



**ANEXO I**

**01. MEMORIAL DESCRITIVO**

**02. ORÇAMENTO BÁSICO**

**03. MEMÓRIA DE CÁLCULO**

**04. CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO**

**05. COMPOSIÇÃO DO BDI**

**06. ENCARGOS SOCIAIS**

**07. ART**



PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS / CE.



## MEMORIAL DESCRITIVO



**RECUPERAÇÃO DA ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO  
DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**

Roberto Engido Coelho Mendes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1



**CAU/BR**Conselho de Arquitetura  
e Urbanismo do Brasil

Registro de Responsabilidade Técnica - RRT

RRT SIMPLES  
SI10934646R01

Verificar Autenticidade



## 1. RESPONSÁVEL TÉCNICO

### 1.1 Arquiteto(a) e Urbanista

Nome Civil/Social: ROBERTO BRIGIDO COELHO  
NUNES

CPF: 815.466.963-34

Tel: (85) 997152080

Data de Registro: 02/03/2020

Registro Nacional: 00A2483661 E-mail: ROBERTOBRIGIDO@GMAIL.COM

### 1.2 Empresa Contratada

Razão Social: JOTA BARROS PROJETOS E ASSESSORIA TECNICA EIRELI  
CNPJ: 07.279.410/0001-62

Número CAU: PJ24161-0

Data de registro: 30/09/2013

## 2. DETALHES DO RRT

Nº do RRT: SI10934646R01CT001

Data de Cadastro: 17/08/2021

Modalidade: RRT SIMPLES

Data de Registro: 17/08/2021

Forma de Registro: RETIFICADOR

Tipologia:  
Público

Forma de Participação: INDIVIDUAL

### 2.1 Valor do RRT

DOCUMENTO ISENTO DE PAGAMENTO

## 3. DADOS DO CONTRATO

### 3.1 Contrato 1405.01/2021.01

Nº do RRT: SI10934646R01CT001

CPF/CNPJ: 07.566.920/0001-10

Nº Contrato:  
1405.01/2021.01Data de Início:  
20/06/2021Contratante: PREFEITURA MUNICIPAL  
DE MORRINHOSValor de Contrato: R\$  
39.440,00Data de Celebração:  
08/06/2021Previsão de Término:  
23/07/2021

### 3.1.1 Dados da Obra/Serviço Técnico

CEP: 62550000

Logradouro: JOAQUIM CARVALHO ROCHA

Bairro: CENTRO

UF: CE

Nº: S N

Complemento: AO ESPINHOS DOS LOPES

Cidade: MORRINHOS

Longitude:

Latitude:

### 3.1.2 Descrição da Obra/Serviço Técnico

ELABORAÇÃO DE PROJETO DE PIÇARRAMENTO DE ESTRADA VICINAL TRECO DA SEDE DO MUNICIPIO AO ESPINHOS DOS LOPES, INCLUINDO BUEIROS E PASSAGEM MOLHADA.

### 3.1.3 Declaração de Acessibilidade

Declaro a não exigibilidade de atendimento às regras de acessibilidade previstas em legislação e em normas técnicas pertinentes para as edificações abertas ao público, de uso público ou privativas de uso coletivo, conforme § 1º do art. 56 da Lei nº 13.146, de 06 de julho de 2015.



**CAU/BR**

Conselho de Arquitetura e Urbanismo do Brasil

Registro de Responsabilidade Técnica - RRT

**RRT SIMPLES  
SI10934646R01****Verificar Autenticidade****3.1.4 Dados da Atividade Técnica**

Grupo: PROJETO	Quantidade: 58880
Atividade: 1.9.1 - Projeto de movimentação de terra, drenagem e pavimentação	Unidade: metro quadrado
Grupo: PROJETO	Quantidade: 1
Atividade: 1.7.3 - Orçamento	Unidade: unidade
Grupo: PROJETO	Quantidade: 1
Atividade: 1.7.4 - Cronograma	Unidade: unidade
Grupo: PROJETO	Quantidade: 1
Atividade: 1.7.2 - Caderno de especificações ou de encargos	Unidade: unidade

**4. RRT VINCULADO POR FORMA DE REGISTRO****4.1.1 RRT's Vinculados**

Número do RRT	Forma de Registro	Contratante	Data de Registro	Data de Pagamento
Nº do RRT: SI10934646I00CT001	INICIAL	PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS	07/07/2021	07/07/2021
Nº do RRT: SI10934646R01CT001	RETIFICADOR	PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS	17/08/2021	Isto de Pagamento

**5. DECLARAÇÃO DE VERACIDADE**

Declaro para os devidos fins de direitos e obrigações, sob as penas previstas na legislação vigente, que as informações cadastradas neste RRT são verdadeiras e de minha responsabilidade técnica e civil.

**6. ASSINATURA ELETRÔNICA**

Documento assinado eletronicamente por meio do SICCAU do arquiteto(a) e urbanista ROBERTO BRIGIDO COELHO NUNES, registro CAU nº 00A2483661, na data e hora: 17/08/2021 17:16:42, com o uso de login e de senha. A autenticidade deste RRT pode ser verificada em: <https://siccau.caubr.gov.br/app/view/sight/externo?form=Servicos>, ou via QRCode.





## Sumário

1. APRESENTAÇÃO.....	4
2. JUSTIFICATIVA.....	4
3. ESTUDOS TOPOGRÁFICOS.....	5
3.1. Introdução.....	5
3.2. Equipamentos Utilizados.....	5
3.3. Locação do Eixo de Referência.....	5
3.4. Nivelamento e Contranivelamento.....	5
3.5. Levantamento de Seções Transversais.....	5
3.6. Levantamento de Obras d'Arte.....	6
3.7. Apresentação do Estudo.....	6
4. ESTUDOS HIDROLÓGICOS.....	6
4.1. Introdução.....	6
4.2. Intensidade da Chuva.....	6
4.3. Cálculos Elaborados.....	8
5. PROJETO GEOMÉTRICO.....	9
5.1. Introdução.....	9
5.2. Traçado Projetado.....	9
6. PROJETO DE TERRAPLENAGEM.....	10
6.1. Introdução.....	10
6.2. Critérios de Execução.....	10
6.3. Seções Transversais Tipo e Taludes.....	11
6.4. Cubação dos Volumes.....	11
6.5. Empréstimos.....	11
7. PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO.....	11
7.1. Projeto de revestimento primário.....	11
7.2. Considerações Gerais.....	11
7.3. Concepção do Projeto de Pavimentação.....	11
8. PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS D'ARTE.....	12
8.1. Introdução.....	12
8.2. Metodologia.....	12
8.3. Bueiros.....	12
8.4. Valeta de Crista de Corte.....	13
9. RECUPERAÇÃO E CONTROLE AMBIENTAL.....	13
9.1. Introdução.....	13
9.2. Caracterização da Área de Influência.....	13
9.3. Identificação dos Impactos Ambientais e Medidas de Controle e Recuperação Ambiental.....	14
9.4. Instalação, Operação e Desmobilização do Canteiro de Obras.....	14
9.5. Abertura de Trilhas, Caminhos de Serviço e Estradas de Acesso.....	14
9.6. Desmatamento, Destocamento, Demolição e Limpeza das Áreas.....	15
9.7. Movimentos de Terra, Cortes e Aterros.....	15
9.8. Exploração e Recomposição de Caixas de Empréstimos, Jazidas, Areais e Pedreira.....	16
9.9. Caixas de Empréstimo.....	16
9.10. - Jazidas.....	16
9.11. - Areais.....	16
9.12. - Pedreiras.....	16
9.13. Fontes d'Água.....	17
9.14. Bota-fora.....	17
9.15. Conclusão.....	17
10. ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS.....	18
10.1. Introdução.....	18
10.2. SERVIÇOS PRELIMINARES.....	18
10.2.1. Placa da obra.....	18
10.2.2. Mobilização e desmobilização.....	18
10.3. ADMINISTRAÇÃO DA OBRA.....	19
10.3.1. ADMINISTRAÇÃO.....	19





10.4.	MOVIMENTAÇÃO DE TERRA .....	19
10.4.1.	Patrolagem da plataforma.....	19
10.4.2.	Jazida .....	19
10.4.3.	Escavação e Carga de Material de 1ª CAT.....	21
10.4.4.	Transporte comercial com caminhão basculante 6,00m3.....	22
10.4.5.	Compactação Mecânica.....	22
10.4.6.	Corte e Aterro Compensado.....	23
10.5.	DRENAGEM .....	26
10.5.1.	BUEIROS .....	26
11.	ORÇAMENTO.....	31
12.	MEMORIA DE CALCULO DOS QUANTITATIVOS .....	32
13.	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO .....	33
14.	COMPOSIÇÃO DO BDI/ENC. SOCIAIS.....	34
15.	PEÇAS GRÁFICAS.....	35





## 1. APRESENTAÇÃO

O presente documento tem como objetivo definir os parâmetros que serão utilizados para a **ELABORAÇÃO DE PROJETO DE RECUPERAÇÃO DA ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES.**

## 2. JUSTIFICATIVA

A prefeitura Municipal de Morrinhos-CE, em sintonia com os mais justos anseios dos seus munícipes vem envidando todo o seu empenho no sentido de dotar o seu município, de eficientes instrumentos de infraestrutura onde mostrem referenciais de desenvolvimento continuando em benefício da população, como no caso do presente projeto de construção de uma parcela de malha viária do citado município, que beneficiará o Distrito de Espinho dos Lopes.

A rodovia vicinal a ser recuperada é considerada uma das mais importantes vias de acesso a essa comunidade. Seus pontos críticos em decorrência de erosões transversais ou rompimento de aterros e ausência de drenagens vem dificultando o deslocamento da população a sede Município, criando assim, transtornos diversos no trato do poder público com as populações rurais, no que se referem aos mais importantes setores de atividade, tais como assistência médica com suas ambulâncias, apoio a estudantes e transportes em geral.

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1



### 3. ESTUDOS TOPOGRÁFICOS

#### 3.1. Introdução

Os estudos topográficos foram executados de acordo com as Instruções de Serviço para Estudo Topográfico para Implantação e Pavimentação de Rodovias (IS-05) contidas no Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER-CE.

#### 3.2. Equipamentos Utilizados

Locação do eixo, Nivelamento e contranivelamento: Executado com GPS Geodésico RTK, Marca Topcon.

#### 3.3. Locação do Eixo de Referência

A locação do eixo de referência foi executada, quando possível pelo eixo da plataforma atual, com estaqueamento a cada 20 metros nas tangentes e a cada 10 metros nas curvas de concordância horizontal.

No quadro a seguir são destacadas as coordenadas do marco zero dos trechos.

TRECHOS	EXTENSÃO	LARGURA	COORDENADAS	
			ESTE	NORTE
TRECHO 1	6.889,78m	7,00m	374009.40	9642889.28
			371191.98	9637618.39
TRECHO 2	4.524,96m	7,00m	366415.45	9635999.38
			370605.26	9635780.82

#### 3.4. Nivelamento e Contranivelamento

Todos os pontos materializados no eixo locado foram nivelados e contra nivelados através de processo geométrico, cuja tolerância admitida foi de 10mm no máximo em pontos isolados e erro máximo admissível calculado pela expressão:

$$E_{\text{máx}} = 12,5 \sqrt{n}$$

$E_{\text{máx}}$  → em milímetros;

$n$  → em quilômetros.

#### 3.5. Levantamento de Seções Transversais

As seções foram levantadas a nível em todos os piquetes do eixo locado com 20m para cada lado ou mais quando necessário, correspondendo aos seguintes pontos: eixo, bordos, cristas e pés dos taludes de corte e aterro, nas depressões e saliências, talvegues naturais, cadastramento de cercas e demais pontos obrigatórios.

As seções foram levantadas na direção perpendicular ao eixo locado nas tangentes e na direção da bissetriz do ângulo formado pelas seções anterior e posterior à seção levantada nos desenvolvimentos em curvas, abrangendo os limites da faixa de domínio.

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº 248366-1





### 3.6. Levantamento de Obras d'Arte

Foi executado o levantamento longitudinal detalhado de todos os bueiros existentes transpostos pelo traçado, informando o nivelamento do leito, nível d'água, soleiras, muros de testa, cristas de taludes, seção longitudinal do talvegue, posição, tipo, dimensão.

#### Levantamento das Ocorrências

Foram feitas as delimitações das áreas de ocorrências: jazidas, areais, pedreiras e empréstimos, procedendo a amarração de cada uma ao eixo da locação de projeto.

### 3.7. Apresentação do Estudo

A apresentação do estudo topográfico conte:

Caderneta - Dados Brutos do GPS;

Planta topográfica do traçado na escala 1:1000 e todos os elementos levantados de interesse para o projeto;

Perfil da linha de locação nas escalas 1:1000 (horizontal) e 1:100 (vertical), com rodapé contendo os elementos de locação.

## 4. ESTUDOS HIDROLÓGICOS

### 4.1. Introdução

Os estudos hidrológicos foram desenvolvidos conforme as Instruções de Serviço para Estudo Hidrológico (IS-04) contidas no Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER-CE.

### 4.2. Intensidade da Chuva

A determinação da intensidade de chuva foi elaborada com a utilização da publicação do Eng<sup>o</sup> Otto Pfafstetter "Chuvas Intensas no Brasil" aplicada aos dados relativos às chuvas do posto de Fortaleza, no estado do Ceará, que melhor se assemelha a região cortada pelo traçado, a partir da seguinte expressão:

$$I = \frac{60.P}{T_c}$$

onde:

I → intensidade da chuva (em mm/h);

P → precipitação (em mm);

T<sub>c</sub> → tempo de concentração (em min).

A precipitação P foi determinada a partir da expressão:

$$P = K [ a.t + b.\log (1+c.t) ]$$

onde:

K = fator de probabilidade dado por:

Roberto Brígida Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1





$$K = T^{(\alpha + \frac{\beta}{T^\gamma})}$$

onde: a = 0,20

b = 36

c = 20

T = tempo de recorrência (em anos)

t = duração (em horas)

$\alpha$  e  $\beta$  = parâmetros variáveis com a duração

$\gamma$  = 0,25

A intensidade de chuva para cada bacia, foi obtida considerando a duração da chuva igual ao tempo de concentração da bacia.

Os tempos de concentração (TC) foram calculados usando-se a expressão proposta pelo "California Highways and Public Roads":

$$T_c = 57 \left( \frac{L^3}{H} \right)^{0,385}$$

onde:

L = extensão do talvegue (em Km)

H = diferença de nível entre o ponto mais afastado, pelo talvegue, e o ponto considerado (em metros).

Foram adotados os seguintes tempos de recorrência:

a) Obras de drenagem superficial: Tr = 10 anos

b) Obras de arte correntes: Tr = 15 anos, como canal  
Tr = 25 anos, como orifício

#### Avaliação das Vazões de Projeto

Para o cálculo das vazões, as bacias foram divididas em duas classificações, em função das áreas de contribuição:

a) Pequenas bacias - são aquelas cujas áreas de contribuição são inferiores a 5ha ou 0,05 Km<sup>2</sup> e correspondem em geral às obras auxiliares de drenagem como sarjetas, banquetas e descidas d'água, etc., cujas vazões são calculadas pelo Método Racional, com a fórmula:

$$Q = \frac{C.I.A}{3,60}$$

onde: Q = vazão de projeto (m<sup>3</sup>/s)

I = intensidade de precipitação (mm/h), para uma duração igual ao tempo de concentração.

A = área da bacia (Km<sup>2</sup>)

C = coeficiente adimensional de deflúvio ou escoamento superficial (coeficiente de "RUN-OFF"), cujos valores estão no quadro 1.

Roberto Brigida Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





## Quadro 1

Tipos de Superfície	Coefficientes "C", de "RUN-OFF"
Revestimento asfáltico	0,8 - 0,9
Terra compactada	0,4 - 0,6
Solo natural	0,2 - 0,4
Solo com cobertura vegetal	0,3 - 0,4

b) Médias bacias - são aquelas cujas áreas de contribuição estão entre 5ha ou 0,05Km<sup>2</sup> e 10 Km<sup>2</sup> e correspondem às obras de arte correntes (bueiros), cujas vazões são calculadas pelo Método Racional Corrigido, com a fórmula:

$$Q = \frac{C.I.A.K}{3,60}$$

Sendo:  $K = \frac{1}{\sqrt[6]{A}}$  = coeficiente de retardo.

Coefficientes de Runoff - "C" - para uso no Método Racional, representa as áreas urbanizadas e superfícies revestidas.

- Pavimentos de concreto de cimento Portland ou concreto betuminoso  
C = 0,75 a 0,95
- Pavimentos de macadame betuminoso C = 0,65 a 0,80
- Acostamentos ou revestimentos primários C = 0,40 a 0,60
- Solo sem revestimento C = 0,20 a 0,90
- Taludes gramados (2:1) C = 0,50 a 0,70
- Prados gramados C = 0,10 a 0,40
- Áreas florestais C = 0,10 a 0,30
- Campos cultivados C = 0,20 a 0,40
- Áreas comerciais, zonas de centro da cidade C = 0,70 a 0,95
- Zonas moderadamente inclinadas com aproximadamente 50% de área impermeável C = 0,60 a 0,70
- Zonas planas com aproximadamente 60% de área impermeável C = 0,50 a 0,60
- Zonas planas com aproximadamente 30% de área impermeável C = 0,35 a 0,45

### 4.3. Cálculos Elaborados

#### Drenagem Superficial

Foi calculado a descarga por metro linear de plataforma, considerando a largura total da pista igual a 6,00m, com contribuição dos acostamentos com 0,50m de largura e dos taludes de corte com altura média de 2,00m.

Adotou-se ainda, o tempo de concentração  $T_c = 5$  minutos, obtendo-se as seguintes vazões:

#### - Contribuição da pista por metro:

$$T_c = 5 \text{ min}$$

$$\alpha = 0,108$$

$$\beta = -0,08$$

Roberto Brigid Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





$$I = 184 \text{ mm/h}$$

$$A = (7,00 + 2 \times 0,50) \times 1,00 = 8,00\text{m}^2 = 8,0 \times 10^{-6} \text{ Km}^2$$

$$C = 0,80$$

$$q_1 = \frac{0,85 \times 184 \times 7,0 \times 10^{-6}}{3,60} = 3,04 \times 10^{-4} \text{ m}^3/\text{s} \times \text{m}$$

**- Contribuição do talude de corte:**

$$T_c = 5 \text{ min}$$

$$I = 184 \text{ mm/h}$$

$$A = 2,00 \times 1,00 = 2,0\text{m}^2 = 2,0 \times 10^{-6} \text{ Km}^2$$

$$C = 0,30$$

$$q_2 = \frac{0,30 \times 184 \times 2,0 \times 10^{-6}}{3,60} = 3,07 \times 10^{-5} \text{ m}^3/\text{s} \times \text{m}$$

A descarga total por metro de plataforma será, portanto:

**- Valeta de corte**

$$q_{s1} = q_1 + q_2 = 3,35 \times 10^{-4} \text{ m}^3/\text{s} \times \text{m}$$

## 5. PROJETO GEOMÉTRICO

### 5.1. Introdução

O projeto geométrico foi elaborado conforme as Instruções de Serviço para Projeto Geométrico (IS-11) do Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER.

### 5.2. Traçado Projetado

**- Em planta**

O trecho objeto desenvolve-se dentro do município de MORRINHOS e atravessa uma região com relevo predominantemente plano, tendo como exceção, somente em alguns segmentos de passagem em grotas de riachos existentes ao longo da via.

**- Em perfil**

O traçado atual em perfil desenvolve-se numa região com relevo predominantemente plano, com a ocorrência de baixos aterros e greide colado, rampas suaves, longas tangentes, plataforma de largura de 6,00 metros.

**- Seção Transversal**

Foram efetuadas inúmeras medidas na largura das seções transversais do trecho atual, sendo encontrado larguras 6,00. O trecho deve ser projetado com as seguintes larguras:

- Pista de Rolamento: 1 x 6,00m

O traçado em planta obedeceu quase que totalmente a diretriz da via atual, tendo como exceção somente a variante de desvio em alguns segmentos de curvas consecutivas sem tangentes

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAUN A248366-1





Em perfil, o greide foi projetado com altura média de 0,18m e elevando somente para implantação de novos bueiros.

O trecho foi projetado com as seguintes características:

Rodovia	Classe IV
Tipo de Relevo	Plano
Velocidade Diretriz	60 km/h
Raio Mínimo de Curvatura Horizontal	110,00m
Taxa Máxima de Super-elevação	6,00 %
Rampa Máxima	3,07 %
"K" Mínimo para Curvas Convexas	18
"K" Mínimo para Curvas Côncavas	17
Distância Simples de Visibilidade de Parada	85m
Distância de Visibilidade de Ultrapassagem	420m

O traçado do trecho em planta e perfil são apresentados nas peças gráficas indicando o estaqueamento, as alturas, os elementos das curvas horizontais e verticais, a localização das obras d'arte, nas escalas: horizontal 1:1.000 e vertical 1:100.

## 6. PROJETO DE TERRAPLENAGEM

### 6.1. Introdução

O projeto de terraplenagem foi elaborado de acordo com as Instruções de Serviço para Projeto de Terraplenagem (IS-12) do Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER.

### 6.2. Critérios de Execução

#### • Execução do aterro

- Não será permitido o uso de solos com ISC < 3% e expansão > 2%;
- A compactação deverá atingir no corpo do aterro no mínimo, 95% da MEAS máxima obtida pelo ensaio DNER-ME-47/64 (Proctor Normal). Nas camadas finais (últimos 60cm) deverá atingir no mínimo 100% da MEAS máxima;
- A espessura mínima da camada compactada não deverá ser inferior a 20cm.

Em aterro com mais de 0,20m de altura, a camada final superior (última camada) deverá ser executada de acordo com as tolerâncias da DERT-ES-P-01/94 - Regularização do Subleito.

A compactação dos solos nas proximidades das obras de arte, drenagem ou áreas de difícil acesso, será feita com uso de equipamento adequado, como soquetes manuais e compactadores manuais vibratórios e pneumáticos, com espessura das camadas compatíveis com controle da MEAS e umidade.

Os controles geométricos e geotécnicos serão executados de acordo com as Especificações DERT-ES-T-06/94.

A utilização dos empréstimos está condicionada ao que prescreve as Especificações DERT-ES-T-05/94.





### 6.3. Seções Transversais Tipo e Taludes

As seções transversais tipo de terraplenagem serão elaboradas em obediência à plataforma da pavimentação projetada, para os aterros, ficando com 6,00m de largura.

Os taludes, com base nos estudos geológicos/geotécnicos e nas experiências em implantações executadas na região do Projeto, terão as seguintes inclinações:

- Corte em solo → 1,0 (H) : 1,5 (V)

- Aterros → 1,5 (H) : 1,0 (V)

Apresentamos no final do capítulo as seções transversais - tipo em corte e aterro, com os taludes projetados.

### 6.4. Cubação dos Volumes.

A cubação dos volumes de terraplenagem foi elaborada na gabaritação das seções de projeto lançado sobre o terreno, através de programas computadorizados.

### 6.5. Empréstimos

Para cada empréstimo estudado foi apresentado os croquis de localização, a área, a profundidade de exploração, o volume útil, o boletim das sondagens e os resultados dos ensaios tecnológicos executados. Estes elementos estão contidos nos Estudos Geotécnicos.

Para a exploração dos empréstimos serão obedecidos os critérios das Especificações do DERT-ES-T-05/94, pertinentes a esses serviços, quanto a localização, taludes, drenagens, etc., além do que prescreve a DERT-ES-PA-01/94, sobre a Proteção Ambiental.

## 7. PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

### 7.1. Projeto de revestimento primário

O projeto de Revestimento Primário do trecho foi elaborado de acordo com as Instruções de Serviço para Projeto de Terraplenagem – Revestimento Primário (DER –ES-T 08/00) contidas no Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER.

### 7.2. Considerações Gerais

O pavimento atual em estudo é constituído por uma camada de revestimento em precárias condições de conservação, sendo confundida em diversos segmentos, com o próprio leito natural.

### 7.3. Concepção do Projeto de Pavimentação

O projeto de Revestimento Primário consiste na aplicação de uma camada granular de 25 cm sobre o subleito ou terraplenagem executada, com material de CBR mínimo 20% e expansão máxima de 1%, com a função de assegurar condições de rolamento e aderência de tráfego satisfatório.





As informações pertinentes ao demonstrativo dos quantitativos de serviço para o Revestimento Primário bem como as distâncias de transporte, os consumos e densidades dos materiais acham-se reunidas nas peças gráficas.

## 8. PROJETO DE DRENAGEM E OBRAS D'ARTE

### 8.1. Introdução

O projeto de drenagem foi desenvolvido conforme as Instruções de Serviço para Projeto de Drenagem (IS-13) contidas no Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do DER-CE.

### 8.2. Metodologia

Os elementos de drenagem superficial, bueiros e obras complementares, foram dimensionados com capacidade de atender às vazões do projeto, obtidas dos estudos hidrológicos.

### 8.3. Bueiros

Os bueiros foram dimensionados como canal considerando a Energia Específica do fluxo crítico igual a profundidade do canal (diâmetro ou altura).

As vazões máximas admissíveis foram calculadas para o fluxo crítico.

Tem-se:

$$E_c = H$$

$$E_c = (3 / 2) h_c$$

$$V_c = \sqrt{g \times h_c}$$

$$I_c = (n_2 V_c / R_c)^{4/3}$$

$$Q_c = (1 / n) \times A_c \times R_c^{2/3} \times I_c^{1/2}$$

onde:

$E_c$  = energia específica do fluxo crítico;

$H$  = profundidade do canal;

$V_c$  = velocidade crítica;

$I_c$  = declividade crítica;

$Q_c$  = vazão crítica (máxima);

$h_c$  = profundidade crítica;

$R_c$  = raio hidráulico crítico;

O cálculo, além de ser feito funcionando como canal, considerou-se também o bueiro funcionando como orifício.

Nesta situação deve-se ter:

$$H_w > 1,2 D \text{ ou } H_w > 1,2 H$$

onde:

$H_w$  = nível d'água a montante;

$D$  = diâmetro (bueiros tubulares);

$H$  = altura (bueiros capeados).

A vazão é dada pela expressão abaixo:

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





$$Q = C \times A \times 2g \cdot h \quad \checkmark$$

onde:

Q = vazão do bueiro ( $m^3/s$ );

A = área do bueiro ( $m^2$ );

g = aceleração da gravidade igual a  $9,81 m/s^2$ ;

h = carga hidráulica tomada a partir do eixo de seção do bueiro, (m);

C = coeficiente de vazão igual a 0,60 (adimensional).

#### 8.4. Valeta de Crista de Corte

Nos segmentos em corte, foi indicado a execução de valetas de crista, visando reduzir a influência das águas superficiais.

### 9. RECUPERAÇÃO E CONTROLE AMBIENTAL

#### 9.1. Introdução

Os impactos provenientes do Projeto Final de Engenharia para Implantação do trecho projetado foram levantados durante o trabalho de campo realizado para:

- Determinar a localização e características ambientais das áreas estudadas, com planta de situação de jazidas, locais de empréstimos e bota-fora;
- Elaborar o levantamento das variáveis ambientais necessárias para a recuperação e controle do meio ambiente por danos causados, especialmente, pelas obras de terraplenagem e pavimentação;
- Executar a exploração, recomposição e proteção de jazidas, áreas de empréstimos, areais, pedra, bota-fora, taludes e drenagem;
- Determinar a localização do canteiro de obras.

A obrigatoriedade de recuperação ambiental para obras com significativo impacto ambiental é assegurada pela Política Nacional do Meio Ambiente, Lei no 6.938/81, posteriormente incorporada na Constituição Federal de 1988, em seu Artigo 225. A regulamentação da Política Nacional do Meio Ambiente, Decreto Lei no 99.274, de junho de 1990, reforçou este instrumento legal, bem como as resoluções do CONAMA e as Especificações Complementares para Controle de Impactos Ambientais em Obras Rodoviárias do DER e outros Diplomas Legais.

Este plano visa fornecer subsídios para tomadas de decisões, que leve em consideração a variável ambiental como instrumento de avaliação para as soluções adotadas pelo projeto. Procura prever quais os impactos mais significativos advindos com as atividades de execução da obra e quais as medidas mitigadoras que deverão ser adotadas para que a obra cause o menor prejuízo ao meio ambiente.

Portanto, serão abordados os serviços e as recomendações a serem executadas em todas as atividades necessárias para o desenvolvimento da obra, partindo-se do conhecimento prévio dos impactos levantados durante os trabalhos de campo e seus respectivos custos, visando a garantia da sustentabilidade do meio ambiente, face às intervenções propostas neste Projeto Final de Engenharia.

#### 9.2. Caracterização da Área de Influência

Consiste no diagnóstico ambiental da região da área de influência da implantação da rodovia, tendo como base a análise dos aspectos físico, biológico e antrópico.

Desse modo, o diagnóstico ambiental baseou-se em informações obtidas em documentos bibliográficos e cartográficos, contemplando uma escala regional, acrescida principalmente, de informações de campo, mostrados no item 4.0 desse projeto.





### **9.3. Identificação dos Impactos Ambientais e Medidas de Controle e Recuperação**

#### **Ambiental**

De acordo com as Especificações Complementares para Controle de Impactos Ambientais em Obras Rodoviárias do DER, com o Diagnóstico Ambiental, levantado anteriormente, e utilizando a questão ambiental como instrumento de avaliação para as tomadas de decisões de projeto, visando a integração da obra com o meio ambiente de forma a causar o menor impacto negativo na execução da obra, apresentaremos, a seguir, uma descrição das ações geradoras de impactos significativos e das medidas de controle e recuperação ambiental do trecho em estudo.

É importante salientar que a Empresa Construtora deverá apresentar a documentação necessária para obtenção da licença de instalação do canteiro de obra, das áreas de materiais de ocorrências e bota-fora junto a SEMACE e para autorização de desmatamento junto ao IBAMA.

#### **9.4. Instalação, Operação e Desmobilização do Canteiro de Obras**

A área indicada para instalação do canteiro e demais estruturas necessárias ao suporte da obra, na margem direita da estaca 0+0,00, não trará impactos significativos, uma vez que o desmatamento será mínimo, pois, a vegetação local apresenta-se bastante rala. Esta área tem topografia plana, sem processos erosivos, contando ainda, com rede elétrica, beneficiando assim, a sua instalação.

Em relação à operação do canteiro, apresentaremos, a seguir, quais as medidas de controle e recuperação ambiental que deverão ser tomadas, para que o mesmo funcione adequadamente:

O material oriundo do desmatamento e da limpeza do terreno, deverá ser estocado para, posteriormente, ser espalhado sobre a área ocupada;

A disponibilidade de água para consumo humano deverá ser potável;

A disposição dos esgotos sanitários deverá ser em fossas sépticas, instaladas a distância segura dos locais de abastecimento d'água e dos talwegues naturais;

O lixo degradável deverá ser enterrado ou incinerado. A incineração deve ser feita com cuidado para evitar incêndios. Quando o lixo for enterrado, os cuidados devem dirigir-se ao impedimento de poluir mananciais subterrâneos;

Planejamento de dispositivos de filtragem e contenção de óleos e graxas oriundas da lavagem, limpeza e manutenção de equipamentos na oficina de campo;

As áreas usadas para estoque de agregados, de asfalto ou usinas devem ser totalmente limpas, inclusive do material derramado durante a operação. Os tanques de asfalto, tambores e outros materiais tornados inservíveis devem ser recolhidos e dispostos em lixeiras pré-selecionadas;

As medidas preventivas devem ser tomadas no sentido de evitar surtos de tipos de doenças endêmicas como dengue, esquistossomose, peste, etc., bem como solicitar visita ao acampamento da inspeção sanitária municipal;

As condições de sinalização dos fluxos de veículos deverão ser cuidadosamente planejadas.

Quando da desativação do canteiro de obras, a área deverá ser recuperada, com a remoção de pisos, áreas concretadas, entulhos, aterramento de fossas e tanques, regularização da topografia e drenagem superficial. O material oriundo da limpeza do solo vegetal deverá ser espalhado sobre a área ocupada após a desmobilização, visando uma recuperação mais rápida da vegetação eliminada quando da instalação.

#### **9.5. Abertura de Trilhas, Caminhos de Serviço e Estradas de Acesso**

Os caminhos de serviços que serão abertos, servirão para garantir o acesso a algumas áreas de exploração de materiais (jazidas, pedreiras e fontes d'água).

As medidas de controle e recuperação ambiental que deverão ser tomadas são:

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





A vegetação das áreas desmatadas e limpas para implantação dos caminhos de serviços, deverá ser estocada para uso posterior na recuperação vegetal;

As aberturas de trilhas, caminhos de serviço e estradas de acesso devem apresentar traçado para atendimento à finalidade estrita da operação normal dos equipamentos que nela trafegarão;

Nas trilhas, nos caminhos de serviço e nas estradas de acesso, deverá ser implantado um sistema de sinalização, envolvendo advertências, orientações, riscos e demais aspectos do ordenamento operacional e do tráfego;

Os caminhos de serviço e estradas de acesso deverão ser umectados, evitando, desta forma, nuvens de poeira, principalmente nas proximidades dos povoados localizados na margem da rodovia;

Quando da desativação das obras, os caminhos de serviço e estradas de acesso, deverão ser recuperados e sua vegetação recomposta.

### **9.6. Desmatamento, Destocamento, Demolição e Limpeza das Áreas**

O desmatamento, destocamento e limpeza são serviços que serão executados, principalmente, nas áreas de empréstimos, nas jazidas, na pedreira e na faixa de domínio da rodovia.

As medidas de controle e recuperação ambiental que deverão ser tomadas são:

As áreas a serem desmatadas deverão restringir-se somente aos espaços a serem explorados;

O destocamento e limpeza para os serviços de terraplenagem do corpo estradal, devem limitar-se aos espaços entre os "off-set", restringindo-se às demandas da obra;

As árvores e arbustos que não interferirem na utilização da rodovia devem ser deixados intactos no local;

As leiras oriundas das limpezas deverão ser espalhadas nos locais;

As queimadas devem ser evitadas;

Recomenda-se, durante o processo de desmatamento, facilitar a fuga dos animais, principalmente aqueles de lenta locomoção;

As demolições eventuais das edificações situadas na margem do trecho serão removidas para os empréstimos ou jazidas mais próximas.

### **9.7. Movimentos de Terra, Cortes e Aterros**

A movimentação de terra, cortes e aterros ocorrerão nas obras de terraplenagem e pavimentação, que normalmente exigem a movimentação de grandes volumes de terra e tráfego intenso de veículos pesados.

As medidas de controle e recuperação ambiental que deverão ser tomadas são:

Nos aterros-barragem existentes ao longo do trecho serão contempladas medidas de proteção contra processos erosivos e desmoronamentos, até a cota de máxima cheia;

Caso existam afloramentos de rochas ao longo do corpo estradal, as operações de terraplenagem em rocha, com uso de explosivos, deverão ser executadas segundo um plano de fogo previamente aprovado, de acordo com a legislação específica do Ministério do Exército. Toda manipulação, armazenagem e transporte do material explosivo obedecerão aos termos da legislação vigente;

Deverá ser implantado um sistema de sinalização, envolvendo advertências, orientações, riscos e demais aspectos do ordenamento operacional e do tráfego;

O horário de operação destas atividades deverá ser compatível com a lei do silêncio, sobretudo quando as mesmas ocorrerem nas proximidades das áreas urbanas.

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





## **9.8. Exploração e Recomposição de Caixas de Empréstimos, Jazidas, Areais e Pedreira**

De acordo com o levantamento dos materiais de ocorrências, apresentados nos Estudos Geotécnicos e listados a seguir, faremos as recomendações necessárias para que estas áreas, que serão exploradas durante a execução da obra, sofram impactos ao meio ambiente o mínimo possível.

### **9.9. Caixas de Empréstimo**

Devem ser localizadas, de preferência em áreas externas à linha de "off-set", com distância mínima de 5,00 metros e a jusante da estrada, a fim de evitar a infiltração de água para o leito da mesma. Deve-se conformar os seus taludes;

Não explorar empréstimos em áreas urbanizadas ou potencialmente urbanizáveis;

Algumas caixas de empréstimos deverão ser utilizadas para disposição de bota-fora de demolição das edificações atingidas. Após esta operação, os terrenos deverão ser conformados topograficamente e recobertos com uma camada de solo orgânico, com espessura de aproximadamente 15 cm;

As jazidas poderão também ser utilizadas, desde que não comprometa o corpo estradal e não crie a possibilidade de proliferação de vetores de doença, para a formação de acumulações de água;

As caixas que não foram utilizadas para disposição de bota-fora ou acúmulo d'água deverão ser conformadas topograficamente, com seus taludes abrandados e espalhada a camada de solo orgânico, com espessura mínima de 20 cm.

### **9.10. - Jazidas**

As explorações deverão ser projetadas prevendo sistemas de drenagem;

O desmatamento, o destocamento e a limpeza da área serão feitos dentro dos limites da área que será escavada, preservando as árvores de porte;

Ao se explorar as jazidas, deve-se colocar os expurgos ou terras vegetais em locais que facilitem o seu futuro espalhamento sobre a parte explorada;

À medida que os materiais forem sendo retirados para utilização na rodovia, o terreno deverá ser conformado com suavidade para que, ao final da utilização, se possa proceder ao tratamento vegetal adequado, reintegrando-a à paisagem;

Não deve ser realizada a queima da vegetação removida;

Se houver necessidade, executar dispositivos de drenagem superficial, tipo valetas, que facilitem o escoamento das águas e evitem o carregamento de materiais e a conseqüente erosão destas áreas.

### **9.11. - Areais**

Na exploração do areal localizado no leito seco do talvegue indicado no Projeto, deverá ser evitado o desmatamento das suas margens, só o mínimo possível para a passagem do equipamento, com sua posteriormente recomposição;

Evitar a formação de bacias, assoreamento e derramamento de óleo;

A extração da areia deverá ser executada no seu leito, observando a preservação das margens e o comprometimento de eventuais fundações de pontes próximas existentes;

Recorpar e replantar a vegetação das margens afetadas.

### **9.12. - Pedreiras**

A sua exploração deverá ser realizada em bancadas;

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





Planejar adequadamente sua exploração de modo a minimizar os danos inevitáveis durante a exploração e possibilitar a recuperação ambiental após a retirada dos materiais e equipamentos;  
Não provocar queimadas como forma de desmatamento;  
Construir paióis para que o estoque de material explosivo se localize em área de pouco movimento;  
Transportar cuidadosamente o material explosivo;  
Adotar medidas de segurança e manter constante vigilância;  
Quando a pedreira estiver localizada próxima a rodovia, as detonações deverão ser cuidadosamente planejadas, com horários pré-estabelecidos e sem movimento de veículos e pessoas nas proximidades durante as detonações;  
Os operários deverão utilizar equipamento de segurança e proteção contra poeira e ruídos;  
Utilizar filtros de poeiras nas instalações do britador para proteger operários;  
Na sua desmobilização deve-se ter o cuidado para deixar o terreno livre de blocos de cimento para fixar o britador, além de colocar as pedras de mão e blocos de rocha em local junto da rampa de exploração da pedreira;  
O material do solo de decapeamento da área deverá ser estocado para ser espalhado posteriormente, de forma a ajudar a criar vegetação na área.

### 9.13. Fontes d'Água

Durante a utilização das fontes d'água, deverão ser evitados derramamentos de óleos e outras atividades que possam poluir os mananciais, evitando desta forma, a sua contaminação;  
Evitar as alterações das margens dos mananciais com desmatamentos desnecessários e sem degradar o leito natural;  
Evitar modificações significativas da área de entorno destas fontes, evitando desta forma, assoreamentos.

### 9.14. Bota-fora

A execução de bota-fora consiste em atender as situações em que o volume de corte exceder o de aterro, o material do corte não seja compatível com as especificações de execução dos aterros, quando houver escavação em rocha e nas demolições eventuais das edificações existentes ao longo do trecho.  
As medidas de controle e recuperação ambiental são:  
Para disposição do bota-fora deverão ser escolhidos locais que não venham criar deformação na paisagem, ou servir de obstáculos à livre circulação da água;  
Localizar os bota-fora distantes das linhas de drenagem natural e dos aterros-barragem;  
Prioritariamente deverão ser utilizadas caixas de empréstimos ainda não recompostas;  
No caso de bota-fora de desmatamento e limpeza, deverá ser providenciado seu adequado acondicionamento, na própria faixa de domínio e nos locais das áreas de materiais de ocorrências;  
No caso de bota-fora com material rochoso, a estes materiais deverá ser adicionada uma camada de material de 1ª categoria para fixação de vegetação.

### 9.15. Conclusão

É na fase de execução da obra onde ocorrem impactos mais diretos e significativos, embora sejam em sua maioria, temporários de incidência local, muitas vezes evitáveis ou passíveis de mitigação e controle ambiental.  
Portanto, a necessidade de se implantar de maneira sistemática as medidas de controle e recuperação ambiental, garantirão a efetividade dos propósitos da execução da Pavimentação do trecho projetado, contribuindo para uma trajetória futura da área de influência mais adequada ambientalmente, evitando desta forma, impactos futuros previsíveis.





## 10. ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

### 10.1. Introdução

Os materiais, equipamentos, procedimento para execução, controle, medição e pagamento de todos os serviços previstos deverão atender integralmente às Especificações Gerais para Serviços e Obras Rodoviárias do DER, complementadas pelas Especificações Gerais para Obras Rodoviárias do DNIT ou, quando couber, complementações dessas e finalmente, por especificações particulares para aqueles serviços não previstos nos documentos anteriores.

Na aplicação destas normas e especificações deverá ser obedecida a seguinte ordem de precedência:

- Especificações Particulares
- Especificações Complementares
- Especificações Gerais para Serviços e Obras Rodoviárias do DER
- Especificações Gerais para Obras Rodoviárias do DNIT

### 10.2. SERVIÇOS PRELIMINARES

#### 10.2.1. Placa da obra

As placas relativas às obras fornecidas pela contratada de acordo com modelos definidos pelo GOVERNO FEDERAL, devendo ser colocadas e mantidas durante a execução da obra em locais indicados pela fiscalização.

As placas de obra serão confeccionadas em chapas aço galvanizados, 3x2m, disposta em local visível, e permanecer visível durante todo o período de execução da obra, e deve ser fielmente reproduzida, tendo como base o modelo disponibilizado pelo Governo Federal. Todas as instalações provisórias devem ser executadas conforme as Normas Técnicas Brasileiras, proporcionando segurança aos operários, prestadores de serviço e eventuais visitantes. A escolha de um ou de outro material será feita pela fiscalização, em função do tempo de execução da obra. Concluída a obra, a fiscalização decidirá o destino das placas, podendo exigir a permanência delas fixadas ou o seu recolhimento, pela contratada, ao escritório local da PREFEITURA.

As placas relativas às responsabilidades técnicas pelas obras ou serviços, exigidas pelos órgãos competentes, serão confeccionadas e colocadas pela contratada, sem ônus para a PREFEITURA e de acordo com as normas do CREA. Outros tipos de placas da contratada, subcontratada, fornecedores de materiais e/ou equipamentos, prestadores de serviços, etc., poderão ser colocados com a prévia autorização da fiscalização, observando-se o disposto nas Disposições Gerais.

#### 10.2.2. Mobilização e desmobilização

Todos os materiais, equipamentos e demais instrumentos de serviços, deverão ser transportados pelo contratado para atender as necessidades de execução das obras de acordo com imposição natural do porte e projeto específico, esse transporte de equipamento foi considerado a distância entre a obra e a cidade de MORRINHOS.





Na memória de cálculo do orçamento foi apresentado os principais equipamentos para execução dos serviços:

Motoniveladora  
Compactador liso Tandem autopropelido  
Compactador pé-de-carneiro vibratório autopropelido  
Trator de esteiras com lâminas e escarificador  
Trator de pneus  
Grade de Disco  
Escavadeira Hidráulica  
Carregador de pneus de 1,7m3

Entretanto a relação de equipamento principal exigido por ocasião da licitação, e mesmo a posterior, solicitada pela fiscalização, deverá ser previamente vistoriada e aprovada para que suste os efeitos esperados. A permanência de tal exigência se estenderá até o final determinado pela Prefeitura. O transporte dos equipamentos à obra bem como sua remoção para eventuais consertos, ou remoção definitiva da obra ocorrerá por conta e risco da contratada.

### 10.3. ADMINISTRAÇÃO DA OBRA

#### 10.3.1. ADMINISTRAÇÃO

Durante o período da obra deverá ser mantido na obra, os seguintes profissionais/equipamentos mínimos necessários a execução dos serviços:

FUNCIONARIO/EQUIPAMENTO
ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA PLENO
TELEFONE MÓVEL
NIVELADOR
NIVEL OTICO C/ PRECISAO +/- 0,7MM TIPO WILD NA-2 OU EQUIV
TECNICO DE LABORATORIO

### 10.4. MOVIMENTAÇÃO DE TERRA

#### 10.4.1. Patrolagem da plataforma

A Patrolagem será executada com Moto Niveladora em todo leito da estrada da estrada de acesso à comunidade, conforme planta baixa de locação. A Regularização do terreno é o Serviço executado destinado a conformar o leito estradal, transversal e longitudinalmente, de modo a torná-lo compatível com as exigências geométricas do Projeto. Esse serviço consta essencialmente de cortes e/ou aterros até 0,20m de modo a garantir uma densificação adequada do subleito para recebimento do colchão de areia.

#### 10.4.2. Jazida

As jazidas para retirada de material para execução da obra serão as Jazidas 01 e 02, apresentadas e localizadas nas peças gráficas de locação de jazidas.





O desmatamento, o destocamento e a limpeza da área serão feitos dentro dos limites da área que será escavada, preservando as árvores de porte;

Ao se explorar as jazidas, deve-se colocar os expurgos ou terras vegetais em locais que facilitem o seu futuro espalhamento sobre a parte explorada;

À medida que os materiais forem sendo retirados para utilização na rodovia, o terreno deverá ser conformado com suavidade para que, ao final da utilização, se possa proceder ao tratamento vegetal adequado, reintegrando-a à paisagem;

Não deve ser realizada a queima da vegetação removida;

Se houver necessidade, executar dispositivos de drenagem superficial, tipo valetas, que facilitem o escoamento das águas e evitem o carregamento de materiais e a consequente erosão destas áreas.

### **Empréstimos**

Os empréstimos são ocorrências de material granular que se destinam a prover ou complementar o volume necessário à constituição dos aterros dos bueiros e implantação de revestimento primário, por motivos de ordem tecnológica de seleção de materiais.

### **Materiais**

Os materiais serão de 1ª categoria atendendo à qualidade e à destinação prevista no projeto. Excepcionalmente poderão ser utilizados materiais de 2ª e 3ª categorias.

### **Equipamento**

A escavação em empréstimos deverá prever a utilização racional de equipamento apropriado, que atenda à produtividade requerida. A operação inclui a utilização complementar de equipamento destinado à manutenção de caminhos de serviço e áreas de trabalho.

### **Execução**

a) Atendidas as condições do projeto, os empréstimos terão seu aproveitamento dependente da ocorrência de materiais adequados e respectiva exploração em condições econômicas, mediante autorização da Fiscalização.

b) Sempre que possível, deverão ser executados empréstimos contíguos ao corpo estradal, resultando sua escavação em alargamento dos cortes.

c) Os empréstimos em alargamento de corte deverão preferencialmente, atingir no mínimo 1,20m abaixo da cota do greide, não sendo permitida em qualquer fase da execução a condução de águas pluviais para a plataforma da rodovia.

d) Nos trechos em curva, sempre que possível, os empréstimos em alargamento de corte situar-se-ão no lado interno desta.

e) Os empréstimos não decorrentes de alargamento de cortes, quando no interior da faixa de domínio, devem situar-se de modo a não interferir no aspecto paisagístico da região.

f) Quando destinados a trechos construídos em greide elevado, os bordos internos das caixas de empréstimos deverão localizar-se à distância mínima de 5,00m do pé

Do aterro, bem como executadas com declividade longitudinal, permitindo a drenagem das águas pluviais.

g) Entre o bordo externo das caixas de empréstimos e o limite da faixa de domínio, deverá ser mantida sem exploração uma faixa de 2,00m de largura, a fim de permitir a implantação da cerca delimitadora. No caso de caixas de empréstimos definidos como alargamento de cortes, esta faixa





deverá ter largura mínima de 5,00m, com a finalidade de permitir também a implantação da valeta de proteção.

h) Constatada a conveniência técnica e econômica da reserva de materiais escavados nos empréstimos para confecção das camadas superficiais da plataforma, será procedido o depósito dos referidos materiais para sua oportuna utilização.

A escavação será procedida da execução dos serviços de desmatamento, destocamento e limpeza da área do empréstimo.

O acabamento dos bordos das caixas de empréstimos deverá ser executado sob taludes estáveis.

#### **Proteção ambiental**

Na exploração de caixas de empréstimos deverão ser observadas as seguintes recomendações visando a preservação ambiental:

Material decorrente das operações de desmatamento e limpeza, executados dentro dos limites da área, é retirado e deverá ser estocado de forma que, após a exploração do empréstimo, o solo orgânico seja espalhado na área escavada, reintegrando-a à paisagem;

O material vegetal será removido e estocado conforme as indicações do projeto. A remoção ou estocagem dependerá da eventual utilização, não sendo permitida a permanência de entulhos nas adjacências da plataforma de modo a provocar a obstrução do sistema de drenagem natural da obra ou problemas ambientais.

Deve ser evitada a localização de empréstimos em áreas de boa aptidão agrícola.

Não deverão ser explorados empréstimos em áreas de reservas florestais, ecológicas ou de preservação cultural, ou nas proximidades das mesmas;

As áreas de empréstimos, deverão ser reconformados com abrandamento de taludes, de modo a suavizar seus contornos e reincorporá-los ao relevo natural.

Disciplinar o trânsito de equipamentos e veículos de serviço para evitar a implantação de vias desnecessárias.

As áreas de empréstimos, quando não for possível seu aproveitamento como reservatório de água, deverão ser convenientemente drenadas, através de escavação de valeta a céu aberto, com objetivo de eliminar o empoçamento

de águas nas caixas de empréstimos, visando evitar a proliferação de mosquitos e das doenças por eles transmitidas.

Sempre que possível estas áreas deverão ser utilizadas para disposição final de bota-fora, com os devidos cuidados.

#### **10.4.3. Escavação e Carga de Material de 1ª CAT.**

As escavações serão feitas em material de 1ª categoria retirado das jazidas 01 e 02 conforme projeto, utilizando trator de esteiras, de forma a não permitir o desmoronamento. As cavas deverão possuir dimensões condizentes com o espaço mínimo necessário ali desenvolvido.

O material escavado será depositado a uma distância das cavas que não permita o seu escorregamento ou enxurrada. As paredes das cavas serão executadas em forma dos taludes, e onde isto não seja possível em terreno de coesão insuficiente, para manter os cortes apurados, fazer escoramentos.





Após a escavação do material, todo o volume necessário, retirado das jazidas, para aterro do revestimento primário e aterro de bueiros, deverá ser carregado através de pá carregadeira com potência mínima de 170HP, para transportar para o local do aterro.

#### **10.4.4. Transporte comercial com caminhão basculante 6,00m3.**

Todo o material escavado das jazidas deverá ser carregado através de pá carregadeira conforme item 12.4.3, e transportado da jazidas ate o local do aterro, através de caminhão basculante de capacidade de 6,00m3 conforme projeto em anexo, essa distancia de transporte foi definido conforme memória de cálculo e peças gráficas, como a rodovia entre a obra e as jazidas não possui pavimento, foi considerado rodovia em leito natural.

#### **10.4.5. Compactação Mecânica**

##### Lançamento e Espalhamento

Serão adotadas, em princípio, as espessuras antes da compactação, de todas e quaisquer camadas, de 20cm.

Poderá se modificar tais espessuras à luz de observações em aterro- teste ou na praça de compactação ao longo da execução do maciço. Em nenhuma hipótese as camadas terão espessuras antes da compactação superior a 35cm.

As camadas iniciais serão lançadas de modo a tomarem as depressões existentes na fundação até estabelecer-se uma superfície uniforme com inclinação máxima de 8%.

As camadas deverão ser lançadas em faixas longitudinais paralelas ao eixo da estrada. A circulação dos equipamentos deverá ser essencialmente paralela ao eixo da estrada e sua rota será deslocada sistematicamente para impedir a laminação por excesso de compactação.

Praças de compactação adjacentes deverão ter seus extremos defasados de maneira a evitar juntas ortogonais ao eixo da estrada que propiciem caminhos preferenciais de percolação.

As camadas deverão ser lançadas de forma a manter uma inclinação de 3 a 5% caindo para os lados da praça de compactação, a fim de facilitar o escoamento das águas de chuva. Na iminência de chuva e antes dos períodos curtos de interrupção (fins de semana, feriados e etc.), toda a praça deverá ser alisada pela passagem do rolo pneumático ou de outros veículos de rodas pneumáticas. Em contraposição, no caso de se ter que abandonar determinada praça por longo período de interrupção, a área compactada será coberta por uma camada solta, após registrar-se devidamente a cota alcançada pela compactação, para reencontrá-la, sem qualquer dúvida, no prosseguimento futuro dos trabalhos.

Dentro do maciço de terra compactada não serão permitidos desníveis transversais de mais do que 10 camadas. Em casos excepcionais, serão adotadas rampas máximas de 1:2,5 (V:H).

Seixos com dimensão superior a 20cm deverão ser manualmente removidos da camada espalhada.

##### **Compactação**

Os trabalhos de compactação serão orientados de forma a garantir um maciço compactado, essencialmente uniforme, isento de descontinuidades e de laminações e possuídos de características de resistência, comportamento tensão-deformação e permeabilidade iguais ou melhores do que as





que serviram de base para o projeto. A garantia de consecução de tal produto será objeto de ensaios, perfurações, amostragem e observações diversas, diretas ou indiretas, de campo ou de laboratório.

A compactação será executada com rolos pé-de-carneiro, que devem estar providos de limpadores convenientes dispostos de modo a impedir que os solos fiquem ligados aos mesmos. Os rolos compactadores deverão passar sempre em direção paralela ao eixo da estrada, completando um igual número de passadas sobre cada faixa lançada. Se os rolos tiverem que realizar curvas nas extremidades da área em compactação em dada operação, a área compactada será considerada tão somente com a coberta pelo rolo em sua translação em linha reta. A fixação do número de passadas dos rolos e do carregamento dos mesmos será feita na fase inicial da compactação do aterro com fundamentos nos primeiros resultados obtidos.

No caso de se prever a exposição prolongada de uma superfície após compactação, esta deverá ser recoberta para protegê-la contra a secagem excessiva.

Em áreas junto a quaisquer corpos sólidos rígidos existentes ou instalados dentro do corpo da estrada e em locais sem espaço suficiente para a compactação industrial, a compactação será procedida por meio de soquetes mecânicos tipo "sapo", de preferência a ar comprimido. A espessura das camadas antes da compactação não será superior a 10cm.

A conformação da seção final do maciço será feita compactando-se até cerca de 0,20m a mais do que o indicado nos desenhos de construção e cortando-se para obter a seção projetada.

### **Revestimento**

O revestimento final da estrada deverá ser executado em piçarra, em uma camada de 20cm, obedecendo ao mesmo procedimento do item anterior.

### **10.4.6. Corte e Aterro Compensado**

Os serviços de corte correspondem à escavação, mecânica ou manual, do terreno natural ao longo do eixo da via e no interior dos limites das seções do projeto (offsets), possibilitando ao seu final a obtenção do greide e da seção transversal de terraplenagem projetados.

Os materiais escavados serão classificados em 3 (três) categorias, em função da dificuldade apresentada pelos mesmos à realização do serviço. Essa classificação obedecerá ao disposto na especificação DNIT-ES 280/97 (cortes).

A execução dos serviços de corte será precedida de liberação de trechos pela fiscalização, após a execução, quando necessário, dos serviços de desmatamento, destocamento e limpeza.

Serão utilizados equipamentos e/ou ferramentas adequados ao tipo de material a ser escavado e ao prazo exigido para a execução do serviço. A fiscalização poderá determinar a substituição de equipamentos ao constatar deficiência em seu desempenho ou inadaptabilidade ao tipo de serviço.

Se o material proveniente dos cortes apresentar características de qualidade e resistência compatíveis com as exigidas para o material constituinte dos aterros, o mesmo deverá ser aproveitado na execução dos aterros.

Se o material proveniente dos cortes apresentar características de qualidade e resistência compatíveis com as exigidas para o material constituinte das camadas do pavimento, desde que constatada a viabilidade técnica e econômica, o mesmo deverá ser estocado para utilização posterior. O material estocado ficará sob a responsabilidade da executante.

Se o material proveniente dos cortes não for de boa qualidade, ou se o mesmo exceder ao volume necessário para a execução de aterros e/ou camadas do pavimento, o material a ser descartado deverá ser transportado para local de bota-fora adequado. O local do bota-fora, escolhido de modo a não provocar impactos ambientais, deverá ser previamente aprovado pela fiscalização.

Quando, ao nível da plataforma de corte, for constatada a ocorrência de rocha sã, solo de baixa capacidade de suporte, solo de expansão maior que 2% ou solo orgânico, o corte deverá ser





rebaixado. Esse rebaixo será aterrado com material selecionado, obedecendo as especificações referentes aos aterros. A espessura do rebaixo será determinada pelo projeto de engenharia.

Nos pontos de passagem de corte para aterro, precedendo este último, deverá ser executada uma escavação transversal ao eixo até a profundidade necessária para evitar recalques diferenciais.

O acabamento da plataforma de corte deverá atender à conformação da seção transversal indicada no projeto, admitidas as seguintes tolerâncias:

Variação máxima de altura de  $\pm 5$  cm (mais ou menos cinco centímetros) para eixo e bordos, desde que não ocorram cotas obrigatórias em relação ao greide final.

Variação máxima de largura de + 30 cm (mais trinta centímetros) para a plataforma, não se admitindo variação negativa.

Quando constatada pela fiscalização a escavação em excesso, a executante deverá repor o material que se fizer necessário, obedecendo as especificações do projeto. A escavação em excesso e a reposição de material selecionado não serão objeto de medição e pagamento.

A medição será realizada pelo volume geométrico extraído expresso em m<sup>3</sup> (metros cúbicos). As seções de corte serão medidas na cava e os volumes serão calculados pelo método das "médias das áreas". Será adotado, para efeito de pagamento, o menor valor entre a média das áreas da cava e a média das áreas de projeto. Cortes não previstos no projeto, como no caso de rebaixamento para substituição de materiais, serão justificados por escrito pela fiscalização e medidos com base em levantamento topográfico complementar realizado pela SEINF.

A classificação do material de corte será definida no projeto de engenharia.

O preço unitário definido deverá considerar todas as despesas para a execução do serviço, inclusive materiais, equipamentos, ferramentas, mão-de-obra e encargos sociais.

## **MATERIAIS**

Os materiais ocorrentes nos cortes serão classificados de conformidade com as seguintes definições.

### **Materiais de 1ª Categoria**

Compreendem solos em geral, residual ou sedimentar, seixos rolados ou não, com diâmetro máximo inferior a 0,15m, qualquer que seja o teor de umidade que apresentem.

### **Materiais de 2ª Categoria**

Compreendem os materiais com resistência ao desmonte mecânico inferior à da rocha não alterada, cuja extração se processe por combinação de métodos que obriguem a utilização de equipamento de escarificação com potência mínima de 270 HP. A extração eventualmente poderá envolver o uso de explosivos ou processos manuais adequados. Estão incluídos nesta classificação os blocos de rocha, de volume inferior a 2m<sup>3</sup> e os matações ou pedras de diâmetro médio compreendido entre 0,15m e 1,00m.

### **Materiais de 3ª Categoria**

Compreendem os materiais com resistência ao desmonte mecânico equivalente à da rocha não alterada e blocos de rocha com diâmetro médio superior a 1,00m, ou de volume igual ou superior a 2m<sup>3</sup>, cuja extração e redução, a fim de possibilitar o carregamento, se processem somente com o emprego contínuo de explosivos.

## **EQUIPAMENTO**

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1





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

A seleção do equipamento obedecerá às seguintes indicações:

a) Corte em Solo: - Serão empregados tratores equipados com lâminas, escavo-transportadores ou escavadores conjugados com transportadores diversos. A operação incluirá complementarmente a utilização de tratores e motoniveladora, para escarificação, manutenção de caminhos de serviço e áreas de trabalho, além de tratores para operação de "pusher".

Corte em Rocha: - Serão utilizadas perfuratrizes automáticas, manuais, pneumáticas ou elétricas para o preparo das minas, tratores equipados com lâmina para a operação de limpeza da praça de trabalho e escavadores conjugados com transportadores, para a carga e transporte do material extraído. Nesta operação serão utilizados explosivos e detonadores adequados à natureza da rocha a escavar e às condições do canteiro de serviço.

## EXECUÇÃO

a) Escavação de cortes subordinar-se-á aos elementos técnicos fornecidos ao Executante e constante das Notas de Serviço elaboradas em conformidade com o Projeto.

b) A escavação será precedida da execução dos serviços de desmatamento, destocamento e limpeza.

c) O desenvolvimento da escavação se processará mediante a previsão da utilização adequada, ou rejeição dos materiais extraídos. Assim, apenas serão transportados, para constituição dos aterros, os materiais que, pela classificação e caracterização efetuadas nos cortes, sejam compatíveis com as especificações da execução dos aterros, em conformidade com o projeto.

d) Constatada a conveniência técnica e econômica de reserva de materiais escavados nos cortes, para a confecção das camadas superficiais da plataforma, será procedido o depósito dos referidos materiais, para sua oportuna utilização.

e) Atendido o projeto e, desde que técnica e economicamente aconselhável, a Juízo da Fiscalização, as massas com excesso que resultariam em bota-foras, poderão ser integradas aos aterros, constituindo alargamentos da plataforma, adoçamento dos taludes ou bermas de equilíbrio. Referida operação deverá ser efetuadas desde a etapa inicial da construção do aterro.

As massas excedentes que não se destinarem ao fim indicado no parágrafo anterior serão objeto de remoção, de modo a não constituírem ameaça à estabilidade da rodovia, e nem prejudicarem o aspecto paisagístico, sendo obedecidas as normas de proteção ambiental.

g) Quando, ao nível da plataforma dos cortes, for verificada ocorrência de rocha, sã ou em decomposição, ou de solos de expansão maior que 2%, baixa capacidade de suporte ou solos orgânicos, promover-se-á rebaixamento, respectivamente, da ordem de 0,40m a 0,60m, procedendo-se a execução de novas camadas, constituídas de materiais selecionados, os quais serão objeto de fixação nas Especificações Complementares.

h) Os taludes dos cortes deverão apresentar, após a operação de terraplenagem, a inclinação indicada no projeto, para cuja definição foram consideradas as indicações provenientes das investigações geológicas e geotécnicas. Qualquer alteração posterior da inclinação, só será efetivada, caso o controle tecnológico, durante a execução, a fundamentar. Os taludes deverão apresentar a superfície desempenada obtida pela utilização normal do equipamento de escavação. Não será permitida a presença de blocos de rocha nos taludes, que possam colocar em risco a segurança do trânsito.

i) Nos pontos de passagem de corte para aterro, onde o terreno apresenta-se com inclinações acentuadas ( $\theta > 25^\circ$ ), a Fiscalização deverá exigir a escavação de degraus com a finalidade de assegurar a junção dos maciços.

j) Nos cortes em que vierem ocorrer instabilidade, no decorrer da execução da obra, deverão ser estudadas soluções específicas.

Roberto Brigida Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº 4248366-1





l) As valetas de proteção dos cortes serão executadas, independente de demais obras de proteção projetadas e implantadas concomitantemente com a terraplenagem do corte em execução, sendo de 3,0m o afastamento mínimo do "off-set" para sua implantação.

m) As obras específicas de proteção de taludes, objetivando sua estabilidade, serão executadas em conformidade com estas Especificações. As obras de proteção recomendadas excepcionalmente serão objeto de projetos específicos.

n) Os sistemas de drenagem superficial e profunda dos cortes serão executados em conformidade com as indicações constantes destas Especificações Gerais.

o) O alargamento de cortes existentes, deverá ser executado considerando a largura mínima compatível com o menor equipamento exigido contratualmente.

p) Na eventual necessidade de alargamento de corte o projeto deverá estabelecer seus parâmetros de conveniência técnico-econômica, a fim de propiciar a sua execução simultânea à do aterro.

## 10.5. DRENAGEM

### 10.5.1. BUEIROS

#### Materiais

Os materiais a serem empregados na confecção dos tubos ou dos dispositivos acessórios e demais elementos constitutivos dos bueiros, devem atender às Normas e especificações da ABNT pertinentes ao caso, em sua edição mais recente, e às exigências adiante indicadas.

#### Tubos de Concreto

Os tubos de concreto simples ou armado deverão obedecer ao especificado na EB-103 da ABNT, e serem inspecionados antes de sua aceitação pela Fiscalização, que poderá, quando julgar necessário, independentemente da apresentação pelo fornecedor dos certificados de fabricação, exigir a realização de ensaios a fim de verificar se os mesmos atendem as Normas Técnicas em vigor.

Estes tubos são caracterizados pelas cargas de rupturas diametral média que devem apresentar, quando ensaiados pelo método indicado na MB-113 (ABNT).

Os tubos que apresentarem rachaduras ou qualquer avaria deverão ser sumariamente condenados e retirados do canteiro de serviços.

Serão empregados tubos CA-3 para altura mínima de recobrimento de 0,80m, a partir do nível inferior do lastro, e para altura de aterros até 6,00m.

Para alturas inferiores a 0,80 m e superiores a 10,00 m não serão utilizados bueiros tubulares de concreto.

#### Concretos e Argamassas

Os concretos a serem empregados na construção de berços e bocas serão confeccionados segundo o que preceitua a IT- 0102/CBTU, Instrução para Execução de Concreto, Concreto Ciclópico e Argamassas, no que tange aos materiais e prescrições executivas ali definidas.

As argamassas serão de cimento e areia no traço 1:4, em volume, e atenderão a Instrução mencionada anteriormente.

#### Aços para Armadura

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





Serão das categorias (CA-25, CA-50, CA-60) tipos e diâmetros indicados no projeto e deverão satisfazer às prescrições da IT-0104/CBTU, Instrução para Execução de Armaduras para Concreto Armado.

### Formas e Escoramentos

A madeira para as formas e escoramentos das bocas e berços, deverão ser de boa qualidade, atender, naquilo que for aplicável, à IT-0103/CBTU, Instrução para Execução de Formas e Escoramentos, estar isenta de furos de nós e nós soltos, fendas, deformações ou outros defeitos que afetem sua resistência ou a aparência do concreto. A madeira a ser utilizada nos escoramentos deverá, ainda, apresentar resistência à compressão compatível com a carga atuante no escoramento.

### Material de Rejuntamento

Os materiais a empregar nos rejuntamentos a ser executados, segundo os tipos apresentados no projeto, constam de estopa alcatroada, corda de cânhamo ou juta, asfalto para rejuntamento (CAP 85/100 ou CAP 100/120) e argamassa de cimento e areia no traço 1:4, em volume.

### Execução do Rejuntamento

Deverá ser tomada a máxima precaução no rejuntamento dos tubos a fim de ser evitado qualquer vazio entre a ponta e bolsa, deste modo, o rejuntamento dos tubos deverá ser executado depois de feito o encaixe de três tubos adiante, a fim de que o rejunte não venha a se romper em consequência de abalos.

O projeto indicará os detalhes dos rejuntamentos a serem empregados nos tubos de ponta e bolsa. Estes rejuntos poderão ser do tipo rígido, com argamassa de cimento e areia, no traço de 1:4 em volume, ou do tipo semi-rígido, com material betuminoso, permitindo pequenos movimentos de acomodação dos tubos.

Para a execução do rejuntamento semi-rígido, comprime-se estopa alcatroada, em duas camadas, contra o fundo do encaixe formado pela ligação ponta e bolsa, de maneira a vedá-lo. Adapta-se a seguir, na extremidade oposta do encaixe, ao redor da circunferência do tubo, entre a ponta e a bolsa, uma corda de diâmetro suficiente, de forma a obter-se assim um espaço anelar entre os dois tubos, o qual será preenchido com cimento asfáltico ou outro produto betuminoso fundido. Completa-se a junta mediante a aplicação de argamassa, que formará um anel em torno da ponta e da bolsa.

Os tubos de diâmetro igual ou superior a 0,50m serão rejuntados tanto interna como externamente.

O rejuntamento externo com argamassa deverá ser prolongado na superfície do tubo a partir da bolsa, de um comprimento mínimo de 0,07m.

Antes da execução das juntas rígidas e da aplicação de argamassa nos rejuntos externos, as pontas e bolsas dos tubos deverão ser devidamente umedecidas.

#### Aterro em torno do Tubo

A execução em torno do tubo deverá ser feita numa extensão de um metro para cada lado do berço, em camadas superpostas com a espessura de 0,15m de material solto, com características e grau de compactação idênticos ao do aterro contíguo.

Quando a implantação do bueiro ocorrer em valas abertas em aterros já construídos ou em terreno natural, o aterro em torno dos tubos terá como limites a escavação da vala.

A compactação do aterro deverá ser feita de ambos os lados, simultaneamente, com os cuidados necessários à preservação da integridade da obra, utilizando-se para isso equipamentos leves de compactação, até pelo menos 0,20m acima da geratriz superior dos tubos. É terminantemente vetado o emprego de rolos vibratórios, nestes casos

Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





Deverá ter-se o máximo cuidado ao compactar igualmente o aterro a ser colocado no espaço entre os tubos, no caso de bueiros múltiplos.

Quando previsto no projeto a execução de falsa trincheira, deverá ser seguida a IT-0143/CBTU, Instrução para Execução de Falsa Trincheira, que define o modo de executá-la.

### **Material para Aterro ou Reaterro de Valas**

Deverá ser argilo-arenoso, isento de matéria vegetal ou outra substância prejudicial, com características idênticas ao material especificado para execução do aterro contíguo ou sobrejacente, tudo em conformidade com a IT-0131/CBTU, Instrução para Execução de Compactação Manual de Aterros.

### **Equipamentos**

Os equipamentos a serem utilizados são os que estão previstos na IT-0102/CBTU, Instrução para Execução de Concreto, Concreto Ciclópico e Argamassas; IT-0103/CBTU, Instrução para Execução de Armadura para Concreto Armado; IT-0104/CBTU, Instrução para Execução de Formas e Escoramentos.

Além dos equipamentos citados anteriormente e das ferramentas usuais, dever-se-á dispor, no canteiro, de equipamentos para transporte, elevação, carga e descarga dos tubos, que assegurem um manuseio eficiente, sem choques e riscos de danos, tais como carregadeiras, empilhadeiras, guinchos etc.

### **Fundação e Corpo do Bueiro**

O corpo do bueiro pode assentar-se diretamente sobre o terreno de fundação simplesmente regularizado com ou sem substituição prévia do solo subjacente, ou ser assentado sobre uma camada de regularização e de distribuição de cargas, constituída de concreto simples, devendo ser estas modalidades de fundação definidas no projeto ou indicadas pela Fiscalização.

Caso tenha havido necessidade de escavação em profundidade abaixo da cota de fundação, conforme o item 6.3.2, será restabelecido o nível da fundação, mediante o reenchimento da cava ou vala com material da mesma natureza e resistência que o aterro contíguo, compactado a 95% do Proctor Normal. Caso contrário, será feita a regularização do solo de fundação segundo o nível previsto na Nota de Serviço.

Ocorrendo ao nível da fundação surgências de água que prejudiquem o seu preparo, deverá ser executado um rebaixo de 0,20m, salvo orientação em contrário da Fiscalização e procedido o reenchimento com material drenante até o restabelecimento da cota de fundação.

Será executada a primeira camada constitutiva do berço, segundo as dimensões indicadas no projeto ou pela Fiscalização.

Após a execução da primeira camada do berço, serão colocados os tubos, segundo o alinhamento e declividade do Projeto, utilizando-se para tanto, cunhas ou calços de madeira ou de concreto pré-moldado. Executa-se a seguir a segunda camada de concretagem do berço, devendo-se ter o cuidado para que seja perfeitamente preenchido o espaço situado entre a parte inferior do tubo e a primeira camada do berço, de modo a assegurar perfeito contato e aderência entre o tubo e o berço.





No caso de bueiro duplo ou triplo, o projeto indicará os afastamentos a serem mantidos entre as diversas linhas de tubos e que será, em princípio, de 0,60m .

Os tubos de ponta e bolsa deverão ser colocados com as bolsas voltadas para montante, devendo as pontas serem bem encaixadas nas bolsas.

### **Corpo de Bueiro**

Os bueiros podem ser implantados transversal ou longitudinalmente ao eixo da rodovia, com alturas de recobrimento atendendo à resistência de compressão estabelecida para as diversas classes de tubo pela NBR-9794 da ABNT.

O corpo do bueiro é constituído em geral de tubos de concreto armado ou metálicos, obedecendo às mesmas considerações formuladas para os bueiros de transposição de talwegues.

Para a execução de bueiros com tubos de concreto deverá ser adotada a seguinte sistemática: Interrupção da sarjeta ou da canalização coletora junto ao acesso do bueiro e execução do dispositivo de transferência para o bueiro, como: caixa coletora, caixa de passagem ou outro indicado. Escavação em profundidade que comporte o bueiro selecionado, garantindo inclusive o recobrimento da canalização. Compactação do berço do bueiro de forma a garantir a estabilidade da fundação e a declividade longitudinal indicada. Execução da porção inferior do berço com concreto de resistência ( $f_{ckmin} > 15 \text{ MPa}$ ), com a espessura de 10cm. Colocação, assentamento e rejuntamento dos tubos, com argamassa cimento-areia, traço 1:4, em massa. Complementação do envolvimento do tubo com o mesmo tipo de concreto, obedecendo a geometria prevista no projeto e posterior reaterro com recobrimento mínimo de 1,5 vezes o diâmetro da tubulação acima da geratriz superior da canalização.

O corpo dos bueiros tubulares de concreto simples ou armado será medido pelo comprimento efetivamente executado, expresso em metros (m), para cada dimensão interna dos tubos, cada tipo de tubo (CA-1, CA-2, CA-3 etc) e por número de linhas (simples, duplo, triplo). A medição, embora referida ao comprimento do corpo do bueiro, inclui o berço e o rejuntamento dos tubos.

As bocas dos bueiros serão medidas por itens de serviços, quando efetivamente executados e aceitos pela Fiscalização, conforme abaixo descrito, exceto para a situação apresentada no item 8.3.

Formas, pela área, em metros quadrados ( $m^2$ ), de acordo com as dimensões do projeto, incluindo escoramento que não é medido a parte, e procedendo-se em conformidade com a IT-0103/CBTU.

Armaduras, pelo peso, em quilograma (kg), de acordo com o projeto e procedendo-se em conformidade com a IT-0104/CBTU.

Concreto Simples ou Ciclópico, pelo volume indicado no Projeto, medido em metro cúbico ( $m^3$ ) e procedendo-se em conformidade com a IT-0102/CBTU.

Quando as bocas dos bueiros forem executadas segundo projetos tipo, as mesmas serão medidas por unidade (concreto, forma e armação).

A escavação será medida a parte, pelo volume efetivamente escavado, expresso em metro cúbico ( $m^3$ ), procedendo-se em conformidade com a IT-0128/CBTU, Instrução para Execução de Escavação de OAC e de Drenagem.

O aterro em torno dos tubos será medido a parte, em metro cúbico ( $m^3$ ) de material compactado, determinando-se o volume pelo método das áreas das seções transversais ou a critério da Fiscalização, com o uso de trena, o volume efetivamente executado, tudo em conformidade com a IT-0131/CBTU.

### **Considerações finais**

Nas estradas vicinais deverão prevalecer as características técnicas fundamentais necessárias para garantir condições de tráfego satisfatórias, ou seja:

- boa capacidade de suporte;
- boas condições de rolamento e aderência.





Os problemas típicos decorrentes da falta de suporte devem-se às deficiências técnicas localizadas no subleito, ou na camada de reforço, ou em ambos. Quando se buscam boas condições de rolamento e aderência, deve-se considerar como fundamental o material granular, o material argiloso, a mistura correta destes dois elementos e a sua devida compactação. Os serviços de recuperação devem observar criteriosamente este detalhe. Devem ser evitados, portanto, serviços baseados em uma patrolagem sistemática, pois com a raspagem tem-se como consequência a remoção do solo mais resistente e compactado e a exposição do solo menos resistente. Um bom sistema de drenagem é essencial a uma estrada. Considerando o enorme poder destrutivo que as águas têm sobre as estradas de terra, as obras de drenagem adquirem papel fundamental. Cuidados especiais deverão ser tomados quanto à condução das águas pluviais para fora do leito estradal, especificando-se, para a drenagem de superfície, um abaulamento transversal de 3% ou 4%, conforme projeto.

### **Boca**

As bocas serão executadas após a complementação do corpo do bueiro, segundo as dimensões, cotas e detalhes previstos no projeto.

Iniciar-se-á pelo preparo do solo de fundação, sua correta regularização e compactação, a seguir, será procedida a concretagem da laje da calçada e o preparo das formas e escoramentos das alas e da testa, conforme a IT-0103/CBTU. Serão colocadas armaduras, segundo a posição e as bitolas previstas no projeto, feito o que, far-se-á o lançamento do concreto, obedecendo-se, em tudo, o que preceituam as Instruções IT-0104/CBTU e IT-0102/CBTU respectivamente.

### **Acabamentos**

Após o término da obra serão corrigidos os defeitos de ligação entre o aterro e as bocas, eliminadas eventuais erosões, todas as imperfeições aparentes e efetuada a limpeza de sedimentos e detritos.

### **Controle**

O alinhamento, esconsidade, declividade, comprimentos e cotas dos bueiros serão conferidos por métodos topográficos correntes.

O controle tecnológico do concreto, das armaduras, formas e escoramentos será efetuado de acordo com o estipulado nas Instruções IT-0102/CBTU, IT-0103/CBTU, e IT-0104/CBTU.

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1





## 11. ORÇAMENTO

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ

ORÇAMENTO BÁSICO

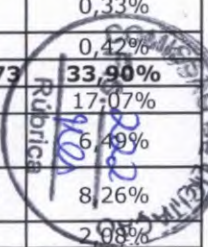


BDI UTILIZADO: 22%

TABELAS UTILIZADAS: SEINFRA 27

ITEM	TABELA	CÓDIGO	SERVIÇOS	UNID.	QUANT.	PREÇO UNIT.	PREÇO UNIT. C/ BDI	PREÇO	PERCENTUAL
<b>1.0</b>	-	-	<b>ADMINISTRAÇÃO DA OBRA</b>					<b>59.756,00</b>	<b>3,53%</b>
1.1	COMPOSIÇÃO	COMP.1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	%	100,00	489,80	597,56	59.756,00	3,53%
<b>2.0</b>	-	-	<b>SERVIÇOS PRELIMINARES</b>					<b>22.993,12</b>	<b>1,36%</b>
2.1	SEINFRA	C1937	PLACAS PADRÃO DE OBRA	M2	10,00	154,65	188,67	1.886,70	0,11%
2.2	SEINFRA	C4992	MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	KM	504,91	3,69	4,50	2.272,10	0,13%
2.3	COMPOSIÇÃO	COMP.2	LOCAÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO, INCLUSIVE ACOMPANHAMENTO DE EXECUÇÃO E ELABORAÇÃO DE NOTA DE SERVIÇO	M	11.414,74	1,35	1,65	18.834,32	1,11%
<b>3.0</b>	-	-	<b>BUEIROS</b>					<b>616.812,46</b>	<b>36,48%</b>
<b>3.1</b>	-	-	<b>MOVIMENTO DE TERRA</b>					<b>416.933,95</b>	<b>24,66%</b>
3.1.1	SEINFRA	C3211	ESCAVAÇÃO E CARGA DE MATERIAL DE JAZIDA	M3	20.170,06	4,21	5,14	103.674,11	6,13%
3.1.2	SEINFRA	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 0,95X + 0,99) - TRECHO 1 - DMT=2,04km	T	42.861,38	2,93	3,57	153.015,13	9,05%
3.1.3	SEINFRA	C3144	TRANSPORTE LOCAL COM DMT ENTRE 4,01 Km E 30,00 Km (Y = 0,68X + 0,99) - TRECHO 2 - DMT=7,41km	T	5.027,94	6,03	7,36	37.005,64	2,19%
3.1.4	SEINFRA	C3146	COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N	M3	20.170,06	3,78	4,61	92.983,98	5,50%
3.1.5	SEINFRA	C2840	INDENIZAÇÃO DE JAZIDA	M3	20.170,06	1,23	1,50	30.255,09	1,79%
<b>3.2</b>	-	-	<b>TUBULAÇÕES</b>					<b>199.878,51</b>	<b>11,82%</b>
3.2.1	SEINFRA	C0424	BOCA DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm	UN	42,00	1.617,43	1.973,26	82.876,92	4,90%
3.2.2	SEINFRA	C0919	CORPO DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm	M	168,00	426,27	520,05	87.368,40	5,17%
3.2.3	SEINFRA	C0440	BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm	UN	2,00	4.572,50	5.578,45	11.156,89	0,66%
3.2.4	SEINFRA	C0918	CORPO DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D= 100cm	M	10,00	1.514,45	1.847,63	18.476,30	1,09%
<b>4.0</b>	-	-	<b>PIÇARRAMENTO</b>					<b>611.281,48</b>	<b>36,15%</b>
<b>4.1</b>	-	-	<b>LIMPEZA E PREPARAÇÃO DO TERRENO</b>					<b>38.092,75</b>	<b>2,25%</b>
4.1.1	SEINFRA	C3161	DESMATAMENTO DESTOCAMENTO DE ÁRVORE E LIMPEZA	M2	22.289,48	0,24	0,29	6.463,95	0,38%
4.1.2	SEINFRA	C0708	CARGA MECANIZADA DE ENTULHO EM CAMINHÃO BASCULANTE	M3	4.457,90	3,51	4,28	19.079,81	1,13%
4.1.3	SEINFRA	C2987	COMPLEMENTAÇÃO DE TRANSPORTE EM CAMINHÃO BASCULANTE	M3xKM	4.457,90	1,02	1,24	5.527,80	0,33%
4.1.4	SEINFRA	C3232	RECONFORMAÇÃO/PATROLAGEM DA PLATAFORMA	M2	78.013,18	0,07	0,09	7.021,19	0,42%
<b>4.2</b>	-	-	<b>REVESTIMENTO PRIMÁRIO</b>					<b>573.188,73</b>	<b>33,90%</b>
4.2.1	SEINFRA	C3234	REVESTIMENTO COM SOLO (PIÇARRA) (S/TRANSP)	M3	23.403,96	10,11	12,33	288.570,83	17,07%
4.2.2	SEINFRA	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 0,95X + 0,99) - TRECHO 1 - DMT=2,04km	T	30.745,65	2,93	3,57	109.761,97	6,49%
4.2.3	SEINFRA	C3144	TRANSPORTE LOCAL COM DMT ENTRE 4,01 Km E 30,00 Km (Y = 0,68X + 0,99) - TRECHO 2 - DMT=7,41km	T	18.987,77	6,03	7,36	139.749,99	8,26%
4.2.4	SEINFRA	C2840	INDENIZAÇÃO DE JAZIDA	M3	23.403,96	1,23	1,50	35.105,94	2,08%

Roberto André C. Coelho  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº 4242366-1







PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ

ORÇAMENTO BÁSICO



BDI UTILIZADO: 22%

TABELAS UTILIZADAS: SEINFRA 27

ITEM	TABELA	CÓDIGO	SERVIÇOS	UNID.	QUANT.	PREÇO UNIT.	PREÇO UNIT. C/ BDI	PREÇO	PERCENTUAL
<b>5.0</b>	-	-	<b>PASSAGEM MOLHADA - PM 1</b>					<b>174.228,51</b>	<b>10,30%</b>
5.1	SEINFRA	C1630	LOCAÇÃO DA OBRA - EXECUÇÃO DE GABARITO	M2	387,75	6,60	8,05	3.121,39	0,18%
5.2	SEINFRA	C3212	ESCAVAÇÃO E CARGA DE SOLO MOLE	M3	155,10	10,43	12,72	1.972,87	0,12%
5.3	SEINFRA	C2806	ESGOTAMENTO COM CONJUNTO MOTO-BOMBA DE 20m3/h, H=6m.c.a	H	300,00	5,40	6,59	1.977,00	0,12%
5.4	SEINFRA	C3723	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:6) C/AGREGADOS ADQUIRIDOS	M3	144,14	428,67	522,98	75.382,34	4,46%
5.5	SEINFRA	C0842	CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO	M3	58,16	427,77	521,88	30.352,54	1,80%
5.6	SEINFRA	C2765	ENROCAMENTO DE PEDRA DE MÃO JOGADA (ADQUIRIDA)	M3	77,55	121,83	148,63	11.526,26	0,68%
5.7	SEINFRA	C2920	REATERRO C/COMPACTAÇÃO MECÂNICA, E CONTROLE, MATERIAL DA VALA	M3	302,20	24,37	29,73	8.984,41	0,53%
5.8	SEINFRA	C0216	ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm	KG	1.373,15	14,47	17,65	24.236,10	1,43%
5.9	SEINFRA	C0104	AQUISIÇÃO, ASSENT. E REJUNT. DE TUBO DE CONCRETO ARMADO D= 100cm	M	25,00	311,36	379,86	9.496,50	0,56%
5.10	SEINFRA	C0354	BALIZADOR EM PVC RÍGIDO D=3" C/ENCHIMENTO DE CONCRETO	UN	34,00	173,07	211,15	7.179,10	0,42%
<b>6.0</b>	-	-	<b>PASSAGEM MOLHADA - PM 2</b>					<b>203.565,95</b>	<b>12,04%</b>
6.1	SEINFRA	C1630	LOCAÇÃO DA OBRA - EXECUÇÃO DE GABARITO	M2	402,75	6,60	8,05	3.242,14	0,19%
6.2	SEINFRA	C3212	ESCAVAÇÃO E CARGA DE SOLO MOLE	M3	161,10	10,43	12,72	2.049,19	0,12%
6.3	SEINFRA	C2806	ESGOTAMENTO COM CONJUNTO MOTO-BOMBA DE 20m3/h, H=6m.c.a	H	300,00	5,40	6,59	1.977,00	0,12%
6.4	SEINFRA	C3723	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:6) C/AGREGADOS ADQUIRIDOS	M3	99,79	428,67	522,98	52.188,17	3,09%
6.5	SEINFRA	C0842	CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO	M3	60,41	427,77	521,88	31.526,77	1,86%
6.6	SEINFRA	C2765	ENROCAMENTO DE PEDRA DE MÃO JOGADA (ADQUIRIDA)	M3	80,55	121,83	148,63	11.972,15	0,71%
6.7	SEINFRA	C2920	REATERRO C/COMPACTAÇÃO MECÂNICA, E CONTROLE, MATERIAL DA VALA	M3	314,20	24,37	29,73	9.341,17	0,55%
6.8	SEINFRA	C0216	ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm	KG	3.688,23	14,47	17,65	65.097,26	3,85%
6.9	SEINFRA	C0104	AQUISIÇÃO, ASSENT. E REJUNT. DE TUBO DE CONCRETO ARMADO D= 100cm	M	50,00	311,36	379,86	18.993,00	1,12%
6.10	SEINFRA	C0354	BALIZADOR EM PVC RÍGIDO D=3" C/ENCHIMENTO DE CONCRETO	UN	34,00	173,07	211,15	7.179,10	0,42%
<b>7.0</b>	-	-	<b>SERVIÇOS FINAIS</b>					<b>2.272,10</b>	<b>0,13%</b>
7.1	SEINFRA	C4993	DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS	KM	504,91	3,69	4,50	2.272,10	0,13%

R. Carlos Magalhães  
Arquiteto e Urbanista  
C.A.U. 10.120/03





PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ

ORÇAMENTO BÁSICO



BDI UTILIZADO: 22%

TABELAS UTILIZADAS: SEINFRA 27

ITEM	TABELA	CÓDIGO	SERVIÇOS	UNID.	QUANT.	PREÇO UNIT.	PREÇO UNIT. C/ BDI	PREÇO	PERCENTUAL
								TOTAL GERAL	1.690.909,62

O orçamento importa o valor de : um milhão, seiscentos e noventa mil, novecentos e nove reais e sessenta e dois centavos

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU N° A248366-1







### 13. CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU N° A248366-1





## PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS

## RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES



## CRONOGRAMA FÍSICO-FINANCEIRO

ÍTEM	DESCRIÇÃO	TOTAL	30DIAS	60DIAS	90DIAS	120DIAS	150DIAS	180DIAS	ACUM.
1.0	ADMINISTRAÇÃO DA OBRA	59.756,00	16,54%	18,87%	18,80%	14,99%	15,33%	15,47%	100,00%
			9.883,64	11.275,96	11.234,13	8.957,42	9.160,59	9.244,26	59.756,00
2.0	SERVIÇOS PRELIMINARES	22.993,12	100,00%	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	100,00%
			22.993,12	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	22.993,12
3.0	BUEIROS	616.812,46	40,00%	40,00%	20,00%	0,00%	0,00%	0,00%	100,00%
			246.724,98	246.724,98	123.362,50	0,00	0,00	0,00	616.812,46
4.0	PIÇARRAMENTO	611.281,48	0,00%	10,00%	30,00%	40,00%	10,00%	10,00%	100,00%
			0,00	61.128,15	183.384,44	244.512,59	61.128,15	61.128,15	611.281,48
5.0	PASSAGEM MOLHADA - PM 1	174.228,51	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	50,00%	50,00%	100,00%
			0,00	0,00	0,00	0,00	87.114,26	87.114,25	174.228,51
6.0	PASSAGEM MOLHADA - PM 2	203.565,95	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	50,00%	50,00%	100,00%
			0,00	0,00	0,00	0,00	101.782,98	101.782,97	203.565,95
7.0	SERVIÇOS FINAIS	2.272,10	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%	100,00%	100,00%
			0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	2.272,10	2.272,10
PORCENTAGEM		100,00%	16,54%	18,87%	18,81%	14,99%	15,33%	15,47%	100,00%
TOTAL GERAL		1.690.909,62	279.601,74	319.129,09	317.981,07	253.470,01	259.185,98	261.541,73	1.690.909,62

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1







**12. MEMORIA DE CALCULO DOS QUANTITATIVOS**

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1





PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ



**JOTA BARROS**  
PROJETOS E ASSESSORIA

MEMORIAL DE CÁLCULO DOS QUANTITATIVOS

ITEM	CODIGO	SERVIÇOS					Quantidade	=	Total	
1.0	1.0	ADMINISTRAÇÃO DA OBRA					100,00	=	100,00	%
1.1	COMP.1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL					<b>Total</b>	=	<b>100,00</b>	<b>%</b>
2.0	2.0	SERVIÇOS PRELIMINARES						=		
2.1	C1937	PLACAS PADRÃO DE OBRA	Comprimento	x	Largura	x	Quantidade	=	Área	
			4,00	x	2,50	x	1,00	=	10,00	M2
							<b>Total</b>	=	<b>10,00</b>	<b>M2</b>
2.2	C4992	MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS Distância Sobral - Morrinhos	Comprimento	x	Quantidade	=	Total			
			72,13	x	7,00	=	504,91			KM
							<b>Total</b>	=	<b>504,91</b>	<b>KM</b>
2.3	COMP.2	LOCAÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO, INCLUSIVE ACOMPANHAMENTO DE EXECUÇÃO E ELABORAÇÃO DE NOTA DE SERVIÇO	Comprimento	x	Quantidade	=	Total			
			Trecho 1	x	6889,78	x	1,0000	=	6889,78	M
			Trecho 2	x	4524,96	x	1,0000	=	4524,96	M
							<b>Total</b>	=	<b>11414,74</b>	<b>M</b>
3.0	3.0	BUEIROS						=		
3.1	3.1	MOVIMENTO DE TERRA						=		
3.1.1	C3211	ESCAVAÇÃO E CARGA DE MATERIAL DE JAZIDA	Volume	x	Quantidade	=	Volume			
			Trecho 1	x	17803,97	x	1,00	=	17803,97	M3
			Trecho 2	x	372,47	x	1,00	=	372,47	M3
			Trecho 2	x	500,14	x	1,00	=	500,14	M3
			Trecho 2	x	414,54	x	1,00	=	414,54	M3
			Trecho 2	x	639,37	x	1,00	=	639,37	M3
			Trecho 2	x	439,57	x	1,00	=	439,57	M3
							<b>Total</b>	=	<b>20170,06</b>	<b>M3</b>
3.1.2	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 0,95X + 0,99) - TRECHO 1 - DMT=2,04km	Volume	x	Taxa	x	Empolamento	=	Total	
			Trecho 1	x	20170,06	x	125%	=	42861,38	T
							<b>Total</b>	=	<b>42861,38</b>	<b>T</b>
3.1.3	C3144	TRANSPORTE LOCAL COM DMT ENTRE 4,01 Km E 30,00 Km (Y = 0,68X + 0,99) - TRECHO 2 - DMT=7,41km	Volume	x	Taxa	x	Empolamento	=	Total	
			Trecho 2	x	2366,09	x	125%	=	5027,94	T
							<b>Total</b>	=	<b>5027,94</b>	<b>T</b>
3.1.4	C3146	COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N Igual ao item 3.1.1					Item 3.1.1	=	Volume	
							<b>Total</b>	=	<b>20170,06</b>	<b>M3</b>
3.1.5	C2840	INDENIZAÇÃO DE JAZIDA Igual ao item 3.1.1					Item 3.1.1	=	Volume	
							<b>Total</b>	=	<b>20170,06</b>	<b>M3</b>
3.2	3.2	TUBULAÇÕES						=		
3.2.1	C0424	BOCA DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm					Trecho 1	=	Quantidade	Total
							Trecho 2	=	8,00	UN
							<b>Total</b>	=	<b>42,00</b>	<b>UN</b>
3.2.2	C0919	CORPO DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm	Comprimento	x	Quantidade	=	Total			
			Trecho 1	x	8,00	x	17,00	=	136,00	M
			Trecho 2	x	8,00	x	4,00	=	32,00	M
							<b>Total</b>	=	<b>168,00</b>	<b>M</b>
3.2.3	C0440	BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm					Trecho 2	=	Quantidade	Total
							<b>Total</b>	=	<b>2,00</b>	<b>UN</b>
3.2.4	C0918	CORPO DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D= 100cm	Comprimento	x	Quantidade	=	Total			
			Trecho 2	x	10,00	x	1,00	=	10,00	M
							<b>Total</b>	=	<b>10,00</b>	<b>M</b>
4.0	4.0	PIÇARRAMENTO						=		
4.1	4.1	LIMPEZA E PREPARAÇÃO DO TERRENO						=		
4.1.1	C3161	DESMATAMENTO DESTOCAMENTO DE ÁRVORE E LIMPEZA	Comprimento	x	Largura	x	Quantidade	=	Área	
			Trecho 1	x	1,00	x	2,00	=	13779,56	M2
			Trecho 2	x	1,00	x	2,00	=	8509,92	M2
							<b>Total</b>	=	<b>22289,48</b>	<b>M2</b>
4.1.2	C0708	CARGA MECANIZADA DE ENTULHO EM CAMINHÃO BASCULANTE	Área	x	Taxa	x	Quantidade	=	Volume	
			22289,48	x	0,20	x	1,00	=	4457,90	M3
							<b>Total</b>	=	<b>4457,90</b>	<b>M3</b>
4.1.3	C2987	COMPLEMENTAÇÃO DE TRANSPORTE EM CAMINHÃO BASCULANTE	Volume	x	DMT	x	Quantidade	=	Total	
			891,58	x	5,00	x	1,00	=	4457,90	M3xKM
							<b>Total</b>	=	<b>4457,90</b>	<b>M3xKM</b>
4.1.4	C3232	RECONFORMAÇÃO/PATROLAGEM DA PLATAFORMA	Comprimento	x	Largura	x	Quantidade	=	Área	
			Trecho 1	x	7,00	x	1,00	=	48228,46	M2
			Trecho 2	x	7,00	x	1,00	=	29784,72	M2

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista





**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**MEMORIAL DE CÁLCULO DOS QUANTITATIVOS**

ITEM	CODIGO	SERVIÇOS												
											<b>Total</b>	<b>=</b>	<b>78013,18</b>	<b>M2</b>
<b>4.2</b>	<b>4.2</b>	<b>REVESTIMENTO PRIMÁRIO</b>												
4.2.1	C3234	REVESTIMENTO COM SOLO (PIÇARRA) (S/TRANSP)	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
		<b>Trecho 1</b>	6889,78	x	7,00	x	0,30	x	1,00	=	14468,54	M3		
		<b>Trecho 2</b>	4254,96	x	7,00	x	0,30	x	1,00	=	8935,42	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>23403,96</b>	<b>M3</b>		
4.2.2	C3143	TRANSPORTE LOCAL C/ DMT ATÉ 4,00 KM (Y = 0,95X + 0,99) - TRECHO 1 - DMT=2,04km	<b>Volume</b>	x	<b>Taxa</b>	x	<b>Empolamento</b>	=	<b>Total</b>					
		<b>Trecho 1</b>	14468,54	x	1,70	x	125%	=	30745,65		T			
								<b>Total</b>	=	<b>30745,65</b>	<b>T</b>			
4.2.3	C3144	TRANSPORTE LOCAL COM DMT ENTRE 4,01 Km E 30,00 Km (Y = 0,68X + 0,99) - TRECHO 2 - DMT=7,41km	<b>Volume</b>	x	<b>Taxa</b>	x	<b>Empolamento</b>	=	<b>Total</b>					
		<b>Trecho 2</b>	8935,42	x	1,70	x	125%	=	18987,77		T			
								<b>Total</b>	=	<b>18987,77</b>	<b>T</b>			
4.2.4	C2840	INDENIZAÇÃO DE JAZIDA												
		<b>Igual ao item 4.2.1</b>												
									<b>Item 4.2.1</b>	=	<b>Volume</b>			
									<b>Total</b>	=	<b>23403,96</b>	<b>M3</b>		
<b>5.0</b>	<b>5.0</b>	<b>PASSAGEM MOLHADA - PM 1</b>												
5.1	C1630	LOCAÇÃO DA OBRA - EXECUÇÃO DE GABARITO	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Área</b>					
			77,55	x	5,00	x	1,00	=	387,75		M2			
								<b>Total</b>	=	<b>387,75</b>	<b>M2</b>			
5.2	C3212	ESCAVAÇÃO E CARGA DE SOLO MOLE	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura Media</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	77,55	x	1,00	x	1,00	x	2,00	=	155,10	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>155,10</b>	<b>M3</b>		
5.3	C2806	ESGOTAMENTO COM CONJUNTO MOTO-BOMBA DE 20m3/h, H=6m.c.a					<b>Carga Horaria</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>			
		<b>ESGOTAMENTO</b>					300,00	x	1,00	=	300,00	H		
									<b>Total</b>	=	<b>300,00</b>	<b>H</b>		
5.4	C3723	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:6) C/AGREGADOS ADQUIRIDOS	<b>Area</b>	x	<b>Distancia</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>					
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E0+10	x	13,00	x	1,00	=	6,50		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E1+0	x	10,00	x	1,00	=	21,80		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E1+10	x	10,00	x	1,00	=	21,80		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E2+0	x	10,00	x	1,00	=	35,00		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E2+10	x	10,00	x	1,00	=	35,00		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E3+0	x	10,00	x	1,00	=	21,80		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E3+10	x	14,55	x	1,00	=	7,28		M3			
									<b>Desconto Tubulação</b>	=	-5,04	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>144,14</b>	<b>M3</b>		
5.5	C0842	CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura Media</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
			77,55	x	5,00	x	0,15	x	1,00	=	58,16	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>58,16</b>	<b>M3</b>		
5.6	C2765	ENROCAMENTO DE PEDRA DE MÃO JOGADA (ADQUIRIDA)	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura Media</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
			77,55	x	1,00	x	1,00	x	1,00	=	77,55	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>77,55</b>	<b>M3</b>		
5.7	C2920	REATERRO C/COMPACTAÇÃO MECÂNICA, E CONTROLE, MATERIAL DA VALA	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura Media</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
			75,55	x	4,00	x	1,00	x	1,00	=	302,20	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>302,20</b>	<b>M3</b>		
5.8	C0216	ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm					<b>Peso</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>			
							647,85	x	1,00	=	647,85	KG		
							541,55	x	1,00	=	541,55	KG		
							183,75	x	1,00	=	183,75	KG		
									<b>Total</b>	=	<b>1373,15</b>	<b>KG</b>		
5.9	C0104	AQUISIÇÃO, ASSENT. E REJUNT. DE TUBO DE CONCRETO ARMADO D= 100cm					<b>Comprimento</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>			
							5,00	x	5,00	=	25,00	M		
									<b>Total</b>	=	<b>25,00</b>	<b>M</b>		
5.10	C0354	BALIZADOR EM PVC RÍGIDO D=3" C/ENCHIMENTO DE CONCRETO							<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>			
									34,00	=	34,00	UN		
									<b>Total</b>	=	<b>34,00</b>	<b>UN</b>		
<b>6.0</b>	<b>6.0</b>	<b>PASSAGEM MOLHADA - PM 2</b>												
6.1	C1630	LOCAÇÃO DA OBRA - EXECUÇÃO DE GABARITO	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Área</b>					
			80,55	x	5,00	x	1,00	=	402,75		M2			
								<b>Total</b>	=	<b>402,75</b>	<b>M2</b>			
6.2	C3212	ESCAVAÇÃO E CARGA DE SOLO MOLE	<b>Comprimento</b>	x	<b>Largura</b>	x	<b>Altura Media</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	80,55	x	1,00	x	1,00	x	2,00	=	161,10	M3		
									<b>Total</b>	=	<b>161,10</b>	<b>M3</b>		
6.3	C2806	ESGOTAMENTO COM CONJUNTO MOTO-BOMBA DE 20m3/h, H=6m.c.a					<b>Carga Horaria</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>			
		<b>ESGOTAMENTO</b>					300,00	x	1,00	=	300,00	H		
									<b>Total</b>	=	<b>300,00</b>	<b>H</b>		
6.4	C3723	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:6) C/AGREGADOS ADQUIRIDOS	<b>Area</b>	x	<b>Distancia</b>	x	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>					
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E1+0	x	13,60	x	1,00	=	6,80		M3			
		<b>PAREDE LONGITUDINAL</b>	E1+10	x	10,00	x	1,00	=	8,00		M3			

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista





PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ



MEMORIAL DE CÁLCULO DOS QUANTITATIVOS

ITEM	CODIGO	SERVIÇOS									
		PAREDE LONGITUDINAL	E2+0	2,18	x	10,00	x	1,00	=	21,80	M3
		PAREDE LONGITUDINAL	E2+10	3,50	x	10,00	x	1,00	=	35,00	M3
		PAREDE LONGITUDINAL	E3+0	2,18	x	10,00	x	1,00	=	21,80	M3
		PAREDE LONGITUDINAL	E3+10	0,80	x	10,00	x	1,00	=	8,00	M3
		PAREDE LONGITUDINAL	E4+0	0,50	x	10,00	x	1,00	=	5,00	M3
		PAREDE LONGITUDINAL	E4+10	0,50	x	6,94	x	1,00	=	3,47	M3
								Desconto Tubulação	=	-10,08	M3
								<b>Total</b>	=	<b>99,79</b>	<b>M3</b>
6.5	C0842	CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO									
		<b>Comprimento</b>	<b>x</b>	<b>Largura</b>	<b>x</b>	<b>Altura Media</b>	<b>x</b>	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>	
		80,55	x	5,00	x	0,15	x	1,00	=	60,41	M3
								<b>Total</b>	=	<b>60,41</b>	<b>M3</b>
6.6	C2765	ENROCAMENTO DE PEDRA DE MÃO JOGADA (ADQUIRIDA)									
		<b>Comprimento</b>	<b>x</b>	<b>Largura</b>	<b>x</b>	<b>Altura Media</b>	<b>x</b>	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>	
		80,55	x	1,00	x	1,00	x	1,00	=	80,55	M3
								<b>Total</b>	=	<b>80,55</b>	<b>M3</b>
6.7	C2920	REATERRO C/COMPACTAÇÃO MECÂNICA, E CONTROLE, MATERIAL DA VALA									
		<b>Comprimento</b>	<b>x</b>	<b>Largura</b>	<b>x</b>	<b>Altura Media</b>	<b>x</b>	<b>Quantidade</b>	=	<b>Volume</b>	
		78,55	x	4,00	x	1,00	x	1,00	=	314,20	M3
								<b>Total</b>	=	<b>314,20</b>	<b>M3</b>
6.8	C0216	ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm									
						<b>Peso</b>	<b>x</b>	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>	
						1740,56	x	1,00	=	1740,56	KG
						1454,36	x	1,00	=	1454,36	KG
						493,31	x	1,00	=	493,31	KG
								<b>Total</b>	=	<b>3688,23</b>	<b>KG</b>
6.9	C0104	AQUISIÇÃO, ASSENT. E REJUNT. DE TUBO DE CONCRETO ARMADO D= 100cm									
						<b>Comprimento</b>	<b>x</b>	<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>	
						5,00	x	10,00	=	50,00	M
								<b>Total</b>	=	<b>50,00</b>	<b>M</b>
6.10	C0354	BALIZADOR EM PVC RÍGIDO D=3" C/ENCHIMENTO DE CONCRETO									
								<b>Quantidade</b>	=	<b>Total</b>	
								34,00	=	34,00	UN
								<b>Total</b>	=	<b>34,00</b>	<b>UN</b>
7.0	7.0	<b>SERVIÇOS FINAIS</b>									
7.1	C4993	DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS									
		<b>Igual ao item 2.2</b>									
								<b>Item 2.2</b>	=	<b>Total</b>	
								<b>Total</b>	=	<b>504,91</b>	<b>KM</b>

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**COMPOSIÇÕES DE SERVIÇOS NÃO TABELADAS**



**QUADRO RESUMO DE COMPOSIÇÕES**

CÓD.	DESCRIÇÃO	UNID.	CUSTO S/ BDI	CUSTO C/ BDI
COMP.1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	%	489,80	597,56
COMP.2	LOCAÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO, INCLUSIVE ACOMPANHAMENTO DE EXECUÇÃO E ELABORAÇÃO DE NOTA DE SERVIÇO	M	1,35	1,65

COMP.1		ADMINISTRAÇÃO LOCAL	MÊS		
CÓD	DESCRIÇÃO	CONSUMO	UNID.	CUSTO	TOTAL
<b>MÃO DE OBRA</b>					
18584	ENGENHEIRO JÚNIOR	0,29	HxMÊS	16694	4841,25
18590	ENCARREGADO GERAL/MESTRE DE OBRA	0,50	HxMÊS	6644,3	3322,15
<b>TOTAL MÃO DE OBRA</b>					<b>8163,40</b>
TOTAL SIMPLES					8163,40
TOTAL PARA 6 MESES					48980,40
FRAÇÃO DE 100%					489,80
BDI (22%)					107,76
<b>TOTAL GERAL</b>					<b>597,56</b>

COMP.2		LOCAÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO, INCLUSIVE ACOMPANHAMENTO DE EXECUÇÃO E ELABORAÇÃO DE NOTA DE SERVIÇO	M		
CÓD	DESCRIÇÃO	CONSUMO	UNID.	CUSTO	TOTAL
<b>MÃO DE OBRA</b>					
12445	TOPOGRAFO	0,023	H	34,31	0,79
19136	AUXILIAR DE TOPOGRAFIA	0,012	H *	18,28	0,22
<b>TOTAL MÃO DE OBRA</b>					<b>1,01</b>
<b>MATERIAIS</b>					
18608	EQUIPAMENTOS DE TOPOGRAFIA	0,00010	UNxMÊS	2800	0,28
10163	AÇO CA-50	0,006	KG	9,5	0,06
<b>TOTAL MATERIAIS</b>					<b>0,34</b>
TOTAL SIMPLES					1,35
BDI (22%)					0,30
<b>TOTAL GERAL</b>					<b>1,65</b>

Roberto Brigido Coelho Nunes  
 Arquiteto Urbanista  
 CAU N° A248366-1



PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS  
RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES  
MORRINHOS - CEARÁ



COMPOSIÇÕES DE CUSTOS UNITÁRIOS DA TABELA SEINFRA-CE

<b>C1937</b>	<b>PLACAS PADRÃO DE OBRA</b>	<b>M2</b>			<b>154,65</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	I2543 SERVENTE	H	2,0000	17,1400	34,2800
				<b>Total:</b>	<b>34,2800</b>
	<b>MATERIAIS</b>				
	I0537 CHAPA DE AÇO GALVANIZADA ESP. 0.3MM	M2	1,0200	35,5900	36,3018
	I1100 ESMALTE SINTETICO	L	1,0000	24,9900	24,9900
	I1691 PONTALETE / BARROTE DE 3"x3"	M	4,5000	12,6100	56,7450
	I1725 PREGO 15X15 (1.1/4" x 13) (APROXIMADAMENTE 672UN/KG)	KG	0,1500	15,5400	2,3310
				<b>Total:</b>	<b>120,3678</b>
				<b>Total Simples:</b>	<b>154,65</b>
				<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
				<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>154,65</b>
<b>C4992</b>	<b>MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS</b>	<b>KM</b>			<b>3,69</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	I0716 CAVALO MECÂNICO C/PRANC. 3 EIXOS (CHP)	H	0,0125	294,8738	3,6859
				<b>Total:</b>	<b>3,6859</b>
				<b>Total Simples:</b>	<b>3,69</b>
				<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
				<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>3,69</b>
<b>C3211</b>	<b>ESCAVAÇÃO E CARGA DE MATERIAL DE JAZIDA</b>	<b>M3</b>			<b>4,21</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	I0596 CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHI)	H	0,0001	90,1332	0,0068
	I0666 TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHI)	H	0,0000	78,9722	0,0000
	I0710 CARREGADEIRA DE PNEUS HP 180 (CHP)	H	0,0074	285,5499	2,1255
	I0779 TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHP)	H	0,0075	242,4361	1,8228
				<b>Total:</b>	<b>3,9551</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>				
	I2543 SERVENTE	H	0,0150	17,1400	0,2577
				<b>Total:</b>	<b>0,2577</b>
				<b>Total Simples:</b>	<b>4,21</b>
				<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
				<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>4,21</b>
<b>C3146</b>	<b>COMPACTAÇÃO DE ATERROS 100% P.N</b>	<b>M3</b>			<b>3,78</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	I0590 CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	H	0,0000	51,5427	0,0000
	I0610 COMPAC. PÉ DE CARNEIRO VIBRAT. AUTOPROP. (CHI)	H	0,0018	59,0215	0,1076
	I0625 GRADE DE DISCOS (CHI)	H	0,0008	2,7079	0,0020
	I0642 MOTO NIVELADORA (CHI)	H	0,0000	80,0647	0,0000
	I0667 TRATOR DE PNEUS (CHI)	H	0,0008	29,4611	0,0223
	I0698 CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	H	0,0089	162,3576	1,4432
	I0723 COMPAC. PÉ DE CARNEIRO VIBRAT. AUTOPROP. (CHP)	H	0,0026	174,1208	0,4566
	I0739 GRADE DE DISCOS (CHP)	H	0,0037	4,0798	0,0150
	I0756 MOTO NIVELADORA (CHP)	H	0,0044	221,8416	0,9860
	I0780 TRATOR DE PNEUS (CHP)	H	0,0037	99,5493	0,3672
				<b>Total:</b>	<b>3,3999</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>				
	I2543 SERVENTE	H	0,0222	17,1400	0,3809
				<b>Total:</b>	<b>0,3809</b>
				<b>Total Simples:</b>	<b>3,78</b>
				<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
				<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>3,78</b>
<b>C2840</b>	<b>INDENIZAÇÃO DE JAZIDA</b>	<b>M3</b>			<b>1,23</b>
	<b>MATERIAIS</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	I2354 INDENIZAÇÃO DE JAZIDA	M3	1,0000	1,2300	1,2300
				<b>Total:</b>	<b>1,2300</b>
				<b>Total Simples:</b>	<b>1,23</b>
				<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
				<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>1,23</b>
<b>C0424</b>	<b>BOCA DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm</b>	<b>UN</b>			<b>1.617,43</b>
	<b>SERVIÇOS</b>	<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
	C0057 ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	M3	2,6200	395,6995	1.036,7326
	C1402 FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	M2	9,1200	63,6731	580,6987
				<b>Total:</b>	<b>1.617,4313</b>

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1



**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**COMPOSIÇÕES DE CUSTOS UNITÁRIOS DA TABELA SEINFRA-CE**

**Total Simples: 1.617,43**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 1.617,43**

C0919		CORPO DE BUEIRO SIMPLES TUBULAR D= 80cm		M	426,27	
MAO DE OBRA		Unidade	Coeficiente	Preço	Total	
I2391	PEDREIRO	H	0,1000	23,1700	2,3170	
I2543	SERVENTE	H	0,4000	17,1400	6,8560	
					<b>Total:</b>	<b>9,1730</b>
MATERIAIS						
I2187	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN= 800MM (NBR 8890:2018)	M	1,0000	195,5000	195,5000	
					<b>Total:</b>	<b>195,5000</b>
SERVIÇOS						
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	M3	0,3860	395,6995	152,7400	
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	M2	0,9000	63,6731	57,3058	
C3324	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA TRAÇO 1:4 COM AREIA PRODUZIDA	M3	0,0300	385,1580	11,5547	
					<b>Total:</b>	<b>221,6005</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>426,27</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>426,27</b>

C0440		BOCA DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D=100cm		UN	4.572,62	
SERVIÇOS		Unidade	Coeficiente	Preço	Total	
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	M3	7,6070	395,6995	3.010,0859	
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	M2	24,5400	63,6731	1.562,5379	
					<b>Total:</b>	<b>4.572,6238</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>4.572,62</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>4.572,62</b>

C0918		CORPO DE BUEIRO TRIPLO TUBULAR D= 100cm		M	1.514,45	
MAO DE OBRA		Unidade	Coeficiente	Preço	Total	
I2391	PEDREIRO	H	0,3000	23,1700	6,9510	
I2543	SERVENTE	H	1,5000	17,1400	25,7100	
					<b>Total:</b>	<b>32,6610</b>
MATERIAIS						
I2183	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN=1000MM (NBR 8890:2018)	M	3,0000	229,0700	687,2100	
					<b>Total:</b>	<b>687,2100</b>
SERVIÇOS						
C0057	ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:4) C/AGREGADOS PRODUZIDOS (S/TRANSP)	M3	1,7110	395,6995	677,0418	
C1402	FORMA PLANA CHAPA COMPENSADA RESINADA, ESP.= 10mm P/GALERIA E BUEIROS CAPEADOS	M2	1,1200	63,6731	71,3139	
C3324	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA TRAÇO 1:4 COM AREIA PRODUZIDA	M3	0,1200	385,1580	46,2190	
					<b>Total:</b>	<b>794,5747</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>1.514,45</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>1.514,45</b>

C3161		DESMATAMENTO DESTOCAMENTO DE ÁRVORE E LIMPEZA		M2	0,24	
EQUIPAMENTOS (CHORARIO)		Unidade	Coeficiente	Preço	Total	
I0666	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHI)	H	0,0000	78,9722	0,0000	
I0779	TRATOR DE ESTEIRAS C/LÂMINA E ESC. HP 155 (CHP)	H	0,0009	242,4361	0,2138	
					<b>Total:</b>	<b>0,2138</b>
MAO DE OBRA						
I2543	SERVENTE	H	0,0018	17,1400	0,0302	
					<b>Total:</b>	<b>0,0302</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>0,24</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>0,24</b>

C0708		CARGA MECANIZADA DE ENTULHO EM CAMINHÃO BASCULANTE		M3	3,51	
EQUIPAMENTOS (CHORARIO)		Unidade	Coeficiente	Preço	Total	
I0690	CAMINHÃO BASCULANTE 6 M3 (CHP)	H	0,0104	132,5224	1,3782	
I0708	CARREGADEIRA DE PNEUS HP 111 (CHP)	H	0,0104	170,7399	1,7757	

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº A248366-1



**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**COMPOSIÇÕES DE CUSTOS UNITÁRIOS DA TABELA SEINFRA-CE**

**MAO DE OBRA**

I2543	SERVENTE	H	0,0208	17,1400	0,3565
					<b>Total: 0,3565</b>
					<b>Total Simples: 3,51</b>
					<b>Encargos Sociais: INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI: 3,51</b>

<b>C2987</b>	<b>COMPLEMENTAÇÃO DE TRANSPORTE EM CAMINHÃO BASCULANTE</b>	<b>M3xKM</b>	<b>1,02</b>		
<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>					
		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0576	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHI)	H	0,0000	50,6289	0,0000
I0688	CAMINHÃO BASCULANTE 12 M3 (CHP)	H	0,0064	160,1847	1,0203
					<b>Total: 1,0203</b>
					<b>Total Simples: 1,02</b>
					<b>Encargos Sociais: INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI: 1,02</b>

<b>C3232</b>	<b>RECONFORMAÇÃO/PATROLAGEM DA PLATAFORMA</b>	<b>M2</b>	<b>0,07</b>		
<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>					
		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0642	MOTO NIVELADORA (CHI)	H	0,0000	80,0647	0,0000
I0756	MOTO NIVELADORA (CHP)	H	0,0003	221,8416	0,0616
					<b>Total: 0,0616</b>
<b>MAO DE OBRA</b>					
I2543	SERVENTE	H	0,0006	17,1400	0,0095
					<b>Total: 0,0095</b>
					<b>Total Simples: 0,07</b>
					<b>Encargos Sociais: INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI: 0,07</b>

<b>C3234</b>	<b>REVESTIMENTO COM SOLO (PIÇARRA) (S/TRANSP)</b>	<b>M3</b>	<b>10,11</b>		
<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>					
		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0590	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHI)	H	0,0000	51,5427	0,0000
I0609	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHI)	H	0,0018	56,9729	0,1038
I0625	GRADE DE DISCOS (CHI)	H	0,0008	2,7079	0,0020
I0642	MOTO NIVELADORA (CHI)	H	0,0000	80,0647	0,0000
I0667	TRATOR DE PNEUS (CHI)	H	0,0008	29,4611	0,0223
I0698	CAMINHÃO TANQUE 8.000 I (CHP)	H	0,0089	162,3576	1,4432
I0722	COMPAC. LISO VIBRAT. AUTOPROPELIDO (CHP)	H	0,0026	169,5813	0,4447
I0739	GRADE DE DISCOS (CHP)	H	0,0037	4,0798	0,0150
I0756	MOTO NIVELADORA (CHP)	H	0,0044	221,8416	0,9860
I0780	TRATOR DE PNEUS (CHP)	H	0,0037	99,5493	0,3672
					<b>Total: 3,3842</b>
<b>MAO DE OBRA</b>					
I2543	SERVENTE	H	0,0222	17,1400	0,3809
					<b>Total: 0,3809</b>
<b>SERVIÇOS</b>					
C3160	DESMATAMENTO DE JAZIDA	M2	1,0000	0,3660	0,3660
C3211	ESCAVAÇÃO E CARGA DE MATERIAL DE JAZIDA	M3	1,2670	4,2129	5,3377
C3218	EXPURGO DE JAZIDA	M3	0,2000	3,2176	0,6435
					<b>Total: 6,3472</b>
					<b>Total Simples: 10,11</b>
					<b>Encargos Sociais: INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI: 10,11</b>

<b>C1630</b>	<b>LOCAÇÃO DA OBRA - EXECUÇÃO DE GABARITO</b>	<b>M2</b>	<b>6,60</b>		
<b>MAO DE OBRA</b>					
		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0498	CARPINTEIRO	H	0,1300	23,1700	3,0121
I2543	SERVENTE	H	0,1300	17,1400	2,2282
					<b>Total: 5,2403</b>
<b>MATERIAIS</b>					
I0101	ARAME GALVANIZADO N.16 BWG	KG	0,0200	20,7100	0,4142
I1691	PONTALETE / BARROTE DE 3"x3"	M	0,0400	12,6100	0,5044
I1724	PREGO	KG	0,0120	15,5400	0,1865
I2429	TABUA DE VIROLA DE 12"x 1"	M2	0,0090	28,7200	0,2585
					<b>Total: 1,3636</b>
					<b>Total Simples: 6,60</b>
					<b>Encargos Sociais: INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI: 6,60</b>

<b>C3212</b>	<b>ESCAVAÇÃO E CARGA DE SOLO MOLE</b>	<b>M3</b>	<b>10,43</b>		
<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>					
		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0621	ESCAVADEIRA HIDRÁULICA (CHI)	H	0,0000	78,3819	0,0000
I0735	ESCAVADEIRA HIDRÁULICA (CHP)	H	0,0400	209,2059	8,3682

Roberto Brígido Coelho Nunes  
 Arquiteto e Urbanista  
 CAU Nº A248366-1



**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**JOTA BARROS**  
PROJETOS E ASSESSORIA

**COMPOSIÇÕES DE CUSTOS UNITÁRIOS DA TABELA SEINFRA-CE**

<b>MAO DE OBRA</b>					<b>Total:</b>	<b>8,3682</b>
12543	SERVENTE	H	0,1200	17,1400	2,0568	
					<b>Total:</b>	<b>2,0568</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>10,43</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>10,43</b>
<b>C2806</b>	<b>ESGOTAMENTO COM CONJUNTO MOTO-BOMBA DE 20m<sup>3</sup>/h, H=6m.c.a</b>			<b>H</b>		<b>5,40</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>			<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>
	10686	BOMBA SUBMERSÍVEL ABS (CHP)	H	1,0000	1,4134	1,4134
					<b>Total:</b>	<b>1,4134</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>					
	12320	ENCANADOR	H	0,1000	22,7200	2,2720
	12543	SERVENTE	H	0,1000	17,1400	1,7140
					<b>Total:</b>	<b>3,9860</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>5,40</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>5,40</b>
<b>C3723</b>	<b>ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA (TRAÇO 1:6) C/AGREGADOS ADQUIRIDOS</b>			<b>M3</b>		<b>428,67</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>			<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>
	12391	PEDREIRO	H	5,0000	23,1700	115,8500
	12543	SERVENTE	H	7,0000	17,1400	119,9800
					<b>Total:</b>	<b>235,8300</b>
	<b>MATERIAIS</b>					
	11600	PEDRA DE MÃO (RACHÃO)	M3	1,1500	66,0600	75,9690
					<b>Total:</b>	<b>75,9690</b>
	<b>SERVIÇOS</b>					
	C0173	ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA S/PEN. TRAÇO 1:6	M3	0,3000	389,5600	116,8680
					<b>Total:</b>	<b>116,8680</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>428,67</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>428,67</b>
<b>C0842</b>	<b>CONCRETO P/VIBR., FCK 20 MPa COM AGREGADO ADQUIRIDO</b>			<b>M3</b>		<b>427,77</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>			<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>
	10682	BETONEIRA ELÉTRICA 580L (CHP)	H	0,7140	24,4208	17,4364
					<b>Total:</b>	<b>17,4364</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>					
	12543	SERVENTE	H	6,0000	17,1400	102,8400
					<b>Total:</b>	<b>102,8400</b>
	<b>MATERIAIS</b>					
	10109	AREIA MEDIA	M3	0,8527	67,5000	57,5573
	10805	CIMENTO PORTLAND	KG	336,0000	0,5600	188,1600
	11605	PEDRISCO	M3	0,8360	73,9000	61,7804
					<b>Total:</b>	<b>307,4977</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>427,77</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>427,77</b>
<b>C2765</b>	<b>ENROCAMENTO DE PEDRA DE MÃO JOGADA (ADQUIRIDA)</b>			<b>M3</b>		<b>121,83</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>			<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>
	12391	PEDREIRO	H	0,5000	23,1700	11,5850
	12543	SERVENTE	H	2,0000	17,1400	34,2800
					<b>Total:</b>	<b>45,8650</b>
	<b>MATERIAIS</b>					
	11600	PEDRA DE MÃO (RACHÃO)	M3	1,1500	66,0600	75,9690
					<b>Total:</b>	<b>75,9690</b>
					<b>Total Simples:</b>	<b>121,83</b>
					<b>Encargos Sociais:</b>	<b>INCLUSO</b>
					<b>Total Geral s/ BDI:</b>	<b>121,83</b>
<b>C2920</b>	<b>REATERRO C/COMPACTAÇÃO MECÂNICA, E CONTROLE, MATERIAL DA VALA</b>			<b>M3</b>		<b>24,37</b>
	<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>			<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>
	10706	CAMINHÃO TANQUE 6.000 l (CHP)	H	0,0350	137,7001	4,8195
	10725	COMPACTADOR DE PLACA VIBRATÓRIA HP 7 (CHP)	H	0,0350	44,2749	1,5496
					<b>Total:</b>	<b>6,3691</b>
	<b>MAO DE OBRA</b>					

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº 248366-1



**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LÓPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**COMPOSIÇÕES DE CUSTOS UNITÁRIOS DA TABELA SEINFRA-CE**

12543	SERVENTE	H	1,0500	17,1400	17,9970
<b>Total:</b>					<b>17,9970</b>

**Total Simples: 24,37**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 24,37**

**C0216 ARMADURA CA-50A MÉDIA D= 6,3 A 10,0mm KG 14,47**

<b>MAO DE OBRA</b>		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0040	AJUDANTE DE ARMADOR/FERREIRO	H	0,0800	18,6300	1,4904
I0121	ARMADOR/FERREIRO	H	0,0800	23,1700	1,8536
<b>Total:</b>					<b>3,3440</b>
<b>MATERIAIS</b>					
I0103	ARAME RECOZIDO N.18 BWG	KG	0,0200	10,0500	0,2010
I0163	AÇO CA-50	KG	1,1500	9,5000	10,9250
<b>Total:</b>					<b>11,1260</b>

**Total Simples: 14,47**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 14,47**

**C0104 AQUISIÇÃO, ASSENT. E REJUNT. DE TUBO DE CONCRETO ARMADO D= 100cm M 311,36**

<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0746	GUINDASTE HIDRÁULICO SOBRE PNEUS HP 45 (CHP)	H	0,1360	98,4679	13,3916
<b>Total:</b>					<b>13,3916</b>
<b>MAO DE OBRA</b>					
I2391	PEDREIRO	H	1,4000	23,1700	32,4380
I2543	SERVENTE	H	1,5500	17,1400	26,5670
<b>Total:</b>					<b>59,0050</b>
<b>MATERIAIS</b>					
I0109	AREIA MEDIA	M3	0,0182	67,5000	1,2285
I0805	CIMENTO PORTLAND	KG	7,2900	0,5600	4,0824
I2183	TUBO CONCRETO ARMADO, CLASSE PA-1, DN=1000MM (NBR 8890:2018)	M	1,0200	229,0700	233,6514
<b>Total:</b>					<b>238,9623</b>

**Total Simples: 311,36**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 311,36**

**C0354 BALIZADOR EM PVC RÍGIDO D=3" C/ENCHIMENTO DE CONCRETO UN 173,07**

<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0704	CAMINHÃO C/CARROCERIA DE MADEIRA HP 92 (CHP)	H	0,4500	95,7745	43,0985
<b>Total:</b>					<b>43,0985</b>
<b>MAO DE OBRA</b>					
I2391	PEDREIRO	H	0,5000	23,1700	11,5850
I2543	SERVENTE	H	1,0000	17,1400	17,1400
<b>Total:</b>					<b>28,7250</b>
<b>MATERIAIS</b>					
I0157	AÇO CA-25	KG	2,0000	9,5100	19,0200
I2222	TUBO PVC RÍGIDO ROSCÁVEL DE 3"	M	1,0000	75,2300	75,2300
I2515	FITA REFLETIVA	M2	0,0192	273,1100	5,2437
<b>Total:</b>					<b>99,4937</b>
<b>SERVIÇOS</b>					
C3268	CONCRETO P/VIBR., FCK=10MPa COM AGREGADO PRODUZIDO (S/TRANSP.)	M3	0,0050	350,7504	1,7538
<b>Total:</b>					<b>1,7538</b>

**Total Simples: 173,07**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 173,07**

**C4993 DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS EM CAVALO MECÂNICO C/ PRANCHA DE 3 EIXOS KM 3,69**

<b>EQUIPAMENTOS (CHORARIO)</b>		<b>Unidade</b>	<b>Coefficiente</b>	<b>Preço</b>	<b>Total</b>
I0716	CAVALO MECÂNICO C/PRANC. 3 EIXOS (CHP)	H	0,0125	294,8738	3,6859
<b>Total:</b>					<b>3,6859</b>

**Total Simples: 3,69**  
**Encargos Sociais: INCLUSO**  
**Total Geral s/ BDI: 3,69**

Roberto Brito Coelho Nunes  
 Arquiteto e Urbanista  
 CAU Nº A248366-1





**14. COMPOSIÇÃO DO BDI/ENC. SOCIAIS**

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1



PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS



COMPOSIÇÃO DE BDI - SERVIÇOS

COD	DESCRIÇÃO	%
<b>Despesas Indiretas</b>		
AC	Administração central	4,01
DF	Despesas financeiras	1,11
R	Riscos	0,56

<b>Benefício</b>		
S + G	Garantia/seguros	0,40
L	Lucro	7,30

<b>I Impostos</b>		
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	3,00
	CPRB ( 4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	
	TOTAL DOS IMPOSTOS	6,65

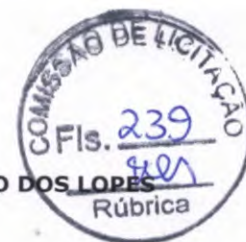
<b>BDI =</b>	<b>22,00%</b>
--------------	---------------

$$BDI = \frac{(1 + AC + S + R + G)(1 + DF)(1 + L)}{(1 - I)} - 1$$

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº 248366-1



**PREFEITURA MUNICIPAL DE MORRINHOS**  
**RECUPERAÇÃO DE ESTRADA VICINAL QUE LIGA A SEDE AO DISTRITO DE ESPINHO DOS LOPES**  
**MORRINHOS - CEARÁ**



**ENCARGOS SOCIAIS PARA SERVIÇOS DA TABELA SEINFRA-CE**

CÓDIGO	DESCRIÇÃO	COM DESONERAÇÃO		SEM DESONERAÇÃO	
		HORISTA %	MENSALISTA %	HORISTA %	MENSALISTA %
<b>GRUPO A</b>					
A1	INSS	0,00%	0,00%	20,00%	20,00%
A2	SESI	1,50%	1,50%	1,50%	1,50%
A3	SENAI	1,00%	1,00%	1,00%	1,00%
A4	INCRA	0,20%	0,20%	0,20%	0,20%
A5	SEBRAE	0,60%	0,60%	0,60%	0,60%
A6	Salário Educação	2,50%	2,50%	2,50%	2,50%
A7	Seguro Contra Acidentes de Trabalho	3,00%	3,00%	3,00%	3,00%
A8	FGTS	8,00%	8,00%	8,00%	8,00%
A9	SECONCI	0,00%	0,00%	0,00%	0,00%
<b>A</b>	<b>Total</b>	<b>16,80%</b>	<b>16,80%</b>	<b>36,80%</b>	<b>36,80%</b>
<b>GRUPO B</b>					
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,84%	Não Incide	17,84%	Não Incide
B2	Feridos	3,71%	Não Incide	3,71%	Não Incide
B3	Auxílio - Enfermidade	0,87%	0,67%	0,87%	0,67%
B4	13º Salário	10,80%	8,33%	10,80%	8,33%
B5	Licença Paternidade	0,07%	0,06%	0,07%	0,06%
B6	Faltas Justificadas	0,72%	0,56%	0,72%	0,56%
B7	Dias de Chuvas	1,55%	Não Incide	1,55%	Não Incide
B8	Auxílio Acidente de Trabalho	0,11%	0,08%	0,11%	0,08%
B9	Férias Gozadas	8,71%	6,73%	8,71%	6,73%
B10	Salário Maternidade	0,03%	0,03%	0,03%	0,03%
<b>B</b>	<b>Total</b>	<b>44,41%</b>	<b>16,46%</b>	<b>44,41%</b>	<b>16,46%</b>
<b>GRUPO C</b>					
C1	Aviso Prévio Indenizado	5,40%	4,17%	5,40%	4,17%
C2	Aviso Prévio Trabalhado	0,13%	0,10%	0,13%	0,10%
C3	Férias Indenizadas	4,85%	3,75%	4,85%	3,75%
C4	Depósito Rescisão Sem Justa Causa	3,90%	3,01%	3,90%	3,01%
C5	Indenização Adicional	0,45%	0,35%	0,45%	0,35%
<b>C</b>	<b>Total</b>	<b>14,73%</b>	<b>11,38%</b>	<b>14,73%</b>	<b>11,38%</b>
<b>GRUPO D</b>					
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,46%	2,77%	16,34%	6,06%
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e Reincidência de FGTS sobre Aviso Prévio Indenizado	0,45%	0,35%	0,48%	0,37%
<b>D</b>	<b>Total</b>	<b>7,91%</b>	<b>3,12%</b>	<b>16,82%</b>	<b>6,43%</b>
<b>TOTAL(A+B+C+D)</b>		<b>83,85%</b>	<b>47,76%</b>	<b>112,76%</b>	<b>71,07%</b>

Roberto Brigido Coelho Nunes  
 Arquiteto e Urbanista  
 CAU N° A248366-1



# Quadro de Cubação - Trecho 1



Estaca	Área de Corte (m <sup>2</sup> )	Volume de Corte (m <sup>3</sup> )	Área de Aterro (m <sup>2</sup> )	Volume de Aterro (m <sup>3</sup> )	Volume de Corte Acum. (m <sup>3</sup> )	Volume de Aterro Acum. (m <sup>3</sup> )	Diferença de Volumes Acum. (m <sup>3</sup> )
<b>Bueiro 1</b>							
26+0,00	0,00	0,00	1,29	25,79	0,00	25,79	-25,79
27+0,00	0,00	0,00	4,53	58,19	0,00	83,98	-83,98
28+0,00	0,00	0,00	11,27	157,98	0,00	241,96	-241,96
29+0,00	0,00	0,00	10,31	215,74	0,00	457,70	-457,70
30+0,00	0,00	0,00	3,04	133,43	0,00	591,13	-591,13
31+0,00	0,00	0,00	1,75	47,88	0,00	639,01	-639,01
<b>Bueiro 2</b>							
104+0,00	0,00	0,00	1,95	38,10	0,00	677,11	-677,11
105+0,00	0,00	0,00	7,29	92,36	0,00	769,47	-769,47
106+0,00	0,00	0,00	10,86	181,50	0,00	950,97	-950,97
107+0,00	0,00	0,00	13,08	239,38	0,00	1190,35	-1190,35
108+0,00	0,00	0,00	11,18	242,59	0,00	1432,94	-1432,94
109+0,00	0,00	0,00	8,01	191,89	0,00	1624,83	-1624,83
110+0,00	0,00	0,00	5,10	131,06	0,00	1755,89	-1755,89
111+0,00	0,00	0,00	1,94	70,34	0,00	1826,23	-1826,23
<b>Bueiro 3</b>							
119+0,00	0,00	0,00	1,43	28,88	0,00	1855,11	-1855,11
120+0,00	0,00	0,00	2,87	42,95	0,00	1898,06	-1898,06
121+0,00	0,00	0,00	5,29	81,56	0,00	1979,62	-1979,62
122+0,00	0,00	0,00	7,97	132,63	0,00	2112,25	-2112,25
123+0,00	0,00	0,00	10,94	189,15	0,00	2301,40	-2301,40
124+0,00	0,00	0,00	12,94	238,82	0,00	2540,22	-2540,22
125+0,00	0,00	0,00	9,11	220,50	0,00	2760,72	-2760,72
126+0,00	0,00	0,00	4,78	138,95	0,00	2899,67	-2899,67
127+0,00	0,00	0,00	2,87	76,54	0,00	2976,21	-2976,21
<b>Bueiro 4</b>							
132+0,00	0,00	0,00	2,78	55,53	0,00	3031,74	-3031,74
133+0,00	0,00	0,00	3,12	59,00	0,00	3090,74	-3090,74
134+0,00	0,00	0,00	6,09	92,09	0,00	3182,83	-3182,83
135+0,00	0,00	0,00	10,04	161,25	0,00	3344,08	-3344,08
136+0,00	0,00	0,00	12,92	229,63	0,00	3573,71	-3573,71
137+0,00	0,00	0,00	7,64	205,62	0,00	3779,33	-3779,33
138+0,00	0,00	0,00	2,77	104,12	0,00	3883,45	-3883,45
139+0,00	0,00	0,00	2,01	47,88	0,00	3931,33	-3931,33
140+0,00	0,00	0,00	1,29	33,04	0,00	3964,37	-3964,37
141+0,00	0,00	0,00	1,36	26,49	0,00	3990,86	-3990,86
<b>Bueiro 5</b>							
147+0,00	0,00	0,00	1,39	29,06	0,00	4019,92	-4019,92
148+0,00	0,00	0,00	6,75	81,37	0,00	4101,29	-4101,29
149+0,00	0,00	0,00	13,01	197,59	0,00	4298,88	-4298,88
150+0,00	0,00	0,00	8,76	217,76	0,00	4516,64	-4516,64
151+0,00	0,00	0,00	2,96	117,23	0,00	4633,87	-4633,87
152+0,00	0,00	0,00	1,87	48,30	0,00	4682,17	-4682,17
<b>Bueiro 6</b>							
164+0,00	0,00	0,00	2,18	37,85	0,00	4720,02	-4720,02
165+0,00	0,00	0,00	2,88	50,56	0,00	4770,58	-4770,58
166+0,00	0,00	0,00	5,25	81,33	0,00	4851,91	-4851,91
167+0,00	0,00	0,00	8,22	134,75	0,00	4986,66	-4986,66

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1



# Quadro de Cubação - Trecho 1



Estaca	Área de Corte (m <sup>2</sup> )	Volume de Corte (m <sup>3</sup> )	Área de Aterro (m <sup>2</sup> )	Volume de Aterro (m <sup>3</sup> )	Volume de Corte Acum. (m <sup>3</sup> )	Volume de Aterro Acum. (m <sup>3</sup> )	Diferença de Volumes Acum. (m <sup>3</sup> )
168+0,00	0,00	0,00	11,47	196,91	0,00	5183,57	-5183,57
169+0,00	0,00	0,00	13,08	245,56	0,00	5429,13	-5429,13
170+0,00	0,00	0,00	10,83	239,17	0,00	5668,30	-5668,30
171+0,00	0,00	0,00	6,60	174,28	0,00	5842,58	-5842,58
172+0,00	0,00	0,00	4,04	106,39	0,00	5948,97	-5948,97
173+0,00	0,00	0,00	2,48	65,21	0,00	6014,18	-6014,18
174+0,00	0,00	0,00	1,86	43,37	0,00	6057,55	-6057,55
<b>Bueiro 7</b>							
184+0,00	0,00	0,00	1,49	32,28	0,00	6089,83	-6089,83
185+0,00	0,00	0,00	3,40	48,89	0,00	6138,72	-6138,72
186+0,00	0,00	0,00	5,88	92,75	0,00	6231,47	-6231,47
187+0,00	0,00	0,00	8,64	145,19	0,00	6376,66	-6376,66
188+0,00	0,00	0,00	11,89	205,28	0,00	6581,94	-6581,94
189+0,00	0,00	0,00	12,94	248,28	0,00	6830,22	-6830,22
190+0,00	0,00	0,00	11,01	239,55	0,00	7069,77	-7069,77
191+0,00	0,00	0,00	6,95	179,68	0,00	7249,45	-7249,45
192+0,00	0,00	0,00	3,68	106,37	0,00	7355,82	-7355,82
193+0,00	0,00	0,00	1,88	55,63	0,00	7411,45	-7411,45
<b>Bueiro 8</b>							
213+0,00	0,00	0,00	1,99	40,06	0,00	7451,51	-7451,51
214+0,00	0,00	0,00	6,73	87,24	0,00	7538,75	-7538,75
215+0,00	0,00	0,00	12,95	196,78	0,00	7735,53	-7735,53
216+0,00	0,00	0,00	8,84	217,87	0,00	7953,40	-7953,40
217+0,00	0,00	0,00	2,93	117,66	0,00	8071,06	-8071,06
218+0,00	0,00	0,00	1,87	47,97	0,00	8119,03	-8119,03
<b>Bueiro 9</b>							
224+0,00	0,00	0,00	1,77	37,14	0,00	8156,17	-8156,17
225+0,00	0,00	0,00	3,02	47,82	0,00	8203,99	-8203,99
226+0,00	0,00	0,00	6,86	98,81	0,00	8302,80	-8302,80
227+0,00	0,00	0,00	11,71	185,70	0,00	8488,50	-8488,50
228+0,00	0,00	0,00	11,72	234,24	0,00	8722,74	-8722,74
229+0,00	0,00	0,00	6,94	186,62	0,00	8909,36	-8909,36
230+0,00	0,00	0,00	3,01	99,52	0,00	9008,88	-9008,88
231+0,00	0,00	0,00	1,70	47,10	0,00	9055,98	-9055,98
<b>Bueiro 10</b>							
242+0,00	0,00	0,00	2,05	38,42	0,00	9094,40	-9094,40
243+0,00	0,00	0,00	6,73	87,81	0,00	9182,21	-9182,21
244+0,00	0,00	0,00	13,05	197,83	0,00	9380,04	-9380,04
245+0,00	0,00	0,00	8,58	216,32	0,00	9596,36	-9596,36
246+0,00	0,00	0,00	2,93	115,07	0,00	9711,43	-9711,43
247+0,00	0,00	0,00	2,35	52,77	0,00	9764,20	-9764,20
<b>Bueiros 11 e 12</b>							
250+0,00	0,00	0,00	2,67	51,40	0,00	9815,60	-9815,60
251+0,00	0,00	0,00	5,46	81,27	0,00	9896,87	-9896,87
252+0,00	0,00	0,00	8,80	142,60	0,00	10039,47	-10039,47
253+0,00	0,00	0,00	12,42	212,19	0,00	10251,66	-10251,66
254+0,00	0,00	0,00	12,14	245,57	0,00	10497,23	-10497,23
255+0,00	0,00	0,00	7,22	193,58	0,00	10690,81	-10690,81
256+0,00	0,00	0,00	4,52	117,34	0,00	10808,15	-10808,15

Roberto Brigidio Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1



# Quadro de Cubação - Trecho 1



Estaca	Área de Corte (m <sup>2</sup> )	Volume de Corte (m <sup>3</sup> )	Área de Aterro (m <sup>2</sup> )	Volume de Aterro (m <sup>3</sup> )	Volume de Corte Acum. (m <sup>3</sup> )	Volume de Aterro Acum. (m <sup>3</sup> )	Diferença de Volumes Acum. (m <sup>3</sup> )
257+0,00	0,00	0,00	4,52	90,34	0,00	10898,49	-10898,49
258+0,00	0,00	0,00	6,54	110,58	0,00	11009,07	-11009,07
259+0,00	0,00	0,00	9,98	165,21	0,00	11174,28	-11174,28
260+0,00	0,00	0,00	12,79	227,68	0,00	11401,96	-11401,96
261+0,00	0,00	0,00	11,00	237,91	0,00	11639,87	-11639,87
262+0,00	0,00	0,00	8,56	195,66	0,00	11835,53	-11835,53
263+0,00	0,00	0,00	6,24	148,04	0,00	11983,57	-11983,57
264+0,00	0,00	0,00	4,29	105,32	0,00	12088,89	-12088,89
265+0,00	0,00	0,00	2,41	67,05	0,00	12155,94	-12155,94
266+0,00	0,00	0,00	1,86	42,72	0,00	12198,66	-12198,66
<b>Bueiro 13</b>							
299+0,00	0,00	0,00	1,67	35,58	0,00	12234,24	-12234,24
300+0,00	0,00	0,00	2,29	39,66	0,00	12273,90	-12273,90
301+0,00	0,00	0,00	9,92	122,16	0,00	12396,06	-12396,06
302+0,00	0,00	0,00	12,04	219,62	0,00	12615,68	-12615,68
303+0,00	0,00	0,00	8,21	202,54	0,00	12818,22	-12818,22
304+0,00	0,00	0,00	4,78	129,97	0,00	12948,19	-12948,19
305+0,00	0,00	0,00	1,78	65,63	0,00	13013,82	-13013,82
<b>Bueiro 14</b>							
308+0,00	0,00	0,00	1,70	33,53	0,00	13047,35	-13047,35
309+0,00	0,00	0,00	2,43	41,36	0,00	13088,71	-13088,71
310+0,00	0,00	0,00	8,76	111,95	0,00	13200,66	-13200,66
311+0,00	0,00	0,00	12,78	215,45	0,00	13416,11	-13416,11
312+0,00	0,00	0,00	11,37	241,52	0,00	13657,63	-13657,63
313+0,00	0,00	0,00	8,05	194,19	0,00	13851,82	-13851,82
314+0,00	0,00	0,00	5,03	130,85	0,00	13982,67	-13982,67
315+0,00	0,00	0,00	2,38	74,14	0,00	14056,81	-14056,81
316+0,00	0,00	0,00	1,79	41,71	0,00	14098,52	-14098,52
<b>Bueiro 15</b>							
318+0,00	0,00	0,00	1,70	30,89	0,00	14129,41	-14129,41
319+0,00	0,00	0,00	3,11	48,06	0,00	14177,47	-14177,47
320+0,00	0,00	0,00	7,09	102,02	0,00	14279,49	-14279,49
321+0,00	0,00	0,00	11,65	187,39	0,00	14466,88	-14466,88
322+0,00	0,00	0,00	13,11	247,53	0,00	14714,41	-14714,41
323+0,00	0,00	0,00	10,05	231,58	0,00	14945,99	-14945,99
324+0,00	0,00	0,00	6,01	160,60	0,00	15106,59	-15106,59
325+0,00	0,00	0,00	2,58	85,84	0,00	15192,43	-15192,43
326+0,00	0,00	0,00	1,42	39,91	0,00	15232,34	-15232,34
<b>Bueiros 16 e 17</b>							
350+0,00	0,00	0,00	1,87	37,63	0,00	15269,97	-15269,97
351+0,00	0,00	0,00	3,00	48,72	0,00	15318,69	-15318,69
352+0,00	0,00	0,00	6,89	98,86	0,00	15417,55	-15417,55
353+0,00	0,00	0,00	11,62	185,06	0,00	15602,61	-15602,61
354+0,00	0,00	0,00	12,21	238,34	0,00	15840,95	-15840,95
355+0,00	0,00	0,00	8,28	204,99	0,00	16045,94	-16045,94
356+0,00	0,00	0,00	5,45	137,39	0,00	16183,33	-16183,33
357+0,00	0,00	0,00	8,21	136,61	0,00	16319,94	-16319,94
358+0,00	0,00	0,00	12,83	210,41	0,00	16530,35	-16530,35
359+0,00	0,00	0,00	13,84	266,72	0,00	16797,07	-16797,07

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1



# Quadro de Cubação - Trecho 1



<u>Estaca</u>	<u>Área de Corte (m<sup>2</sup>)</u>	<u>Volume de Corte (m<sup>3</sup>)</u>	<u>Área de Aterro (m<sup>2</sup>)</u>	<u>Volume de Aterro (m<sup>3</sup>)</u>	<u>Volume de Corte Acum. (m<sup>3</sup>)</u>	<u>Volume de Aterro Acum. (m<sup>3</sup>)</u>	<u>Diferença de Volumes Acum. (m<sup>3</sup>)</u>
360+0,00	0,00	0,00	12,13	259,72	0,00	17056,79	-17056,79
361+0,00	0,00	0,00	9,90	220,38	0,00	17277,17	-17277,17
362+0,00	0,00	0,00	7,96	178,67	0,00	17455,84	-17455,84
363+0,00	0,00	0,00	6,07	140,36	0,00	17596,20	-17596,20
364+0,00	0,00	0,00	4,33	104,01	0,00	17700,21	-17700,21
365+0,00	0,00	0,00	2,75	70,77	0,00	17770,98	-17770,98
366+0,00	0,00	0,00	0,55	32,99	0,00	17803,97	-17803,97

Roberto Brígida Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





<b>Dados iniciais:</b>	
Tipo de bacia:	2
<b>BEM ACIDENTADA SEM DEPRESSÕES EVAPORATIVAS</b>	
Área da bacia hidrográfica:	7,43 km <sup>2</sup>
<b>Comprimento da Passagem Molhada:</b>	
Coefficiente de descarga:	1,77
Linha de fundo:	4,05 km
Lâmina máxima:	0,5 m
Descarga máxima secular:	36,11 m <sup>3</sup> /s
<b>UTILIZ. DE GALERIAS P/ MORTIFICAÇÃO DA DESC.MÁX.SECULAR</b>	
Quant de Galerias	10,00 un
Vazão de cada galeria	1,38 m <sup>3</sup> /s
Vazão Mortificada pelas galerias	13,77 m <sup>3</sup> /s
Vazão Transpõe a Passagem Molhada	22,34 m <sup>3</sup> /s
Comprimento necessário:	35,69 m
<b>Comprimento total Adotado:</b>	<b>80,54 m</b>
<b>Rampas = 2x 10 m</b>	<b>20,00 m</b>
<b>Comprimento parte plana da P Molhada:</b>	<b>60,54 m</b>

Roberto Brígida Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





## PASSAGEM MOLHADA

### ESTUDOS HIDROLÓGICOS

#### DESCARGA MÁXIMA SECULAR (Qs):

Utilizaremos a fórmula de Aguiar:

$$Q_s = \frac{1.150 \times A}{\sqrt{L \times C \times (120 + K \times L \times C)}}$$

Onde:

L = linha de fundo	=	4,05 km	
C = coeficiente em função do tipo da bacia	=		0,95
k = coeficiente em função do tipo da bacia	=		0,15
A = Área da bacia hidrográfica:		7,43 km <sup>2</sup>	

Então:

$$Q_s = \frac{1150 \times 7,426558}{\sqrt{4,05 \times 0,95 \times (120 + 0,15 \times 4,05 \times 0,95)}}$$

$$Q_s = 1 \quad 36,11 \text{ m}^3/\text{s}$$

#### VAZÃO MORTIFICADA POR MANILHAS

Diâmetro do Tubo:	1,00 m
Declividade Considerada:	0,005 m/m
Vazão consumida por cada tubo	1,38 m <sup>3</sup> /s
No. de Tubos Empregados:	10,00 un
Vazão Mortificada:	13,77 m <sup>3</sup> /s

#### COMPRIMENTO DA PASSAGEM MOLHADA (L):

$$L = \frac{Q_s}{C_d \times H^{3/2}}$$

Onde:

Cd = coeficiente de descarga =	1,77
H = lâmina máxima(m) =	0,50 m
Qs = descarga máxima secular	36,11 m <sup>3</sup> /s
Vazão mortificada pelas manilhas =	13,77 m <sup>3</sup> /s
Vazão transpõe a passagem molhada	22,34 m <sup>3</sup> /s

Logo:

$$L = \frac{22,335}{1,77 \times 0,50^{3/2}} = 35,69 \text{ m}$$

Adotaremos: **80,54 m** Por conta da topografia do terreno

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1



## Dimensionamento Hidráulico das galerias

### GALERIA TUBULAR

Trecho					área molhada (m <sup>2</sup> )	perímetro molhado (m)	raio hidráulico (m)	velocidade no trecho (m/s)	vazão a seção plena (m <sup>3</sup> /s)
	Altura da Passagem	declividade <i>i</i> (m/m)	Coefficiente de Manning (n)	Diâmetro (m)					
Galeria	2,40	0,0050	0,016	1,00	0,79	3,14	0,25	1,75	1,38

- OBS:
- 1 - O valor do Coeficiente de Manning depende do tipo de revestimento das paredes do canal
  - 2 - Não se admite velocidades maiores de 5,00 m/s, de forma a evitar erosão
  - 3 - A velocidade mínima admitida é de 0,70 m/s.
  - 4 - A seção proposta será válida quando a vazão a seção plena for superior a vazão de contribuição

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU Nº 2248366-1





80,54

LAJE TABULEIRO										
N°	BITOLA	Quant			comprimento(m)			Perda	Perda	total
		Pol	MM	unid	quant	total	Unitario	total	0%	kg/m
1	3/8"	8	403,00	2,00	806,00	3,50	2821,00	2821	0,617	1740,56
2	5/16"	8	403,00	1,00	403,00	4,14	1668,42	1668,42	0,395	659,03
3	5/16"	8	1,00	25,00	25,00	80,54	2013,50	2013,5	0,395	795,33
4	1/4"	6,3	1,00	25,00	25,00	80,54	2013,50	2013,5	0,245	493,31

RESUMO	
MM	kg
10	1740,56
8	1454,36
6,3	493,31

Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto e Urbanista  
CAU N° A248366-1







<b>Dados iniciais:</b>	
Tipo de bacia:	1
PEQUENA, ÍNGREME E ROCHOSA.	
Área da bacia hidrográfica:	3,82 km <sup>2</sup>
<b>Comprimento da Passagem Molhada:</b>	
Coeficiente de descarga:	1,77
Linha de fundo:	2,76 km
Lâmina máxima:	0,5 m
Descarga máxima secular:	23,85 m <sup>3</sup> /s
<b>UTILIZ. DE GALERIAS P/ MORTIFICAÇÃO DA DESC.MÁX.SECULAR</b>	
Quant de Galerias	5,00 un
Vazão de cada galeria	1,38 m <sup>3</sup> /s
Vazão Mortificada pelas galerias	6,89 m <sup>3</sup> /s
Vazão Transpõe a Passagem Molhada	16,96 m <sup>3</sup> /s
Comprimento necessário:	27,11 m
<b>Comprimento total Adotado:</b>	<b>77,55 m</b>
<b>Rampas = 2x 10 m</b>	<b>20,00 m</b>
<b>Comprimento parte plana da P Molhada:</b>	<b>57,55 m</b>

  
Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1





### PASSAGEM MOLHADA

#### ESTUDOS HIDROLÓGICOS

#### DESCARGA MÁXIMA SECULAR (Qs):

Utilizaremos a fórmula de Aguiar:

$$Q_s = \frac{1.150 \times A}{\sqrt{L \times C \times (120 + K \times L \times C)}}$$

Onde:

L = linha de fundo = 2,76 km  
C = coeficiente em função do tipo da bacia = 0,85  
k = coeficiente em função do tipo da bacia = 0,10  
A = Área da bacia hidrográfica: 3,82 km<sup>2</sup>

Então:

$$Q_s = \frac{1150 \times 3,819476}{\sqrt{2,76 \times 0,85 \times (120 + 0,1 \times 2,76 \times 0,85)}}$$

$$Q_s = 1 \quad 23,85 \text{ m}^3/\text{s}$$

#### VAZÃO MORTIFICADA POR MANILHAS

Diâmetro do Tubo: 1,00 m  
Declividade Considerada: 0,005 m/m  
Vazão consumida por cada tubo: 1,38 m<sup>3</sup>/s  
No. de Tubos Empregados: 5,00 un  
Vazão Mortificada: 6,89 m<sup>3</sup>/s

#### COMPRIMENTO DA PASSAGEM MOLHADA ( L ):

$$L = \frac{Q_s}{C_d \times H^{3/2}}$$

Onde:

C<sub>d</sub> = coeficiente de descarga = 1,77  
H = lâmina máxima(m) = 0,50 m  
Q<sub>s</sub> = descarga máxima secular 23,85 m<sup>3</sup>/s  
Vazão mortificada pelas manilhas = 6,89 m<sup>3</sup>/s  
Vazão transpõe a passagem molhada 16,96 m<sup>3</sup>/s

Logo:

$$L = \frac{16,963}{1,77 \times 0,50^{3/2}} = 27,11 \text{ m}$$

Adotaremos: 77,55 m Por conta da topografia do terreno

Roberto Brígido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU N° A248366-1



## Dimensionamento Hidráulico das galerias

### GALERIA TUBULAR

Trecho		declividade i (m/m)	Coeficiente de Manning (n)	Diâmetro (m)	área	perímetro	raio	velocidade	vazão a
					molhada (m <sup>2</sup> )	molhado (m)	hidráulico (m)	no trecho (m/s)	seção plena (m <sup>3</sup> /s)
Galeria		0,0050	0,016	1,00	0,79	3,14	0,25	1,75	1,38

- OBS:
- 1 - O valor do Coeficiente de Manning depende do tipo de revestimento das paredes do canal
  - 2 - Não se admite velocidades maiores de 5,00 m/s, de forma a evitar erosão
  - 3 - A velocidade mínima admitida é de 0,70 m/s.
  - 4 - A seção proposta será válida quando a vazão a seção plena for superior a vazão de contribuição

Roberto Brito Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1





77,55

LAJE TABULEIRO										
Nº	BITOLA	Quant			comprimento(m)			Perda	Perda	total
		MM	unid	quant	total	Unitario	total	0%	kg/m	kg
1	3/8"	8	388,00	2,00	776,00	3,50	2716,00	2716	0,617	1675,77
2	5/16"	8	388,00	1,00	388,00	4,14	1606,32	1606,32	0,395	634,50
3	5/16"	8	1,00	25,00	25,00	77,55	1938,75	1938,75	0,395	765,81
4	1/4"	6,3	1,00	25,00	25,00	77,55	1938,75	1938,75	0,245	474,99

RESUMO	
MM	kg
10	1675,77
8	1400,30
6,3	474,99



Roberto Brigido Coelho Nunes  
Arquiteto Urbanista  
CAU Nº A248366-1