsoft corporation (2022) para auxiliar na localização, não estando na escala e servindo apenas como referência.

PLANTA PLANIMÉTRICA - PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

EIXO ESTAQUEAMENTO

EDIFICAÇÃO EXISTENTE

CERCA/MURO EXISTENTE

BORDO DE ESTRADA -

EXISTENTE

BORDO PROJETADO

CALÇADA EXISTENTE

POSTE EXISTENTE

POSTE REALOCADO PEDRA EXISTENTE

EIXO CENTRAL PROJETADO

CAIXA EXISTENTE

ÁRVORE EXISTENTE

PLACA DE SIN. PROJETADA

LEGENDA EM PLANTA

GREIDE DE PAVIMENTAÇÃO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

CONTEÚDO
PERFIL LONGITUDINAL

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

ÁREA TOTAL A PAVIMENTAR = 16.459,36 m²
EXTENSÃO TOTAL = 3.103,45 m

ENDEREÇO DA OBRA

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33 NOME DO ARQUIVO

PAV_Rua-Manoel-Rua Manoel Estevão Fernar Congonhas - Tubarão/SC Estevão-Fernandes 21-05-2024_R003 DESENHO

ART N° HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO 0000000-0 JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

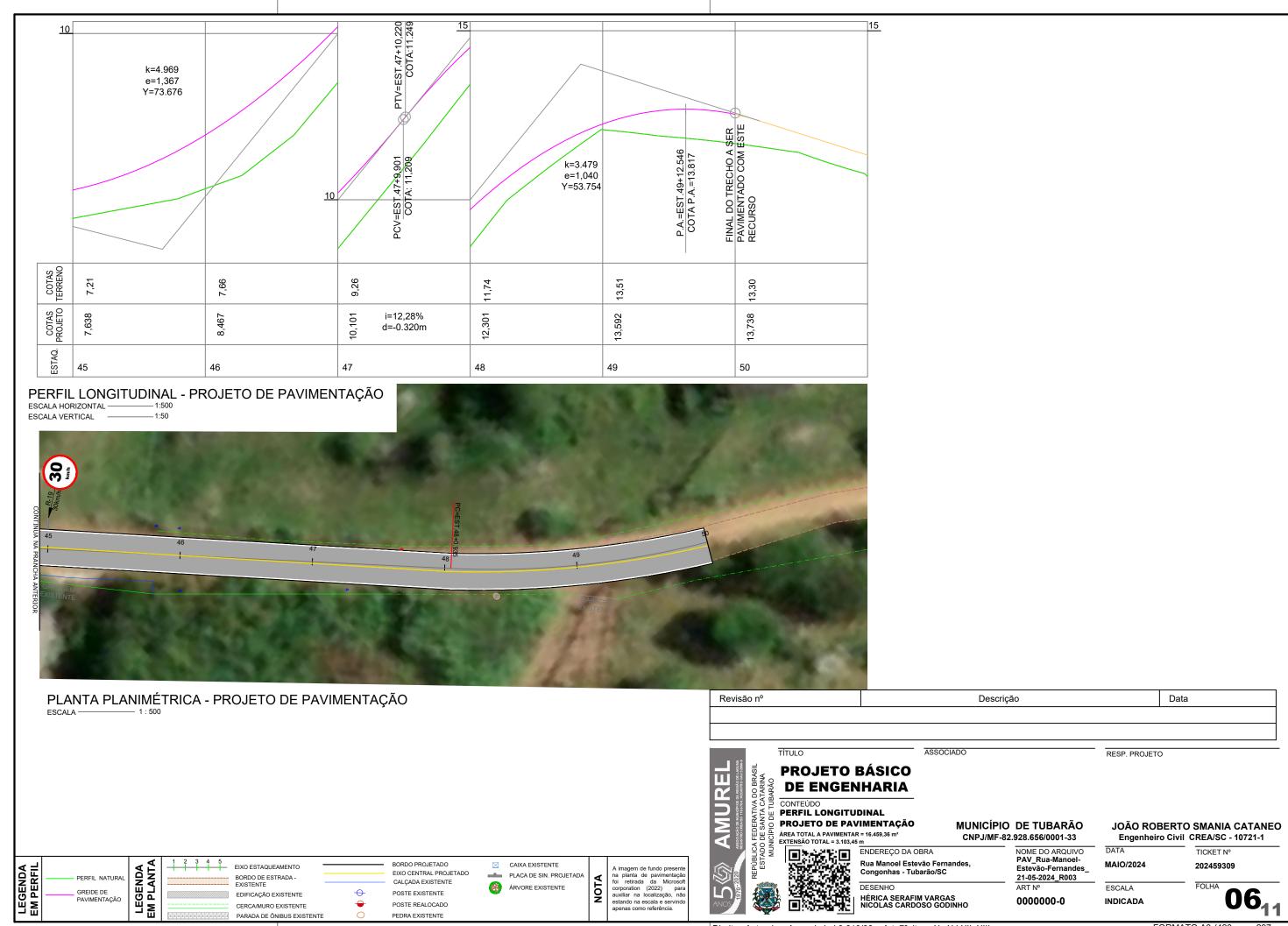
TICKET N° MAIO/2024

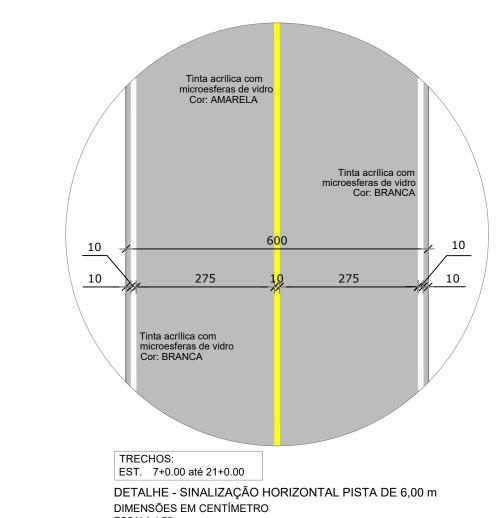
202459309 ESCALA

RESP. PROJETO

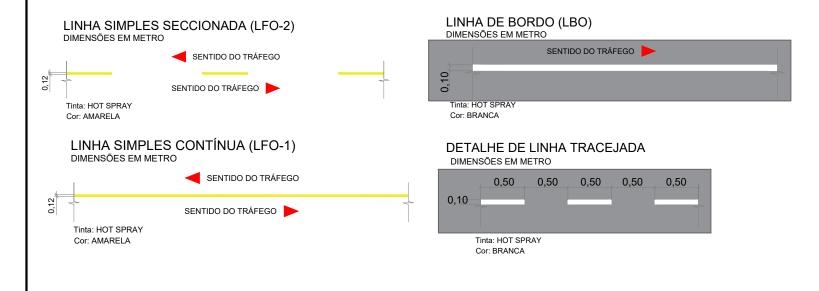
INDICADA

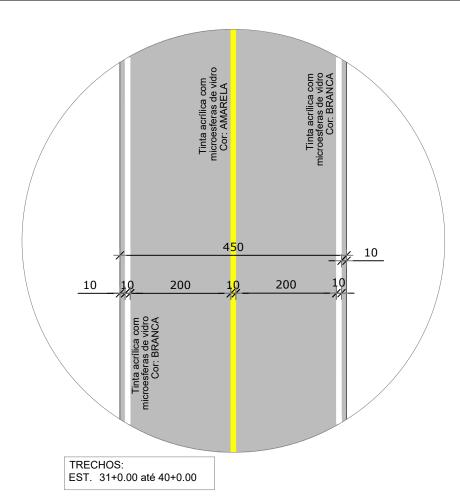
Direitos Autorais a Amurel -Lei 9.610/98 - Art. 7°, itens X, X,I XII, XIII.





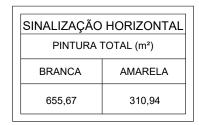
ESCALA 1:75





DETALHE - SINALIZAÇÃO HORIZONTAL PISTA DE 4,50 m DIMENSÕES EM CENTÍMETRO ESCALA 1:75

ASSOCIADO



Revisão nº	Descrição	Data

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA CONTEÚDO
DETALHES PROJETO DE **PAVIMENTAÇÃO**

ÁREA TOTAL A PAVIMENTAR = 16.459,36 m² EXTENSÃO TOTAL = 3.103,45 m ENDEREÇO DA OBRA

Rua Manoel Estevão Fernan Congonhas - Tubarão/SC DESENHO HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO 21-05-2024_R003 ART N°

0000000-0

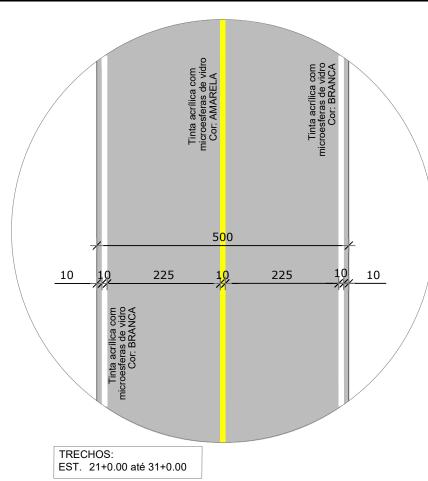
PAV_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 TICKET N°

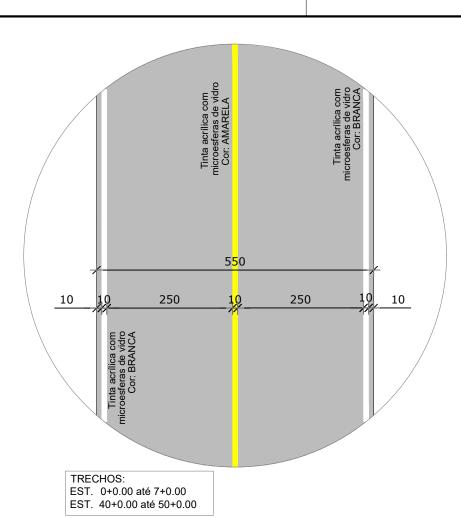
MAIO/2024 202459309 ESCALA

INDICADA

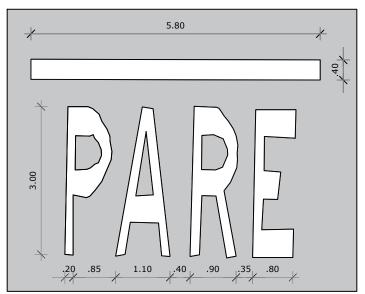
RESP. PROJETO



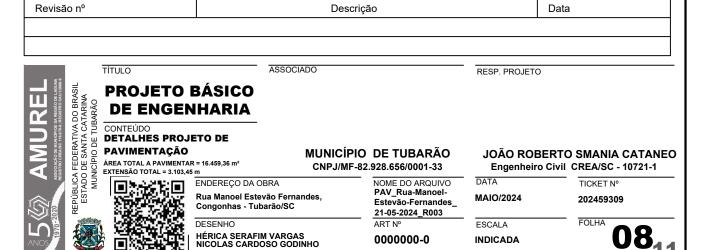
DETALHE - SINALIZAÇÃO HORIZONTAL PISTA DE 5,00 m DIMENSÕES EM CENTÍMETRO ESCALA 1:75

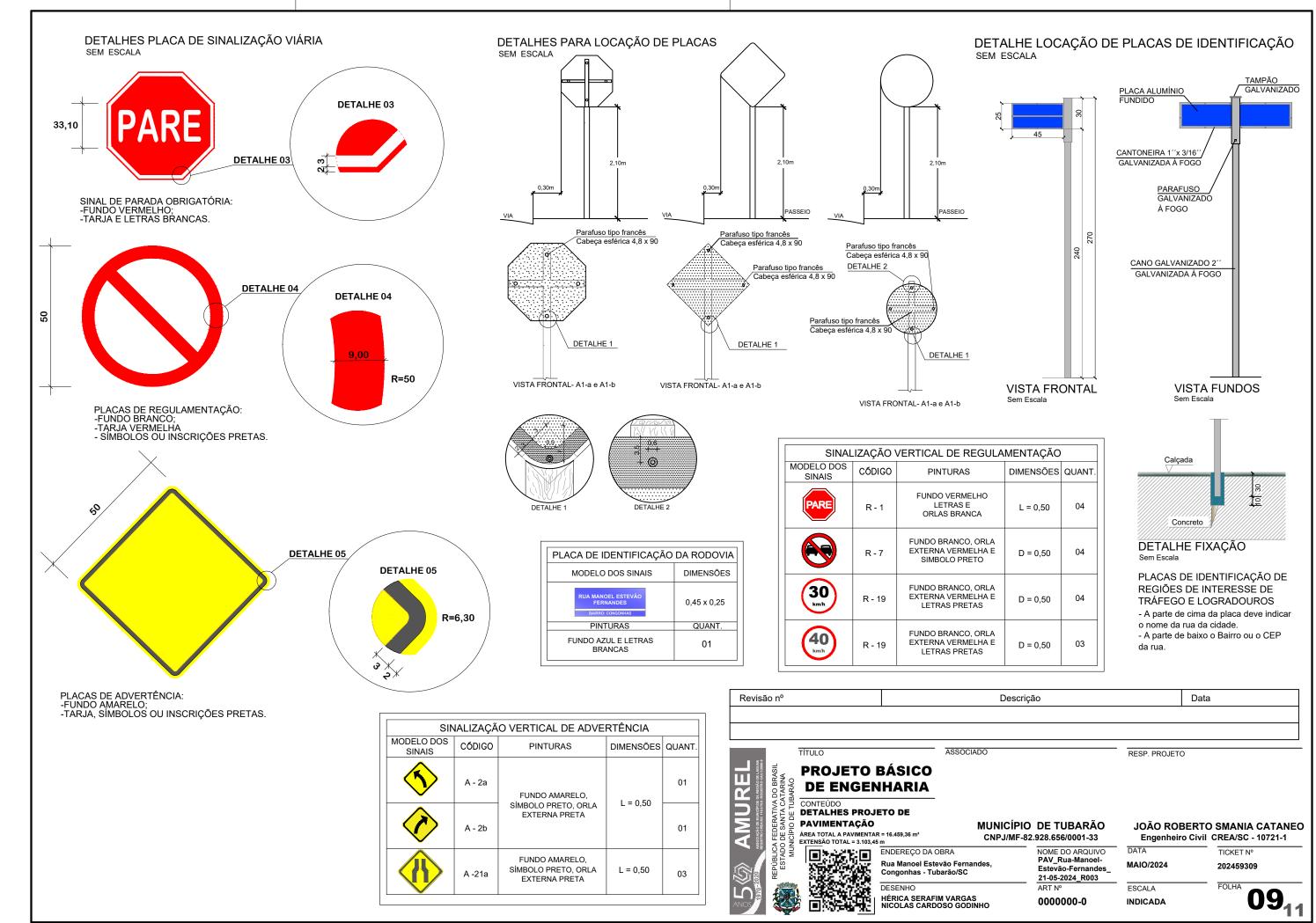


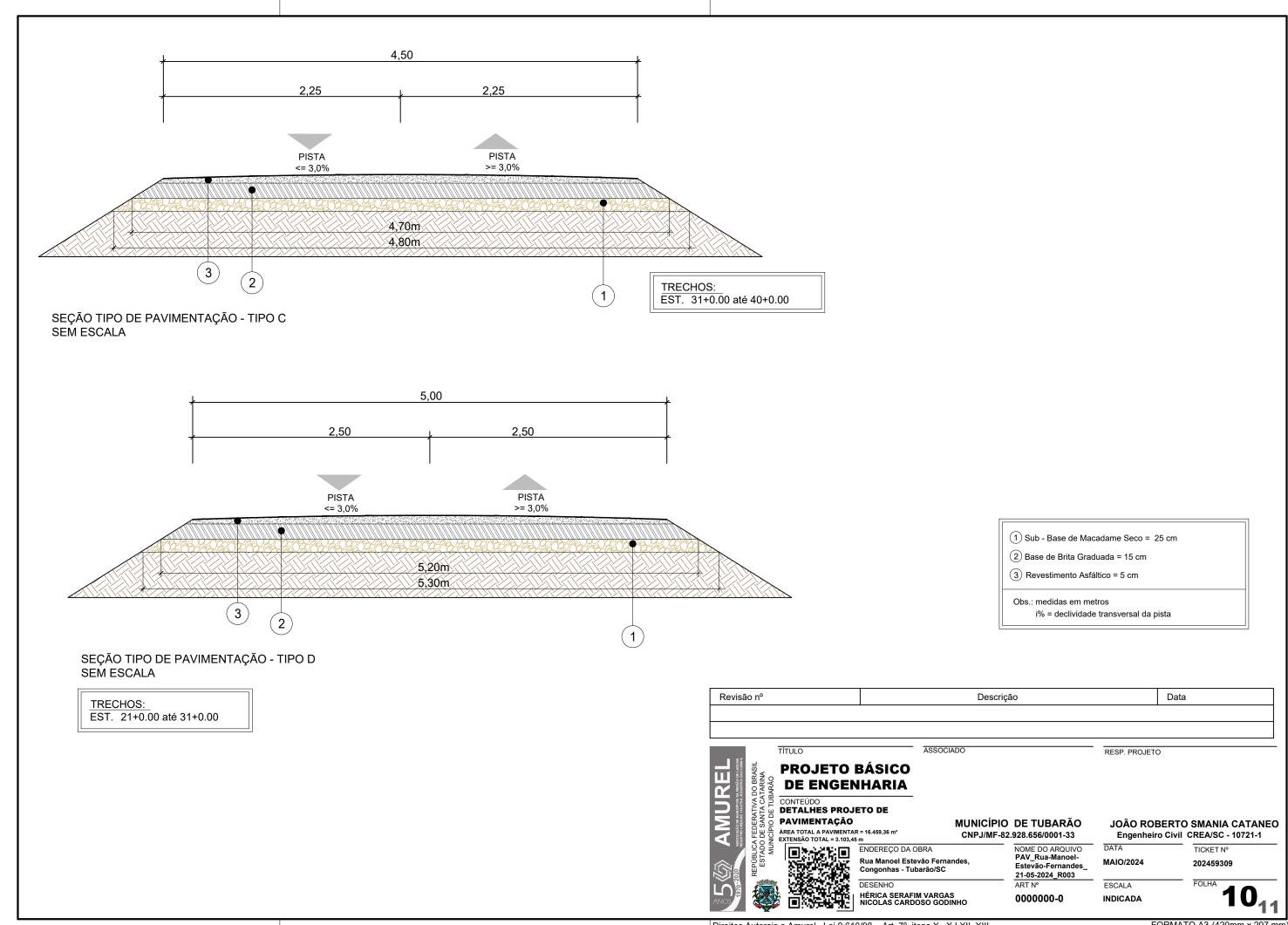
DETALHE - SINALIZAÇÃO HORIZONTAL PISTA DE 5,50 m DIMENSÕES EM CENTÍMETRO ESCALA 1:75

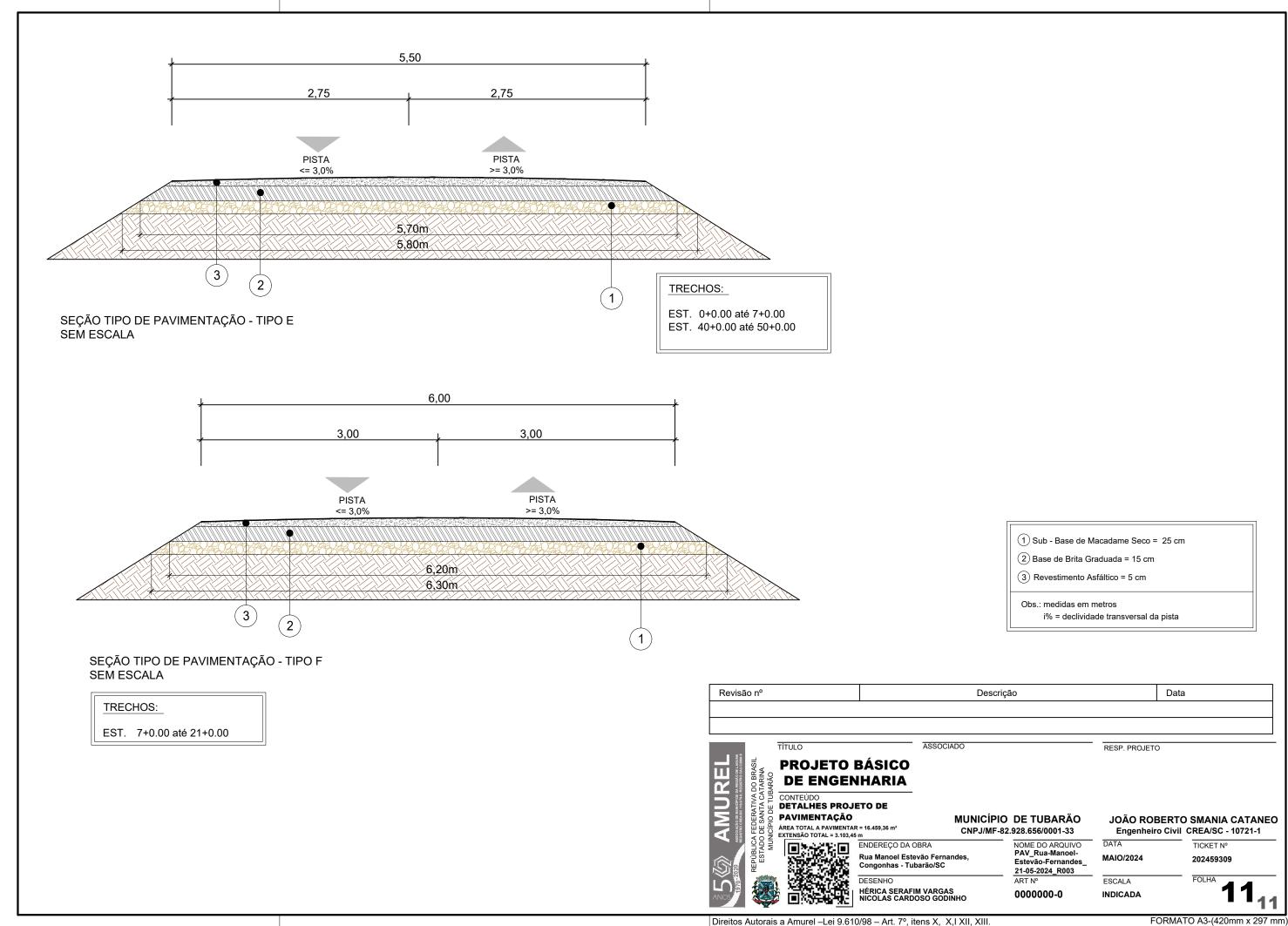


SINALIZAÇÃO HORIZONTAL INDICANDO LOCAL PARA PARAR ESCALA 1:75

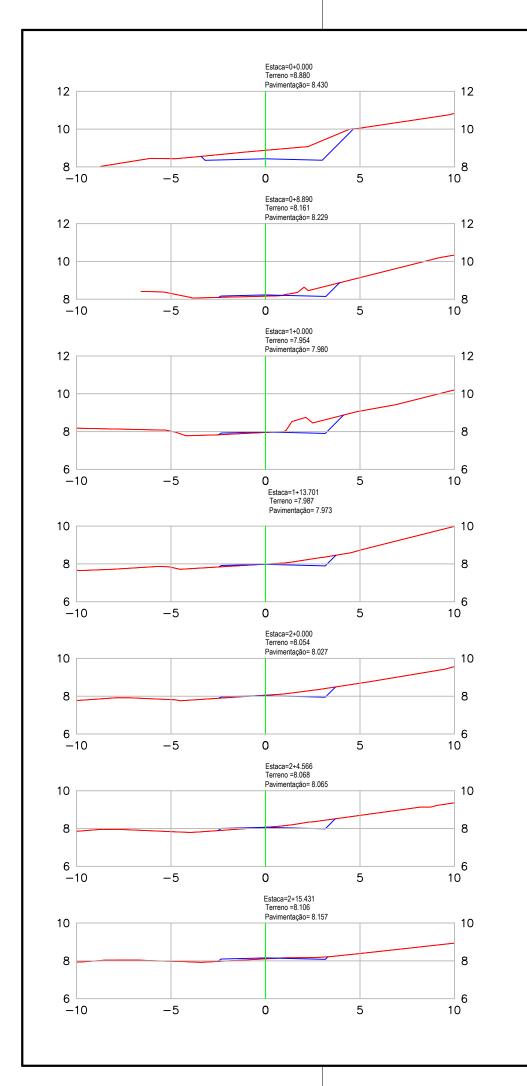


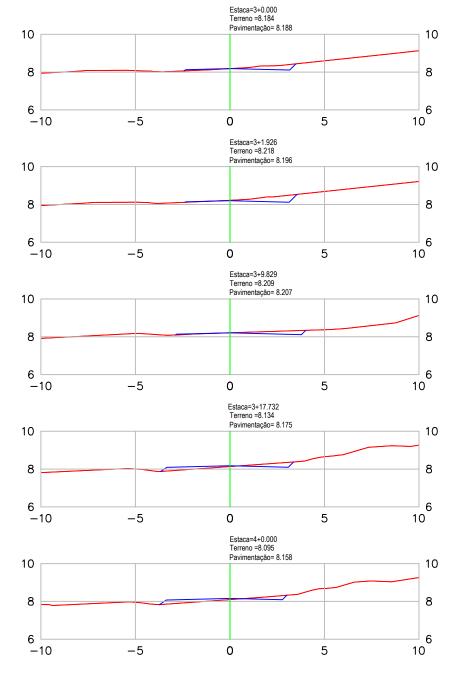






PRANCHAS DAS SECOES
PRANCHAS DAS SEÇÕES
MANOEL ESTEVÃO FERNANDES - TUBARÃO/SC TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA
WANGEL ESTEVAGT EKNANDES - TODAKAG/60
TRECHO 01: ACESSO R. RUI BARBOSA





VOLUME TOTAL								
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)	
0+0,00	3,98	0,00	0.00	0,00	0,00	0,00	0,00	
0+8,89	0,84	0,20	21.43	0,90	21,43	0,90	20,53	
1+0,00	1,67	0,14	13.50	1,93	34,94	2,83	32,10	
1+13,70	0,80	0,07	16.93	1,44	51,87	4,27	47,60	
2+0,00	0,82	0,06	5.52	0,38	57,39	4,65	52,74	
2+4,57	0,79	0,13	3.97	0,40	61,36	5,05	56,31	
2+15,43	0,16	0,23	5.57	1,83	66,93	6,88	60,05	
3+0,00	0,50	0,09	1.52	0,72	68,45	7,60	60,85	
3+1,93	0,67	0,01	1.13	0,10	69,58	7,69	61,88	
3+9,83	0,45	0,04	4.74	0,18	74,32	7,88	66,44	
3+17,73	0,38	0,44	3.53	1,73	77,85	9,61	68,24	
4+0,00	0,25	0,54	0.71	1,10	78,56	10,72	67,85	



ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO AMUREL **DE ENGENHARIA** CONTEÚDO SEÇÕES TRANSVERSAIS ENDEREÇO DA OBRA

MUNICÍPIO DE TUBARÃO

CNPJ/MF-82.928.656/0001-33 Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

NOME DO ARQUIVO SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R0003 ART N°

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 DATA TICKET N°

MAIO/2024 202459309

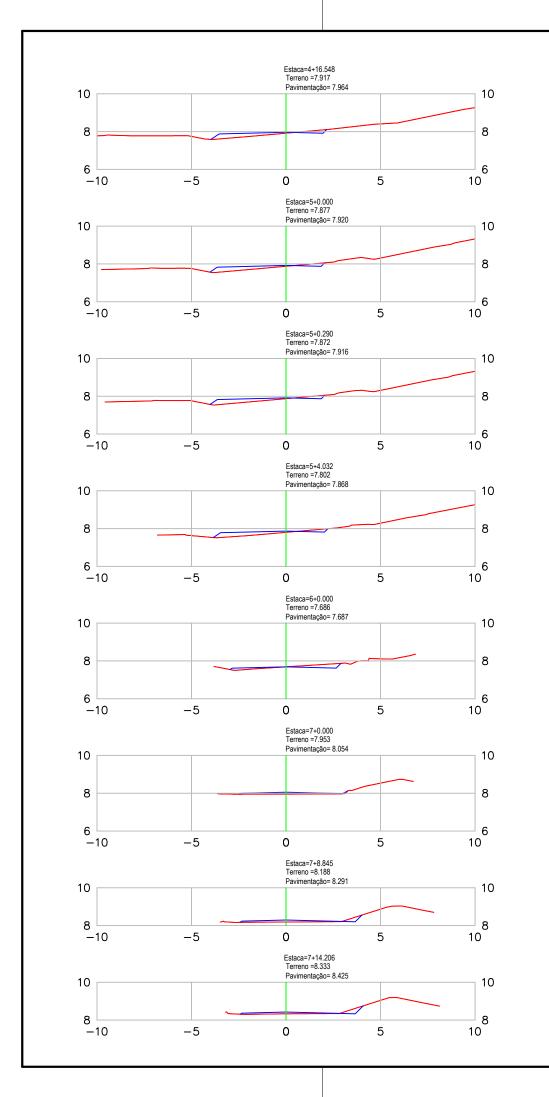
RESP. PROJETO

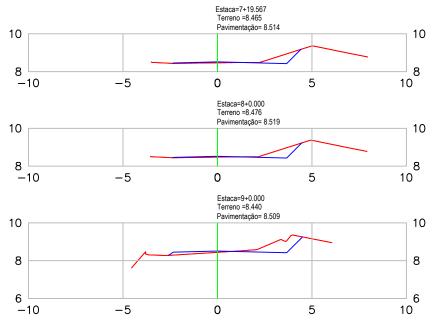
ESCALA

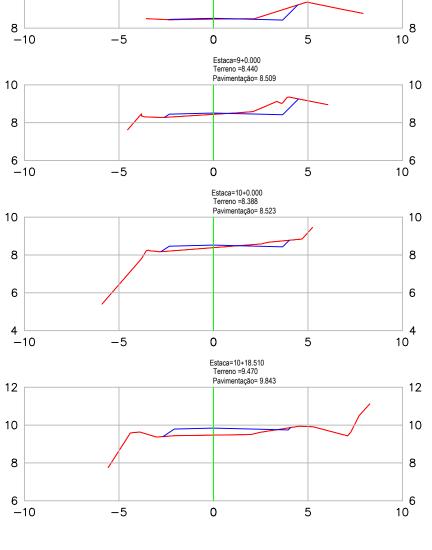


HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

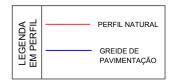
000000-0 1:200







VOLUME TOTAL								
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)	
4+16,55	0,15	0,63	3.34	9,62	81,90	20,34	61,56	
5+0,00	0,14	0,64	0.52	2,09	82,42	22,43	60,00	
5+0,29	0,14	0,64	0.04	0,19	82,46	22,61	59,85	
5+4,03	0,13	0,65	0.52	2,32	82,98	24,93	58,06	
6+0,00	0,34	0,17	3.73	6,61	86,72	31,54	55,18	
7+0,00	0,01	0,35	3.48	5,20	90,20	36,74	53,46	
7+8,85	0,13	0,36	0.61	3,11	90,81	39,85	50,96	
7+14,21	0,18	0,33	0.76	1,85	91,57	41,70	49,87	
7+19,57	0,59	0,12	1.92	1,20	93,49	42,90	50,58	
8+0,00	0,67	0,10	0.27	0,05	93,76	42,95	50,81	
9+0,00	1,17	0,31	18.34	4,08	112,09	47,02	65,07	
10+0,00	0,40	0,61	15.62	9,21	127,71	56,23	71,48	
10+18,51	0,04	1,70	4.00	21,39	131,72	77,62	54,10	



Data Revisão nº

ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO AMUREL **DE ENGENHARIA** CONTEÚDO SEÇÕES TRANSVERSAIS

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_

21-05-2024_R0003 ART N° 000000-0

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

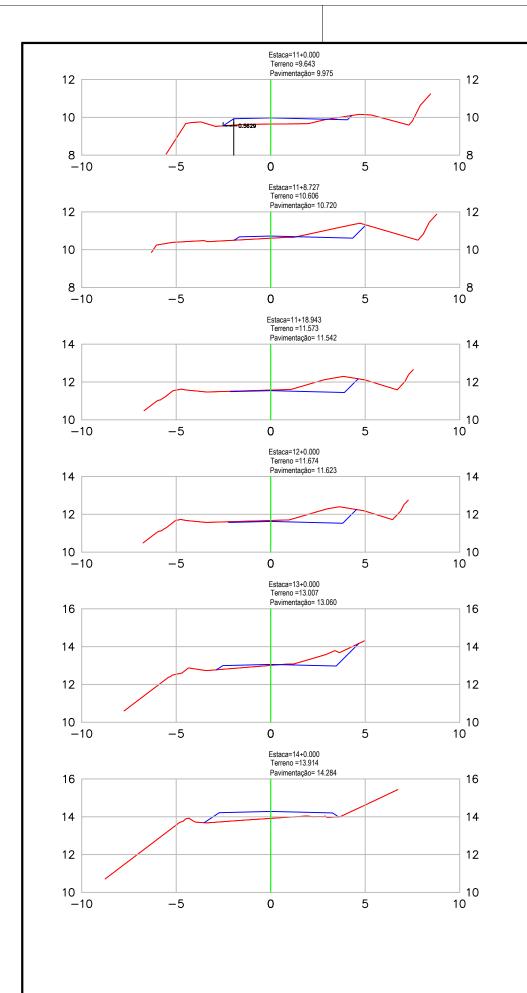
DATA TICKET N° MAIO/2024 202459309

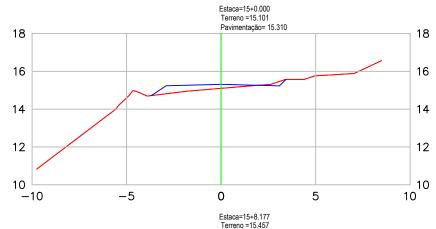
RESP. PROJETO

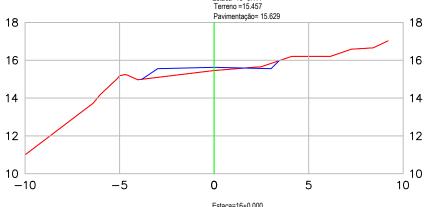
ESCALA 1:200

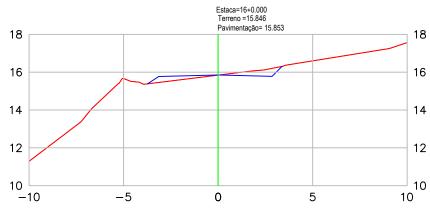
HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

ENDEREÇO DA OBRA









VOLUME TOTAL							
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
11+0,00	0,12	1,44	0.11	2,34	131,83	79,95	51,87
11+8,73	1,34	0,34	5.91	7,78	137,73	87,73	50,00
11+18,94	1,89	0,00	15.41	1,76	153,15	89,49	63,66
12+0,00	2,00	0,00	2.05	0,00	155,20	89,49	65,72
13+0,00	1,35	0,36	33.50	3,59	188,70	93,08	95,62
14+0,00	0,00	2,24	13.46	25,97	202,16	119,05	83,11
15+0,00	0,13	1,25	1.31	34,88	203,47	153,93	49,54
15+8,18	0,20	1,27	1.35	10,31	204,82	164,24	40,59
16+0,00	0,68	0,60	5.26	10,98	210,08	175,21	34,87



Revisão nº Descrição Data

ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO

PROJETO BÁSICO

DE ENGENHARIA

CONTEÚDO

SEÇÕES TRANSVERSAIS

CONTEÚDO

SEÇÕES TRANSVERSAIS

VOLUME DE ATERRO = 523,32 m²

VOLUME DE CORTE = 545,15 m²

ENDEREÇO DA OBRA

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNP.I/MF-82 928 656/0001-33

ENDEREÇO DA OBRA
Rua Manoel Estevão Fernandes,
Congonhas - Tubarão/SC

CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO
SEC_Rua-Manoel
Estevão-Fernandes,
21.05.2024 R0003

SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R0003 ART N° 0000000-0

D JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO
Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

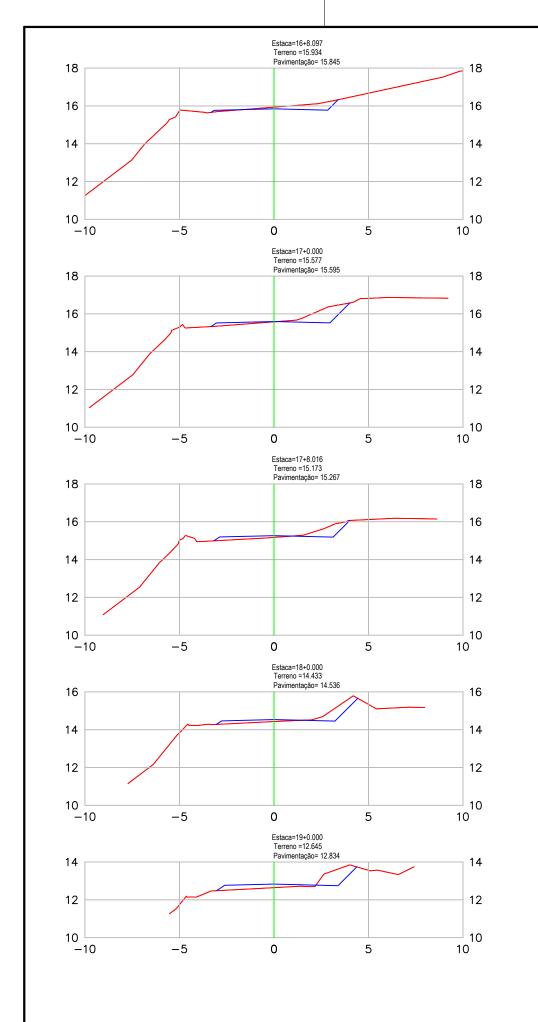
DATA TICKET N°
MAIO/2024 202459309

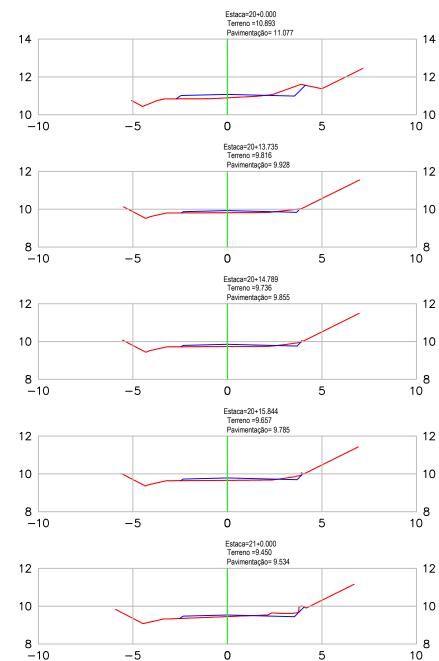
ESCALA 1:200

RESP. PROJETO

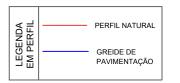
202459309 FOLHA

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO





			VOI	LUME TOTAL			
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
16+8,10	0,88	0,07	6.38	2,69	216,46	177,90	38,55
17+0,00	1,36	0,32	13.46	2,29	229,91	180,19	49,72
17+8,02	0,85	0,48	8.93	3,20	238,84	183,39	55,46
18+0,00	0,93	0,48	10.64	5,80	249,48	189,19	60,29
19+0,00	1,19	0,90	21.19	13,79	270,67	202,98	67,69
20+0,00	0,49	0,70	16.80	16,00	287,47	218,98	68,49
20+13,73	0,11	0,39	4.11	7,52	291,58	226,50	65,08
20+14,79	0,10	0,43	0.10	0,43	291,69	226,93	64,76
20+15,84	0,12	0,47	0.11	0,48	291,80	227,41	64,39
21+0,00	0,31	0,30	0.90	1,62	292,69	229,02	63,67



ASSOCIADO

AMUREL CONTEÚDO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

SEÇÕES TRANSVERSAIS

ENDEREÇO DA OBRA

CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

MUNICÍPIO DE TUBARÃO

NOME DO ARQUIVO SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_

0000000-0

21-05-2024_R0003 ART N°

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

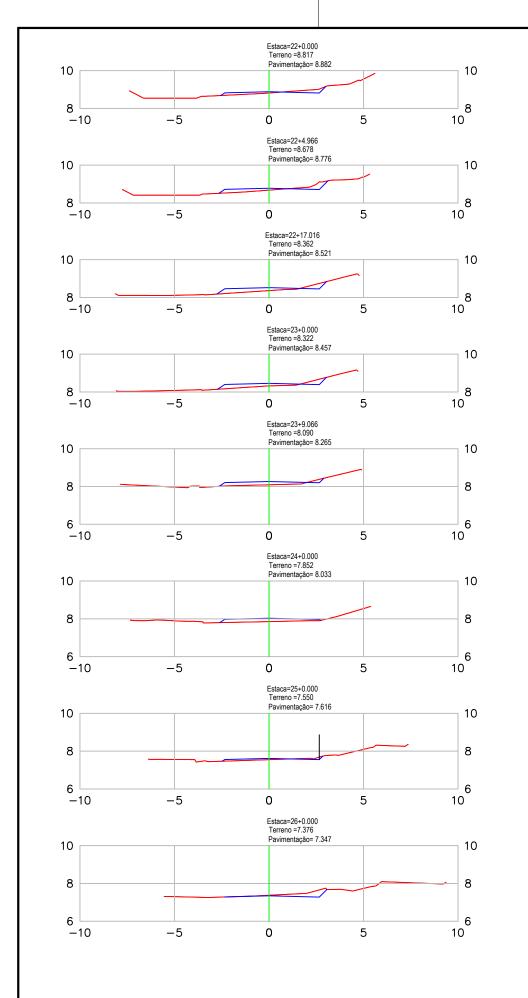
TICKET N°

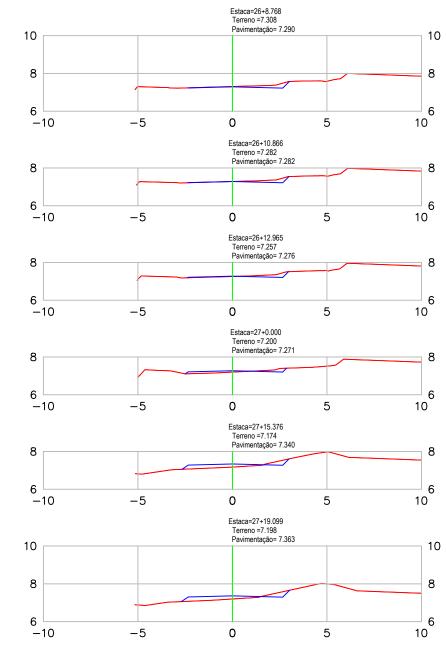
DATA MAIO/2024

ESCALA 1:200

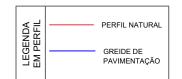
RESP. PROJETO

202459309 FOLHA





			VOI	LUME TOTAL			
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
22+0,00	0,23	0,27	5.46	5,73	298,15	234,75	63,40
22+4,97	0,27	0,43	1.26	1,74	299,42	236,50	62,92
22+17,02	0,20	0,68	2.93	6,68	302,35	243,18	59,17
23+0,00	0,20	0,62	0.61	1,93	302,96	245,11	57,85
23+9,07	0,08	0,67	1.29	5,81	304,25	250,92	53,33
24+0,00	0,00	0,75	0.44	7,76	304,69	258,68	46,01
25+0,00	0,08	0,22	0.78	9,73	305,46	268,40	37,06
26+0,00	0,51	0,00	5.83	2,24	311,30	270,64	40,66
26+8,77	0,34	0,00	3.69	0,00	314,99	270,64	44,35
26+10,87	0,26	0,01	0.62	0,01	315,61	270,65	44,95
26+12,96	0,23	0,05	0.51	0,06	316,11	270,72	45,40
27+0,00	0,15	0,26	1.34	1,10	317,45	271,81	45,64
27+15,38	0,18	0,63	2.56	6,80	320,01	278,61	41,39
27+19,10	0,22	0,67	0.77	2,38	320,77	281,00	39,77



PROJETO BÁSICO AMUREL **DE ENGENHARIA** CONTEÚDO SEÇÕES TRANSVERSAIS

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R0003

000000-0

ART N°

Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 DATA MAIO/2024

RESP. PROJETO

ESCALA 1:200

TICKET N° 202459309

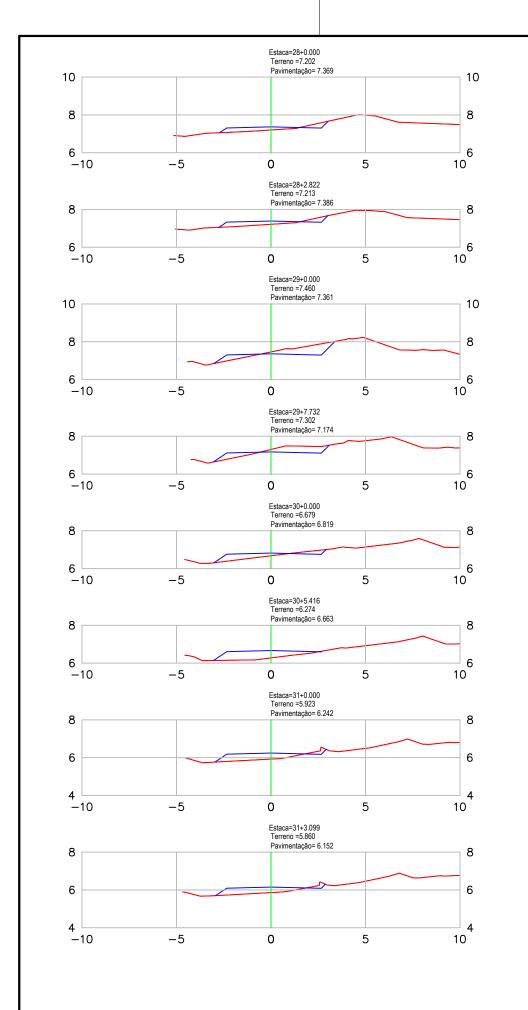
JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO

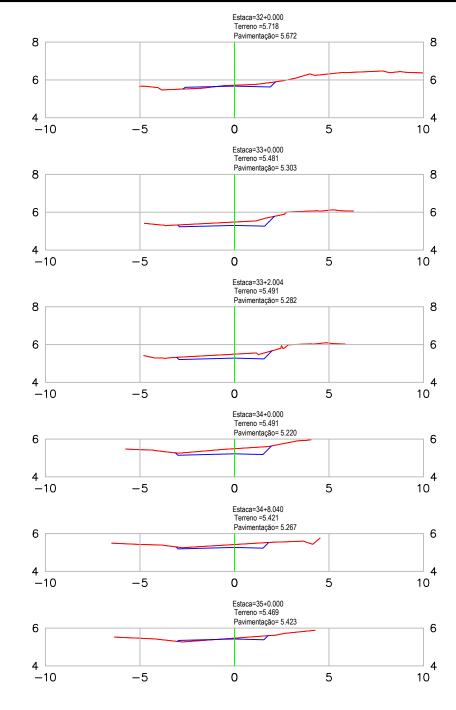
Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

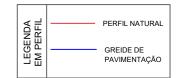
ENDEREÇO DA OBRA

ASSOCIADO





VOLUME TOTAL							
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
28+0,00	0,22	0,68	0.20	0,60	320,97	281,60	39,37
28+2,82	0,20	0,72	0.61	1,95	321,58	283,56	38,02
29+0,00	1,17	0,39	11.83	9,53	333,41	293,08	40,33
29+7,73	0,94	0,42	8.18	3,14	341,59	296,22	45,37
30+0,00	0,22	0,79	7.03	7,56	348,62	303,77	44,85
30+5,42	0,00	1,72	0.60	6,87	349,22	310,64	38,58
31+0,00	0,14	1,28	1.00	22,06	350,22	332,70	17,52
31+3,10	0,12	1,20	0.39	3,87	350,61	336,58	14,04
32+0,00	0,29	0,10	3.48	10,99	354,09	347,56	6,53
33+0,00	0,92	0,00	12.17	1,00	366,26	348,57	17,70
33+2,00	0,96	0,00	1.89	0,00	368,15	348,57	19,59
34+0,00	1,18	0,00	19.26	0,00	387,41	348,57	38,85
34+8,04	0,68	0,00	7.48	0,00	394,89	348,57	46,33
35+0,00	0,23	0,09	5.49	0,55	400,38	349,12	51,27



ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO AMURE **DE ENGENHARIA** CONTEÚDO SEÇÕES TRANSVERSAIS

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO ENDEREÇO DA OBRA Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R0003 ART N° 000000-0

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1 TICKET N°

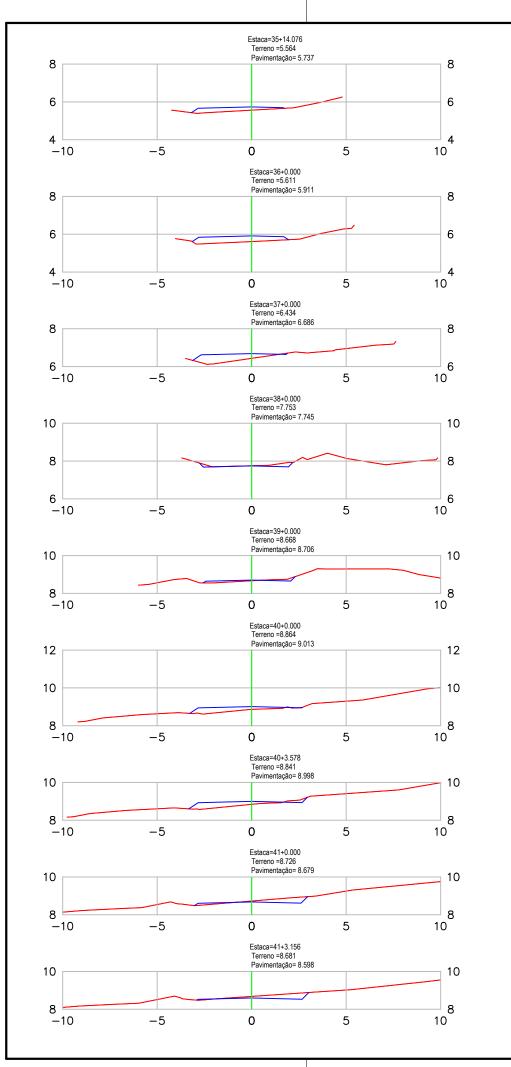
DATA MAIO/2024

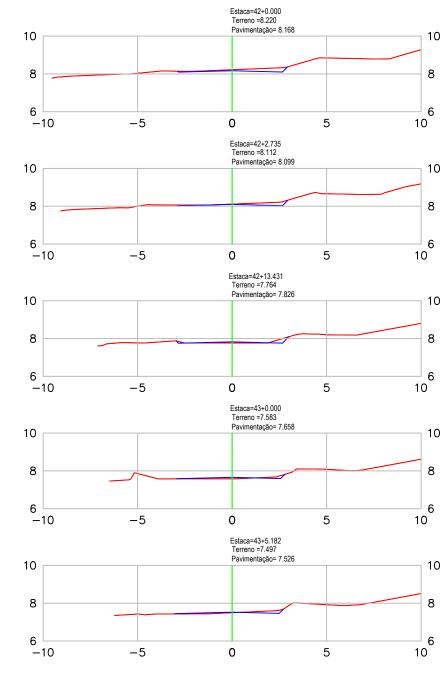
RESP. PROJETO

202459309

06₀₈ ESCALA 1:200

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO





VOLUME TOTAL							
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
35+14,08	0,00	0,84	1.67	6,50	402,05	355,62	46,43
36+0,00	0,00	1,42	0.00	6,69	402,05	362,31	39,74
37+0,00	0,01	1,35	0.13	27,65	402,18	389,96	12,22
38+0,00	0,27	0,00	2.82	13,48	405,00	403,44	1,55
39+0,00	0,11	0,19	3.76	1,92	408,76	405,36	3,40
40+0,00	0,01	0,93	1.13	11,25	409,89	416,61	-6,72
40+3,58	0,12	0,96	0.22	3,38	410,10	419,99	-9,89
41+0,00	0,56	0,12	5.67	8,75	415,77	428,74	-12,96
41+3,16	0,69	0,03	2.01	0,24	417,78	428,97	-11,19
42+0,00	0,50	0,00	10.10	0,23	427,88	429,21	-1,33
42+2,73	0,33	0,00	1.14	0,00	429,02	429,21	-0,19
42+13,43	0,15	0,15	2.54	0,80	431,56	430,01	1,55
43+0,00	0,09	0,16	0.76	1,03	432,32	431,04	1,27
43+5,18	0,17	0,12	0.66	0,74	432,98	431,79	1,19

PERFIL NATURAL GREIDE DE PAVIMENTAÇÃO

Data Revisão nº Descrição

ASSOCIADO

PROJETO BÁSICO AMUREL **DE ENGENHARIA** CONTEÚDO SEÇÕES TRANSVERSAIS

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

NOME DO ARQUIVO SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

21-05-2024_R0003 ART N° ESCALA 000000-0 1:200

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

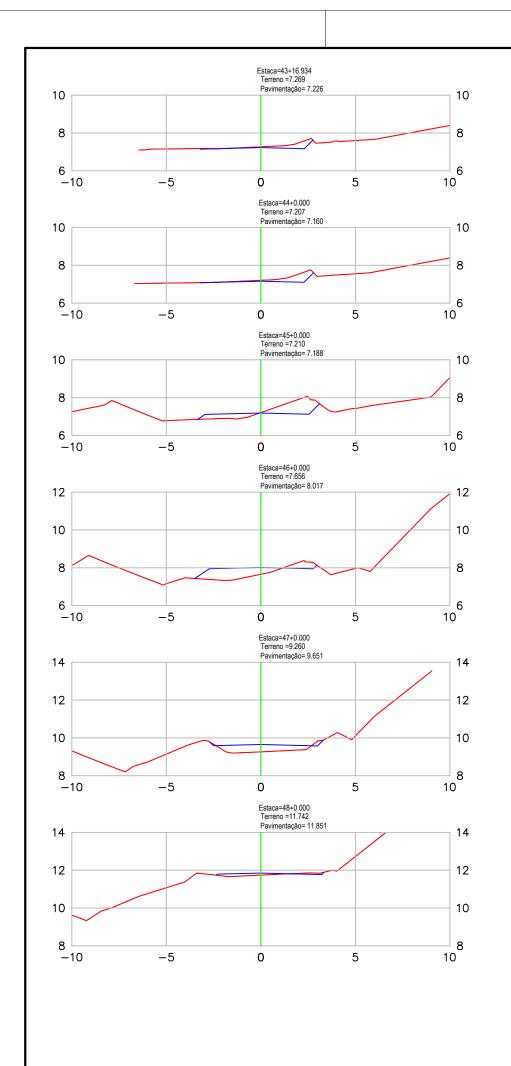
DATA MAIO/2024

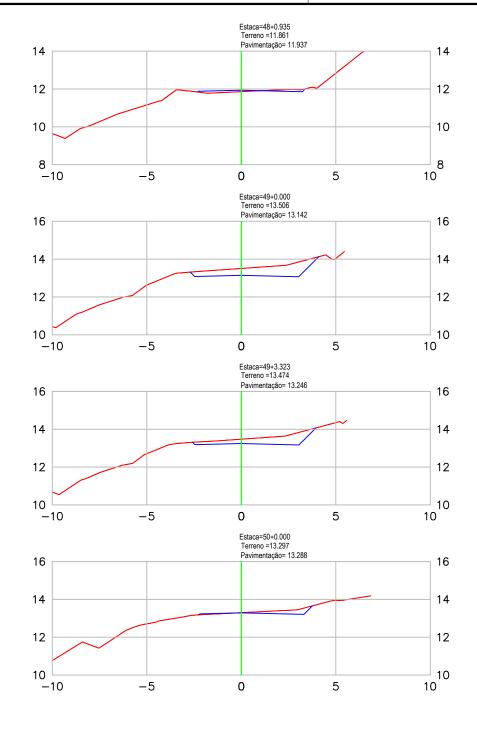
RESP. PROJETO

TICKET N° 202459309

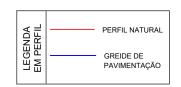
ENDEREÇO DA OBRA

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO





VOLUME TOTAL							
Estaca	Área de Corte (m²)	Área de Aterro (m²)	Volume de Corte (m³)	Volume de Aterro (m³)	Volum. Corte Acum. (m³)	Volum Aterro Acum. (m³)	Volume Líquido (m³)
43+16,93	0,54	0,00	4.15	0,72	437,13	432,51	4,62
44+0,00	0,71	0,00	1.92	0,00	439,05	432,51	6,53
45+0,00	1,51	0,67	22.23	6,72	461,27	439,24	22,04
46+0,00	0,44	1,95	19.53	26,25	480,81	465,48	15,32
47+0,00	0,09	1,58	5.32	35,32	486,12	500,80	-14,68
48+0,00	0,09	0,37	1.81	19,46	487,93	520,26	-32,33
48+0,94	0,16	0,25	0.12	0,29	488,05	520,55	-32,51
49+0,00	2,79	0,00	28.36	2,40	516,41	522,95	-6,54
49+3,32	1,93	0,00	7.92	0,00	524,33	522,95	1,38
50+0,00	0,53	0,05	20.82	0,37	545,15	523,32	21,83



AMUREL CONTEÚDO

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

SEÇÕES TRANSVERSAIS

MUNICÍPIO DE TUBARÃO CNPJ/MF-82.928.656/0001-33

ENDEREÇO DA OBRA Rua Manoel Estevão Fernandes, Congonhas - Tubarão/SC

HÉRICA SERAFIM VARGAS NICOLAS CARDOSO GODINHO

ASSOCIADO

NOME DO ARQUIVO

SEC_Rua-Manoel-Estevão-Fernandes_ 21-05-2024_R0003 ART N°

JOÃO ROBERTO SMANIA CATANEO Engenheiro Civil CREA/SC - 10721-1

08₀₈

DATA MAIO/2024

RESP. PROJETO

TICKET N° 202459309

ESCALA 1:200

0000000-0