



***Companhia de Desenvolvimento dos Vales do
São Francisco e do Parnaíba
4ª Superintendência Regional***

**ELABORAÇÃO DE PROJETOS BÁSICOS DOS SISTEMAS
DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO**

**RF02 – Relatório Final do Projeto Básico do Sistema de
Esgotamento Sanitário da Cidade de
Gararu**

Volume 1 – Texto

APRESENTAÇÃO

O presente documento se constitui no Relatório correspondente a Fase D – **RF02 – Relatório Final do Projeto Básico do Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Gararu**, parte integrante dos SERVIÇOS DE CONSULTORIA PARA ELABORAÇÃO DE PROJETOS BÁSICOS DOS SISTEMAS DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO DAS CIDADES DE AMPARO DO SÃO FRANCISCO, AQUIDABÃ, BREJO GRANDE, CANHOBA, GRACHO CARDOSO, ILHA DAS FLORES, ITABI, JAPOATÃ, MALHADA DOS BOIS, GARARU, NOSSA SENHORA DA GLÓRIA, NOSSA SENHORA DE LOURDES, PACATUBA, POÇO REDONDO E TELHA, no âmbito do contrato firmado entre a TECHNE Engenheiros Consultores Ltda. e a CODEVASF – Companhia de Desenvolvimento dos Vales do São Francisco e do Parnaíba.

Os serviços de consultoria objeto do referido contrato serão consubstanciados nos seguintes relatórios:

- **Relatórios Parciais**
 - RP01 – Relatório Parcial dos Estudos Básicos;
 - RP02 – Relatório Parcial dos Estudos de Concepção e Viabilidade;
 - RP03 – Relatório Parcial dos Estudos Ambientais;
 - RP04 – Relatório Parcial dos Estudos Topográficos, Geotécnicos e Geológicos.
- **Relatórios Finais**
 - RF01 – Minuta do Relatório Final do Projeto Básico;
 - RF02 – Relatório Final do Projeto Básico;
 - RF03 – Relatório Síntese do Projeto Básico.

O **Relatório RF02** foi dividido em dois volumes, a saber:

- Volume 1 – Texto;
- Volume 2 – Desenhos.

O **Volume 1 – Texto**, além desta apresentação, é composto por seis Capítulos denominados:

- 1. Introdução;
- 2. Parâmetros Básicos;
- 3. Memória Descritiva;
- 4. Memória de Cálculo;
- 5. Especificações Técnicas;
- 6. Estimativa de Custos.

SUMÁRIO

APRESENTAÇÃO	I
LISTA DE FIGURAS	V
LISTA DE TABELAS.....	V
1. INTRODUÇÃO	2
2. PARÂMETROS BÁSICOS	4
3. MEMÓRIA DESCRITIVA.....	7
3.1 REDE COLETORA.....	7
3.2 ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS/EMISSIONÁRIOS.....	9
3.3 TRATAMENTO.....	10
3.4 PROJETO DE INSTALAÇÕES ELÉTRICAS	12
3.4.1 Concepção do Projeto.....	12
3.4.2 Critérios de Projeto	12
3.4.3 Descrição do Sistema de Suprimento Elétrico	15
3.4.4 Premissas para Desenvolvimento de Estudos	15
3.4.5 Situação e Locação.....	16
3.4.6 Potência Instalada.....	16
3.4.7 Entrada de Serviço.....	16
3.4.8 Proteção de Entrada	16
3.4.9 Aterramento	17
3.4.10 Condutores.....	17
3.4.11 Conexões Elétricas.....	18
3.4.12 Proteção Contra Incêndio	18
4. MEMÓRIA DE CÁLCULO	20
4.1 DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO.....	20
4.1.1 Rede Coletora.....	20
4.1.2 Estações Elevatórias/Emissionários.....	38
4.1.3 Estação de Tratamento de Esgotos – ETE	45
4.2 PROJETO ELÉTRICO.....	49
4.2.1 Estação Elevatória de Esgoto EE-Final	49
4.3 PRÉ-DIMENSIONAMENTO DAS ESTRUTURAS	61
4.3.1 Introdução.....	61
4.3.2 Premissas de Cálculo.....	61
4.3.3 Estação Elevatória EE-Final.....	61
4.3.4 Lagoas Facultativa e de Maturação	65
5. ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS	70
5.1 GENERALIDADES	70
5.2 INSTALAÇÃO E ADMINISTRAÇÃO DA OBRA.....	71
5.3 LIMPEZA DO TERRENO	72
5.4 SINALIZAÇÃO DA OBRA.....	72

5.5	LOCAÇÃO DAS UNIDADES	73
5.6	SERVIÇOS TOPOGRÁFICOS PARA COLETORES E EMISSÁRIOS	74
5.7	ESCAVAÇÃO PARA COLETORES E EMISSÁRIOS	75
5.8	ASSENTAMENTO DE REDE DE ESGOTOS	79
5.9	POÇOS DE VISITA DE ESGOTOS	81
5.10	LIGAÇÕES PREDIAIS DE ESGOTOS	82
5.11	TESTE DE REDE DE ESGOTOS	84
5.12	MOVIMENTO DE TERRAS PARA OBRAS CIVIS	85
5.12.1	<i>Terraplanagem</i>	85
5.12.2	<i>Escavação</i>	86
5.12.3	<i>Aterro e Reaterro</i>	88
5.13	CONCRETO	88
5.13.1	<i>Material</i>	88
5.13.2	<i>Dosagem</i>	89
5.13.3	<i>Formas e Escoramentos</i>	89
5.13.4	<i>Armaduras</i>	90
5.13.5	<i>Lançamento</i>	91
5.13.6	<i>Adensamento</i>	91
5.13.7	<i>Cura</i>	92
5.13.8	<i>Recomposição das Superfícies e Perfis Concretados</i>	92
5.13.9	<i>Juntas de Construção</i>	92
5.13.10	<i>Juntas de Dilatação</i>	92
5.13.11	<i>Mata-junta</i>	92
5.13.12	<i>Controle da Resistência à Compressão</i>	93
5.13.13	<i>Aditivos</i>	93
5.13.14	<i>Recomendações para Execução de Concreto Aparente</i>	93
5.14	ALVENARIA DE TIJOLOS CERÂMICOS	94
5.14.1	<i>Impermeabilização da Estrutura Hidráulica</i>	95
5.14.2	<i>Impermeabilização do Tipo Rígido</i>	95
5.14.3	<i>Impermeabilização do Tipo Elástico</i>	95
5.15	ALVENARIA DE PEDRAS	96
5.16	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS DAS ELEVATÓRIAS	97
5.16.1	<i>Fornecimento de Equipamentos e Materiais Elétricos</i>	97
5.16.2	<i>Extensão do Fornecimento</i>	97
5.16.3	<i>Informações Conflitantes</i>	98
5.16.4	<i>Exceções às Especificações</i>	98
5.16.5	<i>Garantia</i>	98
5.16.6	<i>Propostas</i>	98
5.16.7	<i>Prazo de Entrega</i>	99
5.16.8	<i>Documentos Técnicos</i>	99
5.16.9	<i>Critérios para Aprovação de Desenhos</i>	100
5.16.10	<i>Manual de Instruções</i>	101
5.16.11	<i>Normas Recomendadas</i>	101
5.16.12	<i>Inspeção e Ensaios Durante a Fabricação</i>	101
5.16.13	<i>Embalagem, Transporte, Manuseio e Seguro</i>	102

5.16.14	<i>Supervisão de Montagem, Comissionamento e Ensaio Pré-Operacionais</i>	103
5.16.15	<i>Especificações Técnicas de Cabos de Energia de 0,6 kV, Cabos de Controle e Cabos de Cobre Nu</i>	108
5.16.16	<i>Especificações Técnicas de Chaves Estáticas</i>	111
5.17	DIVERSOS	112
5.17.1	<i>Urbanização das Áreas Edificadas</i>	112
5.17.2	<i>Arborização e Ajardinamento</i>	112
5.17.3	<i>Limpeza das Obras</i>	113
5.18	TUBULAÇÃO	113
5.18.1	<i>Objetivo</i>	113
5.18.2	<i>Tubulação de PVC Rígido com Junta Elástica para Líquidos sob Pressão</i>	113
5.19	EXECUÇÃO DOS EMISSÁRIOS (ASSENTAMENTO DE TUBOS, CONEXÕES E PEÇAS ESPECIAIS)	116
5.19.1	<i>Objetivo</i>	116
5.19.2	<i>Instalação e Administração da Obra</i>	116
5.19.3	<i>Sinalização e Segurança</i>	117
5.19.4	<i>Transporte da Tubulação e Equipamentos</i>	117
5.19.5	<i>Locação e Escavação</i>	118
5.19.6	<i>Escoramento e Esgotamento</i>	119
5.19.7	<i>Assentamento de Tubulação de PVC com Junta Elástica</i>	120
5.19.8	<i>Reaterro de Valas</i>	120
5.19.9	<i>Ancoragens</i>	120
5.19.10	<i>Caixas para Válvulas, Registros e Ventosas</i>	121
5.19.11	<i>Montagem de Válvulas, Ventosas e Peças Flangeadas</i>	121
5.19.12	<i>Ensaio da Linha</i>	122
5.20	MONTAGEM DE EQUIPAMENTOS	122

LISTA DE FIGURAS

Figura 3.1 – Esquema do Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Gararu.....	8
Figura 3.2 – Distâncias, a Partir de Propriá onde Encontra-se uma Estação Fluviométrica que Monitora a Relação Cota-Descarga, e as Respectivas Cotas Estimadas do NA para Vazões de 4.000 e 8.000 m ³ /s	13
Figura 3.3 – Localização da Jazida do Material a ser Utilizado no Fundo das Lagoas de Estabilização	14
Figura 4.1 – Curva do Sistema da Estação Elevatória EE-Final	40

LISTA DE TABELAS

Tabela 2.1 – Contribuição por Bacia	4
Tabela 2.2 – Evolução da População e das Contribuições de Gararu	5
Tabela 3.1 – Extensão da Rede por Diâmetro da Respectiva Bacia.....	9
Tabela 3.2 – Resultados Obtidos nos Dimensionamentos das Lagoas	11
Tabela 3.3 – Potência Instalada em Motores e Outras Cargas – EE-Final.....	16
Tabela 3.4 – Proteção Secundária.....	17
Tabela 3.5 – Proteção/Acionamento dos Motores	17
Tabela 3.6 – Sistema de Aterramento	17
Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1 (Dados Gerais dos Trechos).....	20
Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1 (Resultados dos Trechos)	25

1. INTRODUÇÃO

1. INTRODUÇÃO

Neste documento estão apresentados todos os elementos relativos à elaboração do Projeto Básico do Sistema de Esgotamento Sanitário para a Cidade de Gararu no Estado de Sergipe. A concepção básica do sistema de coleta, transporte e tratamento dos esgotos que aqui se descreve, assim como os parâmetros básicos a serem utilizados no dimensionamento hidráulico de suas unidades, foram definidos no Relatório de Concepção elaborado anteriormente e já aprovado pela CODEVASF. No desenvolvimento deste Projeto Básico, foram utilizadas plantas, elaboradas no âmbito deste Contrato, planialtimétricas, semicadastrais, com eqüidistância entre curvas de nível de 1 metro, apresentadas na escala de 1:2.000.

Este projeto foi desenvolvido de acordo com os Termos de Referência da CODEVASF, específicos para este fim.

O presente documento é constituído de dois volumes, o primeiro composto por esta Introdução e mais outros cinco capítulos, e o segundo volume corresponde aos desenhos. No Capítulo 2 é feita uma recapitulação dos parâmetros básicos utilizados neste estudo, para facilitar a análise por parte da CODEVASF. Nos Capítulos 3 e 4 estão apresentados, respectivamente, a descrição do sistema projetado e os métodos de cálculo utilizados (Memória Descritiva), e os resumos de cálculo e os correspondentes resultados dos dimensionamentos das diversas unidades (Memória de Cálculo). O Capítulo 5 consta das especificações técnicas detalhadas dos serviços a serem contratados, assim como dos materiais e equipamentos a serem adquiridos pela CODEVASF, para a implantação do sistema. No Capítulo 6, finalmente, são apresentados os orçamentos de todas as obras, serviços, materiais e equipamentos constantes do projeto ora elaborado. Primeiramente é mostrado o orçamento resumo com o valor total das obras, e, em seguida, é feito o detalhamento por unidade, de modo que se possa ter o valor de implantação de cada uma delas.

2. PARÂMETROS BÁSICOS

2. PARÂMETROS BÁSICOS

Os levantamentos topográficos específicos, mencionados no capítulo anterior, foram concluídos após a elaboração e entrega do Relatório dos Estudos de Concepção e Viabilidade. Apenas nesta fase de desenvolvimento do Projeto Básico é que foi possível utilizar esse material cartográfico. Sendo assim, somente agora, a definição das bacias de contribuição pôde ser feita com total segurança.

Em virtude disso, o quadro “Contribuição por Bacia” é reapresentado a seguir, onde podem ser constatadas algumas mudanças em relação às extensões das bacias de coleta consideradas por ocasião da elaboração do Relatório dos Estudos de Concepção e Viabilidade.

A **Tabela 2.1** a seguir mostra as respectivas contribuições por bacia.

Tabela 2.1 – Contribuição por Bacia

Contribuição por Bacia								
Bacia	Área (ha)	Densidades (hab/ha)		Populações (hab)		Vazão Média (l/s)		Infiltração Final (l/s)
		Inicial	Final	Inicial	Final	Inicial	Final	
1	40,50	51,41	84,22	2.082	3.411	1,74	2,84	2,32
Total	40,50	51,41	84,22	2.082	3.411	1,74	2,84	2,32

Devido ao porte da localidade e às suas características de ocupação, sua densidade demográfica foi considerada espacialmente uniforme, embora variável ao longo do tempo.

As vazões relacionadas acima foram obtidas com base nos seguintes parâmetros relativos ao cálculo das contribuições de esgotos:

- Consumo de água per capita:..... 120,0 l/hab.dia;
- Consumo de água per capita (perdas de 25%): 90,0 l/hab.dia;
- Coeficiente de retorno água/esgoto: 0,80;
- Contribuição de esgoto “per capita”: 72,0 l/hab.dia;
- Coeficiente de contribuição máxima diária:..... $K_1 = 1,20$;
- Coeficiente de contribuição máxima horária: $K_2 = 1,50$;
- Coeficiente de contribuição mínima diária: $K_3 = 0,50$;
- Coeficiente de infiltração na rede coletora: 0,30 l/s.km.

A **Tabela 2.2** a seguir, mostra a evolução das contribuições de esgoto para a localidade ao longo do período de projeto (2007 a 2027).

Tabela 2.2 – Evolução da População e das Contribuições de Gararu

Ano	População (hab)	Qm (l/s)	Q1 (l/s)	Q2 (l/s)	Q3 (l/s)
2007	2.082	1,73	2,08	3,12	0,87
2008	2.134	1,78	2,13	3,20	0,89
2009	2.187	1,82	2,19	3,28	0,91
2010	2.242	1,87	2,24	3,36	0,93
2011	2.298	1,91	2,30	3,45	0,96
2012	2.355	1,96	2,36	3,53	0,98
2013	2.414	2,01	2,41	3,62	1,01
2014	2.474	2,06	2,47	3,71	1,03
2015	2.536	2,11	2,54	3,80	1,06
2016	2.600	2,17	2,60	3,90	1,08
2017	2.665	2,22	2,66	4,00	1,11
2018	2.731	2,28	2,73	4,10	1,14
2019	2.800	2,33	2,80	4,20	1,17
2020	2.870	2,39	2,87	4,30	1,20
2021	2.941	2,45	2,94	4,41	1,23
2022	3.015	2,51	3,01	4,52	1,26
2023	3.090	2,58	3,09	4,64	1,29
2024	3.167	2,64	3,17	4,75	1,32
2025	3.247	2,71	3,25	4,87	1,35
2026	3.328	2,77	3,33	4,99	1,39
2027	3.411	2,84	3,41	5,12	1,42

3. MEMÓRIA DESCRITIVA

3. MEMÓRIA DESCRITIVA

Neste capítulo é feita a descrição do sistema de esgotos aqui projetado para a cidade de Gararu, a partir dos elementos apresentados e dos critérios definidos no Relatório dos Estudos de Concepção e Viabilidade para este sistema. É importante acrescentar aqui que, além dos elementos já referidos, muitas das informações foram obtidas *in loco*, a partir de várias visitas técnicas feitas à área.

O sistema aqui projetado é composto de uma rede coletora em uma bacia de esgotamento, uma estação elevatória, com o respectivo emissário de recalque e da unidade de tratamento formada por lagoas de estabilização.

A seguir é feita uma descrição detalhada de cada uma das unidades projetadas, assim como dos critérios técnicos utilizados nos seus dimensionamentos.

3.1 REDE COLETORA

Neste sistema, a rede coletora, estendida à totalidade da área de projeto, será do tipo convencional. Em razão das condições topográficas da área, o sistema de coleta é formado por uma bacia de contribuição, como já foi dito anteriormente, com a seguinte configuração:

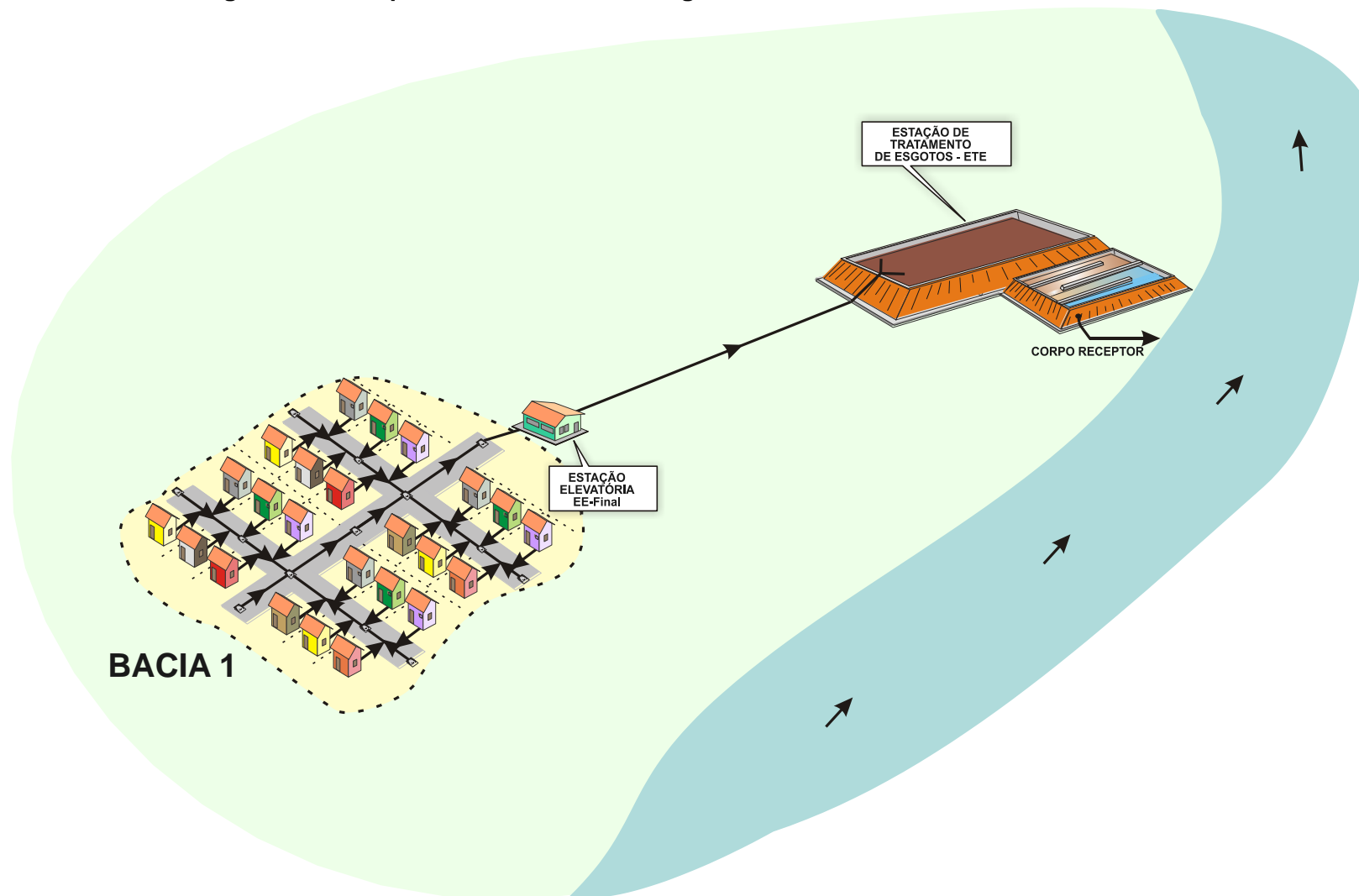
- Os esgotos da Bacia 1 são reunidos em seu ponto mais baixo, onde está previsto o sistema de recalque final (estação elevatória EE-Final). Esse sistema final de recalque, cujo emissário terá uma extensão aproximada de 85 metros, lançará os esgotos diretamente na ETE - Estação de Tratamento de Esgotos.

A **Figura 3.1** apresenta um esquema de todo o sistema projetado para a cidade de Gararu.

O dimensionamento hidráulico da rede, efetuado por meio do programa CESSG, foi desenvolvido para as vazões apresentadas no Capítulo anterior e de acordo com a norma NBR 9649, que estabelece os parâmetros já definidos anteriormente.

Os coletores novos terão diâmetro mínimo de 150 mm e, em planta, seus poços de visita terão espaçamento máximo de 60 metros; o recobrimento mínimo admitido para as tubulações foi de 0,90 m.

Figura 3.1 – Esquema do Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Gararu



No cálculo hidráulico foi admitido o emprego da equação de Manning, cuja expressão básica é a seguinte:

$$Q = \frac{1}{n} AR^{2/3} I^{1/2}$$

onde: Q = vazão, em m^3/s ;

A = área da seção molhada, em m^2 ;

R = raio hidráulico da seção molhada, em m ;

I = declividade do trecho, em m/m ;

n = coeficiente de rugosidade da tubulação.

Aqui é importante esclarecer que o programa CESH, na realidade, utiliza a fórmula universal para o cálculo das tubulações e, como é solicitado o uso da fórmula de Manning, é feito um cálculo retroativo para ajustar a rugosidade. Por isto é que, nas planilhas, o valor de "n" aparece como variável.

As redes serão implantadas em tubos de PVC rígido. As ligações domiciliares e os poços de visita serão do tipo normalmente adotado pela DESO.

Os dimensionamentos dessas redes, que, juntas, somam 7.728,82 m, estão apresentados nas planilhas do próximo Capítulo, e os resumos em termos de extensões por diâmetro, em cada uma das bacias, na **Tabela 3.1**. As extensões foram medidas em metros.

Tabela 3.1 – Extensão da Rede por Diâmetro da Respectiva Bacia

Rede Coletora			
Bacia	150 mm	200 mm	Total
1	7.637,82	91,00	7.728,82
Total	7.637,82	91,00	7.728,82

3.2 ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS/EMISSIONÁRIOS

Em função do porte das vazões a serem recalçadas, as estações elevatórias deste sistema serão do tipo poço úmido, equipadas com bombas submersíveis, e dotadas de grade de barras para evitar a obstrução das bombas. Os poços de sucção foram dimensionados para um tempo de detenção hidráulica médio de 10 minutos. Este tipo de unidade tem se mostrado mais econômico e de mais fácil implantação do que as convencionais, com poço seco.

Como é usual neste tipo de projeto, quando a vazão afluente à estação é inferior a 5,00 l/s, não se indica caixa de areia convencional, pois a quantidade de matéria sólida em suspensão, nesses casos, é muito pequena (proporcional à vazão) e não justifica a construção de uma estrutura dessas. As elevatórias que recalcam diretamente para a ETE, no entanto, serão sempre dotadas dessa caixa de areia, independentemente da vazão de recalque, tendo em vista evitar o assoreamento da lagoa facultativa.

As vazões afluentes às elevatórias, assim como as cotas de chegada dos coletores afluentes, foram determinadas das planilhas de cálculo das redes, que fornecem as vazões máximas horárias correspondentes a cada uma delas. As demais vazões (média e mínima diárias), foram obtidas a partir dos resultados do Capítulo anterior. As

vazões de recalque foram admitidas como sendo igual ao dobro da vazão média correspondente.

Os resultados dos dimensionamentos das elevatórias são apresentados a seguir:

RECALQUE DA BACIA 1 PARA A ETE

• Estação de Elevatória EE-Final

- Vazão de Recalque: 8,01 l/s;
- Altura Manométrica: 5,33 m.c.a.;
- Bomba Escolhida:
 - Imersão;
 - Rotação: 1.750 rpm;
 - Potência do Motor: 2,00 cv;
 - Nº de Unidades: 2 (sendo uma de reserva);
- Poço de Sucção:
 - Diâmetro Interno: 2,20 m;
 - Profundidade Útil: 1,00 m.

• Emissário

- Extensão: 85,00 m;
- Diâmetro: 100 mm;
- Material: PVC PBA;
- Velocidade de Escoamento: 1,02 m/s;
- Perda de Carga Unitária: 0, 011358 m/m.

As grades de barras, a serem utilizadas nas estações elevatórias acima, serão compostas de barras metálicas de seção retangular, com dimensões de 3/8" x 1 1/2", espaçadas entre si de 2,54 cm.

3.3 TRATAMENTO

A unidade de tratamento dos esgotos tem a finalidade de garantir ao efluente final do sistema o alcance das condições que lhe foram fixadas de antemão. Neste caso, foi considerado para o corpo receptor a classe 2 do CONAMA, para a qual se deve ter no máximo: 1.000 coliformes fecais/100ml e DBO menor ou igual a 5 mg/l. Por outro lado, buscou-se também na literatura técnica pertinente a este assunto, como, por exemplo, o livro Lagoas de Estabilização de Marcos Von Sperling, parâmetros hidráulicos que melhor se adequassem às condições locais, quais sejam: relação comprimento/largura (L/B) igual a 2; coeficiente de dispersão (d) calculado conforme equação de Yanes; coeficiente de remoção da DBO (k) através da aplicação da equação de Arceivala; correção da temperatura pela equação de Arrhenius para $\theta=1,05$ / $\theta=1,07$, respectivamente para a DBO e os coliformes; coeficiente de redução dos coliformes (k_b) definido por Sperling e remoção da DBO e de coliformes adotando fluxo disperso.

Procedendo dessa forma, então, pôde-se concluir que as duas lagoas em série, aqui consideradas, tendo, respectivamente, profundidades úteis de 1,80 m e 1,50 m,

previamente fixadas, requererá um tempo de 25,52 dias para a primeira (facultativa) e 9,00 dias para a seguinte (de maturação) para que sejam capazes de garantir a redução daqueles parâmetros para os níveis pré-estabelecidos, com o que seus volumes e dimensões foram os abaixo indicados:

- 1ª Lagoa: $V_u = 11.378,36 \text{ m}^3$ ou $112,50 \text{ m} \times 56,25 \text{ m} \times 1,80 \text{ m}$;
- 2ª Lagoa: $V_u = 4.013,28 \text{ m}^3$ ou $51,75 \text{ m} \times 51,75 \text{ m} \times 1,50 \text{ m}$.

A lagoa de maturação tem a sua seção quadrada em planta, mas aqui funcionará como fluxo disperso, pois será dotada de três chicanas, o que equivale a uma unidade de 12,90 m de largura por 206,40 m de extensão, ou seja, com uma relação L/B igual a 16, o que a aproxima de uma unidade com regime hidráulico de fluxo de pistão.

Com esta configuração, a DBO_5 efluente será de 0,70 mg/l e a concentração de coliformes chegará a 672 CF/100 ml, o que implica eficiências totais, respectivamente, de 99,8313% e 99,9978%.

Como definido no estudo de alternativas, estas lagoas terão as suas paredes em alvenaria de pedra, conforme indicações constantes dos desenhos específicos apresentados no **Volume 2 – Desenhos**. De modo resumido, os parâmetros utilizados no dimensionamento das lagoas e os resultados principais obtidos estão apresentados na **Tabela 3.2**.

Tabela 3.2 – Resultados Obtidos nos Dimensionamentos das Lagoas

Descrição	Lagoa Facultativa	Lagoa de Maturação
Taxa de aplicação superficial – (kgDBO/ha.dia)	291,39	-
Vazão média (2027) – (m^3/dia)	445,92	445,92
Carga de DBO afluente – (kg/dia)	184,19	4,21
DBO afluente – mg/l	413,07	9,44
Concentração de coliformes afluente – (CF/100 ml)	$3,06 \times 10^7$	$3,05 \times 10^5$
Profundidade útil adotada – (m)	1,80	1,50
Tempo de detenção – (dia)	25,52	9,00
DBO efluente – (mg/l)	9,44	0,71
Concentração de coliformes efluente (CF/100 ml)	$3,05 \times 10^5$	680
Volume útil – (m^3)	11.378,36	4.013,28
Material construtivo	Alvenaria de Pedras	Alvenaria de Pedras

Os efluentes dessas lagoas serão lançados em um Riacho do Rio São Francisco, através de uma tubulação de PVC, com extensão de aproximadamente 80 metros e diâmetro de 150 mm, em cuja extremidade será colocada uma estrutura de ponta de ala, com enrocamento, para evitar erosão.

As coordenadas UTM's do ponto de lançamento dos efluentes das lagoas para a cidade de Gararu são 709.542 (L) e 8.897.450 (N).

Para as cidades situadas às margens do Rio São Francisco, foi definido, em comum acordo com a CODEVASF, que, para evitar inundações e, conseqüentemente, transbordamentos dos efluentes contidos nas lagoas de estabilização, a cota do coroamento destas lagoas deve estar acima da cota do NA correspondente à vazão de $4.000 \text{ m}^3/\text{s}$.

A **Figura 3.2** apresenta distâncias, a partir de Propriá onde encontra-se uma estação fluviométrica que monitora a relação cota-descarga, e as respectivas cotas estimadas do NA para vazões de 4.000 e 8.000 m³/s, de várias cidades contempladas no presente estudo.

Para a impermeabilização do fundo da lagoa com material impermeável, com espessura de 0,50 m, será utilizado material argiloso a ser obtido em jazida, neste caso, localizada a cerca de 10 km da cidade, às margens do asfalto, nas proximidades da Fazenda Santa Tereza, na localidade de Melancia, em torno do ponto de coordenadas 706.303 (L) e 8.889.540 (N) o, localizada a cerca de 10,00 km, conforme mostrado na **Figura 3.3**. Nessa área o solo é extremamente argiloso, a partir de aproximadamente 0,30 m de profundidade, de acordo com escavações exploratórias efetuadas no local.

3.4 PROJETO DE INSTALAÇÕES ELÉTRICAS

Este item tem como finalidade descrever o escopo do fornecimento de energia elétrica para as diversas instalações que constituem o Projeto do Sistema de Esgotamento Sanitário integrantes do Plano da CODEVASF para a cidade de Gararu a ser construído, no Estado de Sergipe.

3.4.1 Concepção do Projeto

Para a elaboração do projeto básico elétrico do Sistema de Esgotamento Sanitário, foram consultados, preliminarmente, os seguintes projetos e documentos:

- Planejamento Físico da Área do Projeto;
- Projeto Arquitetônico das Instalações Prediais;
- Oferta de energia elétrica na região operada pela Concessionária ENERGEIPE.

3.4.2 Critérios de Projeto

O critério do projeto elétrico foi baseado estritamente nas normas da ABNT, Normas Internacionais para Equipamentos, e nas normas específicas da CODEVASF e ENERGEIPE.

Figura 3.2 – Distâncias, a Partir de Propriá onde Encontra-se uma Estação Fluviométrica que Monitora a Relação Cota-Descarga, e as Respectivas Cotas Estimadas do NA para Vazões de 4.000 e 8.000 m³/s

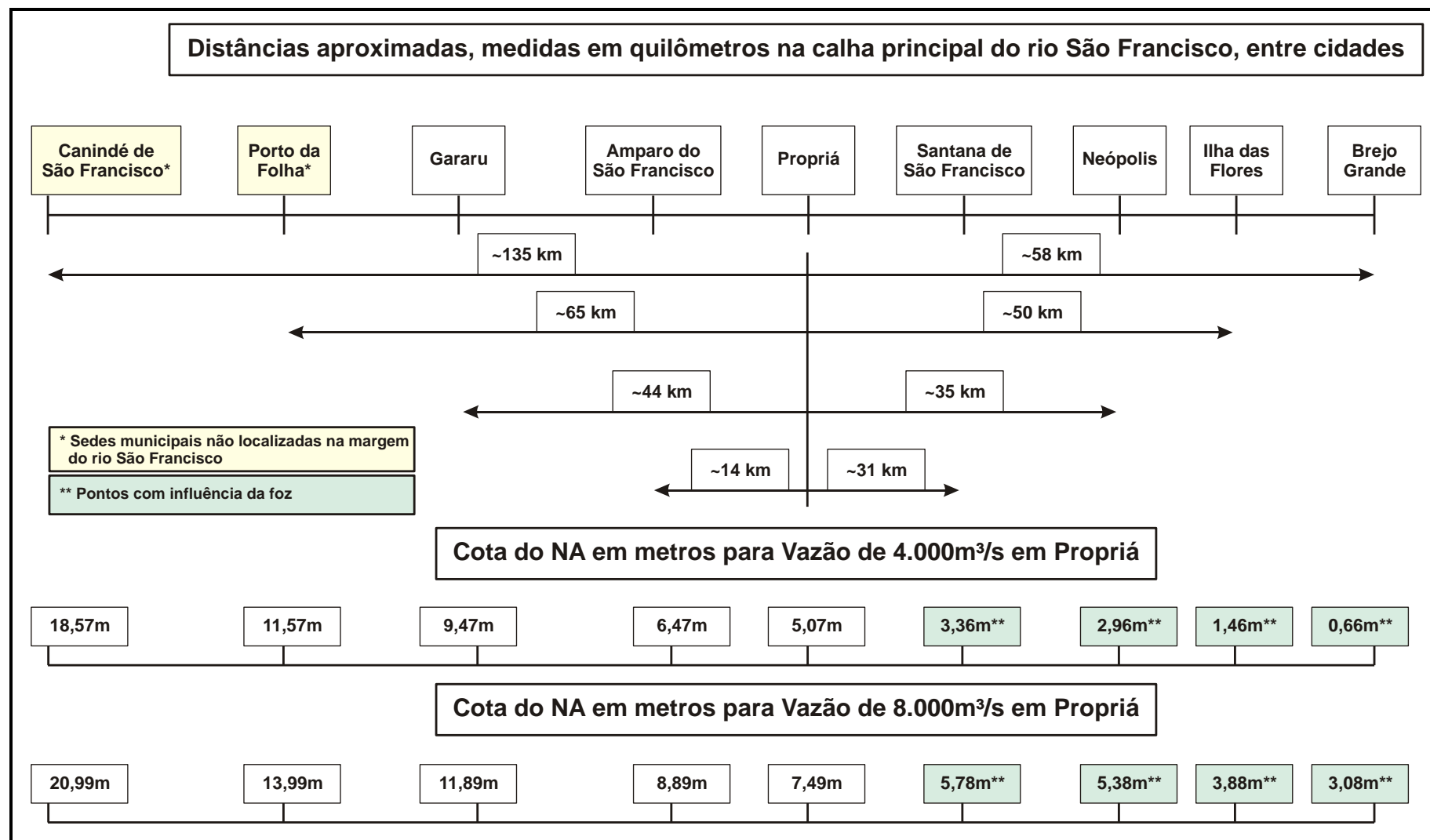
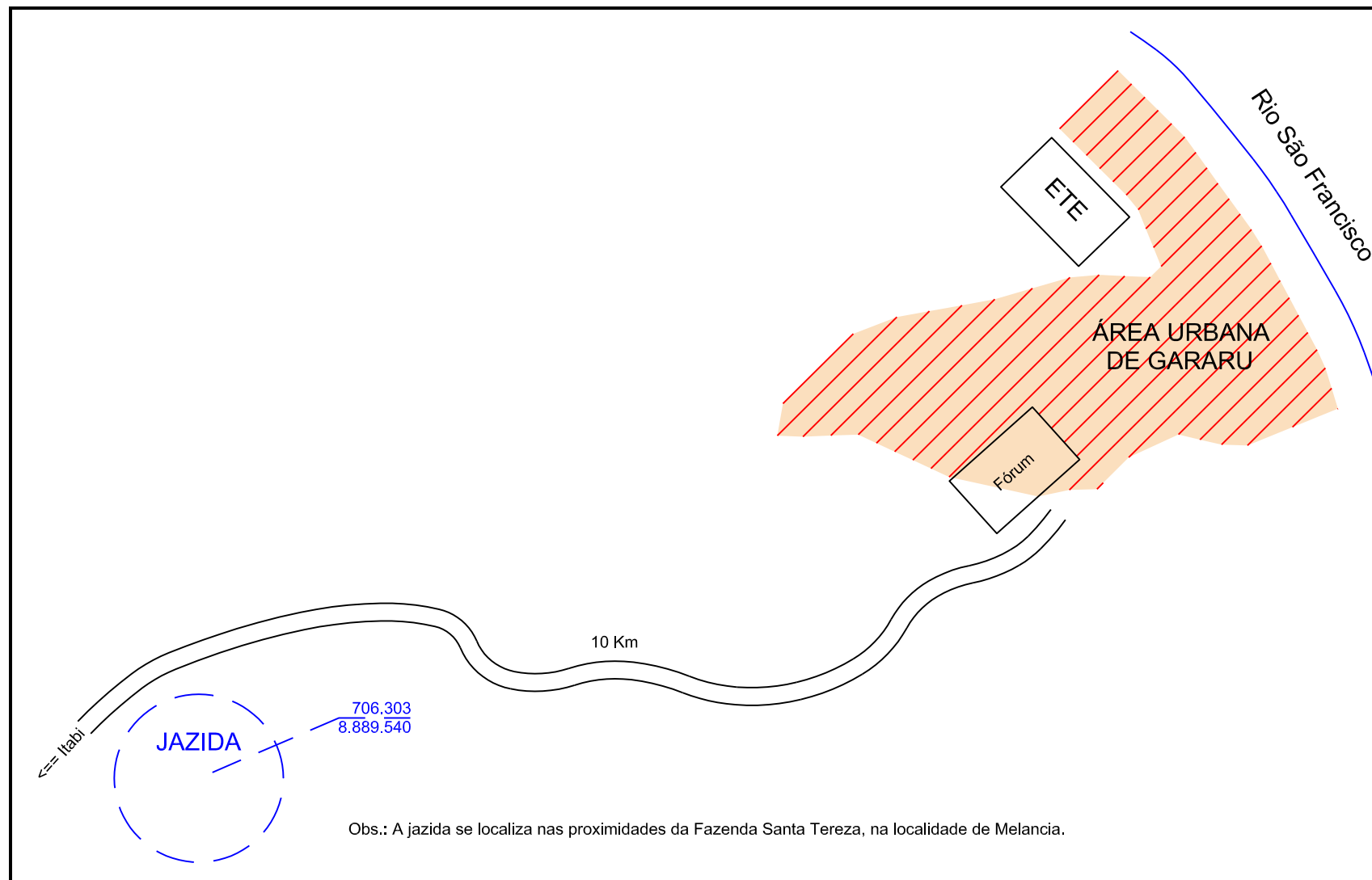


Figura 3.3 – Localização da Jazida do Material a ser Utilizado no Fundo das Lagoas de Estabilização



3.4.3 Descrição do Sistema de Suprimento Elétrico

Na região predomina oferta de energia derivada de sistema de distribuição primária em 13.800 Volt, e secundária em 380/220 V, operados pela ENERGIPE, para atendimento a cargas de alimentação comercial, e iluminação externa. A concessionária ENERGIPE desenvolverá estudos para atendimento das cargas acima, definindo, dessa forma, os respectivos Pontos de Ligação.

NOTA: A demanda requerida enquadra o atendimento da instalação em Baixa Tensão conforme preconiza item específico da norma da Concessionária ENERGIPE. Portanto, o atendimento dessa instalação será diretamente do sistema de distribuição secundária na tensão de 380 Volts, trifásico em 60 Hz.

3.4.4 Premissas para Desenvolvimento de Estudos

- As potências instaladas foram calculadas a partir da necessidade total, em kW, das cargas de motores e serviços auxiliares, (considerando o fator de potência corrigido de 92%) e, subseqüentemente, convertida em potência equivalente em kVA, e a seguir, compatibilizadas com o normativo da ENERGIPE;
- No presente projeto, por orientação do corpo técnico da CODEVASF, os motores com potência menor ou igual a 10 cv poderão ser acionados por partida direta à plena tensão. Acima dessa potência os motores deverão ser acionados pelo método de redução de tensão mediante o emprego de chave de partida suave (Chave Estática);
- Os motores trifásicos serão alimentados no nível de tensão de 380 V;
- As cargas dos serviços auxiliares (iluminação e tomadas para eventual serviço de manutenção), deverão ser alimentadas em 380/220 V;
- Os condutores elétricos foram dimensionados levando em conta a capacidade de condução em condições de regime das cargas e queda de tensão na partida dos motores;
- Nas condições acima, foram realizadas simulações para determinação das condições técnicas de projeto para o dimensionamento da rede de alimentação dos motores, a fim de assegurar níveis aceitáveis de queda de tensão, em regime conforme preconiza a NBR-5410/97;
- O projeto de iluminação, interna e externa, foi desenvolvido propondo uma solução simples, porém bastante confiável e eficiente, sob o ponto de vista da luminotécnica;
- Foi considerado para cálculo o nível de iluminância média de 250 lux para a iluminação interna e de 10 lux para as áreas externas;
- O projeto de sistema de aterramento da instalação e dos equipamentos elétricos foi desenvolvido observando o critério de segurança física para o pessoal de operação e, de proteção dos equipamentos quanto a eventuais surtos de tensão decorrentes de manobras, e/ou, descargas atmosféricas;
- O SPDA foi desenvolvido com base no modelo eletro-geométrico e em função de informações estatísticas quanto ao nível cerâmico da região;
- Em virtude da legislação tarifária, o Fator de Potência da instalação deverá situar-se, no mínimo, em 92%. A compensação será feita mediante a injeção de reativos com o uso de capacitores trifásicos para correção.

3.4.5 Situação e Localização

Conforme descrito precedentemente, o presente projeto destina-se ao suprimento de energia elétrica para atendimento das cargas principais (motores elétricos de acionamento de equipamentos industriais) e demais cargas auxiliares (iluminação interna e externa, e tomadas de energia para pequenos serviços de manutenção) das instalações do Sistema de Esgotamento Sanitário componente do Projeto.

A localização das unidades acha-se conforme indicado no desenho de situação.

3.4.6 Potência Instalada

As cargas elétricas estão demonstradas na **Tabela 3.3** correspondentes aos apresentados nas respectivas memórias de cálculo.

Tabela 3.3 – Potência Instalada em Motores e Outras Cargas – EE-Final

Carga a ser Instalada	Quantid. instalada	Quantid. reserva	Potência em cv	Potência em kW	Demanda em kW
Motor da bomba da E. Elevatória	2	1	2,0	2,05	2,05
Iluminação interna/externa	1			1,00	1,00
Tomada mono p/serv. de manut.	1			2,19	2,19
Tomada trif. p/serv. de manutenção	1			10,53	10,53
				Total	15,78
Instalação com demanda ($D \leq 45\text{kVA}$):			SIM - ALIMENTAÇÃO EM BAIXA TENSÃO		
Potência da instalação em kVA:			17,15 kVA		
Tensão secundária de alimentação das cargas:			380 Volt		
Corrente máxima de projeto (no secundário):			26,06 A		

3.4.7 Entrada de Serviço

A entrada de serviço será constituída por ramal aéreo conforme mostrado nos desenhos de referência.

Serão empregados materiais elétricos de comprovada qualidade e fabricados em estrita obediência aos preconizados pelas Normas da ENERGEIPE, ABNT e Normas Internacionais quando aplicáveis.

3.4.8 Proteção de Entrada

Contra Sobre-Corrente

Será obtida mediante a instalação de disjuntor geral na barra de entrada do QDG bem como, para cada ramal de motor.

Os disjuntores serão dotados de disparador eletrônico de sobre-corrente para proteção contra sobrecarga e curto-circuito, demais características conforme **Tabelas 3.4 e 3.5** e mostrado no diagrama unifilar.

Tabela 3.4 – Proteção Secundária

Disjuntor Tripolar Geral	EE-Final
Tensão de Isolamento	500V
Capacidade Nominal	50 A
Capacidade de Interrupção	$\geq 20\text{kA}$

Tabela 3.5 – Proteção/Acionamento dos Motores

Dispositivos	EE-Final
Motor da Bomba	2,0 cv
Fusíveis Retardados	16 A
Contactador Tripolar	9 A
Relé de Sobrecarga	2,8-4 A

3.4.9 Aterramento

A instalação terá para todos os equipamentos e demais partes metálicas (não energizadas), devidamente aterradas, mediante o emprego de cabo de cobre nu, flexível, têmpera mole, conforme descrito na memória de cálculo.

O sistema de aterramento será constituído de cabo e eletrodos de aterramento com as seguintes características:

- Sistema único, interligado e sem emendas;
- Condutor de escoamento em cabo de cobre nu, têmpera mole, protegido mecanicamente por eletroduto de PVC rígido;
- Haste de aterramento, em aço com revestimento de cobre;
- Posição de enterramento na vertical, em formação de malha;
- A resistência final do sistema de aterramento não deverá ser superior a 10 ohms em qualquer época do ano.

Tabela 3.6 – Sistema de Aterramento

Condutor de Escoamento (mm ²)	16
Haste de Terra (Φ " x m)	5/8"x2,40
Quantidade de Hastes	6

3.4.10 Condutores

Cabos de Baixa Tensão - 380 V

Os cabos condutores de energia que serão empregados na instalação serão compostos de fios de cobre, têmpera mole, com isolação de composto termofixo (EPR/XLPE), cobertura de PVC, tipo unipolar, classe de tensão de 0,6/1 kV e fabricados de acordo com as Normas da ABNT.

- **Cabos Condutores:**

- Alimentador Principal 16 mm²;
- Serviços Auxiliares..... 4,0 e 2,5 mm².

Os cabos (alimentação dos motores, iluminação, etc.) serão instalados de forma mista (eletroduto de PVC rígido roscável, canaleta, duto flexível, etc.) conforme mostrado nos detalhes do projeto.

3.4.11 Conexões Elétricas

Todas as conexões elétricas serão do tipo “a parafuso/cavilhada” com arruela de pressão. Não serão empregadas conexões soldadas.

3.4.12 Proteção Contra Incêndio

Foram previstos 2 (dois) extintores de incêndio, Classe "C", de pó químico seco, PQS-6, devidamente instalados um no Abrigo da Medição e QGDFC e outro dentro da Edificação da Estação Elevatória de Esgoto.

4. MEMÓRIA DE CÁLCULO

4. MEMÓRIA DE CÁLCULO

4.1 DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO

A seguir estão apresentados os resumos dos cálculos efetuados no pré-dimensionamento hidráulico das diversas unidades que compõem o sistema ora estudado.

Para facilitar a análise, será seguida a seguinte ordem para o resumo dos cálculos:

- Rede Coletora (Dados dos Trechos e Resultados);
- Estações Elevatórias/Emissários;
- Estação de Tratamento de Esgotos - ETE.

4.1.1 Rede Coletora

4.1.1.1 Bacia 1

Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1 (Dados Gerais dos Trechos)

Col. nº	PV		Extensão (m)	Nome do Trecho	Diâmetro (mm)	Cota (m)		Recob. Mínimo (m)
	Inicial	Final				Montante	Jusante	
C1	1	2	40,67	T1	150	8,23	8,11	0,90
	2	3	39,36	T2	150	8,11	8,00	0,90
	3	4	6,15	T3	150	8,00	7,98	0,90
	4	5	39,82	T4	150	7,98	7,86	0,90
	5	6	44,55	T5	150	7,86	7,73	0,90
	6	7	40,95	T6	150	7,73	7,61	0,90
	7	8	39,45	T7	150	7,61	7,50	0,90
	8	9	38,59	T8	150	7,50	7,38	0,90
	9	10	37,33	T9	150	7,38	7,27	0,90
	10	11	21,58	T10	150	7,27	7,21	0,90
	11	12	32,34	T11	150	7,21	7,11	0,90
	12	13	49,96	T12	150	7,11	6,97	0,90
	13	14	37,37	T13	200	6,89	6,83	0,90
	14	15	44,33	T14	200	6,82	6,75	0,90
	15	EE-FIN	8,63	T15	200	6,75	6,73	0,90
C2	18	19	25,33	T18	150	13,32	12,32	0,90
	19	20	40,02	T19	150	12,32	9,81	0,90
	20	21	39,55	T20	150	9,81	8,20	0,90
	21	22	14,85	T21	150	8,20	8,10	0,90
	22	23	17,15	T22	150	8,10	8,05	0,90
	23	10	15,12	T23	150	7,68	7,64	0,90
C3	18	25	38,87	T26	150	13,32	11,77	0,90
	25	26	39,21	T27	150	11,77	9,84	0,90
	26	27	47,42	T28	150	9,84	9,02	0,90
	27	28	50,78	T29	150	9,02	8,80	0,90
	28	29	53,42	T30	150	7,09	6,99	0,90
	29	30	50,11	T31	150	6,99	6,90	0,90
	30	13	5,92	T32	150	6,90	6,89	0,90
C4	32	33	59,56	T35	150	9,67	8,87	0,90
	33	12	13,83	T36	150	8,87	8,36	0,90

**Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Dados Gerais dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	PV		Extensão (m)	Nome do Trecho	Diâmetro (mm)	Cota (m)		Recob. Mínimo (m)
	Inicial	Final				Montante	Jusante	
C5	34	35	13,53	T38	150	45,33	45,29	0,90
	35	36	20,31	T39	150	45,29	45,02	0,90
	36	37	18,26	T40	150	45,02	44,64	0,90
	37	38	36,79	T41	150	44,64	42,60	0,90
	38	39	43,61	T42	150	42,60	39,10	0,90
	39	40	43,77	T43	150	39,10	34,98	0,90
	40	41	16,62	T44	150	34,38	34,34	0,90
	41	42	29,75	T45	150	34,34	33,50	0,90
	42	43	39,24	T46	150	33,50	30,60	0,90
	43	44	35,69	T47	150	30,60	26,60	0,90
	44	45	35,80	T48	150	26,60	21,31	0,90
	45	46	38,17	T49	150	21,31	18,23	0,90
	46	47	27,66	T50	150	18,23	15,67	0,90
	47	48	48,81	T51	150	15,67	11,85	0,90
	48	49	37,12	T52	150	11,85	9,90	0,90
	49	50	29,15	T53	150	9,90	9,13	0,90
	50	28	20,85	T54	150	7,14	7,10	0,90
C6	51	61	36,04	T65	150	18,02	16,87	0,90
	61	62	33,79	T66	150	16,87	16,10	0,90
	62	47	35,69	T67	150	16,10	15,67	0,90
C7	63	65	44,58	T71	150	8,88	8,15	0,90
	65	29	46,39	T72	150	8,15	7,96	0,90
C8	66	69	35,18	T77	150	43,35	43,10	0,90
	69	70	36,24	T78	150	43,10	42,10	0,90
	70	71	21,60	T79	150	40,65	40,25	0,90
	71	72	35,47	T80	150	40,25	36,30	0,90
	72	42	30,63	T81	150	36,30	33,50	0,90
C9	73	70	23,33	T83	150	40,72	40,65	0,90
C10	74	40	39,49	T84	150	34,50	34,38	0,90
C11	34	75	45,68	T85	150	45,33	44,54	0,90
	75	76	40,04	T86	150	44,54	43,90	0,90
	76	77	36,29	T87	150	43,90	42,10	0,90
	77	78	6,73	T88	150	42,10	39,10	0,90
	78	79	22,10	T89	150	39,10	36,65	0,90
	79	80	45,99	T90	150	36,65	30,93	0,90
	80	81	8,29	T91	150	30,33	30,31	0,90
	81	82	26,59	T92	150	30,31	30,23	0,90
	82	83	31,58	T93	150	30,23	30,14	0,90
	83	84	8,19	T94	150	30,14	30,11	0,90
	84	85	14,13	T95	150	30,11	30,07	0,90
	85	86	34,45	T96	150	30,07	29,97	0,90
	86	87	34,50	T97	150	29,97	29,87	0,90
	87	88	35,75	T98	150	29,87	29,76	0,90
	88	89	45,78	T99	150	29,76	26,30	0,90
	89	90	26,11	T100	150	26,30	25,79	0,90
	90	91	36,80	T101	150	24,20	24,09	0,90
	91	92	43,09	T102	150	24,09	23,97	0,90
	92	93	46,14	T103	150	23,97	23,83	0,90
	93	94	40,90	T104	150	23,83	22,01	0,90
	94	95	20,52	T105	150	22,01	20,59	0,90
	95	96	52,29	T106	150	20,59	16,40	0,90
	96	97	54,19	T107	150	16,40	12,01	0,90
	97	98	19,88	T108	150	12,00	11,40	0,90
	98	99	35,33	T109	150	11,40	10,57	0,90
	99	100	34,41	T110	150	10,56	9,38	0,90
	100	101	40,72	T111	150	7,88	7,78	0,90

**Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Dados Gerais dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	PV		Extensão (m)	Nome do Trecho	Diâmetro (mm)	Cota (m)		Recob. Mínimo (m)
	Inicial	Final				Montante	Jusante	
C11	101	102	41,44	T112	150	7,78	7,68	0,90
	102	103	21,40	T113	150	7,53	7,48	0,90
	103	104	8,05	T114	150	7,47	7,46	0,90
	104	105	8,76	T115	150	7,46	7,44	0,90
	105	106	54,47	T116	150	7,44	7,31	0,90
	106	107	31,32	T117	150	7,31	7,24	0,90
C12	107	50	37,32	T118	150	7,24	7,16	0,90
	110	111	13,80	T122	150	11,49	11,31	0,90
C13	111	99	15,08	T123	150	11,31	10,57	0,90
	110	109	27,25	T125	150	11,49	9,90	0,90
C14	109	107	8,35	T121	150	8,38	8,36	0,90
	110	49	47,66	T124	150	11,49	9,90	0,90
C15	112	113	16,28	T126	150	10,60	10,55	0,90
	113	114	35,31	T127	150	10,55	10,00	0,90
	114	115	36,82	T128	150	10,00	8,40	0,90
	115	116	29,05	T129	150	8,40	8,32	0,90
	116	117	36,59	T130	150	8,32	8,21	0,90
	117	118	22,34	T131	150	8,21	8,10	0,90
	118	119	45,20	T132	150	8,10	7,97	0,90
	119	100	19,89	T133	150	7,97	7,91	0,90
C16	124	125	59,88	T138	150	28,10	23,10	0,90
	125	126	10,53	T139	150	23,10	22,36	0,90
	126	121	34,04	T140	150	22,36	18,49	0,90
	121	122	24,63	T135	150	17,80	16,10	0,90
	122	123	21,31	T136	150	16,10	13,70	0,90
	123	113	33,05	T137	150	13,70	10,66	0,90
C17	127	128	38,55	T141	150	26,08	19,10	0,90
	128	129	40,63	T142	150	19,10	12,51	0,90
	129	130	16,87	T143	150	12,51	11,11	0,90
	130	131	41,22	T144	150	10,15	8,76	0,90
	131	118	42,32	T145	150	8,76	8,10	0,90
C18	132	134	33,41	T148	150	14,10	12,97	0,90
	134	129	32,16	T149	150	12,97	12,51	0,90
C19	138	139	40,06	T153	150	31,80	28,80	0,90
	139	140	39,27	T154	150	28,80	26,50	0,90
	140	141	44,28	T155	150	26,50	23,30	0,90
	141	94	22,67	T156	150	23,30	22,01	0,90
C20	142	145	37,16	T160	150	39,27	35,40	0,90
	145	146	40,93	T161	150	35,40	31,80	0,90
	146	147	40,08	T162	150	31,80	26,50	0,90
	147	148	38,65	T163	150	26,50	23,90	0,90
	148	149	57,19	T164	150	23,90	18,10	0,90
	149	47	27,63	T165	150	18,10	15,67	0,90
C21	152	79	31,42	T168	150	38,70	36,65	0,90
C22	35	153	35,91	T169	150	45,53	44,05	0,90
	153	154	38,70	T170	150	44,05	42,40	0,90
	154	155	19,91	T171	150	42,40	39,40	0,90
	155	156	33,31	T172	150	39,39	38,14	0,90
	156	157	31,46	T173	150	38,13	37,96	0,90
	157	158	6,80	T174	150	37,96	37,10	0,90
	158	159	51,35	T175	150	37,07	36,92	0,90
	159	160	52,03	T176	150	36,92	36,77	0,90
	160	161	35,61	T177	150	36,77	36,50	0,90
	161	162	38,04	T178	150	36,50	34,60	0,90
	162	163	43,99	T179	150	34,60	33,30	0,90
	163	164	22,32	T180	150	33,30	31,10	0,90

**Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Dados Gerais dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	PV		Extensão (m)	Nome do Trecho	Diâmetro (mm)	Cota (m)		Recob. Mínimo (m)
	Inicial	Final				Montante	Jusante	
C22	164	165	30,59	T181	150	31,10	31,00	0,90
	165	166	32,56	T182	150	31,00	30,90	0,90
	166	167	18,60	T183	150	30,90	30,85	0,90
	167	168	30,14	T184	150	30,85	30,76	0,90
	168	169	30,47	T185	150	30,76	30,67	0,90
	169	170	30,57	T186	150	30,67	30,58	0,90
	170	171	22,07	T187	150	30,58	30,51	0,90
	171	172	13,30	T188	150	30,51	30,48	0,90
C23	172	80	48,90	T189	150	30,48	30,33	0,90
	173	174	30,76	T191	150	40,40	39,10	0,90
	174	175	32,15	T192	150	39,10	37,10	0,90
	175	176	32,95	T193	150	37,10	34,10	0,90
	176	172	32,24	T194	150	34,10	30,90	0,90
C24	177	178	32,99	T196	150	39,20	38,10	0,90
	178	179	34,71	T197	150	38,10	35,10	0,90
	179	169	35,39	T198	150	35,10	30,90	0,90
C25	160	180	45,78	T200	150	37,66	36,60	0,90
	180	167	57,01	T201	150	36,60	30,90	0,90
C26	181	165	33,99	T204	150	34,60	31,00	0,90
C27	154	77	59,76	T205	150	42,40	42,10	0,90
C28	36	182	38,22	T206	150	45,02	42,83	0,90
	182	155	36,47	T207	150	42,83	39,40	0,90
C29	183	185	29,91	T210	150	11,00	10,20	0,90
	185	130	17,33	T211	150	10,20	10,15	0,90
C30	187	25	26,99	T214	150	12,58	11,77	0,90
	187	188	40,70	T215	150	12,58	9,68	0,90
C31	188	186	16,13	T216	150	9,68	8,84	0,90
	186	103	25,90	T213	150	8,84	8,76	0,90
C32	18	189	38,87	T217	150	13,32	12,10	0,90
	189	190	37,83	T218	150	12,10	8,74	0,90
	190	191	14,94	T219	150	8,74	7,90	0,90
	191	192	59,74	T220	150	7,88	7,70	0,90
	192	193	14,85	T221	150	7,70	7,66	0,90
	193	102	22,75	T222	150	7,63	7,56	0,90
C33	194	193	59,86	T224	150	7,80	7,63	0,90
C34	195	90	31,67	T225	150	24,30	24,21	0,90
C35	16	17	40,09	T16	150	8,27	8,15	0,90
	17	4	43,60	T17	150	8,15	8,03	0,90
C36	7	24	59,14	T24	150	8,85	7,87	0,90
	24	23	59,20	T25	150	7,85	7,68	0,90
C37	25	31	51,42	T33	150	11,77	9,74	0,90
	31	11	36,34	T34	150	9,74	8,62	0,90
C38	33	30	47,89	T37	150	8,87	7,76	0,90
C39	51	52	29,70	T55	150	18,02	17,10	0,90
	52	53	35,96	T56	150	17,10	13,60	0,90
	53	54	39,40	T57	150	13,60	9,98	0,90
	54	55	33,82	T58	150	9,98	9,84	0,90
	55	56	34,66	T59	150	9,84	9,24	0,90
	56	57	33,14	T60	150	9,24	8,67	0,90
	57	58	14,34	T61	150	8,67	8,63	0,90
	58	59	45,19	T62	150	8,16	7,90	0,90
	59	60	44,14	T63	150	7,90	7,70	0,90
	60	15	43,66	T64	150	7,69	7,57	0,90
C40	48	63	38,50	T68	150	11,85	8,88	0,90
	63	64	48,56	T69	150	8,88	8,30	0,90
	64	58	48,27	T70	150	8,30	8,16	0,90

**Tabela 4.1 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Dados Gerais dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	PV		Extensão (m)	Nome do Trecho	Diâmetro (mm)	Cota (m)		Recob. Mínimo (m)
	Inicial	Final				Montante	Jusante	
C41	34	66	51,77	T73	150	45,33	43,35	0,90
	66	67	39,88	T74	150	43,35	41,70	0,90
	67	68	29,44	T75	150	41,70	38,40	0,90
	68	41	40,75	T76	150	38,40	35,10	0,90
C42	67	71	31,73	T82	150	41,70	40,25	0,90
C43	104	108	44,68	T119	150	9,39	8,50	0,90
	108	109	40,51	T120	150	8,50	8,38	0,90
C44	120	121	36,64	T134	150	17,91	17,80	0,90
C45	132	133	42,13	T146	150	14,10	13,83	0,90
	133	123	19,68	T147	150	13,83	13,70	0,90
C46	135	136	21,59	T150	150	28,60	27,30	0,90
	136	137	35,73	T151	150	27,30	22,50	0,90
	137	95	37,95	T152	150	22,50	20,59	0,90
C47	142	143	33,94	T157	150	39,27	37,40	0,90
	143	144	34,96	T158	150	37,40	34,10	0,90
	144	88	29,43	T159	150	34,10	31,10	0,90
C48	150	151	30,80	T166	150	38,98	35,00	0,90
	151	84	31,29	T167	150	35,00	30,90	0,90
C49	173	157	32,61	T190	150	40,40	37,97	0,90
C50	177	159	35,52	T195	150	39,20	37,97	0,90
C51	175	179	49,27	T199	150	37,10	35,10	0,90
C52	180	181	43,08	T202	150	36,60	34,60	0,90
	181	163	26,94	T203	150	34,60	33,30	0,90
C53	183	184	48,31	T208	150	11,00	9,60	0,90
	184	119	38,88	T209	150	9,60	8,73	0,90
C54	26	186	55,20	T212	150	9,84	8,84	0,90
C55	188	190	55,94	T223	150	9,68	8,74	0,90

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos)**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C1	T1	40,67	0,64 0,96	0,026 0,039	0,000 0,000	0,026 0,039	150	0,0029	9,13 9,53	8,23 8,11	0,90 1,42	1,05 1,57	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T2	39,36	0,64 0,96	0,025 0,038	0,026 0,039	0,051 0,077	150	0,0029	9,53 10,22	8,11 8,00	1,42 2,22	1,57 2,37	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T3	6,15	0,64 0,96	0,004 0,006	0,051 0,077	0,055 0,083	150	0,0029	10,22 10,22	8,00 7,98	2,22 2,24	2,37 2,39	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T4	39,82	0,64 0,96	0,025 0,038	0,108 0,163	0,134 0,202	150	0,0029	10,22 9,90	7,98 7,86	2,24 2,04	2,39 2,19	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T5	44,55	0,64 0,96	0,028 0,043	0,134 0,202	0,162 0,245	150	0,0029	9,90 9,70	7,86 7,73	2,04 1,97	2,19 2,12	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T6	40,95	0,64 0,96	0,026 0,039	0,162 0,245	0,188 0,284	150	0,0029	9,70 9,75	7,73 7,61	1,97 2,14	2,12 2,29	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T7	39,45	0,64 0,96	0,025 0,038	0,188 0,284	0,213 0,322	150	0,0029	9,75 9,41	7,61 7,49	2,14 1,92	2,29 2,07	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T8	38,59	0,64 0,96	0,025 0,037	0,213 0,322	0,238 0,359	150	0,0029	9,41 9,45	7,49 7,38	1,92 2,07	2,07 2,22	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T9	37,33	0,64 0,96	0,024 0,036	0,238 0,359	0,261 0,395	150	0,0029	9,45 9,50	7,38 7,27	2,07 2,23	2,22 2,38	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T10	21,58	0,64 0,96	0,014 0,021	0,434 0,655	0,447 0,676	150	0,0029	9,50 9,52	7,27 7,21	2,23 2,31	2,38 2,46	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T11	32,34	0,64 0,96	0,021 0,031	0,503 0,760	0,524 0,792	150	0,0029	9,52 9,26	7,21 7,11	2,31 2,15	2,46 2,30	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T12	49,96	0,64 0,96	0,032 0,048	0,571 0,862	0,602 0,910	150	0,0029	9,26 8,50	7,11 6,97	2,15 1,53	2,30 1,68	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T13	37,37	0,64 0,96	0,024 0,036	4,553 6,879	4,577 6,915	200	0,0017	8,50 8,62	6,89 6,82	1,61 1,80	1,81 2,00	0,39 0,49	0,40 0,45	0,70 4,18	0,012 0,012
	T14	44,33	0,64 0,96	0,028 0,043	4,577 6,915	4,605 6,957	200	0,0017	8,62 8,49	6,82 6,75	1,80 1,74	2,00 1,94	0,39 0,50	0,40 0,45	0,70 4,19	0,012 0,012
	T15	8,63	0,64 0,96	0,005 0,008	4,917 7,428	4,922 7,437	200	0,0017	8,49 8,49	6,75 6,73	1,74 1,76	1,94 1,96	0,41 0,52	0,41 0,45	0,72 4,24	0,012 0,012
C2	T18	25,33	0,64 0,96	0,016 0,024	0,000 0,000	0,016 0,024	150	0,0395	14,22 13,22	13,32 12,32	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	1,04 1,05	4,94 2,12	0,010 0,010
	T19	40,02	0,64 0,96	0,025 0,039	0,016 0,024	0,042 0,063	150	0,0627	13,22 10,71	12,32 9,81	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,28 1,29	6,85 1,98	0,010 0,010
	T20	39,55	0,64 0,96	0,025 0,038	0,042 0,063	0,067 0,101	150	0,0407	10,71 9,10	9,81 8,20	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,05 1,06	5,05 2,11	0,010 0,010

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C2	T21	14,85	0,64 0,96	0,009 0,014	0,067 0,101	0,076 0,115	150	0,0067	9,10 9,00	8,20 8,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,23 0,23	0,49 0,49	1,34 2,68	0,012 0,012
	T22	17,15	0,64 0,96	0,011 0,017	0,076 0,115	0,087 0,132	150	0,0029	9,00 9,30	8,10 8,05	0,90 1,25	1,05 1,40	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T23	15,12	0,64 0,96	0,010 0,015	0,163 0,246	0,172 0,260	150	0,0029	9,30 9,50	7,68 7,64	1,62 1,86	1,77 2,01	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C3	T26	38,87	0,64 0,96	0,025 0,037	0,000 0,000	0,025 0,037	150	0,0399	14,22 12,67	13,32 11,77	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	1,04 1,05	4,97 2,11	0,010 0,010
	T27	39,21	0,64 0,96	0,025 0,038	0,042 0,063	0,067 0,101	150	0,0492	12,67 10,74	11,77 9,84	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,15 1,16	5,77 2,05	0,010 0,010
	T28	47,42	0,64 0,96	0,030 0,046	0,067 0,101	0,097 0,147	150	0,0173	10,74 9,92	9,84 9,02	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,74 0,74	2,69 2,36	0,011 0,011
	T29	50,78	0,64 0,96	0,032 0,049	0,097 0,147	0,129 0,196	150	0,0043	9,92 9,70	9,02 8,80	0,90 0,90	1,05 1,05	0,26 0,26	0,42 0,42	0,95 2,81	0,012 0,012
	T30	53,42	0,64 0,96	0,034 0,051	3,793 5,730	3,827 5,781	150	0,0019	9,70 8,86	7,09 6,99	2,61 1,87	2,76 2,02	0,53 0,70	0,40 0,44	0,71 3,96	0,012 0,012
	T31	50,11	0,64 0,96	0,032 0,048	3,885 5,869	3,916 5,917	150	0,0018	8,86 8,66	6,99 6,90	1,87 1,76	2,02 1,91	0,54 0,72	0,40 0,44	0,71 3,98	0,012 0,012
	T32	5,92	0,64 0,96	0,004 0,006	3,947 5,963	3,951 5,969	150	0,0018	8,66 8,50	6,90 6,89	1,76 1,61	1,91 1,76	0,55 0,72	0,40 0,44	0,71 3,98	0,012 0,012
C4	T35	59,56	0,64 0,96	0,038 0,057	0,000 0,000	0,038 0,057	150	0,0134	10,57 9,77	9,67 8,87	0,90 0,90	1,05 1,05	0,19 0,19	0,66 0,66	2,24 2,45	0,012 0,012
	T36	13,83	0,64 0,96	0,009 0,013	0,038 0,057	0,047 0,071	150	0,0369	9,77 9,26	8,87 8,36	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	1,01 1,01	4,70 2,14	0,011 0,011
C5	T38	13,53	0,64 0,96	0,009 0,013	0,000 0,000	0,009 0,013	150	0,0029	46,23 46,43	45,33 45,29	0,90 1,14	1,05 1,29	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T39	20,31	0,64 0,96	0,013 0,020	0,009 0,013	0,022 0,033	150	0,0133	46,43 45,92	45,29 45,02	1,14 0,90	1,29 1,05	0,19 0,19	0,66 0,66	2,22 2,45	0,012 0,012
	T40	18,26	0,64 0,96	0,012 0,018	0,022 0,033	0,033 0,050	150	0,0208	45,92 45,54	45,02 44,64	0,90 0,90	1,05 1,05	0,16 0,16	0,79 0,80	3,08 2,31	0,011 0,011
	T41	36,79	0,64 0,96	0,023 0,035	0,033 0,050	0,057 0,086	150	0,0554	45,54 43,50	44,64 42,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,22 1,22	6,26 2,01	0,010 0,010
	T42	43,61	0,64 0,96	0,028 0,042	0,057 0,086	0,084 0,127	150	0,0803	43,50 40,00	42,60 39,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,41 1,42	8,23 1,92	0,010 0,010
	T43	43,77	0,64 0,96	0,028 0,042	0,084 0,127	0,112 0,170	150	0,0941	40,00 35,88	39,10 34,98	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,10	1,51 1,52	9,26 1,87	0,009 0,009

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C5	T44	16,62	0,64 0,96	0,011 0,016	0,137 0,208	0,148 0,224	150	0,0029	35,88 36,00	34,38 34,34	1,50 1,66	1,65 1,81	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T45	29,75	0,64 0,96	0,019 0,029	0,251 0,379	0,270 0,408	150	0,0281	36,00 34,40	34,34 33,50	1,66 0,90	1,81 1,05	0,15 0,15	0,90 0,90	3,85 2,22	0,011 0,011
	T46	39,24	0,64 0,96	0,025 0,038	0,406 0,614	0,431 0,652	150	0,0739	34,40 31,50	33,50 30,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,37 1,38	7,74 1,94	0,010 0,010
	T47	35,69	0,64 0,96	0,023 0,034	0,431 0,652	0,454 0,686	150	0,1121	31,50 27,50	30,60 26,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,63 1,65	10,50 1,83	0,009 0,009
	T48	35,80	0,64 0,96	0,023 0,034	0,454 0,686	0,477 0,721	150	0,1478	27,50 22,21	26,60 21,31	0,90 0,90	1,05 1,05	0,09 0,09	1,84 1,87	12,77 1,75	0,009 0,009
	T49	38,17	0,64 0,96	0,024 0,037	0,477 0,721	0,501 0,757	150	0,0807	22,21 19,13	21,31 18,23	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,42 1,43	8,27 1,92	0,010 0,010
	T50	27,66	0,64 0,96	0,018 0,027	0,501 0,757	0,519 0,784	150	0,0925	19,13 16,57	18,23 15,67	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,50 1,51	9,14 1,88	0,010 0,009
	T51	48,81	0,64 0,96	0,031 0,047	0,740 1,118	0,771 1,165	150	0,0783	16,57 12,75	15,67 11,85	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,40 1,41	8,08 1,92	0,010 0,010
	T52	37,12	0,64 0,96	0,024 0,036	0,771 1,165	0,795 1,201	150	0,0525	12,75 10,80	11,85 9,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,19 1,20	6,03 2,02	0,010 0,010
	T53	29,15	0,64 0,96	0,019 0,028	0,825 1,246	0,844 1,275	150	0,0264	10,80 10,03	9,90 9,13	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,88 0,88	3,68 2,24	0,011 0,011
	T54	20,85	0,64 0,96	0,013 0,020	3,650 5,514	3,663 5,534	150	0,0019	10,03 9,70	7,14 7,10	2,89 2,60	3,04 2,75	0,52 0,67	0,40 0,44	0,71 3,93	0,012 0,012
C6	T65	36,04	0,64 0,96	0,023 0,035	0,000 0,000	0,023 0,035	150	0,0319	18,92 17,77	18,02 16,87	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,14	0,95 0,95	4,23 2,18	0,011 0,011
	T66	33,79	0,64 0,96	0,022 0,033	0,023 0,035	0,044 0,067	150	0,0228	17,77 17,00	16,87 16,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,16 0,16	0,82 0,83	3,30 2,28	0,011 0,011
	T67	35,69	0,64 0,96	0,023 0,034	0,044 0,067	0,067 0,102	150	0,0120	17,00 16,57	16,10 15,67	0,90 0,90	1,05 1,05	0,19 0,19	0,63 0,63	2,07 2,48	0,012 0,012
C7	T71	44,58	0,64 0,96	0,028 0,043	0,000 0,000	0,028 0,043	150	0,0164	9,78 9,05	8,88 8,15	0,90 0,90	1,05 1,05	0,18 0,17	0,72 0,72	2,58 2,38	0,011 0,011
	T72	46,39	0,64 0,96	0,030 0,045	0,028 0,043	0,058 0,088	150	0,0041	9,05 8,86	8,15 7,96	0,90 0,90	1,05 1,05	0,26 0,26	0,41 0,41	0,91 2,83	0,012 0,012
C8	T77	35,18	0,64 0,96	0,022 0,034	0,000 0,000	0,022 0,034	150	0,0071	44,25 44,00	43,35 43,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,23 0,22	0,50 0,50	1,40 2,66	0,012 0,012
	T78	36,24	0,64 0,96	0,023 0,035	0,022 0,034	0,045 0,069	150	0,0276	44,00 43,00	43,10 42,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,89 0,90	3,80 2,22	0,011 0,011

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C8	T79	21,60	0,64 0,96	0,014 0,021	0,060 0,091	0,074 0,112	150	0,0186	43,00 41,15	40,65 40,25	2,35 0,90	2,50 1,05	0,17 0,17	0,76 0,76	2,83 2,34	0,011 0,011
	T80	35,47	0,64 0,96	0,023 0,034	0,094 0,142	0,117 0,177	150	0,1113	41,15 37,20	40,25 36,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,62 1,64	10,45 1,83	0,009 0,009
	T81	30,63	0,64 0,96	0,020 0,029	0,117 0,177	0,136 0,206	150	0,0914	37,20 34,40	36,30 33,50	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,49 1,51	9,06 1,88	0,010 0,009
C9	T83	23,33	0,64 0,96	0,015 0,022	0,000 0,000	0,015 0,022	150	0,0029	41,62 43,00	40,72 40,65	0,90 2,35	1,05 2,50	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C10	T84	39,49	0,64 0,96	0,025 0,038	0,000 0,000	0,025 0,038	150	0,0029	35,40 35,88	34,50 34,38	0,90 1,50	1,05 1,65	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C11	T85	45,68	0,64 0,96	0,029 0,044	0,000 0,000	0,029 0,044	150	0,0173	46,23 45,44	45,33 44,54	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,74 0,74	2,69 2,36	0,011 0,011
	T86	40,04	0,64 0,96	0,026 0,039	0,029 0,044	0,055 0,082	150	0,0160	45,44 44,80	44,54 43,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,18 0,18	0,71 0,72	2,54 2,39	0,011 0,011
	T87	36,29	0,64 0,96	0,023 0,035	0,055 0,082	0,078 0,117	150	0,0496	44,80 43,00	43,90 42,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,15 1,16	5,80 2,05	0,010 0,010
	T88	6,73	0,64 0,96	0,004 0,006	0,116 0,175	0,120 0,181	150	0,4457	43,00 40,00	42,10 39,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,07 0,07	2,75 2,75	29,66 1,55	0,009 0,009
	T89	22,10	0,64 0,96	0,014 0,021	0,120 0,181	0,134 0,203	150	0,1108	40,00 37,55	39,10 36,65	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,62 1,64	10,41 1,83	0,009 0,009
	T90	45,99	0,64 0,96	0,029 0,044	0,154 0,233	0,183 0,277	150	0,1243	37,55 31,83	36,65 30,93	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,70 1,74	11,29 1,80	0,009 0,009
	T91	8,29	0,64 0,96	0,005 0,008	1,009 1,525	1,015 1,533	150	0,0029	31,83 31,83	30,33 30,31	1,50 1,52	1,65 1,67	0,28 0,29	0,37 0,37	0,70 2,95	0,012 0,012
	T92	26,59	0,64 0,96	0,017 0,026	1,015 1,533	1,032 1,558	150	0,0029	31,83 31,80	30,31 30,23	1,52 1,57	1,67 1,72	0,28 0,29	0,37 0,37	0,70 2,96	0,012 0,012
	T93	31,58	0,64 0,96	0,020 0,030	1,032 1,558	1,052 1,589	150	0,0029	31,80 31,80	30,23 30,14	1,57 1,66	1,72 1,81	0,28 0,29	0,37 0,37	0,70 2,97	0,012 0,012
	T94	8,19	0,64 0,96	0,005 0,008	1,052 1,589	1,057 1,597	150	0,0029	31,80 31,80	30,14 30,11	1,66 1,69	1,81 1,84	0,28 0,29	0,37 0,37	0,70 2,97	0,012 0,012
	T95	14,13	0,64 0,96	0,009 0,014	1,096 1,656	1,105 1,670	150	0,0029	31,80 31,80	30,11 30,07	1,69 1,73	1,84 1,88	0,28 0,30	0,37 0,38	0,70 3,00	0,012 0,012
	T96	34,45	0,64 0,96	0,022 0,033	1,105 1,670	1,127 1,703	150	0,0029	31,80 31,80	30,07 29,97	1,73 1,83	1,88 1,98	0,28 0,30	0,37 0,38	0,70 3,01	0,012 0,012
	T97	34,50	0,64 0,96	0,022 0,033	1,127 1,703	1,149 1,736	150	0,0029	31,80 32,40	29,97 29,87	1,83 2,53	1,98 2,68	0,28 0,30	0,37 0,38	0,70 3,03	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C11	T98	35,75	0,64 0,96	0,023 0,034	1,149 1,736	1,172 1,771	150	0,0029	32,40 32,00	29,87 29,76	2,53 2,24	2,68 2,39	0,28 0,31	0,37 0,38	0,70 3,04	0,012 0,012
	T99	45,78	0,64 0,96	0,029 0,044	1,235 1,865	1,264 1,909	150	0,0756	32,00 27,20	29,76 26,30	2,24 0,90	2,39 1,05	0,11 0,12	1,39 1,51	7,82 2,03	0,010 0,009
	T100	26,11	0,64 0,96	0,017 0,025	1,264 1,909	1,280 1,935	150	0,0195	27,20 26,69	26,30 25,79	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,19	0,78 0,85	2,92 2,45	0,011 0,011
	T101	36,80	0,64 0,96	0,023 0,035	1,301 1,965	1,324 2,000	150	0,0029	26,69 28,16	24,20 24,09	2,49 4,07	2,64 4,22	0,28 0,33	0,37 0,40	0,70 3,12	0,012 0,012
	T102	43,09	0,64 0,96	0,027 0,041	1,324 2,000	1,352 2,042	150	0,0029	28,16 28,30	24,09 23,97	4,07 4,33	4,22 4,48	0,28 0,33	0,37 0,40	0,70 3,13	0,012 0,012
	T103	46,14	0,64 0,96	0,029 0,044	1,352 2,042	1,381 2,086	150	0,0029	28,30 26,20	23,97 23,83	4,33 2,37	4,48 2,52	0,28 0,33	0,37 0,40	0,70 3,15	0,012 0,012
	T104	40,90	0,64 0,96	0,026 0,039	1,381 2,086	1,407 2,126	150	0,0445	26,20 22,91	23,83 22,01	2,37 0,90	2,52 1,05	0,13 0,15	1,13 1,26	5,26 2,23	0,010 0,010
	T105	20,52	0,64 0,96	0,013 0,020	1,500 2,266	1,513 2,286	150	0,0692	22,91 21,49	22,01 20,59	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,14	1,36 1,55	7,31 2,14	0,010 0,009
	T106	52,29	0,64 0,96	0,033 0,050	1,574 2,378	1,607 2,428	150	0,0801	21,49 17,30	20,59 16,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,14	1,48 1,69	8,32 2,12	0,010 0,009
	T107	54,19	0,64 0,96	0,035 0,052	1,607 2,428	1,642 2,480	150	0,0810	17,30 12,91	16,40 12,01	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,14	1,50 1,71	8,46 2,12	0,009 0,009
	T108	19,88	0,64 0,96	0,013 0,019	1,642 2,480	1,654 2,499	150	0,0302	12,91 12,31	12,00 11,40	0,91 0,91	1,06 1,06	0,15 0,18	0,99 1,12	4,15 2,44	0,011 0,010
	T109	35,33	0,64 0,96	0,023 0,034	1,654 2,499	1,677 2,533	150	0,0236	12,31 11,47	11,40 10,57	0,91 0,90	1,06 1,05	0,16 0,20	0,89 1,00	3,50 2,53	0,011 0,011
	T110	34,41	0,64 0,96	0,022 0,033	1,695 2,561	1,717 2,594	150	0,0342	11,47 10,29	10,56 9,38	0,91 0,91	1,06 1,06	0,15 0,18	1,06 1,20	4,59 2,41	0,010 0,010
	T111	40,72	0,64 0,96	0,026 0,039	2,292 3,463	2,318 3,502	150	0,0024	10,29 9,60	7,88 7,78	2,41 1,82	2,56 1,97	0,37 0,47	0,39 0,43	0,73 3,56	0,012 0,012
	T112	41,44	0,64 0,96	0,026 0,040	2,318 3,502	2,345 3,542	150	0,0024	9,60 9,87	7,78 7,68	1,82 2,19	1,97 2,34	0,37 0,47	0,39 0,43	0,73 3,57	0,012 0,012
	T113	21,40	0,64 0,96	0,014 0,021	2,539 3,835	2,552 3,856	150	0,0023	9,87 10,10	7,53 7,48	2,34 2,62	2,49 2,77	0,40 0,50	0,39 0,43	0,72 3,64	0,012 0,012
	T114	8,05	0,64 0,96	0,005 0,008	2,640 3,989	2,645 3,996	150	0,0023	10,10 10,29	7,47 7,46	2,63 2,83	2,78 2,98	0,41 0,52	0,39 0,44	0,72 3,67	0,012 0,012
	T115	8,76	0,64 0,96	0,006 0,008	2,645 3,996	2,651 4,005	150	0,0023	10,29 10,29	7,46 7,44	2,83 2,85	2,98 3,00	0,41 0,52	0,39 0,44	0,72 3,68	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C11	T116	54,47	0,64 0,96	0,035 0,052	2,651 4,005	2,686 4,057	150	0,0022	10,29 9,50	7,43 7,31	2,86 2,19	3,01 2,34	0,41 0,52	0,39 0,44	0,72 3,69	0,012 0,012
	T117	31,32	0,64 0,96	0,020 0,030	2,686 4,057	2,706 4,087	150	0,0022	9,50 10,90	7,31 7,24	2,19 3,66	2,34 3,81	0,41 0,52	0,39 0,44	0,72 3,69	0,012 0,012
	T118	37,32	0,64 0,96	0,024 0,036	2,782 4,204	2,806 4,240	150	0,0022	10,90 10,03	7,24 7,16	3,66 2,87	3,81 3,02	0,42 0,54	0,39 0,44	0,72 3,72	0,012 0,012
C12	T122	13,80	0,64 0,96	0,009 0,013	0,000 0,000	0,009 0,013	150	0,0130	12,39 12,21	11,49 11,31	0,90 0,90	1,05 1,05	0,19 0,19	0,65 0,65	2,19 2,46	0,012 0,012
	T123	15,08	0,64 0,96	0,010 0,015	0,009 0,013	0,018 0,028	150	0,0491	12,21 11,47	11,31 10,57	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,15 1,16	5,75 2,05	0,010 0,010
C13	T125	27,25	0,64 0,96	0,017 0,026	0,000 0,000	0,017 0,026	150	0,0584	12,39 10,80	11,49 9,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,24 1,25	6,49 2,00	0,010 0,010
	T121	8,35	0,64 0,96	0,005 0,008	0,072 0,108	0,077 0,116	150	0,0029	10,80 10,90	8,38 8,36	2,42 2,54	2,57 2,69	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C14	T124	47,66	0,64 0,96	0,030 0,046	0,000 0,000	0,030 0,046	150	0,0334	12,39 10,80	11,49 9,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	0,96 0,97	4,37 2,17	0,011 0,011
C15	T126	16,28	0,64 0,96	0,010 0,016	0,000 0,000	0,010 0,016	150	0,0029	11,50 11,56	10,60 10,55	0,90 1,01	1,05 1,16	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T127	35,31	0,64 0,96	0,022 0,034	0,190 0,287	0,212 0,321	150	0,0156	11,56 10,90	10,55 10,00	1,01 0,90	1,16 1,05	0,18 0,18	0,70 0,71	2,50 2,39	0,011 0,011
	T128	36,82	0,64 0,96	0,023 0,035	0,212 0,321	0,236 0,356	150	0,0435	10,90 9,30	10,00 8,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,08 1,09	5,28 2,09	0,010 0,010
	T129	29,05	0,64 0,96	0,019 0,028	0,236 0,356	0,254 0,384	150	0,0029	9,30 9,61	8,40 8,31	0,90 1,30	1,05 1,45	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T130	36,59	0,64 0,96	0,023 0,035	0,254 0,384	0,278 0,419	150	0,0029	9,61 9,48	8,31 8,21	1,30 1,27	1,45 1,42	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T131	22,34	0,64 0,96	0,014 0,021	0,278 0,419	0,292 0,441	150	0,0048	9,48 9,00	8,21 8,10	1,27 0,90	1,42 1,05	0,25 0,25	0,44 0,44	1,03 2,78	0,012 0,012
	T132	45,20	0,64 0,96	0,029 0,043	0,478 0,722	0,507 0,766	150	0,0029	9,00 9,63	8,10 7,97	0,90 1,66	1,05 1,81	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T133	19,89	0,64 0,96	0,013 0,019	0,562 0,850	0,575 0,869	150	0,0029	9,63 10,29	7,97 7,91	1,66 2,38	1,81 2,53	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C16	T138	59,88	0,64 0,96	0,038 0,058	0,000 0,000	0,038 0,058	150	0,0835	29,00 24,00	28,10 23,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,44 1,45	8,48 1,91	0,010 0,010
	T139	10,53	0,64 0,96	0,007 0,010	0,038 0,058	0,045 0,068	150	0,0703	24,00 23,26	23,10 22,36	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,34 1,35	7,46 1,95	0,010 0,010

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C16	T140	34,04	0,64 0,96	0,022 0,033	0,045 0,068	0,067 0,101	150	0,1137	23,26 19,39	22,36 18,49	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,64 1,66	10,61 1,83	0,009 0,009
	T135	24,63	0,64 0,96	0,016 0,024	0,090 0,136	0,106 0,159	150	0,0691	19,39 17,00	17,80 16,10	1,59 0,90	1,74 1,05	0,11 0,11	1,33 1,34	7,37 1,95	0,010 0,010
	T136	21,31	0,64 0,96	0,014 0,021	0,106 0,159	0,119 0,180	150	0,1126	17,00 14,60	16,10 13,70	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,63 1,65	10,54 1,83	0,009 0,009
	T137	33,05	0,64 0,96	0,021 0,032	0,158 0,239	0,180 0,271	150	0,0920	14,60 11,56	13,70 10,66	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,49 1,51	9,10 1,88	0,010 0,009
C17	T141	38,55	0,64 0,96	0,025 0,037	0,000 0,000	0,025 0,037	150	0,1811	26,98 20,00	26,08 19,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,09 0,09	2,01 2,01	14,78 1,71	0,009 0,009
	T142	40,63	0,64 0,96	0,026 0,039	0,025 0,037	0,050 0,076	150	0,1622	20,00 13,41	19,10 12,51	0,90 0,90	1,05 1,05	0,09 0,09	1,92 1,93	13,65 1,74	0,009 0,009
	T143	16,87	0,64 0,96	0,011 0,016	0,092 0,139	0,103 0,156	150	0,0830	13,41 12,01	12,51 11,11	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,43 1,44	8,44 1,91	0,010 0,010
	T144	41,22	0,64 0,96	0,026 0,040	0,133 0,201	0,159 0,241	150	0,0337	12,01 9,66	10,15 8,76	1,86 0,90	2,01 1,05	0,14 0,14	0,97 0,97	4,41 2,16	0,011 0,011
	T145	42,32	0,64 0,96	0,027 0,041	0,159 0,241	0,186 0,281	150	0,0156	9,66 9,00	8,76 8,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,18 0,18	0,70 0,71	2,49 2,40	0,011 0,011
C18	T148	33,41	0,64 0,96	0,021 0,032	0,000 0,000	0,021 0,032	150	0,0338	15,00 13,87	14,10 12,97	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	0,97 0,98	4,42 2,16	0,011 0,011
	T149	32,16	0,64 0,96	0,020 0,031	0,021 0,032	0,042 0,063	150	0,0143	13,87 13,41	12,97 12,51	0,90 0,90	1,05 1,05	0,18 0,18	0,68 0,68	2,34 2,42	0,012 0,012
C19	T153	40,06	0,64 0,96	0,026 0,039	0,000 0,000	0,026 0,039	150	0,0749	32,70 29,70	31,80 28,80	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,37 1,38	7,82 1,93	0,010 0,010
	T154	39,27	0,64 0,96	0,025 0,038	0,026 0,039	0,051 0,076	150	0,0586	29,70 27,40	28,80 26,50	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,25 1,25	6,51 2,00	0,010 0,010
	T155	44,28	0,64 0,96	0,028 0,043	0,051 0,076	0,079 0,119	150	0,0723	27,40 24,20	26,50 23,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,35 1,36	7,62 1,94	0,010 0,010
	T156	22,67	0,64 0,96	0,014 0,022	0,079 0,119	0,093 0,141	150	0,0569	24,20 22,91	23,30 22,01	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,23 1,24	6,38 2,01	0,010 0,010
C20	T160	37,16	0,64 0,96	0,024 0,036	0,000 0,000	0,024 0,036	150	0,1041	40,17 36,30	39,27 35,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,57 1,59	9,96 1,85	0,009 0,009
	T161	40,93	0,64 0,96	0,026 0,039	0,024 0,036	0,050 0,075	150	0,0880	36,30 32,70	35,40 31,80	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,47 1,48	8,81 1,89	0,010 0,010
	T162	40,08	0,64 0,96	0,026 0,039	0,050 0,075	0,075 0,114	150	0,1322	32,70 27,40	31,80 26,50	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,09	1,75 1,79	11,79 1,78	0,009 0,009

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C20	T163	38,65	0,64 0,96	0,025 0,037	0,075 0,114	0,100 0,151	150	0,0673	27,40 24,80	26,50 23,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,32 1,32	7,22 1,96	0,010 0,010
	T164	57,19	0,64 0,96	0,036 0,055	0,100 0,151	0,136 0,206	150	0,1014	24,80 19,00	23,90 18,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,56 1,57	9,77 1,86	0,009 0,009
	T165	27,63	0,64 0,96	0,018 0,027	0,136 0,206	0,154 0,233	150	0,0880	19,00 16,57	18,10 15,67	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,47 1,48	8,81 1,89	0,010 0,010
C21	T168	31,42	0,64 0,96	0,020 0,030	0,000 0,000	0,020 0,030	150	0,0652	39,60 37,55	38,70 36,65	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,30 1,31	7,06 1,97	0,010 0,010
C22	T169	35,91	0,64 0,96	0,023 0,035	0,000 0,000	0,023 0,035	150	0,0412	46,43 44,95	45,53 44,05	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,06 1,07	5,09 2,10	0,010 0,010
	T170	38,70	0,64 0,96	0,025 0,037	0,023 0,035	0,048 0,072	150	0,0426	44,95 43,30	44,05 42,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,07 1,08	5,21 2,09	0,010 0,010
	T171	19,91	0,64 0,96	0,013 0,019	0,048 0,072	0,060 0,091	150	0,1507	43,30 40,30	42,40 39,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,09 0,09	1,86 1,88	12,95 1,75	0,009 0,009
	T172	33,31	0,64 0,96	0,021 0,032	0,108 0,163	0,129 0,195	150	0,0375	40,30 39,05	39,39 38,14	0,91 0,91	1,06 1,06	0,14 0,14	1,01 1,02	4,76 2,13	0,011 0,011
	T173	31,46	0,64 0,96	0,020 0,030	0,129 0,195	0,149 0,225	150	0,0055	39,05 38,87	38,13 37,95	0,92 0,92	1,07 1,07	0,24 0,24	0,46 0,46	1,15 2,74	0,012 0,012
	T174	6,80	0,64 0,96	0,004 0,007	0,170 0,257	0,174 0,263	150	0,1256	38,87 38,00	37,95 37,10	0,92 0,90	1,07 1,05	0,10 0,10	1,71 1,75	11,38 1,79	0,009 0,009
	T175	51,35	0,64 0,96	0,033 0,049	0,174 0,263	0,207 0,312	150	0,0029	38,00 38,87	37,07 36,92	0,93 1,95	1,08 2,10	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T176	52,03	0,64 0,96	0,033 0,050	0,229 0,347	0,263 0,397	150	0,0029	38,87 38,56	36,92 36,77	1,95 1,79	2,10 1,94	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T177	35,61	0,64 0,96	0,023 0,034	0,263 0,397	0,285 0,431	150	0,0076	38,56 37,40	36,77 36,50	1,79 0,90	1,94 1,05	0,22 0,22	0,52 0,52	1,47 2,64	0,012 0,012
	T178	38,04	0,64 0,96	0,024 0,037	0,285 0,431	0,309 0,468	150	0,0499	37,40 35,50	36,50 34,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,16 1,17	5,82 2,04	0,010 0,010
	T179	43,99	0,64 0,96	0,028 0,042	0,309 0,468	0,338 0,510	150	0,0295	35,50 34,20	34,60 33,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,92 0,92	4,00 2,20	0,011 0,011
	T180	22,32	0,64 0,96	0,014 0,021	0,382 0,577	0,396 0,599	150	0,0984	34,20 32,00	33,30 31,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,54 1,55	9,56 1,86	0,009 0,009
	T181	30,59	0,64 0,96	0,019 0,029	0,396 0,599	0,416 0,628	150	0,0033	32,00 31,90	31,10 31,00	0,90 0,90	1,05 1,05	0,27 0,27	0,38 0,38	0,76 2,90	0,012 0,012
	T182	32,56	0,64 0,96	0,021 0,031	0,437 0,661	0,458 0,692	150	0,0031	31,90 31,80	31,00 30,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,28 0,28	0,37 0,37	0,73 2,92	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C22	T183	18,60	0,64 0,96	0,012 0,018	0,458 0,692	0,470 0,710	150	0,0029	31,80 31,80	30,90 30,85	0,90 0,95	1,05 1,10	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T184	30,14	0,64 0,96	0,019 0,029	0,535 0,809	0,555 0,838	150	0,0029	31,80 31,80	30,85 30,76	0,95 1,04	1,10 1,19	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T185	30,47	0,64 0,96	0,019 0,029	0,555 0,838	0,574 0,867	150	0,0029	31,80 31,80	30,76 30,67	1,04 1,13	1,19 1,28	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T186	30,57	0,64 0,96	0,019 0,029	0,671 1,014	0,691 1,043	150	0,0029	31,80 31,80	30,67 30,58	1,13 1,22	1,28 1,37	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T187	22,07	0,64 0,96	0,014 0,021	0,691 1,043	0,705 1,065	150	0,0029	31,80 31,80	30,58 30,51	1,22 1,29	1,37 1,44	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T188	13,30	0,64 0,96	0,008 0,013	0,705 1,065	0,713 1,077	150	0,0029	31,80 31,80	30,51 30,47	1,29 1,33	1,44 1,48	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T189	48,90	0,64 0,96	0,031 0,047	0,795 1,201	0,826 1,248	150	0,0029	31,80 31,83	30,47 30,33	1,33 1,50	1,48 1,65	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C23	T191	30,76	0,64 0,96	0,020 0,030	0,000 0,000	0,020 0,030	150	0,0423	41,30 40,00	40,40 39,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,07 1,08	5,18 2,09	0,010 0,010
	T192	32,15	0,64 0,96	0,020 0,031	0,020 0,030	0,040 0,061	150	0,0622	40,00 38,00	39,10 37,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,28 1,28	6,81 1,98	0,010 0,010
	T193	32,95	0,64 0,96	0,021 0,032	0,040 0,061	0,061 0,092	150	0,0911	38,00 35,00	37,10 34,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,49 1,50	9,04 1,88	0,010 0,009
	T194	32,24	0,64 0,96	0,021 0,031	0,061 0,092	0,082 0,123	150	0,0993	35,00 31,80	34,10 30,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,54 1,56	9,62 1,86	0,009 0,009
C24	T196	32,99	0,64 0,96	0,021 0,032	0,000 0,000	0,021 0,032	150	0,0333	40,10 39,00	39,20 38,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	0,96 0,97	4,37 2,17	0,011 0,011
	T197	34,71	0,64 0,96	0,022 0,033	0,021 0,032	0,043 0,065	150	0,0864	39,00 36,00	38,10 35,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,46 1,47	8,70 1,90	0,010 0,010
	T198	35,39	0,64 0,96	0,023 0,034	0,074 0,113	0,097 0,147	150	0,1187	36,00 31,80	35,10 30,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,67 1,69	10,94 1,81	0,009 0,009
C25	T200	45,78	0,64 0,96	0,029 0,044	0,000 0,000	0,029 0,044	150	0,0232	38,56 37,50	37,66 36,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,16 0,16	0,83 0,83	3,34 2,27	0,011 0,011
	T201	57,01	0,64 0,96	0,036 0,055	0,029 0,044	0,065 0,099	150	0,1000	37,50 31,80	36,60 30,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,55 1,57	9,67 1,86	0,009 0,009
C26	T204	33,99	0,64 0,96	0,022 0,033	0,000 0,000	0,022 0,033	150	0,1059	35,50 31,90	34,60 31,00	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,59 1,60	10,08 1,84	0,009 0,009
C27	T205	59,76	0,64 0,96	0,038 0,057	0,000 0,000	0,038 0,057	150	0,0050	43,30 43,00	42,40 42,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,25 0,25	0,44 0,44	1,07 2,77	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C28	T206	38,22	0,64 0,96	0,024 0,037	0,000 0,000	0,024 0,037	150	0,0573	45,92 43,73	45,02 42,83	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,23 1,24	6,41 2,00	0,010 0,010
	T207	36,47	0,64 0,96	0,023 0,035	0,024 0,037	0,048 0,072	150	0,0941	43,73 40,30	42,83 39,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,10	1,51 1,52	9,25 1,87	0,009 0,009
C29	T210	29,91	0,64 0,96	0,019 0,029	0,000 0,000	0,019 0,029	150	0,0267	11,90 11,10	11,00 10,20	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,88 0,88	3,71 2,23	0,011 0,011
	T211	17,33	0,64 0,96	0,011 0,017	0,019 0,029	0,030 0,045	150	0,0029	11,10 12,01	10,20 10,15	0,90 1,86	1,05 2,01	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C30	T214	26,99	0,64 0,96	0,017 0,026	0,000 0,000	0,017 0,026	150	0,0300	13,48 12,67	12,58 11,77	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,92 0,93	4,04 2,20	0,011 0,011
C31	T215	40,70	0,64 0,96	0,026 0,039	0,000 0,000	0,026 0,039	150	0,0713	13,48 10,58	12,58 9,68	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,35 1,36	7,54 1,95	0,010 0,010
	T216	16,13	0,64 0,96	0,010 0,016	0,026 0,039	0,036 0,055	150	0,0521	10,58 9,74	9,68 8,84	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,18 1,19	6,00 2,03	0,010 0,010
	T213	25,90	0,64 0,96	0,016 0,025	0,071 0,108	0,088 0,133	150	0,0029	9,74 10,10	8,84 8,76	0,90 1,34	1,05 1,49	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C32	T217	38,87	0,64 0,96	0,025 0,037	0,000 0,000	0,025 0,037	150	0,0314	14,22 13,00	13,32 12,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,94 0,95	4,18 2,19	0,011 0,011
	T218	37,83	0,64 0,96	0,024 0,036	0,025 0,037	0,049 0,074	150	0,0888	13,00 9,64	12,10 8,74	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,47 1,49	8,87 1,89	0,010 0,010
	T219	14,94	0,64 0,96	0,010 0,014	0,084 0,128	0,094 0,142	150	0,0562	9,64 8,80	8,74 7,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,22 1,23	6,33 2,01	0,010 0,010
	T220	59,74	0,64 0,96	0,038 0,057	0,094 0,142	0,132 0,199	150	0,0029	8,80 10,16	7,88 7,70	0,92 2,46	1,07 2,61	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T221	14,85	0,64 0,96	0,009 0,014	0,132 0,199	0,142 0,214	150	0,0029	10,16 10,13	7,70 7,66	2,46 2,47	2,61 2,62	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T222	22,75	0,64 0,96	0,014 0,022	0,180 0,271	0,194 0,293	150	0,0029	10,13 9,87	7,62 7,56	2,51 2,31	2,66 2,46	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C33	T224	59,86	0,64 0,96	0,038 0,058	0,000 0,000	0,038 0,058	150	0,0029	8,70 10,13	7,80 7,62	0,90 2,51	1,05 2,66	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C34	T225	31,67	0,64 0,96	0,020 0,030	0,000 0,000	0,020 0,030	150	0,0029	25,20 26,69	24,30 24,21	0,90 2,48	1,05 2,63	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C35	T16	40,09	0,64 0,96	0,026 0,039	0,000 0,000	0,026 0,039	150	0,0029	9,17 9,62	8,27 8,15	0,90 1,47	1,05 1,62	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T17	43,60	0,64 0,96	0,028 0,042	0,026 0,039	0,053 0,081	150	0,0029	9,62 10,22	8,15 8,02	1,47 2,20	1,62 2,35	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C36	T24	59,14	0,64 0,96	0,038 0,057	0,000 0,000	0,038 0,057	150	0,0166	9,75 8,77	8,85 7,87	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,72 0,73	2,60 2,37	0,011 0,011
	T25	59,20	0,64 0,96	0,038 0,057	0,038 0,057	0,075 0,114	150	0,0029	8,77 9,30	7,85 7,68	0,92 1,62	1,07 1,77	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C37	T33	51,42	0,64 0,96	0,033 0,049	0,000 0,000	0,033 0,049	150	0,0395	12,67 10,64	11,77 9,74	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	1,04 1,05	4,94 2,12	0,010 0,010
	T34	36,34	0,64 0,96	0,023 0,035	0,033 0,049	0,056 0,084	150	0,0308	10,64 9,52	9,74 8,62	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,93 0,94	4,12 2,19	0,011 0,011
C38	T37	47,89	0,64 0,96	0,030 0,046	0,000 0,000	0,030 0,046	150	0,0232	9,77 8,66	8,87 7,76	0,90 0,90	1,05 1,05	0,16 0,16	0,83 0,83	3,34 2,27	0,011 0,011
C39	T55	29,70	0,64 0,96	0,019 0,029	0,000 0,000	0,019 0,029	150	0,0310	18,92 18,00	18,02 17,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,93 0,94	4,14 2,19	0,011 0,011
	T56	35,96	0,64 0,96	0,023 0,035	0,019 0,029	0,042 0,063	150	0,0973	18,00 14,50	17,10 13,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,53 1,55	9,48 1,87	0,009 0,009
	T57	39,40	0,64 0,96	0,025 0,038	0,042 0,063	0,067 0,101	150	0,0919	14,50 10,88	13,60 9,98	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,49 1,51	9,10 1,88	0,010 0,009
	T58	33,82	0,64 0,96	0,022 0,033	0,067 0,101	0,088 0,134	150	0,0041	10,88 10,74	9,98 9,84	0,90 0,90	1,05 1,05	0,26 0,26	0,41 0,41	0,92 2,83	0,012 0,012
	T59	34,66	0,64 0,96	0,022 0,033	0,088 0,134	0,111 0,167	150	0,0173	10,74 10,14	9,84 9,24	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,74 0,74	2,69 2,36	0,011 0,011
	T60	33,14	0,64 0,96	0,021 0,032	0,111 0,167	0,132 0,199	150	0,0172	10,14 9,57	9,24 8,67	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,74 0,74	2,68 2,36	0,011 0,011
	T61	14,34	0,64 0,96	0,009 0,014	0,132 0,199	0,141 0,213	150	0,0029	9,57 9,68	8,67 8,63	0,90 1,05	1,05 1,20	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
	T62	45,19	0,64 0,96	0,029 0,043	0,227 0,343	0,256 0,386	150	0,0057	9,68 8,80	8,16 7,90	1,52 0,90	1,67 1,05	0,24 0,24	0,47 0,47	1,18 2,73	0,012 0,012
	T63	44,14	0,64 0,96	0,028 0,042	0,256 0,386	0,284 0,429	150	0,0045	8,80 8,60	7,90 7,70	0,90 0,90	1,05 1,05	0,25 0,25	0,43 0,43	0,99 2,80	0,012 0,012
	T64	43,66	0,64 0,96	0,028 0,042	0,284 0,429	0,312 0,471	150	0,0029	8,60 8,49	7,69 7,57	0,91 0,92	1,06 1,07	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C40	T68	38,50	0,64 0,96	0,025 0,037	0,000 0,000	0,025 0,037	150	0,0771	12,75 9,78	11,85 8,88	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,39 1,40	7,99 1,93	0,010 0,010
	T69	48,56	0,64 0,96	0,031 0,047	0,025 0,037	0,055 0,084	150	0,0119	9,78 9,20	8,88 8,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,19 0,19	0,63 0,63	2,06 2,49	0,012 0,012
	T70	48,27	0,64 0,96	0,031 0,046	0,055 0,084	0,086 0,130	150	0,0029	9,20 9,68	8,30 8,16	0,90 1,52	1,05 1,67	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. I (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C41	T73	51,77	0,64 0,96	0,033 0,050	0,000 0,000	0,033 0,050	150	0,0382	46,23 44,25	45,33 43,35	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	1,02 1,03	4,83 2,13	0,011 0,010
	T74	39,88	0,64 0,96	0,025 0,038	0,033 0,050	0,058 0,088	150	0,0414	44,25 42,60	43,35 41,70	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,06 1,07	5,10 2,10	0,010 0,010
	T75	29,44	0,64 0,96	0,019 0,028	0,058 0,088	0,077 0,117	150	0,1121	42,60 39,30	41,70 38,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,63 1,65	10,50 1,83	0,009 0,009
	T76	40,75	0,64 0,96	0,026 0,039	0,077 0,117	0,103 0,156	150	0,0810	39,30 36,00	38,40 35,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,42 1,43	8,29 1,91	0,010 0,010
C42	T82	31,73	0,64 0,96	0,020 0,031	0,000 0,000	0,020 0,031	150	0,0457	42,60 41,15	41,70 40,25	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,11 1,12	5,47 2,07	0,010 0,010
C43	T119	44,68	0,64 0,96	0,028 0,043	0,000 0,000	0,028 0,043	150	0,0199	10,29 9,40	9,39 8,50	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,78 0,78	2,98 2,32	0,011 0,011
	T120	40,51	0,64 0,96	0,026 0,039	0,028 0,043	0,054 0,082	150	0,0029	9,40 10,80	8,50 8,38	0,90 2,42	1,05 2,57	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C44	T134	36,64	0,64 0,96	0,023 0,035	0,000 0,000	0,023 0,035	150	0,0029	18,81 19,39	17,91 17,80	0,90 1,59	1,05 1,74	0,28 0,28	0,37 0,37	0,70 2,93	0,012 0,012
C45	T146	42,13	0,64 0,96	0,027 0,041	0,000 0,000	0,027 0,041	150	0,0064	15,00 14,73	14,10 13,83	0,90 0,90	1,05 1,05	0,23 0,23	0,48 0,48	1,29 2,69	0,012 0,012
	T147	19,68	0,64 0,96	0,013 0,019	0,027 0,041	0,039 0,059	150	0,0066	14,73 14,60	13,83 13,70	0,90 0,90	1,05 1,05	0,23 0,23	0,49 0,49	1,32 2,69	0,012 0,012
C46	T150	21,59	0,64 0,96	0,014 0,021	0,000 0,000	0,014 0,021	150	0,0602	29,50 28,20	28,60 27,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,26 1,27	6,65 1,99	0,010 0,010
	T151	35,73	0,64 0,96	0,023 0,034	0,014 0,021	0,037 0,055	150	0,1343	28,20 23,40	27,30 22,50	0,90 0,90	1,05 1,05	0,09 0,09	1,77 1,80	11,93 1,78	0,009 0,009
	T152	37,95	0,64 0,96	0,024 0,037	0,037 0,055	0,061 0,092	150	0,0503	23,40 21,49	22,50 20,59	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,16 1,17	5,86 2,04	0,010 0,010
C47	T157	33,94	0,64 0,96	0,022 0,033	0,000 0,000	0,022 0,033	150	0,0551	40,17 38,30	39,27 37,40	0,90 0,90	1,05 1,05	0,12 0,12	1,21 1,22	6,24 2,01	0,010 0,010
	T158	34,96	0,64 0,96	0,022 0,034	0,022 0,033	0,044 0,066	150	0,0944	38,30 35,00	37,40 34,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,10	1,51 1,53	9,28 1,87	0,009 0,009
	T159	29,43	0,64 0,96	0,019 0,028	0,044 0,066	0,063 0,095	150	0,1019	35,00 32,00	34,10 31,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,10	1,56 1,58	9,81 1,85	0,009 0,009
C48	T166	30,80	0,64 0,96	0,020 0,030	0,000 0,000	0,020 0,030	150	0,1292	39,88 35,90	38,98 35,00	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,09	1,74 1,77	11,60 1,79	0,009 0,009
	T167	31,29	0,64 0,96	0,020 0,030	0,020 0,030	0,040 0,060	150	0,1310	35,90 31,80	35,00 30,90	0,90 0,90	1,05 1,05	0,10 0,09	1,75 1,78	11,72 1,78	0,009 0,009

**Tabela 4.2 – Cálculo da Rede Coletora de Esgotos Sanitários da Bacia 1
(Resultados dos Trechos) – Continuação**

Col. nº	Tch. nº	Extensão (m)	Cont. Lin. (l/s.km) Início/Fim	Cont. Tre. (l/s) Início/Fim	Q Mont. (l/s) Início/Fim	Q Jus. (l/s) Início/Fim	Diâmetro (mm)	Decliv. (m/m)	Cota Ter. (m) Mont/Jus	Cota Col. (m) Mont/Jus	Rec. Col. (m) Mont/Jus	Prof. Vala (m) Mont/Jus	y/D Início/Fim	V (m/s) Início/Fim	Arr. l (Pa) Vcf (m/s)	n manning Início/Fim
C49	T190	32,61	0,64 0,96	0,021 0,031	0,000 0,000	0,021 0,031	150	0,0745	41,30 38,87	40,40 37,97	0,90 0,90	1,05 1,05	0,11 0,11	1,37 1,38	7,79 1,94	0,010 0,010
C50	T195	35,52	0,64 0,96	0,023 0,034	0,000 0,000	0,023 0,034	150	0,0346	40,10 38,87	39,20 37,97	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,14	0,98 0,99	4,49 2,16	0,011 0,011
C51	T199	49,27	0,64 0,96	0,031 0,047	0,000 0,000	0,031 0,047	150	0,0406	38,00 36,00	37,10 35,10	0,90 0,90	1,05 1,05	0,14 0,13	1,05 1,06	5,04 2,11	0,010 0,010
C52	T202	43,08	0,64 0,96	0,027 0,041	0,000 0,000	0,027 0,041	150	0,0464	37,50 35,50	36,60 34,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,12 1,13	5,54 2,07	0,010 0,010
	T203	26,94	0,64 0,96	0,017 0,026	0,027 0,041	0,045 0,067	150	0,0483	35,50 34,20	34,60 33,30	0,90 0,90	1,05 1,05	0,13 0,13	1,14 1,15	5,69 2,05	0,010 0,010
C53	T208	48,31	0,64 0,96	0,031 0,046	0,000 0,000	0,031 0,046	150	0,0290	11,90 10,50	11,00 9,60	0,90 0,90	1,05 1,05	0,15 0,15	0,91 0,91	3,94 2,21	0,011 0,011
	T209	38,88	0,64 0,96	0,025 0,037	0,031 0,046	0,056 0,084	150	0,0224	10,50 9,63	9,60 8,73	0,90 0,90	1,05 1,05	0,16 0,16	0,82 0,82	3,25 2,28	0,011 0,011
C54	T212	55,20	0,64 0,96	0,035 0,053	0,000 0,000	0,035 0,053	150	0,0181	10,74 9,74	9,84 8,84	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,75 0,75	2,78 2,35	0,011 0,011
C55	T223	55,94	0,64 0,96	0,036 0,054	0,000 0,000	0,036 0,054	150	0,0168	10,58 9,64	9,68 8,74	0,90 0,90	1,05 1,05	0,17 0,17	0,73 0,73	2,63 2,37	0,011 0,011

4.1.2 Estações Elevatórias/Emissários

4.1.2.1 Cálculo da Estação Elevatória EE-Final

Vazões (l/s)	
. Máx. horária da bacia	$Q_2 = 5,12$
. Média da bacia	$Q = 2,84$
. Concentradas externas	$Q_{ext.} = 0,00$
. Infiltração	$q_i = 2,32$
. Recalque	$Q_r = 8,01$
. Mínima diária da bacia	$Q_3 = 3,74$
Vazão adotada (l/s) =	$Q_r = 8,01$
Extensão do recalque (m) =	$L_r = 85,00$
Diâmetro de recalque (mm) =	$D_r = 100$
Velocidade média no recalque (m/s) =	$V_r = 1,02$
Rugosidade média (mm) =	$e = 0,08$
Cota do NA na Elevatória =	$C_M = 5,53$
Cota do NA a jusante =	$C_J = 9,70$
Altura geométrica (m) =	$H_g = 4,17$
Cálculo das perdas de carga localizadas	

. No recalque $DN = 100$

.. Peça	K	
Vál.Borboleta	0,15	
Tê entrada lateral	2,00	
Vál. Retenção	1,50	
Total	3,65	$h_r (m) = 0,19$

Cálculo das perdas de carga distribuídas $hf = j.L$

No recalque $j_r (m/m) = 0,011358$
 $hf_r (m) = 0,97$

Altura manométrica: $H_m (m) = 5,33$

Bomba projetada

. Imersão	
. Nº de conjuntos	
..Total	2,00
..Em operação	1,00
. Potência do motor	2,0 CV
. Rotação	1.750 rpm
. Diâmetro do recalque	75 mm

Cálculo dos pontos da curva do sistema

Q (l/s)	hp (m)	hf (m)	Hf (m)	Hm (m)
0,00	0,00	0,00	0,00	4,17
0,90	0,002	0,02	0,02	4,19
1,80	0,010	0,06	0,07	4,24
2,70	0,022	0,13	0,15	4,32
3,60	0,039	0,22	0,26	4,43
4,50	0,061	0,33	0,39	4,56
5,40	0,088	0,46	0,55	4,72
6,30	0,120	0,61	0,73	4,90
7,20	0,156	0,79	0,95	5,12
8,10	0,198	0,99	1,18	5,35
9,00	0,244	1,20	1,45	5,62
9,90	0,296	1,44	1,74	5,91

Curva da bomba: $H = aQ^2 + bQ + c$

a = -0,01469039

b = -0,29078467

c = 8,6000000

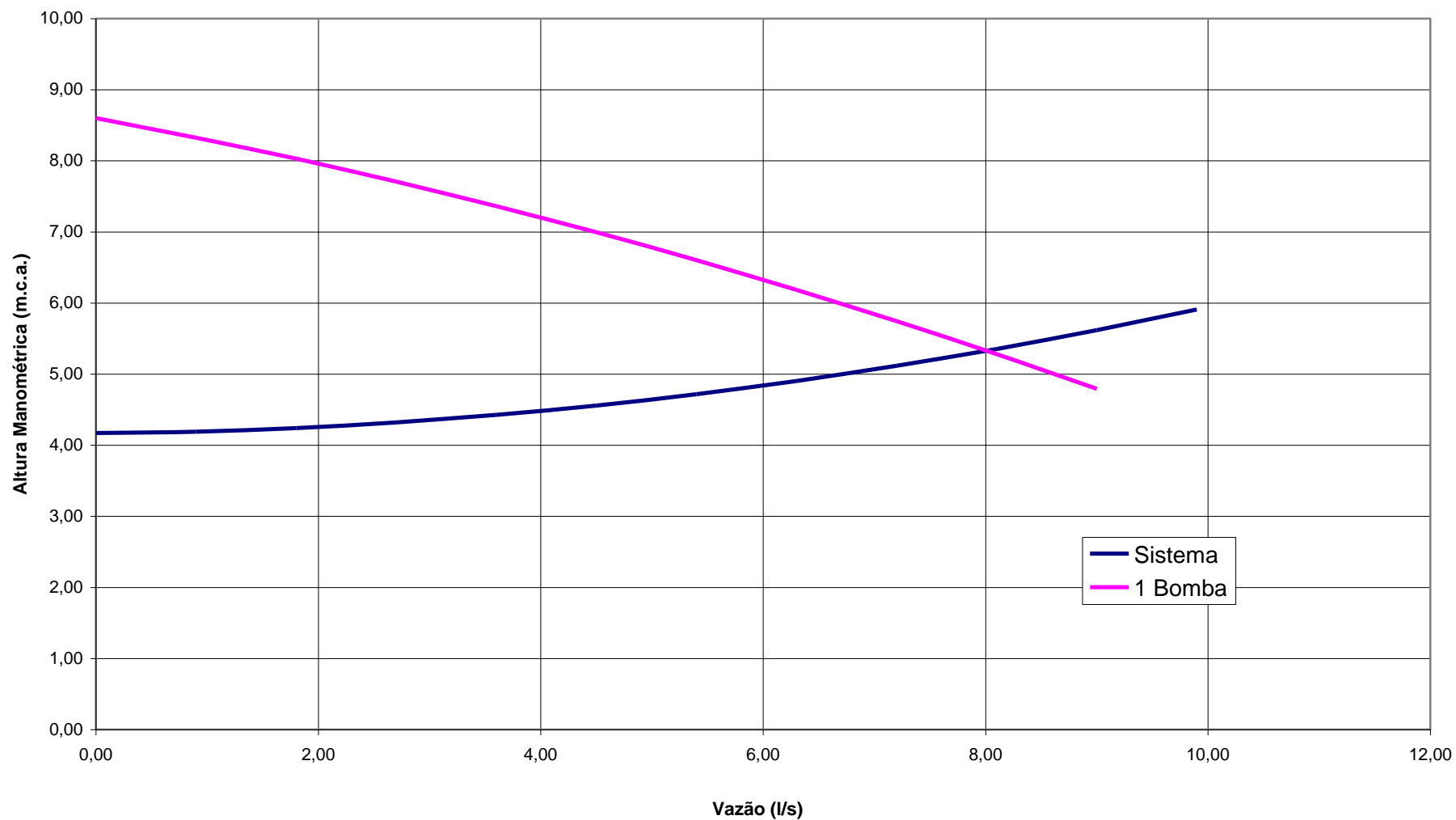
Dimensionamento do poço de sucção

. Tempo de detenção máximo	t (min) = 12,00
. Altura útil	h (m) = 1,00
. Volume útil	$V_u (m^3) = 3,72$
. Área do poço	$A (m^2) = 3,72$
. Diâmetro do poço	d (m) = 2,20
. Tempo de esvaziamento do poço	$t_o (min) = 14,53$
. Tempo de enchimento do poço	$t_s (min) = 16,56$
. Tempo total de ciclo	T(min) = 31,09
. Submergência mínima	sub (m) = 0,38

Pontos da curva da bomba

Q (l/s)	Sistema	1 Bomba	2 Bombas	3 Bombas
0,00	4,17	8,60	0,00	0,00
0,90	4,19	8,33	0,00	0,00
1,80	4,24	8,03	0,00	0,00
2,70	4,32	7,71	0,00	0,00
3,60	4,43	7,36	0,00	0,00
4,50	4,56	6,99	0,00	0,00
5,40	4,72	6,60	0,00	0,00
6,30	4,90	6,18	0,00	0,00
7,20	5,12	5,74	0,00	0,00
8,10	5,35	5,28	0,00	0,00
9,00	5,62	4,79	0,00	0,00

Figura 4.1 – Curva do Sistema da Estação Elevatória EE-Final



4.1.2.2 Estudo Econômico de Emissário de Recalque (EE-Final)

Sistema:	Gararu - EE-Final		
Vazão de Recalque (l/s):	8,01		
Extensão da Linha (m):	85,00		
Cota do NA de Montante:	5,53		
Cota do NA de jusante:	9,70		
Altura Geométrica (m):	4,17		
Rugosidade (mm):	0,08	0,08	0,08
Diâmetros Estudados (mm):	75	100	150
Velocidades Médias (m/s):	1,81	1,02	0,45
Perdas de carga (m.c.a.)			
. Localizadas (10.V ² /2.g):	0,92	0,52	0,23
. Distribuídas (j.L):	4,18	0,97	0,13
. Total:	5,10	1,49	0,36
Altura Manométrica (m.c.a.):	9,27	5,66	4,53
Potência (kW):	1,04	0,64	0,51
Custo das Tubulações (R\$):			
. Unitário	9,43	14,89	31,12
. Total	801,55	1.265,65	2.645,20
Valor Presente dos			
Custos de Energia (R\$):	7.611,97	4.713,35	3.804,30
Custo da Alternativa (R\$):	8.413,52	5.979,00	6.449,50
Diâmetro Escolhido:	100 mm		
Diâm. Col. de chegada (mm):			
Cota Terreno chegada (m):			
Cota Coletor chegada (m):			
k*RAIZ(Q)	107,391		

CÁLCULO DO VALOR PRESENTE DOS CUSTOS DE ENERGIA

Taxa de Crescimento	r(% a.a.) = 1,25
Taxa de Juros	i(% a.a.) = 12,00
Tarifas de Energia Elétrica	
. Demanda (R\$/kW.mês)	Cd = 39,09
. Consumo (R\$/kWh)	Cc = 0,11813

ANO	VAZÃO (l/s)	PERÍODO DE FUNCION. (FRAÇ.DIA)	CUSTO ANUAL DE ENERGIA		
			DIÂMETROS ESTUDADOS		
			75	100	150
2006	4,03				
2007	4,08	0,79	851,26	519,71	415,80
2008	4,13	0,80	861,89	526,20	420,99
2009	4,18	0,81	872,64	532,77	426,24
2010	4,23	0,82	883,53	539,41	431,56
2011	4,29	0,83	894,56	546,15	436,94
2012	4,34	0,84	905,72	552,96	442,40
2013	4,40	0,85	917,02	559,86	447,92
2014	4,45	0,86	928,46	566,85	453,51
2015	4,51	0,87	940,05	573,92	459,17
2016	4,56	0,88	951,78	581,08	464,90
2017	4,62	0,89	963,66	588,33	470,70
2018	4,68	0,91	975,68	595,68	476,57
2019	4,74	0,92	987,86	603,11	482,52
2020	4,79	0,93	1.000,19	610,64	488,54
2021	4,85	0,94	1.012,67	618,26	494,64
2022	4,91	0,95	1.025,30	625,97	500,81
2023	4,98	0,96	1.038,10	633,78	507,06
2024	5,04	0,98	1.051,05	641,69	513,39
2025	5,10	0,99	1.064,17	649,70	519,79
2026	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2027	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2028	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2029	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2030	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2031	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2032	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2033	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2034	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2035	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2036	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2037	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
2038	5,16	1,00	1.077,45	657,81	526,28
Valor Presente dos Custos de Energia			7.611,97	4.713,35	3.804,30

4.1.2.3 Dimensionamento da Caixa de Areia e Calha Parshall (EE-Final)

Unidade: **Gararu - EE-Final**

$$Q_{\text{máx}} = 7,44 \text{ l/s}$$

$$Q_{\text{méd}} = 5,16 \text{ l/s}$$

$$Q_{\text{mín}} = 3,742 \text{ l/s}$$

Cálculo da Caixa de Areia

Dados da Calha Parshall Adotada

$$\text{Largura da Garganta: } W \text{ (cm)} = 7,60$$

Cálculo da alturas na calha

$$H = k.Q^n$$

$$k = 3,704$$

$$n = 0,646$$

$$H_{\text{máx}} = 0,156 \text{ m}$$

$$H_{\text{méd}} = 0,123 \text{ m}$$

$$H_{\text{mín}} = 0,100 \text{ m}$$

Rebaixamento da Calha Parshall - Z

$$\frac{Q_{\text{mín}} - Z}{Q_{\text{máx}} - Z} = \frac{H_{\text{mín}} - Z}{H_{\text{máx}} - Z}$$

$$\text{Resolvendo, tem-se } Z \text{ (m)} = 0,04$$

Altura líquida máxima na caixa de areia

$$H \text{ (m)} = 0,11$$

Largura útil da seção transversal da caixa de areia

$$S = H \times B$$

$$S = \frac{Q}{v} \therefore v = 0,30 \text{ m/s}$$

$$B = 0,22 \text{ m}$$

Verificação da velocidade para diferentes vazões

Q(l/s)	H(m)	H - Z (m)	S = [H - Z].B (m ²)	V = Q/S (m/s)
7,44	0,16	0,11	0,025	0,300
5,16	0,12	0,08	0,018	0,294
3,74	0,10	0,06	0,012	0,300

Comprimento da caixa

$$L = 25 \times H$$

$$L = 2,82 \text{ m}$$

Área (Superfície)

$$A = L \times B$$

$$A = 0,620 \text{ m}^2$$

Taxa de escoamento superficial

Para Q_{méd} = 5,16 l/s = 446,21 m³/dia

$$\frac{Q}{A} = 719,69 \text{ m}^3/\text{m}^2 \cdot \text{dia}$$

Quantidade de material retido

Base : 30 l/1000 m³

q = 13,39 l/dia = 0,01339 m³/dia

Tempo para limpeza = 15 dias

Profundidade do depósito inferior de areia

$$h = \frac{q \times t}{A}$$

h = 0,32 m

Cálculo da Grade de Barras

Seção das barras: Retangular

.Dimensões: Largura t (cm) = 0,95

Comprimento l (cm) = 4,00

.Espaçamento a (cm) = 2,54

Eficiência E = 0,727

Velocidade adotada: V (m/s) = 0,50

Área útil de escoamento: A_u (m²) = 0,015

Área total da seção S (m²) = 0,020

Largura do canal b (m) = 0,182

Largura adotada b (m) = 0,20

Verificação das velocidades

Q (l/s)	H (m)	S=bH (m ²)	A _u =E.S (m ²)	V=Q/A _u (m/s)
7,44	0,11	0,023	0,016	0,454
5,16	0,08	0,016	0,012	0,445
3,74	0,06	0,011	0,008	0,454

Cálculo das perdas de carga

$$h_f = 1,43 \left(1 - E^2 \right) \frac{V^2}{2g}$$

.Para grade limpa V (m/s) = 0,454

h_f (m) = 0,007

.Para a grade suja 50% V (m/s) = 0,908

h_f (m) = 0,028

Quantidade de material retido

.Taxa adotada T (l/m³) = 0,015

.Volume de material Vol (l/dia) = 6,69

4.1.3 Estação de Tratamento de Esgotos – ETE

4.1.3.1 Lagoa Facultativa

DADOS BÁSICOS

.População atendida	P (hab) = 3.411
.Vazão afluyente média	Q (m ³ /dia) = 445,92
.DBO afluyente	S ₀ (mg/l) = 413,07
.Concentração de Coliformes Fecais	
..Produção diária média <i>per capita</i>	CF (hab ⁻¹) = 4,00E+10
..Carga diária	CF (d ⁻¹) = 1,36E+14
..Concentração de coliformes	N ₀ (CF/m ³) = 3,06E+11
	N ₀ (CF/100 ml) = 3,06E+07
.Temperatura do esgoto	T (°C) = 22,00

DIMENSIONAMENTO

.Cálculo da carga afluyente de DBO	L (kgDBO/dia) = 184,19
.Taxa de aplicação superficial (Mara)	

$$L_s = 350(1,107 - 0,002T)^{(T-25)} \quad L_s \text{ (kgDBO/ha.dia)} = 291,39$$

.Área requerida	A (ha) = L/L _s = 0,6321
	A (m ²) = 6.321,31
.Profundidade útil adotada	h (m) = 1,80
.Volume resultante	V (m ³) = 11.378,36
.Tempo de detenção hidráulica correspondente	t (dia) = 25,52

Cálculo dos coeficientes de Remoção

.Coeficiente de remoção de DBO a 20 °C	K (d ⁻¹) = 0,30
.Correção para T = 22 °C (Mara) K _T = Kθ ^(T-20)	
θ = 1,05	K _T (d ⁻¹) = 0,33
.Coeficiente de remoção de coliformes	K _b (d ⁻¹) = 0,40
.Correção para T = 22 °C K _{bT} = K _b θ ^(T-20)	
θ = 1,07	K _{bT} (d ⁻¹) = 0,46

Cálculo das Dimensões de cada Lagoa

.Número de lagoas em paralelo	np = 1,00
.Relação Comprimento/Largura	L/B = 2,00
.Largura	B (m) = 56,25
.Comprimento	L (m) = 112,50

Remoção da DBO e dos Coliformes para o Fluxo Disperso

.Número de dispersão (Yanez)

$$d = \frac{\left(\frac{L}{B}\right)}{-0,261 + 0,254 \times \left(\frac{L}{B}\right) + 1,014 \times \left(\frac{L}{B}\right)^2} \quad d = 0,46$$

.Número de lagoas em série	ns = 1
----------------------------	--------

.Concentração de DBO no efluente

$$a = \sqrt{1 + 4K_T \cdot t_d}$$

$$a = 4,09$$

$$S = S_0 \cdot \left(\frac{4ae^{1/2d}}{(1+a)^2 e^{a/2d} - (1-a)^2 e^{-a/2d}} \right)^n$$

$$S \text{ (mg/l)} = 9,44$$

$$L \text{ (kgDBO/dia)} = 4,21$$

.Eficiência

$$E(\%) = \frac{S_0 - S}{S_0} \times 100$$

$$E (\%) = 97,71$$

.Concentração de coliformes no efluente

$$a = \sqrt{1 + 4K_{bt} \cdot t \cdot d}$$

$$a = 4,77$$

$$N = N_0 \cdot \left(\frac{4ae^{1/2d}}{(1+a)^2 e^{a/2d} - (1-a)^2 e^{-a/2d}} \right)^n$$

$$N \text{ (CF/100 ml)} = 3,05E+05$$

..eficiência de remoção de coliformes

$$E = \frac{N_0 - N}{N_0} \times 100$$

$$E (\%) = 99,00$$

4.1.3.2 Lagoa de Maturação

DADOS BÁSICOS

.População atendida	P (hab) = 3.411
.Vazão afluente média	Q (m ³ /dia) = 445,92
.Temperatura do esgoto	T (°C) = 22,00
.Número de lagoas	n = 1
Obs.: Será utilizada uma lagoa única, com três chicanas (quatro canais)	
.Tempo de detenção adotado	t (dia) = 9

DIMENSIONAMENTO

.Volume útil da lagoa	V (m ³) = 4.013,28
.Profundidade útil adotada	h (m) = 1,50
.Área necessária de lagoa	A (m ²) = 2.675,52
.Número de lagoas em paralelo	np = 1,00
.Lado da lagoa (quadrada)	L_l (m) = 51,75
.Dimensões dos canais	
..Número de canais	nc = 4
..Largura	B (m) = 12,95
..Comprimento	L (m) = 207,00

Remoção da DBO e dos Coliformes para o Fluxo Disperso

.Coeficiente de remoção de DBO a 20 °C	K (d ⁻¹) = 0,30
.Correção para T = 22 °C (Mara) $K_T = K\theta^{(T-20)}$	
$\theta = 1,05$	$K_T (d^{-1}) = 0,33$
.Coeficiente de remoção de coliformes	$K_b (d^{-1}) = 0,80$
.Correção para T = 22 °C $K_{bT} = K_b\theta^{(T-20)}$	
$\theta = 1,07$	$K_{bT} (d^{-1}) = 0,92$

.Número de dispersão (Yanez)

.Coeficiente de decaimento bacteriológico	$K_{b20} (d^{-1}) = 0,80$
.Coeficiente de temperatura	$\theta = 1,07$

.Concentração afluente de coliformes na lagoa

$$N_0 \text{ (CF/100 ml)} = 3,05E+05$$

.Concentração de coliformes no efluente final

.número de dispersão

$$d = \frac{\left(\frac{L}{B}\right)}{-0,261 + 0,254 \times \left(\frac{L}{B}\right) + 1,014 \times \left(\frac{L}{B}\right)^2}$$

$$d = 0,06$$

.concentração efluente de coliformes

$$a = \sqrt{1 + 4K_{bt} \cdot t \cdot d}$$

$$a = 1,73$$

$$N = N_0 \cdot \left(\frac{4ae^{1/2d}}{(1+a)^2 e^{a/2d} - (1-a)^2 e^{-a/2d}} \right)^n$$

$$N \text{ (CF/100 ml)} = 6,80E+02$$

..eficiência de remoção de coliformes (maturação)

$$E = \frac{N_0 - N}{N_0} \times 100$$

$$E (\%) = 99,78$$

..eficiência de remoção de coliformes (global)

$$E = \frac{N_0 - N}{N_0} \times 100$$

$$E (\%) = 99,9978$$

.Concentração de DBO no efluente

$$a = \sqrt{1 + 4K_T t d}$$

$$a = 1,31$$

$$S = S_0 \cdot \left(\frac{4ae^{1/2d}}{(1+a)^2 e^{a/2d} - (1-a)^2 e^{-a/2d}} \right)^n$$

$$S \text{ (mg/l)} = 0,71$$

.Eficiência (maturação) $E(\%) = \frac{S_0 - S}{S_0} \times 100$

$$E (\%) = 92,52$$

.Eficiência (global) $E(\%) = \frac{S_0 - S}{S_0} \times 100$

$$E (\%) = 99,8289$$

4.2 PROJETO ELÉTRICO

4.2.1 Estação Elevatória de Esgoto EE-Final

4.2.1.1 Dimensionamento de Equipamentos Comando/Controle/Proteção

POTÊNCIA DA SUBESTAÇÃO E DIMENSIONAMENTO DOS CONDUTORES E EQUIPAMENTOS PRINCIPAIS

DADOS DE ENTRADA DA INSTALAÇÃO

Sistema trifásico a cinco condutores	TN-S
Tensão de alimentação das cargas:	380 V
Fator de potência final da instalação	0,92 pu
Motores de potência (CV) igual/menor a:	7,5 acionamento com partida direta
Demanda total (kVA), igual ou maior a:	45 a instalação requer subestação primária

CARACTERÍSTICAS DOS MOTORES - DADOS DE ENTRADA

NOTA:	potência: CV	Número de polos	$\rho = 100\%$ carga	$\cos\phi = 100\%$ carga	$\cos\phi =$ na partida	$I_p/I_r =$	Tensão (V) alimentação
EE-Final	2,0	2	0,805	0,890	0,35	6,6	380

QUADRO DE CARGAS

Carga a ser instalada	Quantid. instalada	Quantid. reserva	Potência em CV	Potência em kW	Demanda em kW
motor da bomba da E. Elevatória	2	1	2,0	2,05	2,05
iluminação interna/externa	1			1,00	1,00
tomada mono p/serv. de manut.	1			2,19	2,19
tomada trif. p/serv. de manutenção	1			10,53	10,53
				Total	15,78

Instalação com demanda ($D \leq 45\text{kVA}$):

Potência da instalação em kVA:

Tensão secundária de alimentação das cargas:

Corrente máxima de projeto (no secundário):

SIM - ALIMENTAÇÃO EM BAIXA TENSÃO

17,15 kVA

380 Volt

26,06 A

NOTA: A demanda requerida enquadra o atendimento da instalação em Baixa Tensão conforme preconizam as normas da Concessionária local. Portanto o atendimento desta instalação será diretamente do sistema de distribuição secundária da ENERGEPE na tensão de 380Volts, sistema trifásico a cinco condutores.

CÁLCULO DA DEMANDA DO SISTEMA

Potência nominal do motor: 2,05 kW

Motores em operação: 1

Pot. requerida motores: 2,05 kW

Potência auxiliares: 13,72 kW

Potência da instalação: 15,78 kW

$$D = (a+b+c+d+e) / f_p$$

$$a = 13,72$$

$$b=c=d = 0$$

$$e = 2,05$$

$$f_p = 0,92$$

$$D = 17,15 \text{ kVA}$$

VALORES LIMITES PARA QUEDA DE TENSÃO

As condições operacionais do Projeto recomendam os seguintes limites:

Queda de tensão (%), em relação ao PDE, para a condição de **PARTIDA** do motor: 10 %
Queda de tensão (%), em relação ao PDE, para a condição de **REGIME** do motor: 7 %

1 - DIMENSIONAMENTO DE CONDUTORES E EQUIPAMENTOS

1.1 - CÁLCULO DO CONDUTOR DO ALIMENTADOR GERAL DE BAIXA TENSÃO

CARACTERÍSTICAS DO CIRCUITO DO ALIMENTADOR GERAL

Valores das correntes do circuito do alimentador geral:

$$I_{\text{alimentador}} = 26,06 \text{ A}$$

Comprimento do alimentador (metros):	20	Fatores de correção:	
Tipo de condutor:	cobre	K1 (temperatura do solo 35°):	0,89
Resistividade do material:	0,0179	k2 (agrup. de cabos):	1,00
Nível de isolamento:	0,6/1kV	k3 (agrup. de circuitos):	1,00
Temp. máxima permitida (condutor):	90°C	k4 (agrup. de eletrodutos):	1,00
Temperatura do ambiente:	40°C	fs (fator de serviço)	1,00
Maneira de instalar:	eletroduto enterrado no piso		
Tipo de instalação:	D		
Queda de tensão admitida no ramal (%):	2		

1.1.1 Cálculo da seção do condutor função da CAPACIDADE DE CONDUÇÃO para o tipo de instalação:

tipo do isolamento	corrente de projeto (A)	fator de correção	cap.cond neces. (A)	cap.cond por cabo (A)	seção em (mm ²)	resist. Ω/km	reatância Ω/km
PVC	26,06	0,89	29,28	79	16	1,3800	0,1200

A seção do condutor será em função da capacidade de condução do condutor:

seção escolhida:	16 mm ²
condutor por fase:	1

1.1.2 Cálculo da seção do condutor em função da queda de tensão ADMITIDA para o circuito:

$$S_{\text{condutor}} = 2,12 \text{ mm}^2$$

1.1.3 - Cálculo da seção do condutor em função da CORRENTE DE CURTO-CIRCUITO:

I _{cc} =	2,00 kA	(cf. Concessionária)
T _{elim. defeito} =	0,5 seg	
condutor:	PVC	
T _{final} =	250 °C	
T _{inicial} =	90 °C	

temp em °C	Isolamento do condutor	
	PVC	XLPE
T _{final}	160	250
T _{inicial}	70	90

$$S_{\text{condutor}} = 9,96 \text{ mm}^2$$

Pelo cálculo acima, essa deveria ser a seção mínima, em função da máxima temperatura a que deve suportar com base no valor considerado para a corrente de curto circuito (simétrica), nos terminais secundários do transformador.

Resumo, a seção do condutor a ser adotada será, em função da que conduzir à maior seção dentre as três condições acima:

tipo do isolamento	corrente de projeto (A)	fator de correção	cap.cond neces. (A)	cap.cond por cabo (A)	seção em (mm ²)	resist. Ω/km	reatância Ω/km
PVC	26,06	0,89	29,28	79	16	1,3800	0,1200

1.1.4 - Dimensionamento do condutor NEUTRO

Seção calculada	mm ² :	16	(NBR 5410/97)
Seção escolhida	mm ² :	16	
Quantidade por fase	ud:	1	

1.1.5 - Dimensionamento do condutor de PROTEÇÃO

condutor: cobre nú

Seção escolhida	mm ² :	16
Quantidade por fase	ud:	1

1.1.6 - RESUMO DOS CONDUTORES ESCOLHIDOS

A seção escolhida do condutor será em função da capacidade de condução:

	FASE	NEUTRO	PE
Seção escolhida	16	16	16
Diâmetro externo	10,51	10,51	4,51
Quantidade por fase	1	1	1

1.1.7 - DIMENSIONAMENTO DO ELETRODUTO

S _{total condutor} =	363,25 mm ²
S _{eletroduto} =>	1.100,77 mm ²
Φ _{eletroduto} =>	37,44 mm

Empregaremos, portanto, eletroduto de:

tamanho nominal= 40	PVC ou
tamanho nominal= 1 1/4	AÇO GALV.

1.2 - DIMENSIONAMENTO DOS EQUIPAMENTOS DE PROTEÇÃO

1.2.1 - SECCIONADOR TRIPOLAR - LADO DE 380V

Tipo do equipamento:	seccionador fusível sob carga
Corrente nominal da chave:	63 A
Corrente nominal dos fusíveis:	50 A

1.2.2 - TC DE MEDIÇÃO DE CORRENTE - LADO DE 380V

A máxima corrente no secundário do transformador será:	26,06 A
Logo, usaremos TC's com classe de exatidão para medição	

classe de exatidão:	0,6 %
carga:	C25
relação de transformação:	50/5 A
quantidade:	3 unid.

1.2.3 - MULTI MEDIDOR DE GRANDÊZAS ELÉTRICAS - LADO DE 380V

multi-medidor digital, dimensões de 96x96mm:	
tipo de instalação	rede 3Φ desequilibrada
entrada - tensão	380 V - 60Hz
entrada - corrente	0-5 A
saída: pulso e serial	RS485
quantidade:	1 ud

1.2.4 - DIMENSIONAMENTO DO DISJUNTOR GERAL DE BAIXA TENSÃO - PROTEÇÃO SECUNDÁRIA

Tipo do disjuntor	Caixa moldada tipo L
Aplicação do disjuntor:	Proteção circuito: Ramal de Entrada
Fator de multiplicação de corrente:	K= 1,10
Corrente do circuito (corrente de projeto):	I _{projeto} = 26,06 A
Capacidade de condução condutores ramal:	I _{condução} = 79 A
Corrente de curto circuito nos bornes do disjuntor:	I _{curto circuito} = 2.000 A
Corrente nominal escolhida para o disjuntor:	I _{nominal disjuntor} = 50 A
Corrente ajustável de sobre carga para o disjuntor:	40-50 A
Corrente nominal de operação para o disjuntor:	I _{nominal disjuntor} = 29 A
Corrente ajustável de curto circuito para o disjuntor:	fixo
Capacidade de interrupção mínima necessária:	I _{interrupção} >= 20 kA
Tempo de atuação/operação do disjuntor:	T _{operação disjuntor} =< 0,50 s

Verificação das condições:

$I_{\text{nominal do disjuntor}} \geq I_{\text{projeto}}$	CONDIÇÃO ATENDIDA
$I_{\text{nominal disjuntor}} \leq I_{\text{condutor}}$	CONDIÇÃO ATENDIDA
$K \times I_{\text{nominal disjuntor}} \leq 1,45 \times I_{\text{condutor}}$	CONDIÇÃO ATENDIDA
$I_{\text{interrupção disjuntor}} \geq I_{\text{cc máximo}}$	CONDIÇÃO ATENDIDA

Disjuntor indicado	caixa moldada
Corrente nominal I_{nominal}	50 A
Faixa de ajuste para sobrecarga	40-50
Faixa de ajuste para curto-circuito	fixo kA
Capacidade de interrupção em 380V CA	20 kA

2 - CARACTERÍSTICAS DOS MOTORES - DADOS DE ENTRADA

2.1 - CARACTERÍSTICAS DOS MOTORES DO RAMAL DO MOTOR

NOTA:	potência: CV	Número de polos	$\rho = 100\%$ carga	$\cos\phi = 100\%$ carga	$\cos\phi =$ na partida	$I_p/I_r =$	Tensão (V) alimentação
Gararu	2,0	2	0,805	0,890	0,35	6,6	380

2.1.1 - CARACTERÍSTICAS DO MOTOR DA BOMBA DA: EE -FINAL

Tipo de partida:	Partida Direta à Plena Tensão
------------------	-------------------------------

Corrente de partida:	6,6 x I_{nominal}
número de polos	2 polos
rotação nominal - rpm	2350 rpm
Tempo de aceleração - seg	
Classe de isolamento	
Sensor de temperatura - enrolamentos	
Sensor de temperatura - mancais	

Valores das correntes do circuito do ramal do motor:

$I_{\text{nominal motor}} =$	3,12 A	$I_{\text{partida motor}} =$	20,60 A
------------------------------	--------	------------------------------	---------

2.1.2 - CARACTERÍSTICAS CIRCUITO DO RAMAL MOTOR DA BOMBA DA: EE -FINAL

Comprimento do ramal motor (metros):	15	Fatores de correção:	
Comprimento do alimentador (metros):	20	k1 (temperatura do solo):	0,85
Tipo de condutor:	cobre	k2 (agrup. de cabos):	1
Resistividade do material:	0,0179	k3 (agrup. de circuitos):	1
Nível de isolamento:	0,6/1kV	k4 (agrup. de eletrodutos):	1
Temp. máxima permitida no condutor:	90°C	fs (fator de serviço)	1
Temperatura do ambiente:	40°C		
Maneira de instalar:	eletroduto flexível enterrado		
Tipo de instalação:	D		
Queda de tensão admitida no ramal (%):	4		

Cálculo da seção do condutor em função da capacidade de condução para o tipo de instalação:

tipo do isolamento	I_{projeto} (A)	fator de correção	cap.cond neces. (A)	cap. condução	seção em (mm ²)	resist. Ω/km	reatância Ω/km
0,6/1kV	3,12	0,85	3,67	37	4	5,5200	0,1400

Seção escolhida: 4 mm² cond. por fase: 1

Cálculo da seção do condutor em função da queda de tensão ADMITIDA para o circuito

$$S_{\text{condutor}} = 0,22 \text{ mm}^2$$

Cálculo da seção do condutor em função da CORRENTE DE CURTO-CIRCUITO:

$I_{cc \max} = 2,00 \text{ kA}$
 $T_{\text{elim. defeito}} = 0,5 \text{ seg}$
condutor: PVC
 $T_{\text{final}} = 250 \text{ }^{\circ}\text{C}$
 $T_{\text{inicial}} = 90 \text{ }^{\circ}\text{C}$

$S_{\text{condutor}} = 9,96 \text{ mm}^2$

temp em $^{\circ}\text{C}$	Isolamento do condutor	
	PVC	XLPE
T_{final}	160	250
T_{inicial}	70	90

A seção do condutor será em função da capacidade de condução do condutor

Seção escolhida: 4 mm^2
Diâmetro externo condutor: $8,26 \text{ mm}$
Quantidade por fase: 1

2.1.3 - DIMENSIONAMENTO DO ELETRODUTO

$S_{\text{total condutor}} = 160,63 \text{ mm}^2$
 $S_{\text{eletroduto}} \Rightarrow 486,76 \text{ mm}^2$
 $\Phi_{\text{eletroduto}} \Rightarrow 24,90 \text{ mm}$

Empregaremos, portanto, eletroduto de:

tamanho nominal= 40 PVC ou
tamanho nominal= 32 AÇO GALV.

3 - CONDIÇÕES DOS CIRCUITOS RAMAIS DE MOTOR

MOTOR: GARARU

Seção dos cabos do ramal do motor da bomba 4 mm^2
Parâmetros do cabo ramal motor-1 $R_{\text{ramal-1}} = 5,5200 \text{ } \Omega/\text{km}$
Parâmetros do cabo ramal motor-1 $X_{\text{ramal-1}} = 0,1400 \text{ } \Omega/\text{km}$
Comprimento do ramal do motor-1 15 m
Número de cabos por fase do motor-1 1
Maneira de instalar do motor-1 D
Eletroduto para os cabos do motor-1 PVC

4 - CÁLCULO DA QUEDA DE TENSÃO NA PARTIDA DOS MOTORES

Impedância do circuito: Ramal de Entrada $R_{\text{cabo sec}} = 0,0276 \text{ } \Omega/380\text{V}$
 $X_{\text{cabo sec}} = 0,0024 \text{ } \Omega/380\text{V}$
 $Z_{\text{cabo sec}} = 0,0277 \text{ } \Omega/380\text{V}$

4.1 - CÁLCULO DA QUEDA DE TENSÃO NA PARTIDA DO MOTOR-1 EE -Final

Impedância circuito motor $R_{\text{ramal-1}} = 0,0828 \text{ } \Omega/380\text{V}$
 $X_{\text{ramal-1}} = 0,0021 \text{ } \Omega/380\text{V}$
 $Z_{\text{ramal-1}} = 0,0828 \text{ } \Omega/380\text{V}$

Impedância do motor-1 na partida $P_{\text{motor-1}} = 2,05 \text{ kVA}$
 $R_{\text{motor-1}} = 0,00$
 $X_{\text{motor-1}} = 1000 \times V_{\text{nm}}^2 / K \times P_{\text{motor}}$
 $X_{\text{motor-1}} = 10,64882 \text{ } (\Omega)$
 $Z_{\text{motor-1}} = 10,6488 \text{ } (\Omega)$

Impedância do motor-1 em regime $R_{\text{motor-1 reg}} = 0,00$
 $X_{\text{motor-1 reg}} = 70,2822 \text{ } (\Omega)$
 $Z_{\text{motor-1 reg}} = 70,2822 \text{ } (\Omega)$

Corrente de partida do motor-1 $I_{\text{partida}} = (1000 \times V_{\text{nm}}) / [\text{raiz}(3) \times (Z_{\text{total}} + Z_{\text{motor}})]$
CORRENTE NA PARTIDA DIRETA: $I_{\text{partida}} = 20,60 \text{ A}$

VALORES DA QUEDA DE TENSÃO NA PARTIDA DO MOTOR:

PARTIDA DIRETA

Partida do motor-1

$$\Delta V = Z_{\text{total}} \times I_{\text{partida}}$$

$$\Delta V = 2,28 \text{ V}$$

$$\Delta V = 0,60 \%$$

CONDIÇÕES EM RELAÇÃO NBR-5410/90

POSSÍVEL A PARTIDA

VALORES DA QUEDA DE TENSÃO EM REGIME:

Queda de tensão em regime

$$\Delta V = Z_{\text{total-1}} \times I_{\text{regime}}$$

$$\Delta V = 0,35 \text{ V}$$

$$\Delta V = 0,09 \%$$

CONDIÇÕES EM RELAÇÃO NBR-5410/90

POSSÍVEL A OPERAÇÃO

5 - CAPACITOR DE CORREÇÃO DO FATOR DE POTÊNCIA DOS MOTORES

5.1-CAPACITOR CORREÇÃO DO FATOR DE POTÊNCIA MOTOR DA BOMBA

EE -Final

motor da bomba principal EEAT

2 CV

fator de potência do motor a 100% da carga:

0,89 pu

fator de potência desejado para o motor:

0,92 pu

potência ativa requerida pelo motor (100% da carga):

2 kW

coeficiente para correção para 0,92:

0,141

potência reativa requerida pelo motor (100% carga):

0,29 kVar

6 - DISPOSITIVOS DE MEDIÇÃO, PROTEÇÃO, ACIONAMENTO E CONTROLE DOS MOTORES

6.1 - DISPOSITIVO DE PROTEÇÃO, ACIONAMENTO E CONTROLE DO MOTOR DA BOMBA

EE -Final

6.1.1 - DISPOSITIVO DE PROTEÇÃO C.C. DO RAMAL DO MOTOR: FUSÍVEL RETARDADO

Fusível indicado

Potência do motor:

P= 2,0 CV

Corrente nominal do motor

In= 3,12 A

Corrente nominal do fusível In=

In= 16 A

6.1.2 - DISPOSITIVO DE ACIONAMENTO DO MOTOR BOMBA: CONTACTOR

Capacidade de acionamento do motor de:

2,0 CV

Corrente nominal do motor:

3,12 A

Corrente nominal do Contactor:

9 A

Faixa de ajuste do relé de sobrecarga:

2,8-4 A

7 - DIMENSIONAMENTO DE CONDUTORES DE ATERRAMENTO DOS EQUIPAMENTOS

O dimensionamento dos cabos da malha de terra principal (à qual deverão ser conectados os cabos de descida dos pára-raios, neutro e tanque do transformador (quando existentes) e demais partes metálicas da instalação), obedecerá ao procedimento do cálculo dos condutores da malha de terra, em função do tipo de instalação, conforme a seguir, com base no valor da corrente de curto-circuito informada pela Concessionária para o PDE/Ponto de Ligação:

$$\text{Fórmula de Onderdonk: } I_{\text{def}} = 226,53 \times S_{\text{cobre}} \{ \text{raiz} [1/t_{\text{def}} \times \ln[(T_{\text{emp. solda}} - T_{\text{emp. amb}})/(234 + T_{\text{emp. amb}}) + 1]] \}$$

I_{defeito} = corrente de defeito, em Ampère, através do condutor

S_{cobre} = seção do condutor de cobre da malha de terra mm^2

T_{defeito} = tempo de duração do defeito em segundos

$T_{\text{emp. solda}}$ = temperatura da solda (pelo tipo de solda/conexão)

$T_{\text{emp. ambiente}}$ = temperatura ambiente da instalação

Máxima temperatura suportada pelos vários tipos de conexão: $T_{\text{emp. solda}}$

Tipo de conexão	Temp.max. suportável
Cavilhada (conexão por aperto de parafuso)	250 graus Celsius
Solda exotérmica	850 graus Celsius

A premissa de cálculo será para a temperatura suportável das conexões **cavilhadas/a parafuso**, em face de ser este o ponto mais fraco na cadeia do sistema de aterramento, e por ser um tipo de conexão que estará presente nos principais pontos de ligação dos equipamentos ao sistema de aterramento.

7.1 - Cabos da malha de terra principal

I_{defeito} no ponto considerado:	$I_{\text{defeito}} =$	2.000 A
I_{defeito} no cabo de ligação dos equipamentos/malha:	$I_{\text{def.}} =$	2.000 A
Percentual da corrente de defeito na malha:		60 %
I_{defeito} nos cabos da malha:	$I_{\text{def. Malha}} =$	1.200 A
Tempo de duração do defeito (seg)	$t_{\text{duração}} =$	0,50 s
Temp. ambiente (graus Celsius)	$\theta_a =$	35 graus
Temp. solda (graus Celsius) conexão cavilhada	$\theta_m =$	250 graus
cálculo da seção mínima do condutor de cobre (cabo ligação):		8,15 mm ²

Entretanto, face às recomendações das Normas da Concessionária, será empregado condutor de seção maior
Portanto, o condutor da malha deverá ter seção de: $S_{\text{cond.malha}} =$ **16 mm²**

7.2 - Cabos de aterramento dos equipamentos de baixa tensão

O condutor de ligação para aterramento dos equipamentos de baixa tensão (lado de 380V) poderá ter seção de:	$S_{\text{condutor}} =$	8,15 mm ²
Portanto, o condutor de aterramento dos equipamentos:	$S_{\text{cond.}} =$	16 mm²

Estas deverão ser, portanto, as seções dos condutores para aterramento de TODOS os equipamentos de baixa tensão da instalação.

8 - PARÂMETRO DOS EQUIPAMENTOS/MATERIAIS

EE -Final

8.1 - CONDUTORES

CIRCUITOS		I_{projeto} (A)	Seção adotada mm ²	Condutores por fase	Parâmetros Ω /km	
					Rca	XL
ALIMENTADOR GERAL - FASE		26,06	16	1	1,38	0,12
ALIMENTADOR GERAL - NEUTRO			16	1	1,38	0,12
RAMAL DO MOTOR DA ELEVATÓRIA (CV)	2	3,12	4	1	5,52	0,14
CIRCUITOS AUXILIARES		5,22	4	1	5,52	0,14
CIRCUITOS ILUMINAÇÃO INTERNA			2,5	1	8,87	0,15
CIRCUITOS ILUMINAÇÃO EXTERNA			4	1	5,62	0,14
CABO DO ATERRAM. DESCIDA P. RAIOS		2.000	16	cobre nú	têmpera mole	
CABO DO ATERRAMENTO DA MALHA		1.200	16	cobre nú	têmpera mole	
ATERRAM. DEMAIS EQUIPAMENTOS		2.000	16	cobre nú	têmpera mole	

8.2 - DISJUNTORES

CIRCUITOS	I_{nominal} (A)	Cap. Interrup. kA	Tensão nominal	Disparador S/C	Disparador C/C
ALIMENTADOR GERAL	50	≥ 30	500V	40-50	fixo
RAMAL DO MOTOR DA E. ELEVATÓRIA	16	≥ 30	500V	9-12,5	12x

8.3 - ACIONAMENTOS

CIRCUITOS	DISPOSITIVO	I_{nominal} (A)	Tensão nominal
MOTOR 2,0 CV	CONTACTOR	9	380

8.4 - INSTRUMENTOS DE MEDIÇÃO

GERAL	CIRCUITOS	Escala (A)	Tensão nominal
	MULTIMEDIDOR		380
	TC DE MEDIÇÃO	50/5	380

4.2.1.2 Iluminação Interna da Edificação da Estação Elevatória de Esgoto EE-Final

DADOS DE ENTRADA DA INSTALAÇÃO

A Iluminação Interna destina-se a dotar a área da Estação Elevatória de Esgoto EE-Final, de condições de visibilidade e deslocamento de pessoas para execução da operação/observação noturna da Estação de Bombeamento. Diante da natureza do trabalho a ser, eventualmente, desenvolvido na referida instalação, o nível de iluminamento adotado equipara-se àquele destinado para ambientes industriais de operação/observação de máquinas/instrumentos. Segundo o que estabelecem a Norma Brasileira NBR 5413, em suas exigências mínimas, o iluminamento médio para essa situação está em 150lux (considerados ao final do período de manutenção do conjunto luminária/lâmpada).

A área da EE-Final é formada por três módulos, sendo: um de acesso às grades de barra, um do poço de sucção e dois conjuntos de moto-bomba.e o outro destinado ao Registro Geral de saída. Nos módulos aqui referidos, só não contará com iluminação, o destinado ao Registro Geral de saída.

PREMISSAS DO PROJETO DE ILUMINAÇÃO INTERNA PREDIAL

Para a elaboração do presente estudo foram consultados, preliminarmente, os seguintes projetos e documentos:

1. Planejamento Físico da Área do Projeto;
2. Projeto Arquitetônico e Civil das Edificações.

A instalação elétrica será toda executada de forma aparente, (nas paredes laterais, nos espaços de construção e sob a laje de concreto). As luminárias, tomadas em geral, interruptores, etc. obedecerão a esse critério de instalação. A distribuição dos circuitos será obtida mediante o emprego de condutores isolados, instalados dentro de eletrocalhas ou eletrodutos rígidos.

No que diz respeito às exigências de condições de trabalho consideradas pela Legislação Trabalhista, os aspectos a serem observados estão delineados conforme a respectiva Norma Regulamentadora do MTE.

Por outro lado, segundo o que estabelecem as Normas Brasileiras, o iluminamento para essa situação (média de 150lux) deve ser considerado para o final do período de manutenção do conjunto luminária/lâmpada, o que acarreta portanto, que o projeto deva levar em consideração esse fator de depreciação do nível de iluminamento entre os períodos de manutenção (troca de lâmpadas, lavagem das lâmpadas, limpeza dos vidros protetores, etc.), visando a garantir que o nível de iluminamento não fique comprometido nesse intervalo. Para isso o projeto tomará o índice indicado pela Norma como referência mínima. O projeto será desenvolvido para um valor de iluminância maior a fim de que fique assegurado o nível mínimo quando da proximidade do término do período de manutenção do conjunto de iluminação.

CONDIÇÕES INFLUÊNCIAS EXTERNAS

Outro aspecto de natureza de concepção para o Projeto de Iluminação é de que o nível de iluminância pretendido deverá ser obtido com o emprego dos aparelhos de iluminação destinados especificamente para o referido projeto, ou seja, não serão levados em

consideração quaisquer contribuições de outras fontes luminosas, sejam artificiais ou provenientes de outros aparelhos de iluminação que situem no mesmo local.

CONDIÇÕES NORTEADORAS PARA O DESENVOLVIMENTO DO PROJETO

De modo geral os locais de trabalho das pessoas (áreas de operação e áreas auxiliares de manutenção) devem ser devidamente iluminados a fim de que sejam obtidos níveis de iluminação para o conforto e a segurança das atividades que serão ali desenvolvidas. Dentro desse princípio geral, o Projeto Luminotécnico, para ambientes internos ou externos, deverá manter compromisso com os objetivos aqui delineados. A orientação a ser seguida para os projetos luminotécnicos a serem desenvolvidos estarão buscando, dentre outras condições, as seguintes:

- Nível de iluminamento suficiente para cada atividade específica;
- Distribuição espacial da luz sobre o ambiente considerado;
- Escolha do tipo de luminária e de sua melhor instalação;
- Escolha do tipo de lâmpada e seu respectivo rendimento.

Quanto ao Nível de Iluminamento a ser alcançado com o referido projeto, deve-se adequar a natureza dos trabalhos na Estação Elevatória de Esgoto, representada, basicamente, por atividades operativas industriais e de manutenção, com as condições de segurança pretendidas. Por outro lado, diante da natureza descrita para a operação dos trabalhos na área, não há exigência no grau de reprodução de cores. Portanto, buscando-se maximizar os aspectos de ordem econômica para o projeto, deve-se optar por adotar o emprego de lâmpadas de descarga, de baixo consumo, na busca de maior rendimento energético para o sistema de iluminação.

Para melhor distribuição espacial da luz, estudou-se a distribuição das luminárias obedecendo ao critério de dotar-se zonas com níveis de iluminamento (iluminâncias intermediárias entre os pontos) que atendam ao nível mínimo exigido pelas Normas. Assim, a distância média entre as luminárias decorreu da resultante superposição das curvas isolux correspondentes ao conjunto luminária/lâmpada escolhidos para a presente situação.

As luminárias e respectivos suportes de fixação foram escolhidas em função da condição ambiental. Os materiais de construção dessas luminárias deverão, portanto, serem altamente resistentes às condições do local da instalação, sendo altamente recomendável a menor quantidade de materiais ferrosos em sua composição. O mesmo procedimento foi adotado para a escolha dos suportes de sustentação das luminárias, que além dos aspectos retro deverão guardar compromisso com o partido arquitetônico do ambiente.

Escolha do tipo de Lâmpada - em se tratando de Iluminação de Área Industrial, procurou-se conciliar a disponibilidade do que há no mercado de lâmpadas com os vários tipos de tecnologia associada. É importante considerar que a escolha do tipo de lâmpada deverá levar em consideração, principalmente, os seguintes fatores: potência elétrica de consumo da lâmpada (W), rendimento luminoso (Lum/W), energia elétrica consumida por tempo de operação, por exemplo, no mês (kWh/mês), Fluxo luminoso inicial da lâmpada (Lumens), Vida útil (horas) e o Custo operacional mensal (R\$/mês). Esses fatores deverão ser conjugados conjuntamente com outras condições do projeto, como por exemplo, tipo de serviço/atividade a que se destina o projeto de

iluminação, condições ambientais do local, altura de montagem da luminária, grau de uniformização da iluminação no plano de trabalho/atividade, etc.

Os circuitos elétricos de alimentação das luminárias serão monofásicos, em 220V, derivados de sistema trifásico em 380V. Será adotado o sistema TN-S, a cinco (ou três) condutores (F-N-PE). Cada circuito monofásico deverá ser alimentado por uma das três fases, e deverá ser provida a alternância entre elas com o intuito de aumentar a confiabilidade da área a ser iluminada, no caso de contingência de perda de uma das fases.

A alimentação dessa Unidade de Consumo será derivada de circuitos provenientes de Quadro de Distribuição Geral - QDG existente a ser alimentado por rede de distribuição de Baixa Tensão proveniente da Concessionária de energia elétrica local.

CÁLCULO DO SISTEMA DE ILUMINAÇÃO DAS DIVERSAS ÁREAS DA EDIFICAÇÃO

A) ÁREA 1 – ÁREA DE LIMPEZA DAS GRADES DE BARRA

TIPO DE LUMINÁRIA A SER USADA

- tipo de luminária: projetor retangular fechado, para instalação ao tempo
- comando de operação liga/desliga: individual, por interruptor
- tipo de circuito: circuito monofásico, a três condutores
- montagem da luminária: fixada lateralmente na parede
- tensão de alimentação da lâmpada: 220 Volts
- nível de iluminamento desejado: 150 lux
- altura de montagem da luminária: variável
- número de luminárias por ponto: 1
- número de lâmpadas/luminária: 2

TIPO DE LÂMPADA A SER USADA

- Fluorescente compacta, eletrônica 20 Watts
- Fluxo luminoso da lâmpada: 1.100 lumens
- Consumo do reator: 0 Watts

DIMENSÕES DO AMBIENTE

- Comprimento da edificação 8,60 m
- Largura da edificação 2,00 m
- Pé direito 2,40 m
- Altura do plano de trabalho 0,00 m
- Altura de suspensão da luminária 0,00 m
- Altura de montagem 2,40 m

PREMISSAS DO PROJETO

- Iluminamento para o local 150 lux
- Área do local 17,20 m²
- Área EFETIVA a ser iluminada 17,20 m²
- Número de lâmpadas/luminária 2 ud
- Fluxo lum. da lâmpada 1.100 lumens
- Potência da lâmpada 20 watts
- Consumo do acessório 0 watts

As condições do ambiente são:

Ambiente NORMAL

Período de manutenção de 3.000h

Como consequência da arquitetura da edificação, serão empregadas luminárias, apropriado para instalação ao tempo, fixadas na lateral da parede que constitui a Área de limpeza das Grades de Barra.

condições:	teto	parede	piso
pintura	claro	claro	escuro
refletâncias:	70%	50%	10%

Fator de Depreciação $F_d = 0,70$

Índice do recinto $K = (C \times L) / H_m \times (C + L)$ $K = 0,68$

Coeficiente de utilização da luminária $F_u = 0,47$

O número de luminárias necessário será: $N = \frac{E_m \times A}{n \times \Phi \times F_u}$

$N = 2,48$ ou em inteiros **$N = 3$**

FACE À ARQUITETURA DO AMBIENTE, USAREMOS: **3 luminárias**

Com a quantidade de luminárias acima, a Iluminância média será: $E_{\text{médio}} = \frac{N \times n \times \Phi \times F_u \times 1,1}{A}$

Iluminância média calculada: **$E_{\text{médio}} = 200 \text{ lux}$**

B) ÁREA 2 – POÇO DE SUÇÃO E CONJUNTO DE BOMBAS

TIPO DE LUMINÁRIA A SER USADA

- tipo de luminária: projetor retangular fechado, para instalação ao tempo
- comando de operação liga/desliga: em grupo, por interruptor
- tipo de circuito: circuito monofásico, a três condutores
- montagem da luminária: fixada lateralmente na parede
- tensão de alimentação da lâmpada: 220 Volts
- nível de iluminamento desejado: 150 lux
- altura de montagem da luminária: variável
- número de luminárias por ponto: 1
- número de lâmpadas/luminária: 2

TIPO DE LÂMPADA A SER USADA

- Fluorescente compacta, eletrônica 20 Watts
- Fluxo luminoso da lâmpada: 1.100 lumens
- Consumo do reator: 0 Watts

DIMENSÕES DO AMBIENTE

- Comprimento da edificação 1,10 m
- Pé direito 2,40 m
- Altura do plano de trabalho 0,00 m
- Altura de suspensão da luminária .. 0,00 m
- Altura de montagem 2,40 m

PREMISSAS DO PROJETO

- Iluminamento para o local 150 lux
- Área do local 3,80 m²
- Área EFETIVA a ser iluminada 3,80 m²
- Número de lâmpadas/luminária 2 ud
- Fluxo lum. da lâmpada 1.100 lumens
- Potência da lâmpada 20 watts
- Consumo do acessório 0 watts

As condições do ambiente são:

Ambiente NORMAL

Período de manutenção de 3.000h

Como consequência da arquitetura da edificação, serão empregadas luminárias fixadas no teto da área destinada à Sala das Bombas.

condições:	teto	parede	piso
pintura	claro	claro	escuro
refletâncias:	70%	50%	10%

Fator de Depreciação $F_d = 0,70$

Índice do recinto $K = (C \times L) / H_m \times (C + L)$ $K = 0,42$

Coeficiente de utilização da luminária $F_u = 0,29$

O número de luminárias necessário será: $N = \frac{E_m \times A}{n \times \Phi \times F_u}$

$N = 0,89$ ou em inteiros **$N = 1$**

FACE À ARQUITETURA DO AMBIENTE, USAREMOS: **1 luminária**

Com a quantidade de luminárias acima, a Iluminância média será: $E_{\text{medio}} = \frac{N \times n \times \Phi \times F_u \times 1,1}{A}$

Iluminância média calculada: **$E_{\text{medio}} = 185,68 \text{ lux}$**

C) RESUMO QUALI-QUANTITATIVO DO PROJETO DE ILUMINAÇÃO INTERNA DA ELEVATÓRIA

ÁREA	LUMINÁRIA TIPO	LÂMPADA	QUANT.	POT. (W)	CONSUMO TOTAL
ÁREA 1:	projektor retangular fechado	Fluorescente compacta	3	20	60 Watts
ÁREA 2:	projektor retangular fechado	Fluorescente compacta	1	20	20 Watts
				Total	80 Watts

ÁREA	TOMADA TIPO		CONSUMO TOTAL
	1Ø-10A	3Ø-16A	
ÁREA 1:	1	1	13.838 Watts
ÁREA 2:	1	1	13.838 Watts
Total			27.676 Watts

- Fator de demanda lâmpadas: 1
- Fator de demanda tomadas: 0,5
- Demanda TOTAL a ser considerada: 13.918 W
- Corrente máxima no alimentador: 21,15 A
- Seção condutor do alimentador tronco: 4 mm²
- Seção do condutor do ramal lâmpada: 2,5 mm²
- Seção do condutor do ramal tomada: 4 mm²
- Disjuntor trifásico: 30 A
- Disjuntor monofásico: 10 A

4.3 PRÉ-DIMENSIONAMENTO DAS ESTRUTURAS

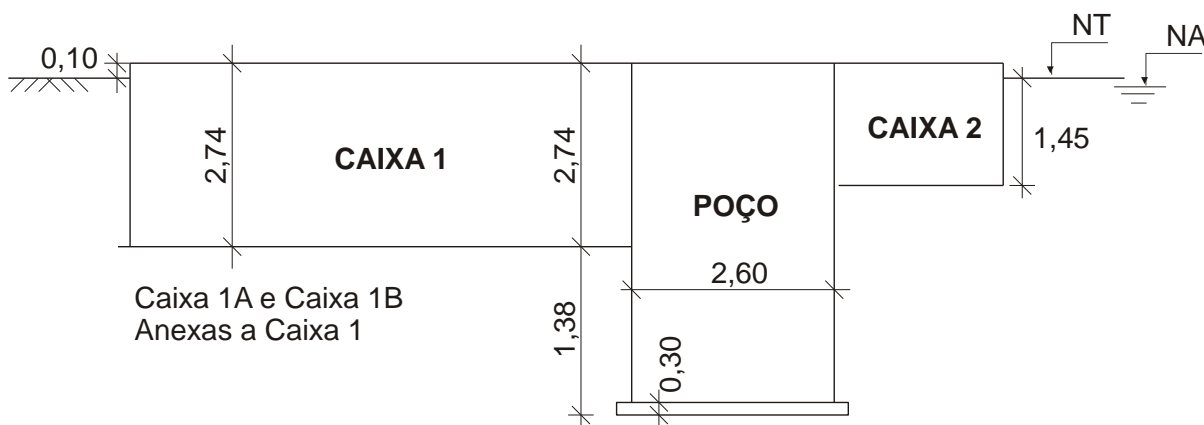
4.3.1 Introdução

O presente item tem por objetivo o pré-dimensionamento estrutural das diversas obras componentes do referido projeto.

4.3.2 Premissas de Cálculo

- Peso Específico do Concreto: 2,50 tf/m³;
- Peso Específico do Solo: 1,90 tf/m³;
- Peso Específico do Enchimento: 1,50 tf/m³;
- Concreto: fck = 30 MPa;
- Nível do Lençol Freático: Coincidindo com o N.T.

4.3.3 Estação Elevatória EE-Final



4.3.3.1 Caixas 1A e 1B (Consideradas Isoladas para Verificação à Flutuação)

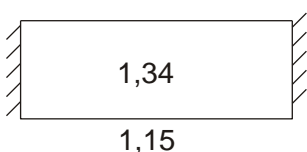
- Parede $\Rightarrow 0,15 \times 4,60 \times 2,74 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 4,73 \text{ tf}$
 - Fundo $\Rightarrow 0,15 \times 1,30 \times 1,30 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,63 \text{ tf}$
- 5,36 tf**

• $ps = \frac{5,36}{1,30 \times 1,30} = 3,17 \text{ tf/m}^2 > U \text{ (ok)}$

• Subpressão $U = 2,79 \text{ tf/m}^2$

PAREDES

$h = 15$



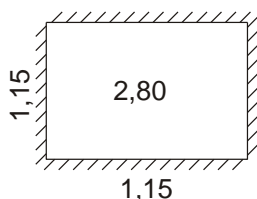
$pm_{\text{ax}} = 1,90 \times 2,14 \times 0,33 = 1,34 \text{ tf/m}^2$

$X = - 0,15 \text{ tfm/m}$

$M = 0,08 \text{ tfm/m}$

$As_m = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$

FUNDO $h = 15$



$$\delta = 3,17 - 0,15 \times 2,50 = 2,80 \text{ tf/m}^2$$

$$M = 0,07 \text{ tfm/m}$$

$$X = -0,16 \text{ tfm/m} \quad A_{s_m} = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$$

4.3.3.2 Caixa 1

- Parede $\Rightarrow 0,20 \times 17,78 \times 2,54 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 22,58 \text{ tf}$
 - L. Fundo $\Rightarrow 0,20 \times 2,84 \times 8,07 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 11,46 \text{ tf}$
- 34,04 tf**

ENCHIMENTOS

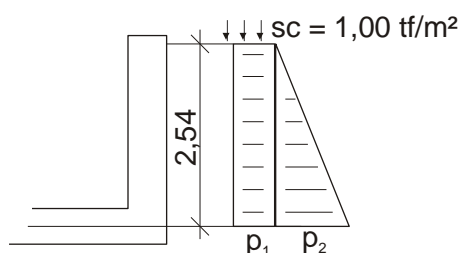
- $7,67 \times 2,04 \times 0,98 \Rightarrow \dots\dots\dots 15,33 \text{ m}^3$
 - $- 2,55 \times 0,20 \times 0,66 \Rightarrow \dots\dots\dots - 0,34 \text{ m}^3$
 - $- 2,40 \times 0,20 \times 0,20 \Rightarrow \dots\dots\dots - 0,10 \text{ m}^3$
 - $- 2,85 \times 0,44 \times 0,98 \Rightarrow \dots\dots\dots - 1,23 \text{ m}^3$
 - $- 2,30 \times 0,26 \times 0,66 \Rightarrow \dots\dots\dots - 0,39 \text{ m}^3$
- 13,27 m³**

$$P_{\text{ench}} = 19,90 \text{ tf}$$

PESO SOBRE A ABA

- $P_{\text{solo}} = 15,98 \times 0,20 \times 2,44 \times 1,90 = 14,82 \text{ tf}$
- $p_s = \frac{68,76}{2,04 \times 8,07} = 3,00 \text{ tf/m}^2 > U = 2,64 \text{ tf/m}^2 \text{ (ok)}$

PAREDES LATERAIS $h = 20$



$$p_1 = 1,00 \times 0,33 = 0,33 \text{ tf/m}^2$$

$$p_2 = 1,90 \times 2,54 \times 0,33 = 1,59 \text{ tf/m}^2$$

$$X = -\frac{0,33 \times 2,54^2}{2} - \frac{1,59 \times 2,54^2}{2 \times 3} = -2,77 \text{ tfm/m}$$

$$A_s = 6,00 \text{ cm}^2/\text{m} \text{ (Externo)}$$

$$A_{s_m} = 3,00 \text{ cm}^2/\text{m} \text{ (Interno)}$$

PAREDE DE TOPO $h = 20$ $A_{s_m} = 3,00 \text{ cm}^2/\text{m}$

LAJE DE FUNDO $h = 20$

- Fase de construção, sem enchimento

$$p_s = \frac{48,86}{2,84 \times 8,07} = 2,13 \text{ tf/m}^2$$

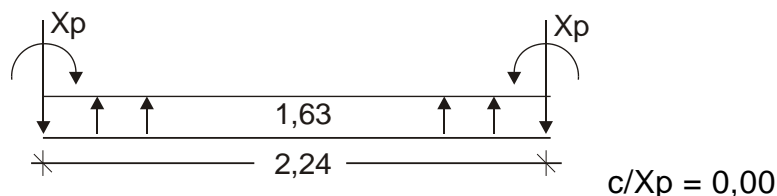
$$\text{Aba} \Rightarrow \delta = 2,13 - 0,20 \times 2,50 - 1,90 \times 2,44 = -3,00 \text{ tf/m}^2$$

$$h = 20$$

$$X = -0,14 \text{ tfm/m}$$

$$\bullet \text{ Vão} \Rightarrow \delta = 2,13 - 0,20 \times 2,50 = 1,63 \text{ tf/m}^2$$

$$h = 20$$



$$M = 1,16 \text{ tfm/m}$$

$$A_{s_m} = 3,00 \text{ cm}^2/\text{m}$$

4.3.3.3 Poço

- Tampa $\Rightarrow (0,785 \times 2,20^2 - 0,60 \times 2,10) \times 0,15 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,95 \text{ tf}$
 - Parede $\Rightarrow \pi \times 2,40 \times 4,12 \times 0,20 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 15,53 \text{ tf}$
 - Fundo $\Rightarrow 0,785 \times 3,20^2 \times 0,30 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 6,03 \text{ tf}$
- 22,51 tf**

PESO DO SOLO SOBRE A ABA

- $0,785 (3,20^2 - 2,60^2) \times 4,02 \times 1,90 \Rightarrow \dots\dots\dots 20,90 \text{ tf}$
 - $- 0,30 \times 3,00 \times 2,64 \times 1,90 \Rightarrow \dots\dots\dots - 4,51 \text{ tf}$
 - $- 0,30 \times 2,00 \times 1,45 \times 1,90 \Rightarrow \dots\dots\dots - 1,65 \text{ tf}$
- 14,74 tf**

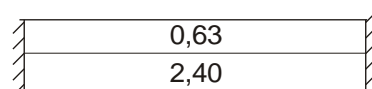
$$\bullet \text{ } p_s = \frac{37,25}{8,04} = 4,63 \text{ tf/m}^2 > U = 4,33 \text{ tf/m}^2 \text{ (ok)}$$

TAMPA $h = 15$

$$p_p = 0,38 \text{ tf/m}^2$$

$$r_{ev} = 0,05 \text{ tf/m}^2$$

$$s_c = \frac{0,20}{0,63} \text{ tf/m}^2$$



$$R = 0,76 \text{ tf/m}$$

$$X = -0,30 \text{ tfm/m}$$

$$M = 0,15 \text{ tfm/m}$$

$$A_{s_m} = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$$

PAREDE

- Armadura Vertical $\Rightarrow A_{s_m} = 8,00 \text{ cm}^2/\text{m}$ (Total)
- Armadura Horizontal $\Rightarrow A_{s_m} = 3,00 \text{ cm}^2/\text{m}$ (Por Face)

LAJE DE FUNDAÇÃO

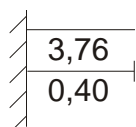
$$\text{ABA} \quad h = 30$$

$$\delta = 4,63 - 0,30 \times 2,50 - 1,90 \times 4,02 = -3,76 \text{ tf/m}^2$$

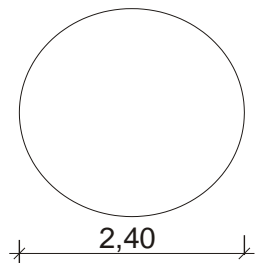
$$R = 1,50 \text{ tf/m}$$

$$X = -0,30 \text{ tfm/m}$$

$$A_{s_m} = 4,50 \text{ cm}^2/\text{m}$$



VÃO $h = 30$



$$\delta = 4,63 - 0,30 \times 2,50 = 3,88 \text{ tf/m}^2$$

$$M_r = M_t = \frac{3,88 \times 2,40^2}{20} = 1,12 \text{ tfm/m}$$

$$A_{s_m} = 4,50 \text{ cm}^2/\text{m}$$

4.3.3.4 Caixa 2 (Comandos)

Considerada isolada, com fechamento nos 4 lados.

- Parede $\Rightarrow 0,15 \times 6,00 \times 1,40 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 3,15 \text{ tf}$
 - Tampa $\Rightarrow (1,20 \times 1,50 - 0,70^2) \times 0,15 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,49 \text{ tf}$
 - Fundo $\Rightarrow 1,50 \times 1,80 \times 0,15 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 1,01 \text{ tf}$
- 4,65 tf**

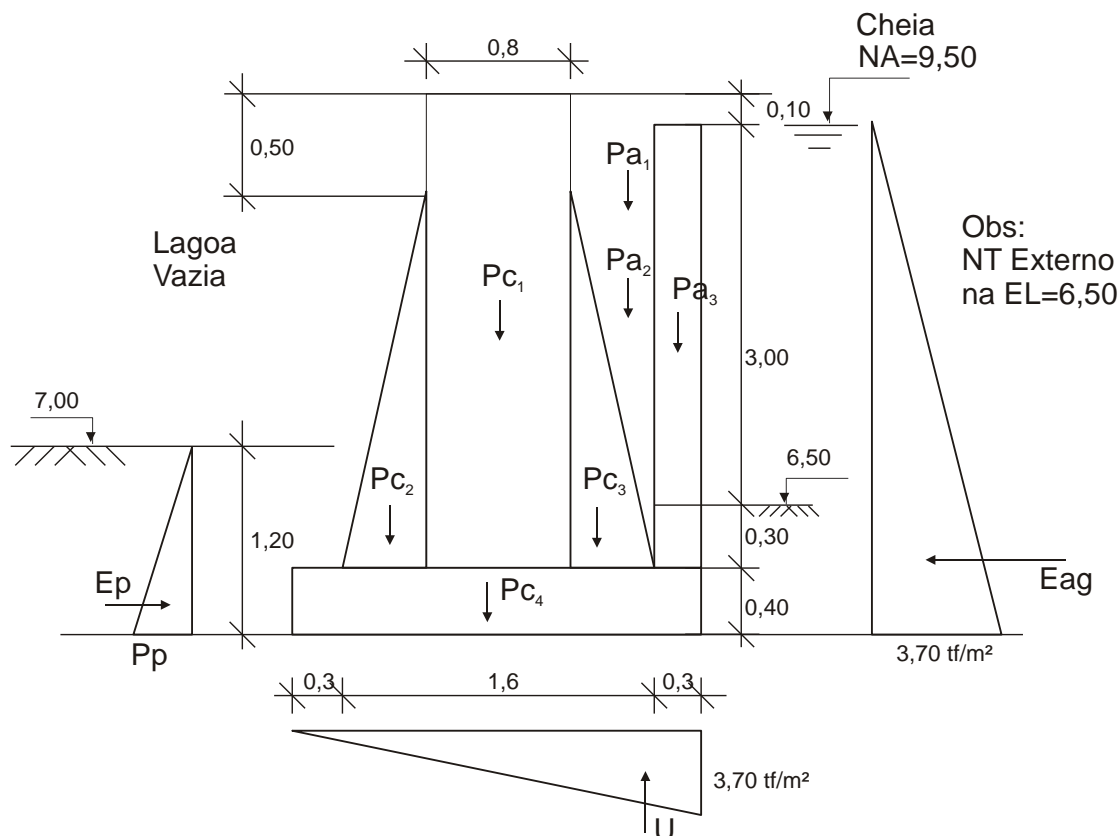
- $p_s = \frac{4,65}{1,50 \times 1,80} = 1,72 \text{ tf/m}^2 > U = 1,45 \text{ tf/m}^2 \text{ (ok)}$

- Armadura $A_{s_m} = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$

4.3.4 Lagoas Facultativa e de Maturação

4.3.4.1 Muros de Arrimo Externo

SEÇÃO 1 – LAGOA VAZIA E CHEIA MÁX. (NA=9,47)



$$\gamma_c = 2,50 \text{ tf/m}^3$$

Alvenaria de Pedras

$$\mu = 0,50$$

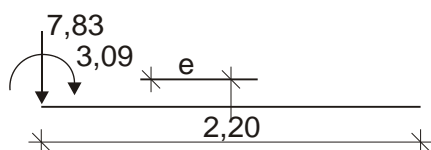
- $P_{C1} \Rightarrow 0,80 \times 3,40 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 6,80 \text{ tf/m}$
- $P_{C2} \Rightarrow 0,50 \times 0,40 \times 2,90 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 1,45 \text{ tf/m}$
- $P_{C3} \Rightarrow 0,50 \times 0,40 \times 2,90 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 1,45 \text{ tf/m}$
- $P_{C4} \Rightarrow 2,20 \times 0,40 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 2,20 \text{ tf/m}$
- 11,90 tf/m**

- $P_{A1} \Rightarrow 0,40 \times 0,40 \times 1,00 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,16 \text{ tf/m}$
- $P_{A2} \Rightarrow 0,50 \times 0,40 \times 2,90 \times 1,00 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,58 \text{ tf/m}$
- $P_{A3} \Rightarrow 0,30 \times 3,30 \times 1,00 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,99 \text{ tf/m}$
- 1,73 tf/m**

- $P_p = 1,90 \times 1,20 \times 3,00 = 6,84 \text{ tf/m}^2$
- $E_p = 0,50 \times 6,84 \times 1,20 = 4,10 \text{ tf/m}$
- $E_{ag} = 0,50 \times 3,70 \times 3,70 = 6,85 \text{ tf/m}$
- $U = 0,50 \times 2,20 \times 3,70 = 4,07 \text{ tf/m}$

- $F.S.D. = \frac{(11,90 - 4,07) \times 0,50 + 4,10}{6,85} = 1,17$
- $M_E^A = 6,80 \times 1,10 + 1,45 \times 0,57 + 1,45 \times 1,63 + 2,20 \times 1,10 + 4,10 \times 0,40 + 4,10 \times 0,40 + 0,16 \times 1,70 + 0,58 \times 1,77 + 0,99 \times 2,05 = 17,49 \text{ tfm/m}$
- $M_T^A = 4,07 \times 1,47 + 6,85 \times 1,23 = 14,40 \text{ tfm/m}$
- $F.S.T. = \frac{17,49}{14,40} = 1,21$

Tensão no Solo (Efetiva)



$$x = 0,40 \quad e = 0,70$$

$$C = 1,50 (2,20 - 2 \times 0,70) = 1,20$$

$$\sigma = \frac{2 \times 7,83}{1,20 \times 1,00} = 13,05 \text{ tf/m}^2$$

SEÇÃO 2 – LAGOA VAZIA E CHEIA MÁX (NA 9,47)

Obs. Nível do terreno externo em elevação superior a EL 7,00.

$$B = 2 \times 0,30 + 2 \times 0,33 + 0,80 = 2,06$$

Adotar 2,00 m

SAÍDA DA LAGOA DE MATURAÇÃO (h = 15 cm)

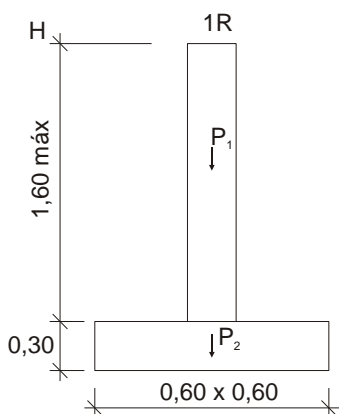
$$\text{Armadura } A_{s_m} = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$$

ENTRADA NA LAGOA DE FACULTATIVA (h = 15 cm)

$$\text{Armadura } A_{s_m} = 2,25 \text{ cm}^2/\text{m}$$

PILARETES DE APOIO DO TUBO (PVC 100 mm)

Pilar (20/30) a cada 3,00 m Tubo cheio $\cong 0,02 \text{ tf/m}$



$$R = 3,00 \times 0,02 = 0,06 \text{ tf}$$

$$H = 0,10 \times 0,10 \times 3,00 = 0,03 \text{ tf (vento)}$$

$$P1 = 0,20 \times 0,30 \times 1,60 \times 2,50 = 0,24 \text{ tf}$$

$$P2 = 0,60^2 \times 0,30 \times 2,40 = 0,26 \text{ tf}$$

$$N = 0,56 \text{ tf}$$

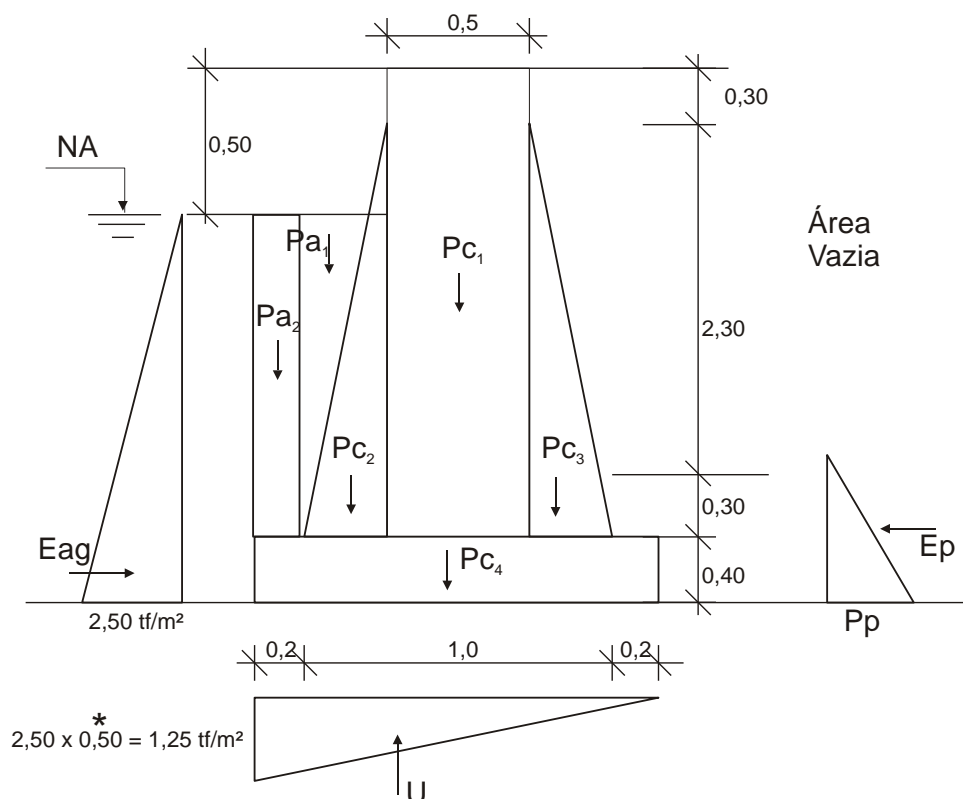
$$M = 0,03 \times 1,90 = 0,06 \text{ tfm} \quad e = 0,11$$

$$C = 1,50 (0,60 - 2 \times 0,11) = 0,57 \quad C/L = 0,82$$

$$\text{Pilar} - A1 = 2,40 \text{ cm}^2$$

Bloco – Concreto Simples

4.3.4.2 Muros de Arrimo – Divisão entre Lagoas



$$\gamma_c = 2,50 \text{ tf/m}^3$$

Alvenaria de Pedras

$$\mu = 0,50$$

* = Coef. de Redução da Subpressão

- $P_{c1} \Rightarrow 0,50 \times 2,90 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 3,63 \text{ tf/m}$
- $P_{c2} \Rightarrow 0,50 \times 0,25 \times 2,60 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,81 \text{ tf/m}$
- $P_{c3} \Rightarrow 0,50 \times 0,25 \times 2,60 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,81 \text{ tf/m}$
- $P_{c4} \Rightarrow 0,40 \times 1,40 \times 2,50 \Rightarrow \dots\dots\dots 1,40 \text{ tf/m}$

6,65 tf/m

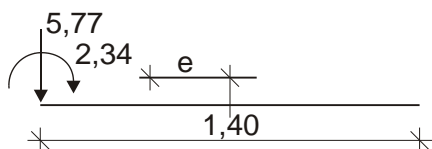
- $P_{a1} \Rightarrow 0,50 \times 0,20 \times 2,10 \times 1,00 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,21 \text{ tf/m}$
- $P_{a2} \Rightarrow 0,20 \times 2,10 \times 1,00 \Rightarrow \dots\dots\dots 0,42 \text{ tf/m}$

0,63 tf/m

- $P_p = 1,90 \times 0,70 \times 3,00 = 3,99 \text{ tf/m}^2$
- $E_p = 0,50 \times 3,99 \times 0,70 = 1,40 \text{ tf/m}$
- $E_{ag} = 0,50 \times 2,50 \times 2,50 = 3,13 \text{ tf/m}$
- $U = 0,50 \times 1,25 \times 1,40 = 0,88 \text{ tf/m}$
- $F.S.D. = \frac{(6,65 - 0,88) \times 0,50 + 1,40}{3,13} = 1,37$

- $M_E^A = 6,65 \times 0,70 + 0,21 \times 1,13 + 0,42 \times 1,30 + 1,40 \times 0,23 = 5,76 \text{ tfm/m}$
- $M_T^A = 3,13 \times 0,83 + 0,88 \times 0,93 = 3,42 \text{ tfm/m}$
- $F.S.T. = \frac{5,76}{3,42} = 1,66$

Tensão no Solo (Efetiva)



$$x = 0,41 \quad e = 0,29$$

$$C = 1,50 (1,40 - 2 \times 0,29) = 1,23$$

$$C / L = 0,88$$

$$\sigma = \frac{2 \times 5,77}{1,23 \times 1,00} = 9,62 \text{ tf/m}^2$$

5. ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

5. ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

5.1 GENERALIDADES

No que concerne ao material a ser diretamente usado na execução das obras, o projeto é constituído dos seguintes elementos:

- Projetos Arquitetônicos;
- Projetos Hidráulicos;
- Projetos Elétricos;
- Projetos Estruturais;
- Especificações Técnicas Gerais.

Qualquer modificação a efetuar no projeto e detalhes elaborados, só poderá ser feita com prévia anuência da CODEVASF, que deverá estudar todas as implicações porventura decorrentes de alteração sugerida ou a implantar.

Mesmo no caso de não serem especificamente citados, prevalecerão na execução dos serviços e no emprego dos materiais, tudo aquilo que estiver regulado pelas Normas, Especificações e Métodos, aprovados ou recomendados pela ABNT. Na hipótese de não haver regulamentação pela ABNT, far-se-á uso de normas estrangeiras que enfoquem o assunto.

No presente volume serão adotadas as seguintes convenções e siglas:

- **CODEVASF** Companhia de Desenvolvimento dos Vales do São Francisco e do Parnaíba;
- **FISCALIZAÇÃO** Engenheiros da CODEVASF ou de firmas consultoras credenciadas junto às EMPREITEIRAS e FABRICANTES, para o exercício desta função;
- **EMPREITEIRA** Empresa construtora que for contratada para a execução dos serviços e obras;
- **FABRICANTE** Companhia que ficará responsável pela venda de materiais à CODEVASF;
- **ABNT** Associação Brasileira de Normas Técnicas;
- **N.B.** Normas Brasileiras ABNT;
- **M.B.** Método Brasileiro;
- **E.B.** Especificação Brasileira da ABNT;
- **P.E.B.** Projeto de Especificação Brasileira;
- **RN** Referência de nível;
- **CREA** Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura;
- **A.W.S.** American Welding Society;
- **AWWA** American Water Works Association;
- **ASME** American Society of Mechanical Engineers;
- **A.S.T.M.** American Society for Testing and Material.

Deverá ser empregada mão-de-obra selecionada, experiente e adequada a cada tipo e características requeridas pela obra respectiva.

A EMPREITEIRA não poderá subempreitar as obras e serviços contratados no seu todo, podendo contudo, fazê-lo parcialmente para cada serviço, mantida a sua responsabilidade direta para com a CODEVASF.

A EMPREITEIRA assume integral responsabilidade pelos danos causados à CODEVASF ou à terceiros, durante a execução dos serviços e obras contratados, inclusive mortes, acidentes, perdas ou destruição, isentando a CODEVASF de todas as reclamações e ônus que possam surgir.

A caracterização de determinados materiais nesta especificação, nas plantas e detalhes do projeto arquitetônico é feita através do protótipo comercial de citações nominativas para melhor atendimento. O termo protótipo comercial é usado para indicar as características de forma, textura, cor, peso, função ou qualquer particularidade do material a ser empregado, sem vínculo à marca comercial citada.

Os ensaios, testes e demais provas exigidas por normas técnicas oficiais, para a comprovação da satisfatória execução dos serviços e obras objeto destas especificações, correrão sempre por conta da EMPREITEIRA, sem ônus para a CODEVASF.

Fica estabelecido que, se porventura for constatada no decorrer dos trabalhos, qualquer divergência entre os diversos elementos que definem a construção (plantas, detalhes, especificações), prevalecerá aquela que a CODEVASF julgar mais conveniente para cada caso em particular, à luz de uma análise mais acurada sobre o aspecto técnico-econômico pertinente.

Em síntese, as unidades que compõem o sistema são as seguintes:

- Redes Coletoras (Bacias 1);
- Estações Elevatórias EE-Final;
- Emissários de Recalque correspondentes a essas Elevatórias;
- Estação de Tratamento.

5.2 INSTALAÇÃO E ADMINISTRAÇÃO DA OBRA

Antes do início da obra propriamente dita deverão ser executadas todas as instalações provisórias necessárias, obedecendo a um programa preestabelecido para o canteiro de obras, de tal modo que facilite a recepção, estocagem e manuseio dos materiais. Essas instalações provisórias deverão atender às necessidades de cada obra, de acordo com as suas características próprias, devendo o lay-out respectivo atender pelo menos às seguintes exigências mínimas:

- Depósito de materiais a descoberto (areia, brita, tijolos, etc.);
- Locais para instalação de equipamentos, dispostos de maneira a aproveitar ao máximo os respectivos rendimentos;
- Depósito coberto para materiais que necessitam maior proteção, dotado de sistema de ventilação e aeração natural e pavimentação ou proteção de pisos;

- Barracão para o escritório da obra possuindo inclusive um compartimento destinado à Fiscalização, o qual deverá oferecer condições mínimas de conforto e espaço (paredes bem fechadas, iluminação, piso assoalho com madeira de 3ª, etc.);
- Instalações sanitárias provisórias, que deverão obedecer às exigências da FISCALIZAÇÃO;
- Suprimento de água, luz e força, inclusive as respectivas ligações, correndo por conta da EMPREITEIRA todas as despesas a que possam surgir;
- Placas informativas, de sinalização de tráfego, bem como, iluminação noturna, nos casos em que a FISCALIZAÇÃO achar necessário.

Os equipamentos a empregar deverão apresentar perfeitas condições de funcionamento, e serem adequados aos fins a que serão destinados.

A direção local das obras deverá ficar a cargo de pelo menos um engenheiro com experiência no ramo, devidamente registrado no CREA e que permaneça no canteiro de obras durante todo o expediente de trabalho.

Deve haver sempre no local da obra, quando da ausência do responsável por seu andamento, um substituto com poderes suficientes para representá-lo na administração da mesma e nas relações com a FISCALIZAÇÃO. A indicação desse preposto, deve ser feita à FISCALIZAÇÃO e por ela aprovada.

A EMPREITEIRA deverá assegurar a vigilância diurna e noturna do canteiro de obras respectivo.

Os serviços a cargo de diferentes firmas contratantes serão articulados entre si de modo a proporcionar um desenvolvimento harmonioso da obra em seu conjunto. À FISCALIZAÇÃO será conferido o direito de afastar em qualquer tempo, sem que daí advenha para a CODEVASF obrigação de espécie alguma, qualquer subempreiteira cujo comportamento não seja julgado satisfatório.

5.3 LIMPEZA DO TERRENO

Este serviço será executado de modo a deixar completamente livre não só a área do canteiro, como também os caminhos necessários ao transporte de materiais.

Constará de capinação, destocamento, derrubada de árvores que possam prejudicar os trabalhos de construção, queima e remoção de entulhos, de modo a deixar livre uma área mínima determinada por uma poligonal paralela internamente às cercas indicadas em planta e distando 10,00 m destas, salvo orientação em contrário da FISCALIZAÇÃO.

5.4 SINALIZAÇÃO DA OBRA

Será de responsabilidade do EMPREITEIRO todos os contactos necessários à interdição das vias de tráfego junto ao DETRAN, inclusive a observância das determinações daquele órgão e da legislação pertinente ao Trânsito. Só será permitida a abertura de vala, mediante a adequada sinalização do local.

O EMPREITEIRO deverá colocar, no local da obra e em cada frente de trabalho, sinalização adequada e eficiente, constituída de placas, cavaletes e bandeiras vermelhas. Sempre que necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverão ainda ser colocadas sinalizações a diferentes distâncias das frentes de trabalho, como advertência aos veículos. Durante a noite, serão instaladas e mantidas acesas lâmpadas vermelhas e outros avisos luminosos em cada cavalete e ao longo do canteiro de trabalho.

Às lâmpadas vermelhas para sinalização de valas, terão espaçamento máximo de 4 metros entre si e uma altura mínima de 1,50 metros do solo.

Para as ruas de tráfego mais intenso, poderão ser exigidos tapumes fechados de madeira para contenção do material escavado.

Após o período normal de trabalho diário, o EMPREITEIRO manterá vigias em número suficiente, de modo a assegurar a sinalização e a proteção do canteiro de trabalho.

De um modo geral, a sinalização para a obra em questão, será de 3 (três) tipos.

- Sinalização fechada através de tapumes e iluminação;
- Sinalização aberta com iluminação;
- Sinalização aberta sem iluminação.

Visando garantir o tráfego normal de veículos e pedestres ou o acesso dos moradores e usuários aos prédios, serão utilizadas passarelas e passagens que garantam a circulação segura e confortável dos transeuntes. As passarelas e passagens referidas neste item serão metálicas para o caso de locais de tráfego intenso, e de madeira de lei, para os demais casos. As passarelas e passagens, situadas nos centros urbanos com grandes circulação de pedestres ou veículos, serão dotadas de guarda corpo.

Quando, por qualquer motivo, os serviços forem suspensos, o EMPREITEIRO continuará responsável pela manutenção de todo o material existente no local, e pela segurança do canteiro de serviço, contra acidentes tanto com veículos como pessoas.

A sinalização será paga por metro de extensão de elementos de sinalização, incluindo instalação e remoção, bem como custos junto ao DETRAN.

As passarelas e passagens serão pagas por metro quadrado, considerando-se o comprimento igual a largura da vala acrescida da extensão necessária aos apoios das pranchas e chapas metálicas.

5.5 LOCAÇÃO DAS UNIDADES

Os serviços de locação serão de responsabilidade da EMPREITEIRA, sendo a mesma obrigada, no caso de erro, a proceder por sua conta e nos prazos estipulados as modificações, demolições e reposições que se tornarem necessárias, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Cada eixo de construção terá sua direção locada por intermédio de banquetas localizadas no perímetro da obra nas quais se fixarão pregos para materializar a posição dos alinhamentos dos eixos e dos outros elementos a edificar.

As banquetas deverão ficar afastadas da face e do topo das edificações de no mínimo 1,50 m, a fim de facilitar o uso de instrumentos de precisão e os trabalhos no canteiro.

A medição de ângulos deverá ser feita através de instrumento de precisão. Deverão ser observados os níveis indicados no projeto, fixando-se previamente a RN Geral, a qual deve permanecer intacta até a conclusão da obra.

Todos os serviços topográficos devem ser devidamente registrados nas cadernetas, para efeito de consultas e modificações que forem necessárias no decorrer do trabalho.

A FISCALIZAÇÃO indicará o ponto de partida para a implantação dos marcos.

Efetuada a implantação dos marcos de referência pela EMPREITEIRA, ficará a mesma integralmente responsável pela sua manutenção e conservação, correndo, por sua exclusiva conta e riscos, as restaurações que porventura venham a ser necessárias.

5.6 SERVIÇOS TOPOGRÁFICOS PARA COLETORES E EMISSÁRIOS

Antes de ser iniciada qualquer escavação de valas será instalada pela FISCALIZAÇÃO, uma rede de RNs, que servirá de base altimétrica à execução de toda a obra.

As RNs serão constituídas de tubos de ferro galvanizado de Ø 3", com 0,10m de comprimento, serrados em ângulo reto, preenchidos de concreto simples, fixados nas paredes ou muros de prédios públicos, preferencialmente.

Esses marcos serão colocados a cerca de 0,50m do solo, destacando-se 0,04m dos parâmetros verticais, ficando 0,06m engastados. Sobre sua geratriz deverá ser possível a colocação de uma mira em posição rigorosamente vertical.

A rede de RNs terá densidade mínima de 1 marco/2 ha, e cobrirá toda a área saneada. Os marcos serão nivelados e contranivelados, não se admitindo erro de fechamento superior a 5 (cinco) milímetros por quilômetro.

Os coletores serão localizados preferencialmente ao longo do eixo das vias públicas, salvo se ocorrer uma das seguintes hipóteses:

- Houver alguma indicação em contrário no projeto básico;
- As condições locais de execução indiquem outra solução tecnicamente viável e mais econômica;
- O centro da via pública estiver ocupado por galeria pluvial, canalização de distribuição de água ou outra qualquer construção que não possa ser removida;
- Os dois lados da via pública estiverem em níveis sensivelmente diferentes, caso em que o coletor deverá se localizar próximo ao meio fio do lado mais baixo.

Em qualquer hipótese, o alinhamento dos coletores será tanto quanto possível paralelo ao alinhamento das vias públicas existentes ou projetadas.

A indicação da localização dos centros dos poços de visita será feita pela FISCALIZAÇÃO, através das Ordens de Serviços, ficando assim definidos os alinhamentos de cada trecho.

O alinhamento dos centros dos poços de visita, referido no item anterior corresponderá ao eixo da canalização.

Definidos os alinhamentos, a FISCALIZAÇÃO executará o nivelamento dos mesmos, de 10 em 10 m, para obtenção dos elementos necessários à elaboração das Ordens de Serviços.

Emitida a Ordem de Serviço, onde estará bem caracterizado o alinhamento do trecho de rede coletora a executar, será de responsabilidade do EMPREITEIRO a locação dos poços de visita e colocação das réguas de acordo com o estaqueamento definido naquela Ordem de Serviço.

Em princípio, a cada estaca registrada na Ordem de Serviço corresponderá uma régua a ser instalada pelo EMPREITEIRO, podendo, a critério único e exclusivo da FISCALIZAÇÃO, ser dispensada a instalação em determinada estaca, se localizada a distância inferior a 5 (cinco) metros do P.V. Neste caso, a dispensa será registrada na Ordem de Serviço correspondente.

Todos os serviços topográficos serão registrados em cadernetas próprias, para efeito de consulta e retificações que forem necessárias no decorrer dos trabalhos.

A locação dos centros dos poços de visita, tanto para efeito de emissão de Ordem de Serviço, pela FISCALIZAÇÃO, quanto para execução, pelo EMPREITEIRO, será feita a trena.

Após a colocação de todas as réguas de um trecho, definido por dois poços de visita, pelo EMPREITEIRO e, antes do início do assentamento, a FISCALIZAÇÃO procederá à conferência das cotas de régua, autorizando o início dos trabalhos de montagem das tubulações.

Caso os trabalhos de assentamento de um trecho não sejam concluídos na mesma data em que foi iniciado, a FISCALIZAÇÃO, poderá a seu único e exclusivo critério, promover a nova conferência das cotas de régua, obrigando-se o EMPREITEIRO a reparar aquelas cuja posição tenha sido acidentalmente alterada.

Serão resolvidas pela FISCALIZAÇÃO quaisquer dúvidas que surjam na locação em consequência de diferenças de dimensões no terreno ou outras causas.

A locação e nivelamento serão pagos por metro linear de coletor ou emissário assentado, compreendendo inclusive, todos os trabalhos topográficos necessários.

5.7 ESCAVAÇÃO PARA COLETORES E EMISSÁRIOS

O processo a ser adotado na escavação dependerá da natureza do terreno, sua topografia, dimensões e volume a remover, visando-se sempre o máximo rendimento e economia.

As escavações deverão ser executadas com cautelas indispensáveis à preservação da vida e da propriedade.

Quando necessário, os locais escavados deverão ser adequadamente escorados, de modo a oferecer segurança aos operários.

Nas escavações efetuadas nas proximidades de prédios, edifícios, vias públicas ou servidões, deverão ser empregados métodos de trabalho que evitem ou reduzam, ao máximo, a ocorrência de quaisquer perturbações oriundas das escavações.

Para efeito de classificação os materiais escavados serão grupados em 3 categorias:

- **1ª Categoria** ⇒ Materiais que possam ser escavados, sem uso de explosivos, com ferramentas manuais (enxada, pá, enxadeco ou picareta) ou com trator com lâmina e equipamento escavo-transportador.
Compreende os materiais vulgarmente denominados “terra” e “moledo”, abrangendo entre outros terra em geral, argila, areia, cascalho solto, xistos, grés mole, seixos e pedras com diâmetro inferior a 0,15m, piçarro e rochas em adiantado estado de decomposição.
- **2ª Categoria** ⇒ Materiais que só possam ser extraídos manualmente através de alavancas, cunhas, cavadeiras de aço e com rompedores pneumáticos; mecanicamente com trator dotado de escarificador e lâmina, através de constante escarificação pesada; ou com o uso combinado de explosivos, máquinas de terraplenagem e ferramentas manuais.
Compreende os materiais vulgarmente denominados “pedra solta” e “rocha branda”, abrangendo entre outros, seixos e pedras com diâmetro superior a 0,15m e volume inferior a 0,50m³, rochas em decomposição e as de dureza inferior a do granito.
- **3ª Categoria** ⇒ Materiais que só possam ser extraídos com o emprego constante de equipamento de perfuração e explosivos.
Compreende os materiais vulgarmente denominados de “rocha dura”, englobando, entre outros, blocos de pedra de volume superior a 0,50m³, granito, gnaiss, sienito, grês ou calcário duros e rochas de dureza igual ou superior à do granito.

As escavações em rocha deverão ser executadas por pessoal habilitado, principalmente quando houver necessidade do emprego de explosivos.

Nas escavações com utilização de explosivos deverão ser tomadas, pelo menos, as seguintes precauções:

- O transporte e guarda dos explosivos deverão ser feitos obedecendo às prescrições legais que regem a matéria;
- As cargas das minas deverão ser reguladas de modo que o material por elas expelidos não ultrapassem a metade da distância do desmonte à construção mais próxima;
- A detonação de carga explosiva deverá ser precedida e seguida dos sinais de alerta;
- A carga das minas deverá ser feita somente quando por ocasião de ser detonada e jamais na véspera e sem a presença de encarregado do fogo (“blaster”), devidamente habilitado;

- As detonações não poderão ser feitas em horas que perturbem o repouso dos moradores da vizinhança.

Não será considerado pela FISCALIZAÇÃO, qualquer excesso de escavações, fora dos limites pela mesma tolerados.

Qualquer excesso de escavação ou depressão no fundo da vala e/ou cava deverá ser preenchido com areia, pó de pedra ou outro material de boa qualidade com predominância arenosa.

Só serão considerados nas medições volumes realmente escavados, com base nos elementos constantes da Ordem de Serviço correspondente.

A escavação em pedra solta ou rocha terá sua profundidade acrescida de 0,10 a 0,15m para a colocação de colchão (ou berço) de areia, pó de pedra ou outro material arenoso de boa qualidade, convenientemente adensado.

Quando a profundidade da escavação ou o tipo de terreno puderem provocar desmoronamentos, comprometendo a segurança dos operários, serão feitos escoramentos adequados.

Sempre que houver necessidade, será efetuado o esgotamento através de bombeamento, tubos de drenagem ou outro método adequado.

Quando a cota de base das fundações não estiver indicada nos Projetos, ou, a critério da FISCALIZAÇÃO, a escavação deverá atingir um solo de boa qualidade que possua características físicas de suporte compatíveis com a carga atuante no mesmo.

O solo de fundação, a critério da FISCALIZAÇÃO, poderá ser substituído por areia ou outro material adequado devidamente compactados, a fim de melhorar as condições de trabalho do solo natural.

Em terrenos inconsistentes ou compreensíveis deverá ser previamente efetuado em exame da resistência dos tubos aos esforços de flexão resultantes de carga de terra e eventuais cargas vivas.

O eixo das valas corresponderá rigorosamente ao eixo do tubo sendo respeitados os alinhamentos e as cotas indicadas na Ordem de Serviço, com eventuais modificações autorizadas pela FISCALIZAÇÃO.

A extensão máxima de abertura da vala deve observar as imposições do local de trabalho, tendo em vista o trânsito local e o necessário à progressão contínua da construção, levados em conta os trabalhos preliminares.

Quando o material do fundo da vala permitir o assentamento sem berço, deverão ser produzidos rebaixos, sob cada bolsa ou luva ("cachinho") de sorte a proporcionar o apoio da tubulação sobre o terreno, em toda a sua extensão.

Em qualquer caso, exceto nos berços especiais de concreto, a tubulação deverá ser assentada sobre o terreno ou colchão de areia, de forma que, considerando uma seção transversal do tubo, a sua superfície inferior externa fique apoiada no terreno ou berço, em extensão equivalente a 60% do diâmetro externo, no mínimo.

O material escavado deverá ser colocado, de preferência em um dos lados da vala, a pelo menos 0,50 m de afastamento dessas, permitindo a circulação de ambos os lados da escavação.

Quando for o caso, durante a escavação, os materiais de revestimento, base e sub-base do pavimento das ruas e passeios, serão depositados separadamente do material comum, para que possam ser reaproveitados nas mesmas condições.

Deverão ser tomadas precauções para a boa marcha dos trabalhos de escavação, na ocorrência de chuvas. As sarjetas e “bocas de lobo” deverão ficar desimpedidas para o recebimento de águas pluviais e adotadas providências para que não sejam carreados para elas detritos ou material escavado.

Todo o material escavado e não aproveitável no reaterro das valas, deverá ser removido das vias públicas pelo EMPREITEIRO, de maneira a dar, logo que possível, melhores condições de circulação, sendo depositados em locais previamente fixados pela FISCALIZAÇÃO.

A largura da vala será definida em função do diâmetro do tubo, da profundidade da escavação e do tipo de escoramento a ser utilizado, se for o caso, de acordo com o item 4.1.4.2 da norma NBR 12.266/1992 da ABNT – “Projeto e Execução de Valas para Assentamento de Tubulação de Água, Esgoto ou Drenagem Urbana”. A critério da FISCALIZAÇÃO, a largura da vala poderá ser aumentada ou diminuída, de acordo com as condições do terreno ou em face de outros fatores que se apresentarem na ocasião.

As cavas para os Poços de Visita deverão ter as dimensões do projeto, com acréscimo indispensável à colocação do escoramento, quando este for necessário.

A escavação será paga por metro cúbico de material escavado, medido diretamente no terreno, segundo as dimensões especificadas, e autorizadas pela FISCALIZAÇÃO, consoante as profundidades atingidas de até 2,00m, de 2,01 m a 4,00 m, de 4,01 m a 6,00 m e além de 6,00 m, e a classificação do solo escavado segundo as categorias especificadas.

O custo do transporte vertical do material escavado não será pago a parte, devendo ser incluído no preço unitário da escavação.

A remoção do material excedente será paga por metro cúbico de material transportado, medido na cava ou vala, correspondendo ao volume de escavação cujo material não foi reaproveitado.

O reforço de fundação será pago por metro cúbico, medido na vala após compactação, devendo o seu preço unitário compreender a aquisição, escavação, carga, transportes descarga, espalhamento, regularização, umedecimento, compactação e todos os demais serviços e encargos necessários à execução do serviço.

Na hipótese do reforço ser constituído de berço de concreto, será ele medido por metro cúbico consoante as dimensões do projeto.

5.8 ASSENTAMENTO DE REDE DE ESGOTOS

A FISCALIZAÇÃO, verificados os possíveis obstáculos à execução de cada trecho, com base nos elementos disponíveis definirá a localização exata dos poços de visita que delimitem o referido trecho, sendo nivelados pelo EMPREITEIRO, de 10m em 10m, ou fração, os caminhamentos definidos pela localização dos poços.

Baseada nesses elementos, e nos dados do projeto, a FISCALIZAÇÃO emitirá, em modelo próprio, a ORDEM DE SERVIÇO para cada trecho, da qual constarão os seguintes elementos:

- Designação e locação do coletor;
- Desenho esquemático do trecho a ser executado, na escala aproximada de 1:5;
- Elementos que correspondem à ORDEM DE SERVIÇO PARA GABARITO;
- Elementos definidores das ligações prediais a executar;
- Larguras máximas admitidas para as valas, para rede e ligações;
- Informações gráficas cadastrais de redes e obstáculos existentes.

De posse das ORDENS DE SERVIÇO para uma determinada área o EMPREITEIRO elaborará os seus PLANOS DE TRABALHO, providenciando, inclusive, a programação devidamente aprovada pelas repartições competentes, dos desvios de tráfego. Esses planos deverão, previamente, serem aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

Com base nos elementos da ORDEM DE SERVIÇO, o EMPREITEIRO procederá a locação dos poços de visita, definido assim o alinhamento do coletor, sendo então executadas as sondagens de reconhecimento, com furos a cada 60,00m que possibilitarão a confirmação dos dados cadastrais existentes e ensejarão, se for o caso, obtenção de informes para as necessárias retificações. A execução das sondagens deverá ser acompanhada pela FISCALIZAÇÃO.

Concluídas as sondagens e confirmados os elementos fornecidos, poderão ser iniciados os trabalhos e, quando atingidas as profundidades estabelecidas, serão colocadas as réguas de alinhamento e nível, de 10m em 10m, ou fração, pelas quais o EMPREITEIRO procederá aos acabamentos do fundo da vala, observando, quando for o caso, as folgas necessárias à execução dos berços ou lastros.

As réguas a serem utilizadas para definição do perfil dos coletores, deverão ser de madeira de boa qualidade pintada de amarelo e apresentarem dimensões mínimas de 2,5m e 20,0cm, respectivamente, para a espessura e largura das mesmas. O comprimento será função da largura da vala em cada trecho.

Os gabaritos serão constituídos de perfis de alumínio com características a serem determinadas pela FISCALIZAÇÃO e terão comprimentos variáveis de 2,00m a 6,00m em função das profundidades de cada trecho de coletor a assentar.

Consideradas as valas prontas para assentamento de tubulações a FISCALIZAÇÃO procederá a conferência das cotas de régua e verificada a sua exatidão e a boa execução das valas, será o trecho liberado para assentamento.

Por ocasião do assentamento deverão ser tomadas as seguintes precauções, entre outras:

PROCEDIMENTOS BÁSICOS PARA O ASSENTAMENTO

- Limpar cuidadosamente com estopa o interior da bolsa e o exterior da ponta;
- Introduzir o anel no sulco da bolsa, sem torções;
- Aplicar o lubrificante recomendado pelo fabricante, glicerina, água de sabão de coco ou outro aprovado pela Fiscalização no anel de borracha e na superfície externa da ponta. Não usar, em hipótese alguma, óleo mineral ou graxas, que podem afetar as características da borracha da junta;
- Posicionar corretamente a ponta do tubo junto à bolsa do tubo já assentado; realizar o encaixe, empurrando manualmente o tubo (sempre mantendo a bolsa fixa e movimentando apenas o tubo que está sendo encaixado). Para os diâmetros de 160 a 300 mm, o uso de alavancas proporciona maior facilidade e rapidez no acoplamento, desde que seja tomado o cuidado de se colocar uma tábua entre a bolsa e a alavanca, a fim de se evitar danos;
- Travar o tubo assentado de maneira a evitar o seu deslocamento quando do assentamento dos próximos tubos.

REATERRO DAS VALAS

Os cuidados com o reaterro das valas no que se refere a recobrimentos máximos e mínimos das tubulações deverão ser observados de acordo com as recomendações da Fiscalização e critérios definidos em projeto, sempre tendo em vista os requisitos estabelecidos na NBR 7367 Item 5 - Condições Específicas.

CRITÉRIOS DE CONTROLE

A execução de serviços em redes urbanas de esgotos deverá atender os projetos e determinações da Fiscalização, recomendações dos fabricantes, normas da ABNT e da Segurança no Trânsito e no Trabalho, levando-se em conta o cumprimento do cronograma e programação do trabalho preestabelecidos.

Visto que a maioria desses serviços será executada em áreas públicas, caberá à Fiscalização fazer com que sejam observados os aspectos relativos à segurança dos transeuntes, veículos, equipamentos e operários, através do uso de sinalização e tapumes adequados, acessos provisórios alternativos para os moradores da área etc.

Além desses fatores, deverá ser feito um rigoroso acompanhamento topográfico das obras de assentamento de tubos, peças, conexões e outros elementos pertinentes como caixas de passagem e poços de visita.

CRITÉRIOS DE MEDIÇÃO E PAGAMENTO

O assentamento de tubos e peças de PVC para esgotos sanitários serão medidos por metro de rede assentada e aceita pela Fiscalização.

Conexões e acessórios não serão objeto de medição em separado, estando seu custo considerado no metro linear de rede.

Somente será liberada a medição do assentamento quando estiver concluído o reaterro da vala.

A execução do mesmo serviço de assentamento de rede em duplicidade devido à negligência da Contratada com relação ao reaterro da vala ou à proteção da rede já executada será de responsabilidade da mesma, sem ônus para a Contratante.

Somente serão remunerados os serviços de assentamento propriamente dito da tubulação. Os serviços de escavação, escoramento, reaterro, rebaixamento do lençol freático, retirada e reposição de pavimentação e outros necessários à implantação da rede serão remunerados separadamente.

O pagamento pelos serviços de assentamento de tubos e peças de PVC para redes urbanas de esgotos será efetuado por preço unitário contratual e conforme medição aprovada pela Fiscalização, contemplando apenas o assentamento da tubulação propriamente dito, não remunerando os serviços de escavação, regularização do fundo de vala, fundação, escoramento, esgotamento, retirada e reposição da pavimentação e outros serviços afins. Tais serviços serão remunerados separadamente, de acordo com os respectivos itens na planilha de preços unitários.

Aprovado o trecho o EMPREITEIRO elaborará o cadastro, o qual será subsidiado com as informações gráficas e analíticas constantes da Ordem de Serviço, bem como as suas eventuais modificações, quando inevitáveis.

As travessias sob rodovias ou estradas de ferro serão executadas em obediência às exigências dos órgãos competentes, ficando o EMPREITEIRO incumbido de obter, em tempo hábil, todos os detalhes necessários às respectivas construções, submetendo-os à apreciação da FISCALIZAÇÃO.

As sondagens a céu aberto serão pagas por metro linear de profundidade.

5.9 POÇOS DE VISITA DE ESGOTOS

Os poços de visita serão executados nos locais indicados nas Ordens de Serviços e consoante as características aqui discriminadas e os detalhes fornecidos pelos projetos.

Após regularizada a cava de fundação será distribuída em toda a sua extensão uma camada com 0,05m de espessura de concreto magro ao traço 1:4:8 em volume.

A laje de fundo será em concreto simples, fck = 9 MPa, com espessura de 0,15cm.

Em casos específicos, a critério da FISCALIZAÇÃO, a laje de fundo poderá ser executada em concreto armado fck = 15 MPa.

O embasamento será executado até a geratriz superior externa do coletor, com tijolos maciços, tipo "coroa" de argamassa de cimento e areia ao traço 1:3 em volume com 0,20 m de espessura e 0,20 m de altura, em forma de segmento de coroa circular cujo raio médio será o mesmo dos tubos da câmara de trabalho,

A câmara de trabalho para coletores de até 300 mm será construída em tubos ponta e bolsa de concreto armado, com 1,20 m de diâmetro interno, com fck = 30 MPa, e obedecendo a EB-103 da ABNT, ou em alvenaria de 1 vez, em tijolos cerâmicos.

Para coletores de diâmetro superior a 500 mm, os poços de visita terão câmara de trabalho em concreto armado, moldado no local nas dimensões especificadas no projeto e paredes com espessura mínima de 0,15 m internamente revestidas com

argamassa de cimento e areia no traço volumétrico de 1:2. O concreto a ser usado deverá possuir $f_{ck} = 30 \text{ MPa}$.

A laje de concreto armado a ser colocada sobre a câmara de trabalho, terá abertura excêntrica sobre a qual será, dependendo de cada caso, assentado o tampão ou construída a chaminé de acesso. A laje deverá ser dimensionada para suportar as sobre-cargas oriundas da chaminé de acesso, tampão e reaterro, bem como carga móvel de veículos nos poços localizados na faixa de rolamento das vias.

A chaminé de acesso será em tubos de concreto armado, de 0,60m de diâmetro interno, e demais características idênticas às dos tubos da câmara de trabalho.

O tampão de ferro fundido será em ferro fundido T-70 ou similar, e nas artérias de tráfego pesado será usado o tampão em ferro fundido T-137 ou similar.

As banquetas e calhas executadas no fundo do poço serão confeccionadas com argamassa de cimento e areia no traço de 1:2 em volume, com acabamento liso.

Todas as peças serão assentadas ou rejuntadas com argamassa de cimento e areia no traço de 1:3 em volume.

Quando houver ressalto superior a 0,70m os poços de visita serão dotados de tubos de queda.

Para os poços localizados em zonas alagadas ou inundáveis poderá ser exigida pela FISCALIZAÇÃO, a impermeabilização das superfícies internas desses poços.

O poço de visita será pago por unidade construída, classificada consoante o diâmetro dos coletores (até 500m e acima de 500m) e a profundidade dos poços.

No preço unitário deverão ser incluídos também os custos de todos os materiais e serviços necessários à construção do poço.

5.10 LIGAÇÕES PREDIAIS DE ESGOTOS

Consiste no conjunto de tubos, peças, conexões e outros dispositivos necessários para a ligação das saídas de esgotos domiciliares à rede coletora, através de ramais prediais internos, caixas de inspeção e ramais prediais externos.

O ramal predial externo compreende a tubulação que vai do coletor à caixa de inspeção, conectada à rede com o emprego de selim e curvas. Deve possuir declividade mínima suficiente para garantir o fluxo dos líquidos até a rede coletora.

O ramal predial interno é a tubulação que vai da caixa de inspeção à saída de esgotos do domicílio.

O ramal predial externo deverá ser executado com tubos de diâmetro nominal mínimo de 100 mm e declividade mínima de 2%.

A conexão de ligação com a rede coletora poderá ser feita através de selim 90° junta elástica, conectado perpendicularmente ao coletar e verticalmente em relação ao solo, padronizado em dois tipos:

- Para redes em PVC de até 150 mm de diâmetro, selim tipo abraçamento com travas laterais para instalação na rede por justaposição.
- Para redes em PVC de diâmetros entre 200 e 300 mm, selim tipo encaixe com furação na rede.

A furação da rede será feita com a utilização de "serra copo", operada por ferramenta adequada. Distinguem-se dois tipos de furação, conforme as características do selim: para o selim tipo abraçadeira, a furação será feita com o mesmo colocado no ponto de conexão, ou seja, no local onde será fixado. Desta forma, as paredes internas do selim servirão de guias para a operação da broca. Para o selim tipo encaixe, a furação do tubo será feita com a "serra copo" sempre posicionada verticalmente em relação ao eixo da rede coletora.

Na montagem dos selins para derivação dos ramais, deverão ser observadas as especificações e as recomendações do fabricante.

Conectado o selim no coletor, será adaptada uma combinação de uma ou mais curvas de 22°30', 45° ou 90° de maneira a se obter a declividade mínima necessária de 2% para o ramal, entre o selim e a caixa de inspeção, em tubos de PVC junta elástica.

As caixas de inspeção serão individuais para cada domicílio e terão as dimensões internas de 40 x 40 cm, com profundidade até 60 cm. Quando houver necessidade de aprofundar além de 60 cm a saída de esgoto domiciliar, as dimensões internas da caixa serão 60 x 60 cm.

Eventualmente, quando o alinhamento do coletor se encontra em um dos lados do logradouro, toma-se economicamente vantajosa a interligação de dois ou três (no máximo) ramais domiciliares do lado oposto em uma única caixa de inspeção, de maneira que seja necessária apenas uma ligação do coletor à mesma. Nestas condições, as dimensões internas da caixa que receberá a contribuição das demais devem ser de 60 x 60 cm, independente da profundidade.

A ligação do ramal interno (LRI) é a conexão da saída de esgotos interna do domicílio à caixa de inspeção. De acordo com o tipo e o diâmetro da tubulação de saída será feita a ligação através de adaptadores e conexões necessárias à caixa de inspeção no passeio.

Os selins devem se posicionar perpendicularmente em relação ao coletor e verticalmente em relação ao solo. A declividade mínima do ramal predial externo, no trecho compreendido entre a curva de entrada no selim e a caixa de inspeção é de 2%.

As caixas de inspeção não devem apresentar desníveis entre a tampa de concreto e o passeio nem ângulos entre as paredes internas diferentes de 90 graus, devendo ser revestidas externamente com chapisco em argamassa de cimento e areia no traço 1:4 e internamente com chapisco 1:4 e emboço no traço 1:3 de cimento e areia. Devem também possuir canaletas e calhas no fundo, no sentido de propiciar o escoamento satisfatório dos dejetos em direção ao ramal ou a outra caixa de inspeção.

A ligação do ramal interno (LRI) será feita apenas quando do funcionamento da rede. A ponta do ramal interno, sob a soleira, deverá ser compatível com a tubulação do ramal externo.

A largura da vala para o assentamento dos ramais domiciliares deve ser de, no máximo, 50 cm.

As medições dos ramais externos serão feitas por metro linear de extensão. Os serviços de escavação, regularização do fundo da vala, locação, escoramento, rebaixamento, reaterro, retirada e reposição da pavimentação serão medidos separadamente.

As caixas de inspeção serão medidas por unidade, e de acordo com as suas dimensões.

O pagamento desses serviços será feito mediante medições, de acordo com os critérios de medição adotados, e em consonância com o estabelecido em contrato e respectiva planilha orçamentária.

5.11 TESTE DE REDE DE ESGOTOS

Serão realizados ensaios de estanqueidade em cada trecho do coletor compreendido entre dois poços de visita, cabendo ao EMPREITEIRO, providenciar o fornecimento de todo o material e pessoal necessário à realização desses testes, os quais somente poderão ser realizados na presença da FISCALIZAÇÃO.

Quando o nível d'água do lençol freático for superior à cota do coletor, será tamponada a extremidade de montante do trecho de canalização a ser testado, medindo-se com auxílio de vertedor instalado na extremidade de jusante, ou qualquer outro processo que forneça igual precisão, a infiltração, para o interior da tubulação, de água proveniente das valas, em seu nível máximo e durante um período 10 à 15 horas, a qual, não deverá exceder 0,40 l/s por quilômetro de tubulação.

No caso de valas secas, poderá ser realizado o teste de fumaça, utilizando-se forja acionada por motor para insuflar a fumaça para o interior da canalização, cujas extremidades deverão estar perfeitamente tamponadas. A fumaça poderá também ser insuflada com auxílio de equipamento de ar comprimido.

Para a realização do teste de fumaça, todas as juntas deverão estar completamente descobertas, inclusive sua face inferior.

No caso do emprego do teste de fumaça, o mesmo será realizado simultaneamente para o coletor e respectivos ramais prediais.

A critério único o exclusivo da FISCALIZAÇÃO, poderá ser exigido teste com água para determinado trecho, mesmo no caso de valas secas, que será procedido vedando-se perfeitamente as extremidade da tubulação, enchendo-se o trecho a testar com água através do P.V. de montante e observando-se a perda de água, que não deverá exceder 0,10 litros por dia, por centímetros de diâmetro e por metro de extensão de coletor.

Os ensaios de estanqueidade serão pagos por metro linear de trecho de rede testado, consoante o tipo de teste efetuado.

5.12 MOVIMENTO DE TERRAS PARA OBRAS CIVIS

5.12.1 Terraplanagem

Os serviços de terraplanagem consistirão na limpeza e destocamento das áreas indicadas no projeto, execução de cortes e aterros, incluindo empréstimos e bota-foras, especialmente no que concerne à construção das Estações Elevatórias e de Tratamento.

A limpeza e destocamento compreenderão a remoção da cobertura vegetal, e de uma camada de solo orgânico, numa profundidade de 0,20m, nas eventuais áreas de empréstimos e naquelas destinadas à execução das obras.

Caso se torne necessário, quando se tratar de aterros, a profundidade de 0,20 m para a remoção do solo orgânico pode ser aumentada, a critério da FISCALIZAÇÃO. No destocamento serão removidos os tocos e raízes até uma profundidade de 0,60 m, sendo esse material retirado para locais onde não venha a prejudicar o andamento da obra, sendo posteriormente queimado, ou ter outra destinação a juízo da FISCALIZAÇÃO.

- **Execução de Cortes** ⇒ Consistirá na escavação e remoção do material para fora da área de construção, sendo obedecidas as cotas e inclinação de taludes, indicadas no projeto.

Quando se tratar de cortes em material rochoso, a escavação deverá atingir no mínimo uma profundidade de 0,30m, além das cotas estabelecidas no projeto para posterior retorno.

O material dos cortes poderá ser usado para execução dos aterros, mediante autorização da FISCALIZAÇÃO, após a análise de laboratório especializado.

- **Empréstimos** ⇒ O material para os aterros será obtido de empréstimo quando for constatada pela FISCALIZAÇÃO a deficiência do material de corte, sendo a jazida indicada pela CODEVASF baseada em estudo do material em laboratório.

A exploração da jazida deverá ser efetuada de modo a se obter um material o mais homogêneo possível, sendo antes toda a área desmatada e removida a camada superficial constituída de terra vegetal e raízes.

- **Execução de Aterros** ⇒ Consistirá em desapropriar os materiais provenientes de cortes e empréstimos em locais convenientes, espalhá-los em espessuras predeterminadas, destorroá-los, em obediência às indicações que se seguem:

A superfície do terreno onde se irá executar o aterro deverá se apresentar isenta de materiais soltos, poças d'água, rochas decompostas ou qualquer material imprestável. Os buracos e demais irregularidades da superfície serão cuidadosamente preenchidos com terra compactada por meio de sapos mecânicos ou processo equivalente, até que

se tenha obtido uma superfície horizontal contínua, que permita o uso do rolo pé de carneiro.

Quando o material for lançado sobre a rocha, antes da colocação da primeira camada, a superfície deverá ser molhada, evitando-se a formação de poças d'água.

A espessura das camadas para compactação, não deverá exceder aos 25 cm, salvo na primeira camada, e no preenchimento das irregularidades e buracos, onde este valor deverá ser de 10 cm.

O uso do rolo pé de carneiro vibratório ficará a critério da FISCALIZAÇÃO, a qual indicará a espessura da camada do material a compactar não devendo entretanto exceder aos 35 cm. O uso do rolo liso só será permitido quando da compactação de solos pouco ou não coesivos.

A umidade de compactação deverá sempre se situar abaixo da umidade ótima não devendo no entanto atingir valores menores que 2% daquele valor.

O número de vezes que o rolo pé de carneiro deverá passar sobre uma mesma camada será determinado pela FISCALIZAÇÃO com base nos estudos feitos em laboratório e nos resultados obtidos na fase inicial da compactação.

Deverá ser garantido um grau de compactação de 98% do obtido através do ensaio de Proctor Normal, não sendo aceitas camadas com graus de compactação inferiores. Este valor deverá ser mantido inclusive, nas bordas, as quais executadas com largura da seção superior à indicada no projeto, com posterior corte e regularização do material em excesso.

A verificação da compactação será feita com o auxílio da agulha de Proctor ou pela determinação da densidade aparente, a critério da FISCALIZAÇÃO. As amostras para ensaios de compactação serão tomadas nos pontos escolhidos pela FISCALIZAÇÃO.

Se, a critério da FISCALIZAÇÃO, a superfície de qualquer camada do material compactado for considerada muito seca ou muito lisa para atender a uma aderência apropriada com a nova camada a ser colocada, deverá ser umedecida e escarificada ou somente escarificada no processo aprovado, até uma profundidade que seja considerada satisfatória.

A proteção dos taludes deverá ser prevista através de execução de calhas de terra ou concreto, valetas superiores, uso de vegetação de fixação ou ainda construção de muros de arrimo, quando se fizer necessário.

Nos locais que devem receber vegetação, os 0,20m superiores serão constituídos de terra adubada, própria para o plantio.

5.12.2 Escavação

O processo a ser adotado na escavação dependerá da natureza do terreno, sua topografia, dimensões e volume a remover, visando sempre o máximo rendimento e economia.

Os desmontes em rocha, deverão ser executados por pessoal capacitado, principalmente quando houver necessidade do emprego de explosivos.

Será obrigatório o esgotamento quando a escavação atingir terrenos embebidos, lençol de água ou as cavas acumulem água de chuva, impedindo ou prejudicando o andamento dos serviços.

O esgotamento dependendo das condições locais e do volume do lençol d'água a esgotar, poderá ser feito manual ou mecanicamente, através de bombeamento, podendo-se também adotar outras soluções como rebaixamento do lençol, desvio do curso d'água, ou qualquer processo adequado às condições locais.

Far-se-á uso de escoramento, sempre que as paredes laterais das cavas ou outras escavações, forem constituídas de solo passível de desmoronamento.

Deverão ser empregados os seguintes tipos de escoramento:

- Contínuo ou fechado, com emprego de perfis metálicos, pranchões de madeira com encaixe tipo macho e fêmea ou com superposição, colocados de modo a cobrir inteiramente as paredes da cava. A extremidade inferior da cortina de escoramento deverá ficar em cota mais baixa que a do fundo da vala. O contraventamento será executado por meio de longarinas em ambos os lados, devidamente presas com estroncas transversais.
- Descontínuo ou aberto, também denominado escoramento simples, empregando-se os mesmo materiais citados no tipo anterior, diferindo apenas na disposição das pranchas que serão colocadas na direção vertical ou horizontal, distanciadas entre si no máximo de 1,00m. Em ambos os casos, o escoramento deverá ser retirado cuidadosamente, à medida que a vala ou escavação executada for sendo reaterrada e compactada.

Qualquer outro tipo de escoramento poderá ser empregado com variante dos aventados, desde que atenda a todos os requisitos técnicos para segurança dos operários e perfeição na execução total dos trabalhos, ficando a EMPREITEIRA com a responsabilidade sobre a opção adotada.

Os terrenos serão classificados de acordo com a dificuldade de escavação conforme o abaixo discriminado:

- **Terra** ⇒ Qualquer que seja a sua coesão, como argila ou cascalho solto, e toda espécie de materiais terrosos que permitam a extração com enxada, pá e picareta;
- **Moledo** ⇒ Os xistos argilosos muito estratificados, o grês mole e em geral todo o terreno compreendido pela denominação vulgar de moledo ou piçarra, impraticável à enxada e que possa ser extraído com picareta;
- **Pedra Solta e Rocha Branda** ⇒ Todas as rochas brandas com estratificações de mais de 0,50 m de espessura ou blocos de volume superior a 0,005 m³, fortemente incrustados, ou ligados em blocos ou camadas, cuja extração só possa ser feita com alavancas, cunhas, cavadeiras de aço e exijam também o emprego de mina e agentes explosivos;
- **Rocha Dura** ⇒ Todas as rochas compactas ou fortemente estratificadas com mais de 0,80 m de espessura, que só possam ser extraídas pelo emprego constante de explosivos, como o granito, o grês, o gnaiss, o calcário duro, etc.

5.12.3 Aterro e Reaterro

Os reaterros executados procurando-se aproveitar o material das escavações, removendo-se as substâncias orgânicas e pedras, em camadas sucessivas de 20 cm, molhadas e apiloadas, de modo a evitar posteriores trincas e desníveis, causados por recalques das camadas aterradas.

Nos casos em que este material não se prestar para o reaterro, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverá ser empregado outro tipo de material de melhor qualidade, de preferência arenoso.

5.13 CONCRETO

Poderão ser utilizados os seguintes tipos de concreto, escolhidos em função das finalidades das peças e esforços que as solicitarão:

- **Concreto Magro** ⇒ Definido como sendo um concreto, cujo consumo mínimo de cimento deverá ser 180 kg/m³;
- **Concreto Simples** ⇒ Definido como sendo um concreto, com fck = 9 MPa;
- **Concreto Ciclóptico** ⇒ Definido como sendo um concreto, com fck = 9 MPa, sua composição de 70% de concreto e os 30% restantes preenchidos com pedra de mão, por unidade de volume. As pedras deverão ficar totalmente envolvidas pelo concreto simples;
- **Concreto Estrutural** ⇒ Definido como sendo um concreto, com fck = 30 MPa utilizado na estrutura de esgotos e fck = 25 MPa nas demais estruturas não sujeitas a águas servidas;
- **Concreto Armado** ⇒ Definido como sendo um concreto estrutural ao qual são adicionadas armaduras de aço previamente calculadas e dimensionadas para suportarem aos esforços mecânicos solicitantes que não poderiam ser anulados pelo concreto estrutural não armado.

5.13.1 Material

Os materiais a serem empregados deverão obedecer às seguintes exigências:

- **Cimento Portland** ⇒ Deverá atender às prescrições da NBR 5732, ser de fabricação recente e medido em peso (saco de 50 kg). Não será admitido o uso de baldes ou vasilhames na medição de cimento.
Independente de ensaios, serão rejeitados os sacos que se apresentarem empedrados.
A FISCALIZAÇÃO se reserva o direito de solicitar da EMPREITEIRA os ensaios de cimento previstos pela ABNT, quando assim o desejar.
- **Areia** ⇒ Deverá obedecer às prescrições da NBR 7211.
- **Brita** ⇒ Deverá provir de rocha sã, não apresentar forma lamelar e atender ao fixado na NBR 7211.
- **Água** ⇒ A água a ser empregada será de conformidade da NBR 6118 e NBR 6587.

- **Pedra de Mão** ⇒ Deverá provir de rocha sã, ser dura, compacta, sem fendas, isenta de crostas, resistente ao desgaste, ao choque e esmagamento, não podendo possuir diâmetro circunscrito superior a 25 cm.

5.13.2 Dosagem

Será empregada a dosagem experimental em obediência a NBR 12655 e controle obrigatório de resistência à compressão do concreto, para as obras que, a juízo da FISCALIZAÇÃO, considerando a ordem de grandeza dos esforços solicitantes ou características peculiares, tais como necessidade de impermeabilização, resistência ao desgaste, ação de águas agressivas, assim o exigirem.

A dosagem não experimental será permitida para as obras de pequeno vulto, obedecidos os consumos mínimos de cimento estabelecidos nestas especificações, podendo, com prévio consentimento da FISCALIZAÇÃO, serem adotados os seguintes traços volumétricos para cimento, areia e brita:

- Concreto magro: 1:4:8;
- Concreto simples: 1:3:6;
- Concreto estrutural: 1:2:4;
- Concreto estrutural: 1:2:3.

Deverão também ser obedecidas as seguintes recomendações para a dosagem empírica:

- A quantidade mínima de cimento p/m³ de concreto será de 320 kg;
- A quantidade d'água será a mínima compatível com a trabalhabilidade necessária;
- A percentagem de agregado miúdo no volume total de agregado, antes da mistura, será fixada de maneira a obter-se um concreto com consistência adequada ao seu emprego, tal percentagem deverá estar entre 30% e 50%.

5.13.3 Formas e Escoramentos

As formas serão utilizadas onde se fizer necessário limitar o lançamento do concreto e moldá-lo segundo os perfis das peças projetadas.

Serão confeccionadas com tábuas de pinho de 3ª qualidade com 1" de espessura, ou com folhas de compensado revestidas com plástico de fabricação Madeirit, ou similar em espessuras adequadas ao fim a que se destinam.

Deverão se adaptar exatamente às dimensões das peças da estrutura projetada, e construídas de modo a não se deformarem sob a ação das cargas e pressões internas do concreto fresco.

A construção das formas e do escoramento deve ser feita de modo a haver facilidade na retirada dos diversos elementos.

As escoras deverão possuir diâmetro mínimo de 3", e só poderão ter uma emenda a qual não deve ser feita no terço médio de seu comprimento.

Poderá se admitir o emprego de pontaletes de pinho com seção de 3" x 3". Os escoramentos com mais de 3,00 m de altura serão contraventados.

Antes do lançamento do concreto deverão ser vedadas as juntas das formas e feito a limpeza do interior. As formas de vigas estreitas e profundas de paredes e pilares, deverão ser molhadas até à saturação e para o escoamento da água em excesso, deverão ser deixados furos convenientemente espaçados.

As cargas sobre as escoras deverão ser distribuídas sobre o solo, por meio de suportes de madeira ou de concreto, de modo a evitar recalques quando do lançamento do concreto nas formas.

5.13.4 Armaduras

Deverão obedecer a NBR 7480.

Antes de serem introduzidas nas formas, as barras de aço deverão ser convenientemente limpas, não se admitindo oxidações que diminuam as respectivas seções, presença de graxas, tintas, cimento, terra ou substâncias que possam prejudicar à aderência com o concreto.

A EMPREITEIRA deverá evitar que as barras de aço e as armaduras fiquem em contato com o terreno nos depósitos, apoiando-se sobre vigas ou toras de madeira, colocadas sobre o terreno, evitando assim deformações na estocagem das barras já prontas para montagem.

As armaduras deverão ser montadas no interior das formas, rigorosamente de acordo com as posições indicadas nos detalhes do projeto estrutural, e de modo a se manterem firmes durante a concretagem conservando as distâncias entre as barras e as faces internas das formas, através do uso de calços de argamassa de cimento e areia. As barras serão amarradas com o auxílio de arame recozido nº 18.

Deverão ser empregados espaçadores constituídos de barras de aço, colocados de modo a garantir as distâncias entre as armaduras indicadas no projeto estrutural.

Após o término dos serviços de armação e antes da concretagem, todas as barras deverão ser limpas com escovade aço ou jato d'água, a fim de remover quaisquer substâncias que adiram à ferragem durante a montagem.

Nos casos em que a FISCALIZAÇÃO autorizar a substituição das bitolas, a conversão de diâmetros deverá ser procedida de acordo com as seções por barras, só podendo entretanto fazê-lo pelo aço de bitolas menores que as previstas no projeto. Só será permitida a substituição do tipo de aço após autorização da FISCALIZAÇÃO.

Não é conveniente o uso simultâneo de aços de características diferentes para armar uma mesma peça, devido à possibilidade de confundir-se os tipos de barras.

A concretagem somente será liberada, após a conferência das formas e armaduras pela FISCALIZAÇÃO.

A armadura deverá ficar protegida pelo concreto, conforme os cobrimentos indicados no artigo 6.3.3 da NB₁, obedecidas ainda as indicações constantes do projeto.

5.13.5 Lançamento

A FISCALIZAÇÃO deverá ser avisada em tempo hábil, de qualquer lançamento de concreto por parte da EMPREITEIRA. Além disso, deverão ser observadas as seguintes recomendações:

- Não será permitido o lançamento e emprego de concreto remisturado;
- Não será permitido o lançamento do concreto em um único ponto para depois espalhá-lo a grandes distâncias.

Antes do lançamento do concreto deverão ser colocadas nos locais em que a estrutura for atravessada por tubulações, peças de madeira ou de outro material facilmente removível, com dimensões suficientes de modo a evitar o mais possível rasgos posteriores;

A altura máxima permitida para o lançamento do concreto será de 2,00 metros.

Para os casos de peças com mais de 2,00 m deverá se lançar mão do uso de janelas laterais, funis ou trombas.

Para lançamento do concreto a alturas superiores a 2,00 metros, será tolerado a critério da FISCALIZAÇÃO, o uso de calhas, revestidas internamente com lâmina metálica, inclinação variando de 15 a 30° e comprimento máximo de 5,00m.

5.13.6 Adensamento

Para que se consiga a máxima densidade possível e evitar assim, a criação de vazios e bolhas de ar na massa do concreto, este deverá ser adensado por vibração durante e logo após o seu lançamento. A vibração poderá ser feita através de vibradores elétricos, pneumáticos, de forma ou imersão, cujo tamanho e tipo deverão ser escolhidos em função das dimensões da peça a ser concretada e do método mais adequado de adensamento. Deve-se vibrar o concreto até que se constate a presença de nata de cimento na superfície, sendo retirado nessa ocasião o vibrador, e mudada sua posição.

Quando o adensamento for feito através de vibradores de imersão deverão ser seguidas as seguintes recomendações:

- O concreto será vibrado em camadas de 30 a 40 cm de espessura ou $\frac{3}{4}$ de comprimento de agulha do vibrador;
- O diâmetro da agulha deve variar de 25 a 75 mm em função das dimensões da peça a concretar;
- A penetração e retirada da agulha devem ser feitas com o vibrador em movimento, lentamente.

O adensamento não poderá alterar a posição da ferragem e não será permitido o lançamento de nova camada de concreto, sem que a anterior tenha sido tratada conforme as indicações deste item.

5.13.7 Cura

Após a concretagem a estrutura será protegida contra a secagem prematura, regando-se periodicamente a mesma durante pelo menos sete dias contados do dia do lançamento, obedecendo as recomendações das Normas. Da mesma maneira, as formas deverão ser mantidas úmidas até que sejam retiradas.

5.13.8 Recomposição das Superfícies e Perfis Concretados

Após a concretagem, e sendo observado um prazo de até 24 horas após a retirada das formas, deverão ser feitas as recomposições dos perfis, preenchimento de ninhos de concreto, remoção de rebarbas e outras correções que se fizerem necessárias, a critério da FISCALIZAÇÃO. O concreto defeituoso deverá ser removido e substituído por outro novo e de características semelhantes ao concreto que está sendo utilizado na obra em questão, com o emprego de aditivo para garantir a aderência, quando for necessário, ouvida a FISCALIZAÇÃO.

5.13.9 Juntas de Construção

Deverão ser feitas quando surgirem paralisações programadas ou imprevistas na concretagem. A posição das juntas de construção deverá estar sujeita a aprovação da FISCALIZAÇÃO que também deverá aprovar o processo de tratamento dessas juntas, antes que se prossiga a concretagem da nova camada. O novo concreto a ser lançado deverá preservar as mesmas características requeridas da camada anteriormente concretada. Nas emendas, poderá ser exigido o emprego de SIKADUR 32 ou similar.

5.13.10 Juntas de Dilatação

São as previstas na estrutura para atender aos esforços oriundos da variação volumétrica das peças monolíticas de concreto, decorrentes dos efeitos de variação de temperatura.

Deverão ser rigorosamente obedecidos os locais e detalhes no projeto estrutural para a execução dessas juntas a serem construídas de tal modo que não haja ligação entre as superfícies de concreto adjacentes.

5.13.11 Mata-junta

São perfis de borracha ou de material termoplástico que tem a finalidade de impedir que a água passe através das juntas de dilatação, servindo assim como elemento vedante da estrutura.

O material utilizado nos perfis de vedação, deverão satisfazer as seguintes exigências técnicas:

- Suportar a pressão hidráulica mínima de 10 m.c.a.
- Resistência à tração: $160 \text{ kgf/cm}^2 \pm 10\%$
- Alongamento de ruptura: $240\% \pm 10\%$
- Cisalhamento: 120 kgf/cm^2
- Temperatura de emprego: -30°C e 50°C

- Dureza: 84 shore \pm 3
- Solda autógena
- Absorção d'água: 5%

Deverão ser obedecidas todas as recomendações do fabricante, podendo ser utilizados os produtos da marca Sika, Vedacit, ou outros produtos de características similares plástico sob pressão.

5.13.12 Controle da Resistência à Compressão

O controle de resistência do concreto à compressão é obrigatório para os concretos com dosagem experimental, devendo ser feito de acordo com o método NBR 5739.

O valor da resistência característica à compressão na qual se baseia o cálculo estrutural deverá ser determinado, de acordo com o exposto na NBR 5739 (sistemático ou assistemático).

Deverá ser realizado um ensaio para cada 30 m³ concretados e toda vez que houver mudança de traço ou de materiais componentes do concreto. Cada ensaio deverá constar de ruptura de pelo menos 4 corpos de prova sendo 2 rompidos aos 7 dias e os outros dois aos 28 dias de idade.

A critério da FISCALIZAÇÃO poderão ser efetuados ensaios não destrutivos, tais como de esclerometria e provas de carga, quando os resultados dos corpos de prova forem inferiores às tensões mínimas previstas.

5.13.13 Aditivos

O emprego de aditivos em geral ficará condicionado às prescrições dos fabricantes, devendo seu uso ser previamente autorizado pela FISCALIZAÇÃO. Será dada preferência aos aditivos líquidos colocados nas betoneiras juntamente com a água.

5.13.14 Recomendações para Execução de Concreto Aparente

Na execução do concreto aparente, além das indicações básicas de ordem geral exigidas para as estruturas de concreto armado, serão obedecidas as seguintes normas:

- As formas serão de fabricação Madeirit ou similar, do tipo em revestimento plástico (tego filme), aplicadas com as juntas perfeitamente horizontais ou verticais, todas bem calafetadas;
- No caso de serem empregadas amarrações com ferros ou arames que atravessam a peça, serão estes embutidos em mangueiras de plástico de 3/8". Após o desmoldamento e retirada das mangueiras de plástico, procede-se o enchimento do orifício com argamassa de mesma coloração;
- As armaduras deverão ficar afastadas de no mínimo 2,00 cm das formas, empregam-se tarugos de argamassa de cimento e areia (cocadas) para este fim, fixados às armaduras, com rabichos de arame embutidos nas mesmas;

- O concreto deverá ser vibrado com toda a cautela e a recomendação do tipo de vibrador a ser empregado, deverá ser feita dentro da boa técnica;
- A concretagem será efetuada logo após a colocação de armadura, a fim de evitar a passagem de manchas de ferrugem para as formas;
- O desmoldamento será efetuado com toda a cautela, a fim de não causar lesões nas arestas das peças;
- Poderá se lançar mão do uso de aditivos (marca Desmol ou similar) a fim de facilitar a desmoldagem, desde que haja autorização da FISCALIZAÇÃO e sejam obedecidas as prescrições do fabricante;
- As peças destinadas a ficar em concreto aparente não deverão apresentar falhas de concretagem;
- Caso haja necessidade de retoques, a critério da FISCALIZAÇÃO, serão os mesmos executados com o emprego de argamassa mista, cimento comum e branco e areia fina, com posterior esmerilhamento da superfície, de maneira a igualar a textura e tonalidade existente na peça.

Todas as estruturas das edificações projetadas serão de concreto armado.

5.14 ALVENARIA DE TIJOLOS CERÂMICOS

Serão utilizados tijolos cerâmicos maciços ou furados devendo obedecer às prescrições das EB 19/43 e EB 20/43, apresentar textura homogênea, ser leves, bem cozidos, duros, sonoros, apresentar faces planas e arestas vivas.

As paredes a serem construídas em alvenaria de tijolos cerâmicos estão indicadas nos projetos arquitetônicos devendo a execução obedecer às seguintes normas:

- As juntas horizontais deverão ser contínuas e as verticais descontínuas, devendo ambas possuírem espessura máxima de 1,50 cm;
- As diversas fiadas deverão ficar perfeitamente alinhadas e niveladas apresentando os trechos de paredes, perfeitas condições de verticalidade;
- A ligação de alvenaria com elementos de concreto, será feita com o chapiscamento do concreto com argamassa de cimento e areia, no traço volumétrico máximo de 1:5;
- Os tijolos deverão ser abundantemente molhados antes da sua aplicação;
- As paredes deverão ser interrompidas abaixo das vigas e lajes, ficando o arremate final (aperto da alvenaria) para ser feito após decorridos pelo menos 3 dias, com tijolos maciços, obedecendo às mesmas características de qualidade e assentamento já especificadas para o tipo furado, todavia aplicados inclinados com relação ao vão respectivo;
- A argamassa a ser usada será de cimento e areia nos traços volumétricos de 1:8 em obras enterradas e 1:10 em alvenaria de elevação.

Serão executadas alvenarias nos Poços de Visita com as espessuras indicadas nos respectivos projetos.

5.14.1 Impermeabilização da Estrutura Hidráulica

A aplicação de impermeabilização em estruturas hidráulicas está prevista nas paredes internas de reservatórios, calhas, poços de sucção ou qualquer outra estrutura que mantenha contato permanente com a água.

Assim haverá este serviço nas Estações Elevatórias e nas Lagoas de Estabilização.

O cancelamento da impermeabilização só deverá ser praticado se houver comprovada impermeabilidade da estrutura de concreto correspondente, garantida inclusive, a proteção das armaduras.

5.14.2 Impermeabilização do Tipo Rígido

Esta impermeabilização consistirá em revestimento com argamassa de cimento e areia à qual é adicionado um aditivo impermeabilizante do tipo Vedacit, Sika ou similar.

A impermeabilização se dará através do fenômeno de hidrofugação do sistema capilar, da argamassa de revestimento. Deverá ser seguido o seguinte roteiro quando da execução da impermeabilização:

- Lavagem e posterior limpeza com escovas de aço nas paredes a serem impermeabilizadas, com correção das falhas mais profundas, com argamassa de cimento e areia no traço 1:3;
- Chapisco da superfície com argamassa de cimento e areia no traço 1:3;
- O revestimento impermeável propriamente dito, constará de argamassa de cimento e areia no traço 1:3, misturada com o aditivo impermeabilizante, com uma espessura mínima de 3 cm, aplicada em camadas sucessivas de 1,5 cm. Deverá ser evitada a superposição de juntas de execução, que deverão ser bisel e a dosagem do aditivo bem como a técnica de aplicação, deverá estar de acordo com as recomendações dos fabricantes que, por sua vez, deverão estar enquadradas nos padrões e métodos recomendados pelo Instituto Brasileiro de Impermeabilização e as Normas Técnicas Brasileiras em vigor, relativas ao assunto;
- Todas as arestas e cantos externos deverão ser arredondados, formando meia cana, com raio mínimo de 8 cm;
- O acabamento consistirá no desempenamento da superfície com régua de madeira, e posteriormente, uma demão de pintura com uma pasta formada com cimento, água e um aditivo impermeabilizante, que poderá ser do tipo Sika, Vedacit ou similar;
- As superfícies impermeabilizadas deverão ser regadas periodicamente nos oito dias que se segue à sua execução, ou preferencialmente cheios os reservatórios, decorridos 12 horas do término dos trabalhos.

5.14.3 Impermeabilização do Tipo Elástico

Este processo consiste no revestimento externo da estrutura com membranas e resinas elásticas ou elastômeros, que devem ter como características principais a impermeabilidade, alta elasticidade e resistência ao envelhecimento, capazes de acompanhar esforços mecânicos não recomendados para um revestimento impermeável do tipo rígido, de modo a não alterar as características de estanqueidade da estrutura.

O revestimento deverá ser homogêneo, devendo receber especial atenção nas juntas de dilatação e cantos, obedecendo rigorosamente os métodos construtivos dos fabricantes, os quais deverão estar de acordo com os processos reconhecidos pelo Instituto Brasileiro de Impermeabilização e as Normas Técnicas Brasileiras em vigor, relativas ao assunto.

A impermeabilização com material elástico é destinada às lajes de cobertura não protegidas por telhas, salvo os casos de tetos de reservatórios.

5.15 ALVENARIA DE PEDRAS

A pedra a ser empregada deverá ser granítica ou de mesma dureza, limpa, isenta de incrustações prejudiciais ou de capas de pedreira, assim como possuir um boa aderência com a argamassa, um Los Angeles inferior a 40% e uma densidade real superior a 2,7 g/cm³. A argamassa a empregar será de cimento e areia ao traço 1:5 em volume.

As faces das pedras que contiverem lama ou qualquer outro material que prejudique a aderência das mesmas com a argamassa, deverão ser limpas com escova de aço e em seguida lavadas.

Não será permitido o emprego de capas de pedreiras, que deverão ser retiradas, por marroamento, das pedras que por ventura as contenham.

Para compor o paramento a vista da alvenaria serão colocadas as pedras mais regulares e de melhor acabamento, assentadas de maneira a evitar aparentes e desigualdades pronunciadas.

Na alvenaria de pedra aparelhada ou pedra a vista, os blocos deverão ter uma face em forma regular apicoada a ponteiro, que ficará aparente.

Para orientar a execução da alvenaria e a regularidade de seus paramentos, deverão ser colocadas, a cada 10,00 m, mestras de madeira, reproduzindo o perfil adotado, fortemente escoradas e contraventadas, sendo o assentamento das pedras orientado através de linhas deslocáveis presas às mestras.

Os blocos de pedra, rachas e rachinhas deverão ser umedecidos no momento de seu assentamento.

A alvenaria de pedra deverá ser executada por fiadas, aproximadamente horizontais, utilizando-se blocos tão regulares quanto possíveis, assentados sobre argamassa e com sua maior face voltada para baixo e paralela ao plano horizontal. A argamassa deverá ser bastante para refluir pelos lados, quando comprimida. A primeira fiada será constituída de pedras grandes escolhidas, montadas sobre leito de argamassa ou de concreto simples. Os blocos deverão ser calçados com rachas e rachinhas, que também serão empregadas na regularização de cada fiada. Os vazios entre blocos de pedra deverão ser preenchidos com argamassa, procedendo-se em seguida a introdução de rachas e rachinhas com auxílio de martelo de pedreiro e soquetes manuais.

O argamassamento deverá ser feito com colher de pedreiro e soquetes manuais, de modo a preencher todos os vazios, não sendo permitido a adição de água. Após a

conclusão de cada fiada deverá ser retirado todo o excesso de argamassa, devendo a junta ficar respaldando com a face das pedras.

A alvenaria deverá formar um todo maciço, sem vazios ou interstícios devendo as juntas entre fiadas ficarem desencontradas, proporcionando uma boa amarração entre pedras.

O lançamento de blocos de pedra sobre fiadas recém executadas, deverá ser feito de modo a evitar choques prejudiciais à alvenaria.

A alvenaria será paga por metro cúbico consoante as dimensões das peças e o tipo da mesma fundação ou elevação (aparelhada ou pedra a vista).

5.16 INSTALAÇÕES ELÉTRICAS DAS ELEVATÓRIAS

Serão obedecidos todos os detalhes constantes dos PROJETOS ELÉTRICOS e suas especificações.

5.16.1 Fornecimento de Equipamentos e Materiais Elétricos

Este item estabelece as condições técnicas gerais a que deverá satisfazer o fornecimento dos equipamentos e materiais elétricos destinados ao Projeto das obras dos Sistemas de Esgotamento Sanitários.

A CODEVASF considera que, antes da apresentação da Proposta, o conteúdo dos documentos de Licitação foi cuidadosamente examinado pela EMPREITEIRA, a qual assumirá qualquer ônus decorrente do desconhecimento ou da interpretação errônea das exigências neles contidas.

5.16.2 Extensão do Fornecimento

A extensão do fornecimento de cada pacote inclui os seguintes itens, mas não se limita a eles:

- Projeto (desenho, dados dos catálogos, memoriais de cálculos, etc.) e seu envio para aprovação;
- Fornecimento de manual de instruções para montagem, operação e manutenção dos equipamentos e/ou materiais;
- Fabricação e fornecimentos dos equipamentos e/ou materiais de acordo com a respectiva Especificação Técnica da CODEVASF e com os desenhos aprovados;
- Fornecimento de ferramentas especiais necessárias à montagem e manutenção dos equipamentos;
- Fornecimento de peças sobressalentes de determinados equipamentos. As Especificações poderão exigir peças sobressalentes para um ou mais anos, sem qualquer pagamento adicional;
- Supervisão da montagem e da instalação dos equipamentos e/ou materiais, sempre que solicitada pela CODEVASF, conforme estabelecido nas Condições Gerais e Especiais do Contrato;

- Ensaios e inspeção dos equipamentos na obra e início de operação, sempre que a CODEVASF solicitar a supervisão da montagem na obra;
- Instruções ao pessoal de operação e manutenção da CODEVASF;
- Garantia dos equipamentos e/ou materiais, conforme as Condições Gerais e Especiais do Contrato.

5.16.3 Informações Conflitantes

Quaisquer dúvidas que possam surgir durante a execução de qualquer fase do processo de aquisição e/ou fabricação, devido a enganos ou divergências entre os documentos técnicos pertinentes, deverão ser obrigatoriamente levadas ao conhecimento da CODEVASF, por escrito. A EMPREITEIRA deverá, nestes casos, adotar a solução indicada, por escrito, pela CODEVASF.

5.16.4 Exceções às Especificações

A EMPREITEIRA deverá incluir na sua Proposta, ao preencher o formulário específico apresentado, uma relação clara de todos os pontos em que o equipamento apresenta divergências em relação às Especificações.

A CODEVASF a seu exclusivo critério reserva-se o direito de aceitar, ou não, as exceções e divergências das Propostas. As divergências que não forem incluídas no formulário específico anteriormente mencionado não serão aceitas, ficando aos requisitos estabelecidos pela CODEVASF.

5.16.5 Garantia

A EMPREITEIRA deverá garantir os equipamentos do seu fornecimento contra qualquer falha no cumprimento dos requisitos da Especificação e demais exigências contratuais, garantindo um funcionamento contínuo e perfeito por um período de 2 anos a partir da data de entrada de operação.

Para corrigir as falhas detectadas neste período, a EMPREITEIRA realizará, no menor prazo e sem ônus para a CODEVASF, inclusive, o caso de eventual retirada dos equipamentos para reparos em sua fábrica/oficina, todas as alterações de projeto, reparos, substituições, modificações e/ou acréscimo de equipamentos, componentes e materiais que se mostrarem necessários.

A EMPREITEIRA deverá garantir ainda, quando forem aplicáveis, os rendimentos operacionais, em relação aos valores mínimos especificados ou constantes nos documentos de contrato de fornecimento. A garantia será integral aos equipamentos fornecidos. Não se aceitando repasses de garantia dos sub-fornecedores, exceto para itens cujos períodos de garantia excedem o prazo de 2 anos. Neste caso, a EMPREITEIRA deverá prestar assistência técnica à CODEVASF, quando solicitado, para corrigir as falhas dos referidos itens.

5.16.6 Propostas

As Propostas poderão englobar, tudo ou parte, dos equipamentos e materiais, desde que atendam os requisitos das Especificações.

Propostas alternativas, com oferta de equipamentos e materiais com outras disposições, e/ou com concepções de projeto diferente daqueles especificados, poderão ser apresentadas. Entretanto, somente serão analisadas e avaliadas as Propostas alternativas cuja Proposta Básica tenha sido a de menor custo avaliado.

A Proposta alternativa deverá ser demonstrada com clareza e em detalhes, incluindo todos os elementos necessários para uma perfeita caracterização do produto ofertado, caso contrário, ela não será considerada pela CODEVASF.

5.16.7 Prazo de Entrega

Na Proposta deverá constar o documento garantindo o prazo de entrega, parcial e/ou total, do volume de fornecimento a partir da data de assinatura do contrato ou ordem de compra, especificando item por item.

5.16.8 Documentos Técnicos

Desenhos a Serem Enviados para Aprovação

Independentemente de qualquer documento fornecido com a Proposta, a EMPREITEIRA, após a assinatura do Contrato e antes de iniciar a fabricação, deverá submeter para análise e aprovação pela CODEVASF, os documentos em cinco vias, que constituem o projeto do equipamento e/ou fichas técnicas dos catálogos. Os desenhos deverão ser apresentados em meio digital e em cópias Plotadas.

Deverão ser apresentados, no mínimo, os desenhos e o memorial de cálculo relacionados na respectiva Especificação Técnica.

- Vista frontal e lateral com cortes transversais, dimensionados, com indicação de pesos definitivos;
- Planta da base com indicação da localização dos chumbadores e detalhes de fixação;
- Diagrama unifilar;
- Diagrama trifilar completo do sistema de força, incluindo controle e medição;
- Diagrama esquemático de controle;
- Lista de bornes terminais com diagramas de enfiamento;
- Lista de material.

Ficará sob a responsabilidade da EMPREITEIRA a elaboração dos desenhos referentes aos diagramas funcionais e de controle relativos aos sistemas fornecidos.

Os desenhos deverão ser elaborados de acordo com as normas da ABNT, e, em especial, a NBR-5984.

Quando forem necessários dados acerca de produtos ou equipamentos comerciais, a EMPREITEIRA deverá submeter cinco conjuntos completos em que constem o nome do fabricante, o tipo, o modelo, o tamanho do equipamento e suas características. Quando forem submetidas folhas do catálogo, o item proposto deverá estar sublinhado

ou marcado. Os dados deverão ser abrangentes e demonstrar claramente que o equipamento a ser fornecido atende aos requisitos destas Especificações.

Todos os desenhos, dados e memoriais de cálculo deverão ser carimbados com o nome da CODEVASF, número do contrato, nome da obra, número de referência da EMPREITEIRA e número e data da revisão.

Todos os desenhos e demais documentos técnicos fornecidos serão e permanecerão como propriedade exclusiva da CODEVASF, que deles poderá fazer o uso que lhe aprouver.

5.16.9 Critérios para Aprovação de Desenhos

O CONTRATANTE manifestar-se-á a respeito dos desenhos recebidos, no prazo máximo de 30 (trinta) dias a partir do recebimento. No entanto, fica assegurado à EMPREITEIRA o direito de estender o prazo previsto para a entrega do equipamento por um período de tempo igual ao atraso provocado pela CODEVASF na análise dos documentos. Este direito não é aplicável aos desenhos remetidos para complementação e/ou correção dos inicialmente apresentados.

Após a análise, a CODEVASF devolverá ao EMPREITEIRO uma cópia de cada desenho e/ou folha de dados, carimbada com uma das seguintes indicações:

- “APROVADO”;
- “APROVADO COM RESTRIÇÕES”;
- “NÃO APROVADO”.

Os documentos carimbados “APROVADO” autorizam a EMPREITEIRA a continuar o detalhamento do projeto e a iniciar a fabricação do equipamento objeto do desenho.

Os documentos carimbados “APROVADOS COM RESTRIÇÕES” autorizam a EMPREITEIRA a continuar o detalhamento do projeto e a iniciar a fabricação do equipamento, desde que neste sejam incluídas as alterações solicitadas. Entretanto, será necessária a reapresentação dos desenhos para nova verificação.

Os documentos carimbados “NÃO APROVADOS” deverão ser reapresentados para aprovação, após terem sido corrigidos ou alterados. As alterações assim efetuadas não conferirão à EMPREITEIRA o direito de extensão dos prazos de entrega do equipamento.

Imediatamente após a conclusão do processo de aprovação, a EMPREITEIRA deverá remeter para a CODEVASF nova cópia em meio digital, dos originais de cada desenho, acompanhada de uma cópia plotada devidamente atualizada.

Sempre que for necessário introduzir modificações no projeto ou na fabricação do equipamento, a EMPREITEIRA deverá avisar a CODEVASF e, caso as modificações afetem o desenho, apresentar cinco novas cópias para análise, repetindo-se o procedimento anteriormente estabelecido.

A aprovação dos desenhos e cálculos pela CODEVASF não representará qualquer diminuição da responsabilidade da EMPREITEIRA quanto a: projeto, matéria-prima,

fabricação e características garantidas do equipamento. O fato da CODEVASF chamar a atenção da EMPREITEIRA para eventuais erros ou omissões, não a tornará responsável por outros não mencionados ou não detectados durante o processo de análise e aprovação dos desenhos. A EMPREITEIRA responsabilizar-se-á por qualquer fabricação, compra ou remessa anterior a aprovação dos desenhos e dados.

5.16.10 Manual de Instruções

A EMPREITEIRA deverá encaminhar à CODEVASF, até 30 dias antes da data prevista para a entrega do equipamento, o manual de instruções do equipamento, em cinco vias, formato A4. O manual deverá ser completo e conter todas as instruções para operação, revisão e ajuste do equipamento no campo; recomendações quanto às ferramentas e instrumentos a serem utilizados; rotinas de manutenção; armazenagem; movimentação e içamento das unidades e acessórios, com desenhos para montagem e movimentação das peças e embalagens.

Quando for o caso, o manual deverá indicar, de forma clara, os valores recomendados de ajuste de peças e dispositivos.

O manual de instruções será obrigatoriamente redigido no idioma português e será entregue encadernado. Os desenhos incluídos, no manual deverão ser numerados, dobrados corretamente e fixados ao volume de forma análoga à das páginas do texto.

5.16.11 Normas Recomendadas

Para fins de projeto, matéria prima, fabricação e ensaios, a EMPREITEIRA deverá obedecer às normas brasileiras estabelecidas pela ABNT. Fica estabelecido que essas normas serão válidas sempre em suas últimas revisões aprovadas.

As normas recomendadas não excluem outras que assegurem qualidade igual ou superior à especificada, desde que a EMPREITEIRA cite claramente em sua Proposta as normas alternativas, e os itens em que elas são aplicáveis, e anexe cópia das referidas normas. A CODEVASF, entretanto, reserva-se o direito de rejeitar as normas Propostas, a seu exclusivo critério.

No caso de qualquer divergência entre a Especificação da CODEVASF e as normas recomendadas, deverão prevalecer as recomendações contidas na Especificação.

5.16.12 Inspeção e Ensaios Durante a Fabricação

As inspeções a serem executadas, eventualmente, pela CODEVASF na fábrica/oficina em nenhuma hipótese eximem a EMPREITEIRA de qualquer de suas obrigações e responsabilidades contratuais.

A CODEVASF reserva-se o direito de inspecionar qualquer etapa durante o processo de fabricação.

5.16.12.1 Rejeição do Equipamento na Fábrica/Oficina

O equipamento será rejeitado se, no decorrer da inspeção ou na conclusão da mesma, forem constatadas falhas ou discordâncias do equipamento em relação às Especificações da CODEVASF e aos desenhos aprovados.

A rejeição do equipamento não eximirá a EMPREITEIRA de suas responsabilidades relativas à entrega do equipamento na data prevista.

Se, na opinião da CODEVASF, ficar caracterizado que a EMPREITEIRA será incapaz de satisfazer aos requisitos exigidos pela FISCALIZAÇÃO, ou se a rejeição tornar impraticável a entrega do equipamento na data prevista, a CODEVASF, reserva-se o direito de rescindir todas as suas obrigações e adquirir o equipamento em outra fonte, sendo a EMPREITEIRA considerado inadimplente e sujeita às penalidades aplicáveis ao caso.

5.16.12.2 Aceitação do Equipamento na Fábrica/Oficina

A aceitação do equipamento na fábrica/oficina pela FISCALIZAÇÃO não eximirá, de forma alguma, a EMPREITEIRA de sua responsabilidade em fornecer o equipamento de acordo com o Contrato/Ordem de Compra, nem invalidará ou comprometerá qualquer reclamação futura que a CODEVASF venha a fazer com base na existência de equipamento inadequado, defeituoso ou em desacordo com a Especificação.

5.16.13 Embalagem, Transporte, Manuseio e Seguro

5.16.13.1 Embalagem

O equipamento deverá ser adequadamente embalado de forma a protegê-lo de danos durante o transporte e armazenagem, em condições que envolvam múltiplos manuseios, transbordo, trânsito por estradas não pavimentadas, armazenamento prolongado, exposição à umidade e à maresia e possibilidade de roubo.

Sem limitar as responsabilidades da EMPREITEIRA, relacionam-se a seguir algumas condições que deverão ser observadas, além de outras eventualmente incluídas nesta Especificação.

As caixas, engradados e estrados deverão ser construídos de modo adequado às necessidades de cada embarque e cintados com aço. A madeira deverá ser seca.

As cintas metálicas deverão ser de aço não recozido, aplicadas com ferramentas esticadoras e presas com elos de aço prensado.

Os pregos devem ter proteção anticorrosiva e serem próprios para caixotes.

No caso de equipamentos suscetíveis a danos causados pela umidade, deverão ser usados revestimentos impermeáveis em forma de sacos ou invólucros selados com adesivo impermeável. Deverá ser colocada uma proteção para absorver a umidade, como sílica-gel.

Superfícies usinadas, que poderão sofrer oxidação durante o transporte ou instalação, deverão ser transportadas cobertas de graxa ou outra substância facilmente removível.

Os itens a serem embarcados em fardos deverão ser separados e atados, segundo dimensões e pesos compatíveis com a movimentação na obra.

As embalagens estarão sujeitas à inspeção e aprovação da FISCALIZAÇÃO. Se as caixas chegarem avariadas ao seu destino ou em condições inadequadas, o

equipamento deverá ser inspecionado, e qualquer equipamento danificado ou impróprio para o uso será devolvido e substituído à custa da EMPREITEIRA.

Em cada volume deverá haver o nome da CODEVASF e da obra, o número de peças que contém, o nome da EMPREITEIRA, o número do Contrato/Ordem de Compra, o número do embarque, o local de destino e os pesos, bruto e líquido. Também deverá ser fornecida uma lista de materiais, acessórios e/ou peças contidos em cada volume, de modo a facilitar a conferência.

5.16.13.2 Transporte e Seguro

O transporte e o seguro deverão obedecer às condições gerais e especiais de contrato e as condições relacionadas a seguir:

a) Caso de fornecimento nacional.

- O transporte e o seguro dos equipamentos da fábrica/oficina até os almoxarifados das obras de destino serão de responsabilidade da EMPREITEIRA;
- O seguro também deverá cobrir a operação de descarga no local de entrega conforme instrução da CODEVASF;
- Opcionalmente, a CODEVASF poderá fazer diretamente este frete e o seguro, como assim estabelecido no Contrato/Ordem de Compra.

5.16.13.3 Armazenagem na Obra

A armazenagem e a guarda dos equipamentos e materiais, desde a chegada dos mesmos nos almoxarifados das obras de destino até a data da sua efetiva instalação, serão feitas pela CODEVASF, de acordo com as instruções da EMPREITEIRA.

A EMPREITEIRA deverá informar as medidas e os meios necessários para prever um armazenamento seguro e um manuseio fácil e rápido dos seus equipamentos postos nas obras.

As peças sobressalentes serão obrigatoriamente embaladas em separado das demais, seus volumes marcados com a palavra “SOBRESSALENTES” em destaque, para evitar-se usá-las antes da partida do equipamento.

5.16.14 Supervisão de Montagem, Comissionamento e Ensaio Pré-Operacionais

A CODEVASF reserva-se o direito de contratar com a EMPREITEIRA o serviço de supervisão da montagem dos equipamentos, conforme as condições gerais especiais de contrato.

A EMPREITEIRA providenciará um supervisor de montagem e testes, para acompanhar a montagem, a instalação, na obra e os ensaios de inspeções iniciais e finais.

O Supervisor deverá agir como consultor da CODEVASF em questões de métodos práticos e precauções necessárias e será responsável pelos alinhamentos, folgas e demais exigências inerentes à montagem dos equipamentos, bem como pela

orientação à CODEVASF sobre manuseios, verificações, partidas e colocação em funcionamento e demais operações necessárias para o efetivo funcionamento do equipamento.

5.16.14.1 Aceitação Provisória e Final

Ao término da instalação na obra, em presença da CODEVASF, proceder-se-á à verificação geral aos ensaios de funcionamento.

Uma vez satisfeitas as condições impostas pelas normas de referência e pelas disposições da Especificação e após a entrada em operação do equipamento, o mesmo será dado por entregue e instalado, e a CODEVASF emitirá o Certificado de Aceitação Provisória, sem prejuízo das garantias estipuladas nas condições gerais e especiais de contrato.

5.16.14.2 Aceitação Final

Findo o período de garantia e não havendo nenhum item contratual pendente, a CODEVASF emitirá o Certificado de Aceitação Final dos equipamentos objeto do fornecimento.

5.16.14.3 Especificações Técnicas de Quadros de Baixa Tensão - BT

A presente Especificação tem por objetivo estabelecer as condições técnicas mínimas, que deverão ser obedecidas para o fornecimento dos quadros elétricos de BT, cubículos de comando/proteção em 380V e cubículos de comando/controle de motores em 380V, destinados às obras dos Sistemas de Esgotamento Sanitário.

Além de atender os requisitos mencionados, os equipamentos a serem fornecidos deverão satisfazer às características a seguir especificadas.

5.16.14.4 Generalidades

O nível de tensão de alimentação dos motores principais dos Sistema de Esgotamento Sanitário será de 380V trifásico – 60Hz.

A medição da Concessionária ENERGEPE será realizada, em princípio, no lado de Baixa Tensão, tomada na entrada de cada Estação Elevatória de Esgoto, por meio de equipamentos de medição, de propriedade da Concessionária e instalados em mureta especificamente destinada para essa finalidade.

O nível de tensão dos circuitos de comando e controle será de 220V-monofásica.

5.16.14.5 Projeto

Excetuando-se, onde especificamente mencionado em contrário, todos os equipamentos e materiais dos quadros de medição/proteção/comando/controle, deverão ser projetados, construídos e testados, segundo as últimas revisões das normas da ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas, Normas Próprias da CODEVASF, Norma Regulamentadora NR-10 e Normas da Concessionária.

- ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas;

- ANSI - American National Standard Institute;
- NEMA - National Electrical Manufacturers Association;
- NEC - National Electrical Code;
- IEC - International Electrotechnical Commission.

5.16.14.6 Características de Construção

QUADROS EM GERAL

Cada quadro consistirá de cubículo de: proteção na entrada de 380V do alimentador principal; quadros para partida de motores de baixa tensão (380V), e de alimentação e controle de serviços auxiliares, em 380/220V trifásico.

O quadro deverá ser para instalação abrigada ou ao tempo conforme especificado nos respectivos projetos.

CONJUNTO DE UNIDADES DE: PROTEÇÃO DE ENTRADA E DE PARTIDA DE MOTORES

O quadro deverá ser de construção rígida, fabricado de chapas de aço.

O quadro deverá ser constituído de uma ou mais seções verticais, divididas em compartimentos independentes separados por chapas metálicas, para alojar unidades de partida dos motores e/ou outros dispositivos.

Cada seção deverá prever um espaço vertical suficiente para passagem dos cabos de ligação às unidades. Suportes adequados deverão ser incluídos para a fiação. O acesso à fiação, blocos terminais e ligações deverá ser pela parte frontal.

Todas as portas deverão ser guarnecidas com gaxetas para evitar a entrada de poeira e insetos e deverão possuir sistema de ventilação/exaustão.

Todas as partes metálicas da estrutura deverão ser submetidas a um processo comprovado de fosfatização, após o qual as superfícies internas e externas sofrerão a aplicação de primer anticorrosivo e não menos do que de duas camadas de tinta. A EMPREITEIRA deverá fornecer uma quantidade suficiente de tinta para restauração das partes eventualmente danificadas no transporte e instalação.

Todos os compartimentos, assim como os dispositivos montados que não possuem designação própria, deverão ser providos de plaquetas de identificação, fabricadas em plástico laminado na cor preta, com letras gravadas em branco.

Cada quadro deverá ser provido com os meios adequados para o manuseio e suportar, sem danos, os esforços impostos pelo transporte e instalação.

UNIDADE PARA ALIMENTAÇÃO E CONTROLE DOS SERVIÇOS AUXILIARES

Aplica-se a esta unidade, todas as características gerais do conjunto para alimentação de motores.

- **Barramento**

O barramento principal deverá ser de cobre eletrolítico horizontal, trifásico e dimensionado para as correntes, nominal e de curto circuito.

Em cada seção vertical deverá ser previsto um barramento de cobre vertical, ou cabo de cobre, derivado do principal, para alimentação das diversas unidades, com capacidade contínua adequada.

Os barramentos deverão ser montados em suportes de material isolante, com propriedades dielétricas adequadas e resistentes aos efeitos térmicos e mecânicos da corrente de curto-circuito especificada.

Deverá ser prevista uma barra de terra de cobre eletrolítico horizontal, adequadamente dimensionada, por toda a extensão do conjunto, fornecida com conectores do tipo pressão para cabos de seção de 10 a 35 mm², em ambas as extremidades.

- **Fiação**

Toda a fiação do controle deverá ser feita com condutores de cobre, seção mínima 1,5 mm² para circuitos de tensão e 2,5 mm² para circuitos de corrente, isolamento termoplástico, 0,6/1 kV.

Poderão ser usadas seções menores para a fiação de anunciadores ou para os dispositivos de supervisão, desde que adequadamente suportadas e próprias para tensão e corrente dos respectivos circuitos. Não deverão ser instaladas junto à outra fiação de controle e medição.

Deverá ser prevista proteção mecânica adequada nas passagens dos condutores por locais que possam causar danos ao seu isolamento.

Para ligação dos cabos de força, deverão ser fornecidos terminações com suporte adequado para cabos de baixa tensão.

As ligações entre as partes fixas e as portas ou painéis articulados somente deverão ser executadas com condutores flexíveis.

Toda a fiação interna do quadro deverá ser identificada pelo método de ponto elétrico, em ambas as extremidades e todos os terminais deverão ser marcados.

Os blocos terminais de força deverão ser dimensionados para capacidade mínima de 130% da corrente nominal no respectivo circuito e os de controle, para 30A. Deverão ser previstos, pelo menos, 10%, de reserva para os blocos dos circuitos de controle.

5.16.14.7 Entrada da Alimentação

A entrada será pela parte inferior dos quadros, através dos cabos de alimentação principal.

As correntes nominais e nível de curto circuito dos disjuntores estão mostrados nos respectivos diagramas.

Os disjuntores de baixa tensão (para os circuitos de força e auxiliares), deverão ser tripolares, operação manual, equipados com disparadores termomagnéticos e capacidade de interrupção adequada.

A alavanca de manobra dos disjuntores deverá ser de operação externa na porta do compartimento, com indicação de posição (ligado-desligado).

Os contactores magnéticos deverão ser eletromagnéticos, tripolares, bobina de operação para 220 V, 60 Hz, corrente alternada. Deverão suportar uma queda de tensão de 25% sem desarmar e armar com 80% da tensão nominal.

Os demais componentes deverão ser instalados no quadro, conforme indicados nos diagramas.

5.16.14.8 Componentes Adicionais

Todos os quadros deverão ser equipados com resistências de aquecimento, com a temperatura controlada por termostato. O circuito de alimentação deverá ser adequadamente protegido.

Lâmpadas indicadoras incandescentes deverão ser montadas nas unidades de partida, com possibilidade de substituição pela frente.

Os instrumentos indicadores e medidores deverão ser para montagem embutida, ligações traseiras, leitura direta, classe de precisão de 1,5%.

Mesmo que mostrados nos desenhos, o arranjo e os tamanhos das unidades de partida dos motores estarão sujeitos a possíveis alterações.

5.16.14.9 Pintura

As pinturas serão executadas com acabamento impecável de acordo com o tipo e cor indicada no projeto ou nos casos omissos, conforme indicação da FISCALIZAÇÃO.

As superfícies a pintar serão cuidadosamente limpas e convenientemente preparadas para o tipo de pintura a que se destinem.

As superfícies a serem pintadas serão examinadas e corrigidas de quaisquer defeitos de revestimentos antes do início dos serviços.

A eliminação da poeira deverá ser completa, tomando-se precauções especiais contra o levantamento de pó durante os trabalhos, até que as tintas sequem inteiramente.

As superfícies só poderão ser pintadas quando perfeitamente enxutas.

Cada demão de tinta só poderá ser aplicada quando a precedente estiver completamente seca, observando-se um intervalo mínimo de 24 horas entre demãos sucessivas, salvo especificação em contrário.

Igual cuidado haverá entre as demãos de tinta e de massa, observando-se um intervalo mínimo de 48 horas, após cada demão de massa, salvo especificação em contrário.

Os trabalhos de pintura em locais imperfeitamente abrigados serão suspensos em tempo de chuva.

As tintas, massas, e os solventes a serem empregados deverão ser de primeira qualidade, nas cores e embalagens originais de fábrica/oficina. As tintas deverão ter pigmentação uniforme e serem isentas de borras e quaisquer outras impurezas, devendo obedecer às especificações da EB-29 a 39 da ABNT.

As tintas serão preparadas em ambiente fechado e sob as vistas da FISCALIZAÇÃO. No caso de uso de tintas e vernizes já preparados, serão observadas rigorosamente as instruções do fabricante, no que concerne à aplicação, tipo e quantidade de solvente sendo absolutamente vedada a adição de qualquer produto estranho às especificações do fabricante.

As massas destinadas ao tratamento ou acabamento das superfícies a serem pintadas, deverão ser os indicados pelo fabricante das tintas, que serão utilizados.

A pintura de paredes poderá ser aplicada com brochas ou rolos, devendo ser feita verticalmente, da parte superior para a inferior, sendo uniformemente distribuída em toda a superfície a ser pintada.

A pintura a óleo poderá ser aplicada a pincel ou pistola, devendo ser distribuída uniformemente em toda a superfície a pintar.

A indicação exata dos locais a receber os diversos tipos de pintura e respectivas cores será, oportunamente, determinada em desenhos, ou pessoalmente, pela FISCALIZAÇÃO.

5.16.15 Especificações Técnicas de Cabos de Energia de 0,6 kV, Cabos de Controle e Cabos de Cobre Nu

A presente Especificação tem por objetivo estabelecer as condições técnicas mínimas, as quais deverão ser obedecidas para o fornecimento de cabos de energia de 0,6kV, cabos de controle e cabo de cobre nu destinados ao Projeto dos Sistemas de Esgotamento Sanitário.

5.16.15.1 Normas Técnicas

O fornecimento de cabos de energia de 0,6kV, cabos de controle e cabos de cobre nu será de acordo com esta Especificação e as normas técnicas recomendadas a seguir:

- ABNT-NBR-5111 - Fio de cobre nu de seção circular para fins elétricos;
- ABNT-NBR-5281 - Condutores elétricos isolados com compostos termoplásticos polivinílico (PVC) até 600 V e 60° C;
- ABNT-NBR-6769 - Fio de cabo esmaltado de ação circular à base de poliéster classe térmica, 155° C, Grau 2;
- ABNT-NBR-6790 - Continuidade e aderência do revestimento de estanho em fio de cobre mole, meio duro ou duro;
- ABNT-NBR-5288 - Determinação das características dos condutores elétricos isolados com compostos termoplástico;
- ABNT-NBR-5159 - Fios de cobre nu de seção circular para fins elétricos - ensaios;
- ABNT-NBR-5349 - Cabos de cobre nu para fins elétricos;

- ABNT-NBR-5368 - Fio de cobre estanhado mole, meio duro e duro de seção circular para fins elétricos;
- ABNT-NBR-5384 - Resistividade de metais e suas ligas;
- ABNT-NBR-5460 - Geração, transmissão e distribuição de energia elétrica;

5.16.15.2 Características do Sistema

As características do sistema são as seguintes:

- a - tensão nominal entre fases 0,38kV;
- b - número de fases 3;
- c - frequência 60Hz;
- d - ligação triângulo / estrela, com neutro aterrado.

5.16.15.3 Características Básicas

As características básicas dos cabos são as seguintes:

- a - classe de isolamento:
cabos de energia 0,6/1,0 kV;
cabos de controle 0,6/1,0 kV, tipo A, B, C e D.
- b - número de condutores:
cabos de energia singelo;
cabos de controle conforme indicado.
- c - material do condutor cobre ou cobre estanhado;
- d - tipo de isolante material termoplástico ou termofixo;
- e - classe de isolamento 1 kV;
- f - frequência 60 Hz.

5.16.15.4 Características Operacionais

a - Elevação de temperatura

Os cabos deverão suportar, sem danos, as temperaturas máximas permitidas nas normas para cada tipo de isolamento.

- Isolamentos de cloreto de polivinila - os cabos construídos com isolamento de cloreto de polivinila 60° C e polivinila 75° C deverão suportar as respectivas temperaturas, em ambientes secos ou úmidos, à tensão nominal de até 600V.
- Isolamento de polietileno - os cabos construídos com isolamento em polietileno deverão suportar as temperaturas a seguir indicadas em ambientes secos ou úmidos:
 - em operação normal 75° C;

- em sobrecarga (até 5000 V)96° C;
- em sobrecarga (de 5001 até 15000 V)90° C;
- em curto-circuito150° C.
- Isolamento de Borracha Sintética - os cabos construídos com isolamento à base de borracha sintética deverão suportar as temperaturas indicadas na tabela 3.1 da Norma IPCEA Pub. Nº S-19-81.
- Isolamento de Polietileno Reticulado - os cabos construídos com isolamento de polietileno reticulado deverão suportar as temperaturas a seguir indicadas, em ambientes secos ou úmidos:
 - operação normal90° C;
 - em sobrecarga130° C;
 - em curto-circuito250° C.
- Isolamento de Borracha Etileno-Propileno - os cabos construídos com isolamento de borracha etileno-propileno deverão suportar as temperaturas a seguir indicadas, em ambientes secos ou úmidos, com tensões até 35000 V entre fases, para isolamento de 100% e não mais de 25000 V para isolamento de 133%:
 - operação normal90° C;
 - em sobrecarga130° C;
 - em curto-circuito250° C.

b - Tensões suportáveis

Os cabos deverão suportar as tensões exigidas nas Normas IPCEA para os correspondentes tipos e níveis de isolamento.

5.16.15.5 Características Construtivas

a - Condutor

O condutor deverá ser redondo, concêntrico, trançado, de acordo com a Norma ASTM-B-8.

Os fios componentes do condutor deverão ser de cobre, de acordo com a Norma ASTM-B-3; quando se tratar de cabos com isolamento termoplásticos e de cobre estanhado, de acordo com a Norma ASTM-B-33; quando se tratar de cabos com isolamento de borracha, o número de fios componentes deverá ser, no mínimo, o exigido para condutores redondos normais da mesma seção, classe B, da Norma ABNT-NBR-5349 ou de acordo com a Tabela 2.2 da Norma IPCEA Pub. nº S-19-81.

O material empregado na construção do condutor deverá ser cobre eletrolítico de pureza mínima de 99,90%.

Antes do encordoamento, os fios componentes deverão ser de acordo com a têmpera, dos tipos mole ou recozido, meio duro ou duro conforme indicado abaixo.

As propriedades elétricas e mecânicas desses fios deverão estar em conformidade com a Norma ABNT-NBR-5368.

Tipo	Diâmetro	Condutividade
Mole	-	100,00%
Meio-duro	até 8,25mm	96,66%
	acima de 8,25mm	97,66%
Duro	até 8,25mm	96,16%
	acima de 8,25mm	97,16%

Condutividade em percentual - o valor da condutividade em percentual dos fios de cobre nu a 20° C não deverá ser inferior aos constantes do quadro acima.

Resistência elétrica - o valor da resistência elétrica em CC a 20° C dos fios e cabos de cobre nu não deverá ser superior aos estabelecidos nas Normas da ABNT.

b - Cabos Multicondutores

Os cabos constituídos de dois, três ou mais condutores deverão ter cada um dos condutores identificados por um número.

Os números deverão ser impressos com tinta branca indelével, em fundo preto, e adequadamente espaçados, permitindo uma imediata identificação do condutor.

5.16.16 Especificações Técnicas de Chaves Estáticas

A presente Especificação tem por objetivo estabelecer as condições técnicas mínimas, as quais deverão ser obedecidas para o fornecimento de Chaves Estáticas para Partida/Parada de motores elétricos, tipo de indução, rotor em gaiola, destinados ao Projeto dos Sistemas de Esgotamento Sanitário.

Para os motores das Estações Elevatórias de Esgoto com potência superior a 10 cv, a CODEVASF utilizará chaves estáticas para a partida e paradas de conjuntos motor-bomba.

As características técnicas desejadas para esses equipamentos são as seguintes:

- Tecnologia avançada que ofereça performance elevada e baixos custos de manutenção;
- Deve permitir que o motor seja acelerado, desacelerado, ou freado suavemente, de modo compatível com os requisitos da aplicação ao processo. Devem ser fornecidas as características dos modos de partida e parada controlada por intervalo de tempo regulável;
- Deve permitir que as acelerações e desacelerações se mantenham constantes com a variação da carga do motor de modo que se otimize as perdas do motor durante as fases transitórias;
- Deve possuir proteção térmica que evite o aquecimento do motor além dos limites definidos a partir da corrente nominal do mesmo;
- Deve possuir proteção contra sobrecargas do motor, inversão do sentido de rotação das fases, fases desbalanceadas, sobretensão, subtensão ou frequência da rede fora de tolerância;
- A chave estática deve possuir memória que retenha as ocorrências de eventos no equipamento;
- A chave estática deve possuir módulo de programação e visor de parametrização e leitura de eventos;

- A chave estática deve possuir recursos de comunicação com a URAC/CLP (interface RS-485) e computador tipo IBM-PC, através de portas seriais para a transferência de dados e ações de comando. A EMPREITEIRA deve descrever esses modos de comunicação. Os protocolos de comunicação preferenciais são os seguintes: FIELDBUS, PROFIBUS, MODBUS RTU E DEVICE-NET;
- A chave deve possuir: relés para indicação de falhas; entradas lógicas; saídas lógicas configuráveis (sobrecarga; motor energizado);
- A chave estática deve ser fornecida com os dispositivos elétricos e materiais necessários à sua instalação. Fornecer chave de by-pass, preferencialmente interna ao equipamento.

5.17 DIVERSOS

5.17.1 Urbanização das Áreas Edificadas

Os projetos para a urbanização da área da Estação Elevatória indicam as características geométricas e materiais que serão aplicados, relativos a isolamento, drenagem, pavimentação de rolamentos e de passeios, arborização e ajardinamento.

a) Isolamento de Áreas: Nas Elevatórias as cercas terão arame farpado em vez de telas;

Portões de acesso com estrutura tubular de ferro galvanizado de 2" de diâmetro, barra de contraventamento de aço de 2" x 5/16", assentados em pilares de concreto armado;

b) Drenagens:

Tubos de concreto para águas pluviais ligados às caixas coletoras de alvenaria com tampa de concreto armado e entrada lateral;

Valetas de alvenaria e concreto simples com seção trapezoidal para drenagem superficial e proteção dos off-set de cortes e aterros.

O rolamento da Estação Elevatória será de paralelepípedos de pedra granítica assentados sobre colchão de areia compactado e rejuntados com argamassa de cimento e areia no traço 1:5, em baixo relevo.

Os passeios serão de concreto simples e cimentado desempolado formando placas, segundo as diretrizes básicas da ABCP. Os meios fios poderão ser de pedras graníticas ou de concreto.

5.17.2 Arborização e Ajardinamento

Caberá a EMPREITEIRA o fornecimento e plantio de grama e de mudas das árvores indicadas nos desenhos que constituem os projetos de urbanização das Estações Elevatórias.

O terreno das áreas e locais destinados à vegetação será previamente preparado com materiais tecnicamente adequados a cada caso em particular, procedendo-se às

necessárias operações iniciais de manutenção, até que fiquem assegurados os trabalhos de implantação.

Fica entendido que dentro destas obrigações e recomendações, estão incluídas as intervenções para a fixação dos taludes de cortes e aterros projetados.

5.17.3 Limpeza das Obras

Após a conclusão da obra será efetuada a limpeza final internamente; nos equipamentos, aparelhos sanitários, azulejos, pisos, vidros, tudo de acordo com as exigências da FISCALIZAÇÃO, que fará uma vistoria especial para fins de recebimento da obra respectiva.

Todo o entulho e sobras da construção serão removidos, inclusive as instalações provisórias utilizadas para a construção.

5.18 TUBULAÇÃO

Estas especificações abrangem os diversos materiais que poderão ser empregados nas tubulações do sistema, tanto nos coletores e emissários como em trechos localizados no interior da área da Estação Elevatória.

5.18.1 Objetivo

O objetivo do presente item é estabelecer as normas gerais, que deverão ser obedecidas no fornecimento das tubulações, transporte, recepção e estocagem, destinados aos coletores e emissários e aos trechos localizados no interior da área da estação elevatória.

5.18.2 Tubulação de PVC Rígido com Junta Elástica para Líquidos sob Pressão

a) Generalidades

O material deverá ser entregue à CODEVASF nos locais indicados por ela. A tubulação destina-se a condução de água potável e deverá ser fabricada na série B caracterizada na EB-183.

Os tubos serão fabricados de cloreto de polivinila não plastificado, com adição de ingredientes a critério do fabricante, e por processo que assegure a obtenção de um produto que preencha as condições desta ESPECIFICAÇÃO. A pressão de serviço máxima será indicada em cada projeto específico.

A união entre dois tubos será feita através da junta elástica, formada pelo conjunto constituído da ponta de um tubo, a bolsa do tubo contíguo e pelo anel de borracha de vedação, com características tais que garantam perfeita vedação, quando montada de acordo com as instruções do FABRICANTE.

A tubulação deverá apresentar as superfícies externas e internas isentas de irregularidades, saliências, reentrâncias e não apresentar bolhas nem vazios.

Tubos de mesma remessa e do mesmo diâmetro deverão ter cor uniforme, admitindo-se entretanto variações de nuances devidas a naturais diferenças de cor na matéria prima.

No fornecimento dos tubos deverão estar incluídos os anéis necessários à sua montagem.

A unidade de compra adotada será o metro linear de comprimento útil para os tubos e peças das conexões.

b) Inspeções de Fabricação

Após a fabricação e antes do embarque, a tubulação e anéis serão submetidos a ensaios representativos e individuais, realizados pela CODEVASF ou seu representante, credenciado junto ao FABRICANTE.

O fabricante deve fornecer à CODEVASF ou seu representante, todas as facilidades necessárias à execução dos ensaios.

Para execução dos ensaios representativos serão formados lotes de tubos que formem aproximadamente 3.000 m de comprimento, dos quais serão retirados ao acaso três tubos que devidamente autenticados constituirão as amostras para realização dos seguintes ensaios representativos:

- Ensaio de estanqueidade de acordo com o método MB-518, não se admitindo sinais de fuga ou exudação de água e alterações apreciáveis a olho nu, no diâmetro externo, para pressões inferiores a duas vezes, a pressão de serviço indicado na EB-183;
- Ensaio de ruptura por pressão interna instantânea de acordo com o método MB-519, não se admitindo rompimento para pressões inferiores a sete vezes a pressão de serviço indicada na EB-183;
- Ensaio de pressão interna prolongada de acordo com o método MB-533, devendo os tubos resistir durante uma hora e à temperatura de 60º a uma pressão dada pela seguinte fórmula:

$$P = \frac{2e}{di} = 140 \text{ kg/cm}^2$$

onde:

e = espessura mínima da parede (mm);

di = diâmetro interno (mm).

- ensaio de estabilidade dimensional de acordo com o método MB-534, não se admitindo variação longitudinal maior que 5% e aparecimento a olho nu de fissuras, bolhas ou escamas.

Serão ainda realizados ensaios individuais de peso e dimensões devendo ser obedecidas as exigências do item 2.7 da EB-183.

Comprovada a eficiência da tubulação às condições impostas será a mesma considerada aceita pela CODEVASF.

Os casos especiais em que esta ESPECIFICAÇÃO não for totalmente cumprida, deverá ser mencionada na proposta a especificação do FABRICANTE.

No fornecimento, quando necessário, deverão estar incluídas as peças de madeira para apoio da tubulação durante o transporte, peças estas que serão propriedade da CODEVASF.

A CODEVASF poderá exigir para efeito de recebimento, que todas as peças apresentem o carimbo de inspeção da DESO.

c) Transporte

O veículo utilizado deve ser adequado ou pelo menos adaptado ao tipo de material e distância a transportar. Quando o transporte for feito através de caminhão, este deverá ter sua carroceria com dimensões necessárias para oferecer apoio contínuo, de maneira que não sobrem partes dos tubos para fora do veículo.

As operações de carga e descarga devem ser feitas sem golpes, choques ou arraste. Não se admitirá jogar os materiais sobre pneumáticos, colchões de areia ou terra fofa.

Na formação da carga deverá adotar-se a colocação alternada de tubos, com uma camada com as bolsas no sentido inverso da anterior e sobrando para fora das pontas, evitando-se desta maneira o contato entre as bolsas.

As camadas devem ser separadas por ripas.

As amarras devem ser colocadas protegidas com almofadas de modo a não danificar o tubo.

No caso de transporte de tubos de menor diâmetro, aqueles deverão ser devidamente calçados de maneira a não se movimentar durante o transporte.

Deverão ser criados dispositivos de proteção das pontas e bolsas.

A carga deverá ser protegida contra as intempéries, por encerados amarrados à carroceria.

Deverão ser respeitadas as alturas máximas permitidas pelos códigos de trânsito na formação das cargas.

Cada tubo e conexão deverá trazer em caracteres bem visíveis e de forma indelével, a identificação do FABRICANTE, diâmetro em mm e identificação da série e classe a que pertence.

Do mesmo modo, os anéis também deverão trazer marcados em lugar que não prejudique a eficiência da junta em caracteres bem visíveis e de forma indelével no mínimo a identificação do fabricante dos tubos e o diâmetro nominal do tubo em que deve ser usado.

Os tubos não deverão ser apoiados diretamente sobre o solo, mas sim, sobre apoios de madeira, podendo ser utilizadas as peças de madeira empregadas durante o transporte e que são de propriedade da CODEVASF.

A estocagem deverá ser feita em pilhas de tubos com altura máxima de 1,50m com a posição das pontas e bolsas alternadas escoradas verticalmente.

Quando se tratar de estocagens de conexões ou peças especiais, estas deverão ser agrupadas de acordo com seu tipo e diâmetro.

A localização relativa dos grupos de conexões e pilhas de tubos dentro do almoxarifado deve ser feita de tal ordem que permita a movimentação dos veículos necessários ao manuseio dos materiais.

5.19 EXECUÇÃO DOS EMISSÁRIOS (ASSENTAMENTO DE TUBOS, CONEXÕES E PEÇAS ESPECIAIS)

5.19.1 Objetivo

O presente capítulo tem como objetivo, estabelecer as normas gerais, que deverão ser obedecidas no assentamento das tubulações, destinadas aos emissários.

5.19.2 Instalação e Administração da Obra

Antes do início da construção propriamente dita, deverão ser executadas todas as instalações provisórias necessárias, obedecendo a um programa preestabelecido para os canteiros de obra de tal modo que facilite a recepção, estocagem e manuseio dos materiais.

As instalações provisórias deverão atender às necessidades de cada obra, de acordo com as suas características próprias, devendo o lay-out respectivo atender as indicações abaixo, podendo a FISCALIZAÇÃO exigir complementações, a seu critério, quando achar necessário:

- Áreas destinadas aos materiais e equipamentos que possam ficar descobertos;
- Depósito coberto para materiais que necessitam de maior proteção, dotado de sistema de ventilação, com pavimentação ou proteção de pisos;
- Barracão para o escritório da obra, possuindo inclusive um compartimento destinado a FISCALIZAÇÃO, o qual deverá oferecer condições mínimas de conforto e espaço;
- Instalações sanitárias provisórias, que deverão obedecer as exigências ditadas pela FISCALIZAÇÃO;
- Suprimento de água e energia elétrica, correndo por conta da EMPREITEIRA todas as despesas oriundas das ligações e consumo;
- Tapumes, cercas ou sistema empregado para isolamento do canteiro de obras, ou de áreas de trabalho.

Além do canteiro central, serão implantados em cada frente de trabalho canteiros menores, com características para atender às necessidades específicas da referida frente.

Os equipamentos a empregar deverão apresentar perfeitas condições de funcionamento, e serem adequados aos fins a que serão destinados.

A EMPREITEIRA deverá assegurar a vigilância contínua, dos diversos canteiros de obras.

Os serviços a cargo de diferentes firmas contratadas, serão articulados entre si, de modo a proporcionar um desenvolvimento harmonioso da obra em seu conjunto.

A FISCALIZAÇÃO poderá exigir que sejam adotadas, pela EMPREITEIRA, normas especiais ou suplementares de trabalho, não previstas nestas ESPECIFICAÇÕES, mas úteis, a seu juízo, à segurança do serviço e ao bom andamento da obra.

A EMPREITEIRA deverá cooperar com o departamento de trânsito, de modo a facilitar ao máximo o livre trânsito de veículos e pedestres. Sempre que necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverá deixar passagem livre e protegida, inclusive nos pontos de acesso aos imóveis circunjacentes.

A EMPREITEIRA deverá apresentar à FISCALIZAÇÃO, para apreciação, um cronograma de utilização dos equipamentos, podendo ser solicitado um reforço nos casos em que a FISCALIZAÇÃO achar necessário por motivo de insuficiência ou inadequação.

5.19.3 Sinalização e Segurança

A EMPREITEIRA mandará executar placas relativas à obra, de acordo com os desenhos padrões a serem fornecidos pela CODEVASF. Será obrigatória a colocação e manutenção das placas em cada frente de trabalho. A execução dos serviços deverá ser plenamente protegida contra o risco de acidentes com o próprio pessoal e com os terceiros.

A EMPREITEIRA deverá colocar, no local da obra e em cada frente de trabalho, sinalização adequada e eficiente, constituída de placas, cavaletes e bandeiras vermelhas. Sempre que necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverão ainda ser colocadas sinalizações a diferentes distâncias das frentes de trabalho, como advertência aos veículos. Durante a noite, serão instaladas e mantidas acesas, lâmpadas vermelhas e outros avisos luminosos, em cada cavalete e ao longo do canteiro de trabalho.

As lâmpadas vermelhas para sinalização de valas, terão espaçamento máximo de 10 metros entre si e uma altura de 1,00m acima do solo.

Para garantir o tráfego normal de veículos e pedestres, o acesso dos moradores e usuários aos prédios, serão utilizadas passarelas e passagens que garantam a circulação segura e confortável dos transeuntes.

As passarelas e passagens referidas serão metálicas para o caso de locais de tráfego intenso e de madeira de lei para os demais casos.

Quando, por qualquer motivo, os serviços forem suspensos, a EMPREITEIRA continuará responsável pela manutenção de todo material existente no local, e pela segurança do canteiro de serviço, contra acidentes tanto com veículos como com pessoas.

Após o período normal de trabalho diário, a EMPREITEIRA manterá vigias em número suficiente, de modo a assegurar a sinalização e proteção do canteiro de trabalho.

5.19.4 Transporte da Tubulação e Equipamentos

Em todas as fases do transporte, inclusive o manuseio e estocagem, devem ser seguidas as indicações estabelecidas nos itens relativos ao transporte apresentados nas ESPECIFICAÇÕES de fornecimento de cada material.

Após a conclusão dos trabalhos de montagens pela EMPREITEIRA, deverão ser entregues à CODEVASF, em locais por esta indicados, todas as peças oriundas de sobras dos serviços, não devendo ficar nada abandonado no campo.

5.19.5 Locação e Escavação

A locação será feita de acordo com o projeto, admitida, no entanto, a flexibilidade necessária para a escolha definitiva da posição das tubulações, em face da existência de obstáculos não previstos. Quaisquer modificações, porém, serão sempre efetivadas mediante autorização por parte da FISCALIZAÇÃO.

Nos trechos em que a tubulação for lançada em campo aberto, fora de logradouros definidos ou projetados, a locação deverá ser executada com instrumentos de precisão, cravando-se piquetes ao longo do eixo das valas e espaçados de 20,00 m nos trechos retos e de 5 m nos trechos curvos, de maneira a definir claramente os alinhamentos.

Para o caso de tubulação em logradouros, deverão ser obedecidas as seguintes indicações básicas:

- A tubulação deverá ser lançada de preferência, no terço mais alto das ruas. Nas vias públicas de tráfego intenso, a tubulação será lançada em um dos lados;
- As tubulações devem ser localizadas a uma distância mínima de um metro da canalização de esgoto existente, ou do local previsto para a mesma, sempre em cota altimétrica superior;
- Somente em casos especiais e com prévia autorização da FISCALIZAÇÃO, serão lançadas as tubulações em passeios de logradouros.

A locação definitiva das canalizações deverá constar de desenhos planimétricos e altimétricos detalhados, de modo a constituir ao final dos trabalhos, um fiel e completo cadastro das obras.

Deverão ser tomados cuidados especiais para que o material escavado não seja carregado pelas águas pluviais para as valas abertas ou para as galerias.

Nas ruas de tráfego intenso poderá ser exigida a retirada imediata do material escavado, sendo o reaterro executado com material transportado.

Os terrenos serão classificados de acordo com a dificuldade de escavação, conforme o abaixo discriminado:

- **Terra** ⇒ Qualquer que seja a sua coesão, com a argila, a areia, o cascalho solto e toda espécie de materiais terrosos que permitam a extração com enxada, pá e picareta;
- **Moledo** ⇒ Os xistos argilosos muito estratificados, o grês mole e em geral todo o terreno compreendido pela denominação vulgar de moledo ou piçarra, impraticável à enxada e que possa ser extraído com picareta;
- **Pedra Solta e Rocha Branda** ⇒ Todas as rochas brandas com estratificação de mais de 0,50m de espessura ou blocos de volume superior a 0,005 m³ fortemente incrustados, ou ligados em blocos ou camadas, cuja extração só possa ser feita com

alavanca, cunhas cavadeiras de aço e exijam também o emprego de mina e agentes explosivos;

- **Rocha Dura** ⇒ Todas as rochas compactadas ou estratificações de mais de 0,50 m de espessura, que só possam ser extraídas pelo emprego constante de explosivos, como o granito, o grês, o calcário duro, etc.

A EMPREITEIRA será responsável pela demolição e reconstituição quando necessário, dos obstáculos que possam surgir, tais como, alicerces galerias de águas pluviais, coletores de esgotos, sendo estes serviço pagos pela CODEVASF nos casos em que estes danos não possam ser evitados.

5.19.6 Escoramento e Esgotamento

Far-se-á uso de escoramento, sempre que as paredes laterais das cavas forem constituídas de solo passível de desmoronamento, ou tratar-se de profundidade que comprometa a segurança dos operários, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Deverão ser empregados os seguintes tipos de escoramento:

- Contínuo com o emprego de tábuas de madeira, de maneira a cobrir inteiramente as paredes da vala. O contraventamento será executado por meio de longarinas em ambos os lados, devidamente presas com estroncas transversais;
- Descontínuo, também denominado simples, empregando-se os mesmos materiais em madeira, citados na alínea anterior, diferindo apenas na disposição de tábuas, que serão colocadas na direção vertical ou horizontal, distanciadas entre si, de no máximo 1,00 m.

Em ambos os casos, o escoramento deverá ser retirado cuidadosamente, à medida que a vala ou escavação estiver na fase de reaterro e compactação.

Qualquer outro tipo de escoramento poderá ser empregado como variante dos aventados, desde que atenda aos requisitos técnicos para a segurança dos operários e perfeição na execução total dos trabalhos e devidamente aprovado pela FISCALIZAÇÃO, ficando a EMPREITEIRA com toda a responsabilidade sobre a opção adotada.

Nos casos de necessidade de estanqueidade além de escoramento na execução de valas, dentro de cursos d'água, terrenos alagados ou com lençol freático alto, a critério da FISCALIZAÇÃO, serão adotadas as soluções de ensecadeiras dos seguintes tipos:

- Ensecadeira de parede simples, constituída de uma cortina contínua de pranchões de madeira perfeitamente encaixados ou de estacas pranchas metálicas, de fabricação padronizada;
- Ensecadeira de parede dupla, constituída de cortinas duplas com as mesmas características fixadas na alínea anterior, com separação de aproximadamente 1,00 m entre elas, sendo o espaço preenchido com um material impermeável argiloso conhecido como "tabatinga".

Será obrigatório o esgotamento quando a escavação atingir terrenos embebidos, lençol d'água ou as cavas acumulem água de chuva, impedindo ou prejudicando o andamento dos serviços.

O esgotamento, dependendo das condições locais e do volume do lençol d'água a esgotar, poderá ser feito manual ou mecanicamente através de bombeamento, podendo-se também adotar outras soluções, como rebaixamento do lençol ou desvio do curso d'água, esta última com vistas a execução de travessias.

5.19.7 Assentamento de Tubulação de PVC com Junta Elástica

Antes da execução da junta cumpre verificar se a luva, a bolsa, os anéis de borracha e a extremidade dos tubos a ligar se acham bem secos e limpos (isentos de areia, terra, lama, óleo). Realizada a junta, deve-se provocar uma folga de, no mínimo 1,00 cm entre as extremidades, para permitir eventuais deformações, o que será conseguido, por exemplo, imprimindo à extremidade livre do tubo recém-umido vários movimentos circulares. Em seguida verifica-se a posição dos anéis que devem ficar dentro da sede para isso dispostas. Qualquer material usado pode favorecer o deslocamento dos anéis de borracha, desde que apresente características que não afetem a durabilidade dos mesmos e dos tubos PVC rígido.

5.19.8 Reaterro de Valas

O espaço compreendido entre a base de assentamento e a cota definida pela geratriz externa superior do tubo, acrescida de 20 cm, deve ser preenchido com aterro cuidadosamente selecionado, isento de pedras e corpos estranhos e adequadamente adensado em camadas não superiores a 20 cm.

O restante do aterro deve ser executado em camadas de 20 ou 30 cm de espessura, podendo-se usar o material de escavação, desde que o mesmo se apresente, isento de pedras grandes ou corpos estranhos de dimensões notáveis, e permita que se consiga o grau de compactação desejado.

As primeiras camadas, nas proximidades da tubulação, deverão ser, sempre que possível, compactadas manualmente, de maneira a não danificar a tubulação.

A compactação das camadas mais afastadas da tubulação poderá ser feita por meios mecânicos, podendo-se empregar o rolo compressor nas camadas superficiais.

O reaterro será compactado para uma densidade mínima de 98% do Proctor Normal.

As valas só poderão ser fechadas após o levantamento cadastral.

5.19.9 Ancoragens

Serão executadas as ancoragens de peças sujeitas a deslocamentos oriundos de esforços transmitidos pela linha em carga máxima.

Salvo soluções específicas, a ancoragem será constituída por blocos confeccionados com concreto simples, armado ou ciclópico, dimensionados segundo as características do solo a que deve transmitir os esforços, e a grandeza desses. Deverá sempre ser verificada a possibilidade de movimentação dos tubos vazios, sob a ação do empuxo do lençol freático.

Em caso positivo serão empregadas ancoragens adequadas, tanto provisórias como definitivas, estas permanecendo após o reaterro das valas.

O traço do concreto simples a ser empregado será 1:3:6, volumétrico, com um consumo de cimento mínimo de 220 kg/m³. O concreto ciclópico será constituído de 70% de concreto simples, com traço igual ao da alínea anterior, ao qual se adiciona os 30% restantes de pedra de mão por ocasião do lançamento. As pedras deverão ficar totalmente envolvidas pelo concreto simples.

5.19.10 Caixas para Válvulas, Registros e Ventosas

As caixas serão de concreto armado ou de alvenaria, executadas de acordo com os projetos e detalhes respectivos.

Serão providas de inspeção, e demais dispositivos característicos para a operação do equipamento.

O traço do concreto estrutural a ser empregado, terá um consumo mínimo de cimento de 320 kg/m³, e as caixas de alvenaria serão revestidas internamente com impermeabilizante.

5.19.11 Montagem de Válvulas, Ventosas e Peças Flangeadas

5.19.11.1 Válvulas

A operação de montagem das válvulas será procedida pela verificação do posicionamento correto dos flanges.

Em linhas de juntas soldadas, as válvulas serão montadas totalmente abertas, e totalmente fechadas nas demais. Aquelas válvulas montadas abertas somente poderão ser acionadas depois de uma limpeza prévia.

Após a válvula ter sua montagem e lubrificação concluídas, deverá ser operada em todos os cursos.

5.19.11.2 Ventosas

Antes da montagem as ventosas serão inspecionadas, a fim de ser verificado o livre funcionamento das bóias, através de testes no canteiro.

A posição das ventosas obedecerá as indicações do projeto, inclusive com respeito aos diâmetros.

5.19.11.3 Peças Flangeadas

Os flanges verticais devem ser posicionados de tal modo que os dois furos anexos inferiores fiquem no mesmo plano horizontal.

Os flanges para uma derivação vertical deverão ficar rigorosamente em um plano horizontal.

As porcas devem ficar completamente rosqueadas nos respectivos parafusos.

5.19.12 Ensaio da Linha

Antes do completo recobrimento da tubulação, cumpre verificar se não houve falhas da montagem de juntas, conexões, etc., ou se foram instalados tubos avariados no transporte ou manejo, etc. Para isso recobrem-se as partes centrais dos tubos deixando as juntas e ligações a descoberto e procede-se ao ensaio da linha. Este, realizado de preferência sobre trechos que para facilidade operacional não excedam a 500m em seu comprimento, aplicando-se à tubulação, peças especiais. Esses trechos serão submetidos a uma pressão 50% superior à pressão hidrostática máxima não devendo descer em ponto algum da canalização a menos de 1 kgf/cm², e sem exceder à pressão que presidiu o dimensionamento das ancoragens nem à pressão de ensaio dos tubos na fábrica, ou seja a que determinou a classe dos mesmos.

5.20 MONTAGEM DE EQUIPAMENTOS

Caberá a EMPREITEIRA a montagem de todos os equipamentos destinados às Estações Elevatórias e Estação de Tratamento para a 1ª etapa de implantação.

Os trabalhos de montagem serão executados por pessoal qualificado, e ainda especializados, quando se tratar de equipamentos que requerem maiores cuidados no manuseio durante as operações de montagem, com vistas a um funcionamento perfeito da respectiva unidade ou conjunto.

Deverão ser obedecidas todas as recomendações, detalhes e orientações fornecidas pelos respectivos FABRICANTES.

A EMPREITEIRA deverá, antes do início dos trabalhos de montagem, efetuar uma inspeção rigorosa em cada equipamento ou conjunto destes, a fim de cientificar em tempo hábil à FISCALIZAÇÃO, sobre qualquer aspecto que possa comprometer a montagem ou funcionamento dos mesmos.

Esta atividade faz-se necessária, tendo em vista que os referidos equipamentos deverão ser adquiridos pela CODEVASF e fornecidos à EMPREITEIRA para a montagem, devendo esta entregá-los em perfeitas condições de funcionamento após um período de operação, durante o qual serão efetuadas todas as regulagens e ajustes necessários.