



**GOVERNO DO ESTADO DE MATO GROSSO DO SUL**  
**CONSELHO GESTOR DE PARCERIA PÚBLICO-PRIVADA - CGPPP**  
**EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. - SANESUL**



## CADERNO 2 - MODELAGEM TÉCNICA

### Estudos de Engenharia, Ambiental e Social

ITEM 2 - SISTEMA PROPOSTO DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO

Volume 43 - Maracaju

REV. 01 - Entrega Final



**AEGEA**

Procedimento de Manifestação de Interesse  
Março 2017

## SUMÁRIO

1.	Apresentação.....	7
2.	Identificação Da Área De Projeto E De Atendimento.....	8
3.	Parâmetros E Condicionantes De Projeto .....	10
3.1.	Vazões De Contribuição .....	10
3.1.1.	Consumo “Per Capita” Efetivo De Água .....	10
3.1.2.	Vazão Média Dos Esgotos, Coeficiente De Retorno Esgoto/Água .....	10
3.1.3.	Coeficientes De Variação De Demanda .....	11
3.1.4.	Vazão De Infiltração.....	11
3.1.5.	Vazão Industrial.....	12
3.1.6.	Vazão Para Redes Coletoras .....	13
3.1.7.	Vazão Pluvial Parasitária Para Interceptores E Emissários .....	14
3.1.8.	Vazão Para Estações Elevatórias .....	14
3.1.9.	Vazão Para O Sistema De Tratamento.....	15
3.2.	Rede Coletora .....	15
3.2.1.	Ligações.....	15
3.2.2.	Critérios Adotados Para O Dimensionamento Da Rede E Coletor Tronco.. .....	16
3.3.	Interceptores E Emissários Por Gravidade.....	18
3.3.1.	Material Das Tubulações De Interceptores E Emissários .....	19
3.3.2.	Poços De Visita Para Interceptores E Emissários.....	19
3.4.	Estações Elevatórias De Esgoto Bruto E Linhas De Recalque .....	19
3.4.1.	Cálculo Do Volume Do Poço De Sucção .....	20
3.4.2.	Dimensões Úteis .....	21
3.4.3.	Sistema De Redução De Danos.....	21
3.4.4.	Grupo Gerador .....	21
3.4.5.	Linhas De Recalque E Potência Consumida .....	22
3.5.	Características Do Esgoto Bruto .....	23
4.	Estudo Populacional.....	24
4.1.	População Flutuante.....	24
4.2.	Evolução Populacional Adotada.....	24

5.	Descrição Geral Da Concepção Básica .....	26
5.1.	Arranjo Geral Do Sistema De Afastamento E Tratamento Projetado .....	27
5.2.	Topografia E Sondagem .....	28
6.	Redes Coletoras E Ligações Prediais .....	29
6.1.	Descritivo Técnico .....	29
6.2.	Memorial De Cálculo .....	30
6.2.1.	Cálculo Das Vazões De Contribuição .....	30
6.2.2.	Cálculos Hidráulicos .....	33
6.2.3.	Observações .....	33
6.2.4.	Desenhos .....	33
7.	Interceptores E Emissários .....	34
7.1.	Interceptores/ Coletores .....	34
7.2.	Emissários .....	34
8.	Estações Elevatórias De Esgoto .....	35
8.1.	Características Gerais .....	35
8.2.	Evolução Populacional .....	36
8.3.	Parâmetros De Projeto .....	37
8.4.	Estações Elevatórias De Esgoto Projetadas .....	37
8.4.1.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 001 (Existente) .....	37
8.4.2.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 002 (Existente) .....	37
8.4.3.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 003 .....	38
8.4.3.1.	Área A Desapropriar .....	39
8.4.4.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 006 .....	39
8.4.4.1.	Área A Desapropriar .....	40
8.4.5.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 007 .....	40
8.4.5.1.	Área A Desapropriar .....	41
8.4.6.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 008 .....	41
8.4.6.1.	Área A Desapropriar .....	42
8.4.7.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 009 .....	42
8.4.7.1.	Área A Desapropriar .....	43
8.4.8.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 010 .....	43
8.4.8.1.	Área A Desapropriar .....	44
8.4.9.	Estação Elevatória De Esgoto Bruto Eeeb - 011 (Obra Contratada) .....	45

9.	Estações De Tratamento De Esgoto .....	46
9.1.	Generalidades .....	46
9.2.	Concepção Geral Do Sistema De Tratamento .....	47
9.3.	Critérios E Parâmetros Para Dimensionamento Das Ete's .....	47
9.4.	Estação De Tratamento De Esgoto, Ete 01 .....	48
9.4.1.	Memorial Descritivo .....	48
9.4.1.1.	Características Dos Despejos Líquidos Brutos .....	49
9.4.1.2.	Vazões De Projeto .....	50
9.4.2.	Área A Desapropriar .....	53
10.	Especificação De Serviços, Materiais E Equipamentos .....	54
11.	Fluxograma Do Processo De Coleta E Tratamento Proposto .....	55
12.	Cronograma De Implantação Das Estruturas Dos Sistemas De Esgoto Sanitário .....	57
13.	Compatibilidade De Cronograma De Obras Com Foco Nos Eventuais Mecanismos De Transição .....	59
14.	Metodologias De Especificação, Acompanhamento E Fiscalização De Obras ..	61
15.	Orçamento De Referência Detalhado Para A Implantação Da Solução Proposta .....	62
16.	Referências Bibliográficas .....	64

## LISTA DE QUADROS

Quadro 1 - Taxa de Infiltração.....	12
Quadro 2 - Previsão Populacional Adotada.....	25
Quadro 3 - Resumo do Estudo Populacional e de Vazão.....	27
Quadro 4 - Resumo do Descritivo Técnico da Rede Coletora.....	29
Quadro 5 - Projeção Populacional por Subsistema.....	36
Quadro 6 - Características EEEB-003.....	38
Quadro 7 - Características EEEB-006.....	39
Quadro 8 - Características EEEB-003.....	40
Quadro 9 - Características EEEB-008.....	42
Quadro 10 - Características EEEB-009.....	43
Quadro 11 - Características EEEB-010.....	44
Quadro 12 - Características do Efluente Tratado.....	49
Quadro 13 - Condições / Padrões do corpo receptor (Classe 2).....	49
Quadro 14 - Parâmetros de projeto - ETE.....	50

## LISTA DE DESENHOS

C2-V43-T3.2-01	Concepção do Sistema Proposto
C2-V43-T3.2-02	Fluxograma
C2-V43-T3.2-03	Sistema de Tratamento Proposto - Layout

## 1. APRESENTAÇÃO

---

A AEGEA apresenta, através deste documento, proposta para o Sistema de Esgotamento Sanitário de Maracaju / MS, em cumprimento ao escopo do **PROCEDIMENTO DE MANIFESTAÇÃO DE INTERESSE - PMI Nº 01/2016** da EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL - SANESUL.

Na cidade de Maracaju existe um sistema de esgotamento sanitário que atende uma parcela da população, sendo que grande parte da população se utiliza do sistema individual de coleta e disposição do sistema de esgotamento predial. A fim de ampliar a cobertura do sistema público de coleta, transporte, tratamento e disposição final são descritos nos itens, a seguir, as adequações do sistema existente e a implementação de novas unidades, para um horizonte de projeto de 30 (trinta) anos a partir do ano de 2018.

## 2. IDENTIFICAÇÃO DA ÁREA DE PROJETO E DE ATENDIMENTO

---

Na cidade de Maracaju existe sistema de esgotamento sanitário que atende a uma pequena parcela da população, sendo que grande parte da população utiliza-se do sistema individual de coleta e disposição do sistema de esgotamento predial. Esse sistema é composto em sua maioria pelo sistema de fossa séptica e sumidouros.

O sistema de esgotamento sanitário existente é constituído de 11 Subsistemas que contribuem para uma ETE, conforme apresentado no Desenho C2-V43-T3.2-01-MAR\_R0 e no Diagnóstico (Caderno 2, Volume 43).

Em atendimento ao item 3.2 (subitem 2), do Anexo I do Edital (Termo de Referência) que solicita a apresentação da descrição do sistema proposto de esgotamento sanitário, apresentamos a seguir um quadro com uma relação entre os itens dispostos no Termo de Referência e os propostos pela Proponente.



Descrição dos itens	Item Correspondente	Página
a) Identificação da área do projeto e de atendimento:	2. Identificação da área do projeto e de atendimento	2
b) Bacias de esgotamento: identificação, descrição das bacias e sub-bacias propostas, tipo de sistema de esgotamento proposto, características básicas (população inicial e final de plano, contribuição, extensão de rede, outros).	4. Estudo Populacional 4.1. População Flutuante 4.2. Evolução Populacional Adotada 5. Descrição Geral da Concepção Básica 5.1. Arranjo Geral do Sistema de Afastamento e Tratamento Projetado 5.2. Topografia e Sondagem	24 26 27 28
c) Redes coletoras e ligações prediais.	6. Rede Coletora e ligações prediais	29
d) Interceptores e emissários.	7. Interceptores e emissários	34
e) Estações elevatórias de esgoto.	8. Estações elevatórias de esgoto	35
f) Estações de tratamento de esgoto.	9. Estações de tratamento de esgoto	46
g) Corpo Receptor.	9.4.1. Memória descritivo	48
h) Fluxograma do processo de coleta e tratamento proposto.	11. Fluxograma do processo de coleta e tratamento proposto - Anexo2	55
i) Cronograma de implantação das estruturas dos sistemas de esgoto sanitário.	12. Cronograma de implantação das estruturas dos sistemas de esgoto sanitário	57
j) Critérios e parâmetros de projetos (alcance, nível de atendimento, contribuição per capita, carga orgânica por habitante, coeficientes K1 e K2 hora e dia de maior consumo, declividade mínima, materiais utilizados, diâmetro mínimo, ligações individuais, travessias e interferências, outros).	9.4.1. Memorial descritivo 3. Parâmetros e condicionantes de projeto; 3.1. Vazões de Contribuição 3.1.1 - Consumo "Per Capita" Efetivo de Água 3.5. Características do Esgoto Bruto 3.1.3. Coeficientes de Variação de Demanda (K1 e K2) 3.2.2. Critérios adotados para o Dimensionamento da Rede 3.3.1. Material das Tubulações de Interceptores e Emissários	48 10 23 11 16 19
k) Critérios dimensionamento de cada unidade do sistema de esgotamento sanitário: redes coletoras, coletores tronco, interceptores, emissários, estações elevatórias, estações de tratamento, e outros.	3.2.2. Critérios adotados para o Dimensionamento da Rede 3.1.2. Vazão Média dos Esgotos, Coeficiente de Retorno Esgoto/Água (Rede) 3.1.3. Coeficientes de Variação de Demanda 3.1.4. Vazão de Infiltração 3.1.5. Vazão Industrial 3.1.6. Vazão para Redes Coletoras 3.1.7. Vazão Pluvial Parasitária para Interceptores e Emissários 3.1.8. Vazão para Estações Elevatórias 3.1.9. Vazão para o Sistema de Tratamento 3.3. Interceptores e Emissários por Gravidade. 3.4. Estações Elevatórias de Esgoto Bruto e Linhas de Recalque 9.3. Critérios e Parâmetros para Dimensionamento das ETE's	16 10 11 12 13 14 15 18 19 47
l) Desenhos básicos das unidades que compõem o sistema de esgoto sanitário.	Anexo: layout ETE, ligação predial, Estações Elevatórias de Esgoto e Poço de Visita.	
m) Descrição do processo de tratamento de esgoto.	9.4. Estação de Tratamento de Esgoto	48
n) Compatibilidade de cronograma de obras com foco nos eventuais mecanismos de transição;	13. Compatibilidade de cronograma de obras com foco nos eventuais mecanismos de transição	59
o) Metodologias de especificação, acompanhamento e fiscalização das obras.	14. Metodologias de especificação, acompanhamento e fiscalização das obras	61
p) Orçamento de referência detalhado para a implantação da solução proposta, preferencialmente em planilhas de custos SINAPI/SICRO atualizadas ou composição de custos unitários.	15. Orçamento de referência detalhado para a implantação da solução proposta	62

### 3. PARÂMETROS E CONDICIONANTES DE PROJETO

---

Para o dimensionamento serão utilizados critérios e parâmetros de projetos previstos em Normas Técnicas Brasileiras, padrões da SANESUL e outros consolidados pelo uso, pertinentes ao tema sistema de esgotamento sanitário.

#### 3.1. Vazões de Contribuição

##### 3.1.1. Consumo “Per Capita” Efetivo de Água

Este valor pode variar bastante, em função do clima, dos hábitos de seus habitantes, das características da área e da natureza da ocupação dessas áreas: residencial, comercial, industrial e outras.

O coeficiente “per capita” também pode variar ao longo do tempo, conforme se modifiquem os hábitos populacionais, ou a natureza da ocupação das áreas de projeto.

O valor médio “*per capita*” de água utilizado conforme recomendação da SANESUL para cidades com população menor que 50.000 habitantes é de 150 L/hab.dia e para população maior que 50.000 habitantes é de 180 L/hab.dia.

A vazão média anual que cada habitante lança na rede coletora de esgoto é diretamente proporcional à taxa “*per capita* de água” efetivamente consumida.

##### 3.1.2. Vazão Média dos Esgotos, Coeficiente de Retorno Esgoto/Água

As vazões de projeto, para fins de dimensionamento do sistema coletor, são aquelas correspondentes à situação de saturação urbana.

Para efeito de dimensionamento do sistema, foi adotado um padrão de referência para contribuição de esgotos equivalente à vazão de contribuição de uma economia residencial média, com ocupação urbana de 3,54 habitantes (uma família), e que se denomina  $Q_{eq}$ , ou contribuição equivalente, correspondente a:

$$Q_{esg.média} = Q_{eq.}$$
$$Q_{esg.média} = q \times tx_{oc.} \times C$$

A relação entre a vazão de esgoto produzida e a vazão de água potável consumida será de:  $C = 0,80$ .

### 3.1.3. Coeficientes de Variação de Demanda

São dois os coeficientes utilizados para a obtenção das vazões máximas,  $K_1$  e  $K_2$ , apresentados a seguir.

#### a) NO DIA DE MAIOR CONSUMO - $K_1$

O coeficiente  $K_1$  exprime a relação entre a vazão observada no dia de maior contribuição e a vazão média anual.

Será utilizado: Coeficiente de máxima vazão diária:  $K_1 = 1,20$ .

#### b) NA HORA DE MAIOR CONSUMO - $K_2$

O coeficiente  $K_2$  exprime a relação entre a vazão observada na hora de maior consumo e a vazão observada no dia de maior consumo.

Será utilizado: Coeficiente de máxima vazão horária:  $K_2 = 1,50$ .

$$Q_{esg.max.} = \frac{Q_{esg.média} \times k_1 \times k_2}{86.400s / dia}$$

### 3.1.4. Vazão de Infiltração

A Norma NBR 9649/1986 da ABNT indica um valor com variação de 0,05 a 1,0 L/s.km como taxa de contribuição de infiltração nas redes coletoras.

São as contribuições originárias das chuvas e das infiltrações do lençol subterrâneo, que, inevitavelmente, terão acesso às canalizações de esgoto.

A quantificação dessas contribuições será realizada levando-se em conta a experiência local ou regional, uma vez que dependerão, entre outros fatores:

- Da profundidade do lençol freático;
- Do tipo de terreno em que a rede está enterrada;
- Do tipo de canalização e de suas juntas; e,
- Do tipo e vedação dos poços de visita.

A vazão de infiltração específica para o município é de difícil obtenção, observadas as condições de assentamento das tubulações da rede, tipo de juntas, características do subsolo e outros aspectos. Os valores da Taxa de Infiltração são utilizados de acordo com o Quadro a seguir:

Rede coletora	Diâmetro do coletor	Tipo de junta	Nível do lençol freático	Tipo de solo	Taxa de infiltração (L/s.km)
Tronco ou Secundária	Até 400 mm	Elástica	Abaixo do coletor	BP	0,05
				P	0,10
			Acima do coletor	BP	0,15
				P	0,30
Secundária	Até 400 mm	Não elástica	Abaixo do coletor	BP	0,05
				P	0,50
			Acima do coletor	BP	0,50
				P	1,00
Tronco	Acima de 400 mm	-----	-----	-----	1,00

BP - Solos de baixa permeabilidade

P - Solos permeáveis

**Quadro 1 - Taxa de Infiltração.**

Para efeito deste estudo, o valor adotado foi de 0,10 L/s.km.

### 3.1.5. Vazão Industrial

Este projeto não considera contribuições industriais de esgoto.

### 3.1.6. Vazão para Redes Coletoras

#### População Inicial:

A estimativa da população inicial ( $P_i$ ), foi feita a partir da contagem (ou por amostragem) dos domicílios existentes na área de projeto, e a taxa de ocupação (hab/domicílio), conforme o Censo 2010 - IBGE.

#### População Final:

Para a população final foi adotada, no dimensionamento de redes coletoras e de interceptores, de acordo com a NBR 9648/1989 - ESTUDO DE CONCEPÇÃO DE SISTEMAS DE ESGOTO SANITÁRIO item 4.4.2, a População de Saturação:

*“Para fim de plano deve ser considerada a saturação urbanística, incluídas as zonas de expansão”.*

Ainda conforme definido por Tsutiya e Sobrinho, 1999 (Livro Coleta e Transporte De Esgoto Sanitário):

*“As redes de esgotos são normalmente projetadas para uma população de saturação, as densidades de saturação das áreas podem ser definidas pela lei de zoneamento da cidade caso exista”.*

É importante salientar que a População de Saturação é hipotética, é utilizada somente como artifício de dimensionamento hidráulico da **rede coletora e dos interceptores**. É a população que ocorreria se todos os espaços urbanos disponíveis, dentro da área urbanizada atual e das áreas de expansão, fossem ocupadas conforme as tendências de cada região da cidade (densidades populacionais de saturação).

Neste projeto foi adotada uma densidade populacional de saturação de 70 hab/ha em áreas urbanizadas e de 40 hab/ha em áreas de expansão.

A estimativa da população final ( $P_f$ ), para dimensionamento de redes coletoras e de interceptores, será calculada a partir da densidade de saturação (hab/ha) e da área (ha) atendida.

### Contribuições Iniciais e Finais:

Para todos os trechos da rede foram estimadas as contribuições iniciais e finais, expressas em litros/segundo.

A vazão de jusante de cada trecho (inicial ou final), é aquela proveniente dos coletores tributários, acrescida das vazões singulares ou concentradas, da vazão de infiltração e da vazão de contribuição do trecho.

A vazão de contribuição do trecho foi obtida pelo produto de sua extensão pela taxa de contribuição por metro linear da ocupação demográfica, calculada segundo a população inicial ou final, conforme o caso.

Quanto à vazão mínima, as normas NBR 9649/1986 e 14486/00 da ABNT recomenda que, em qualquer trecho da rede coletora, o menor valor da vazão a ser utilizada nos cálculos é de 1,5 L/s, correspondente ao pico instantâneo de vazão decorrente da descarga de vaso sanitário. Sempre que a vazão a jusante do trecho for inferior a esse valor, para os cálculos hidráulicos deste trecho será utilizado o valor de 1,5 L/s.

#### **3.1.7. Vazão Pluvial Parasitária para Interceptores e Emissários**

A Vazão Pluvial Parasitária é definida pela NBR 9648/86 como a parcela do deflúvio superficial inevitavelmente absorvida pela rede de esgoto sanitário.

A NBR 12.207/92 recomenda que o valor máximo para contribuição pluvial parasitária não deve superar 6,0 L/s.km

Foi adotado como contribuição Pluvial Parasitária para Interceptores e emissários por gravidade 3,0 L/s.km (de interceptores + emissários contribuintes), considerando a verificação com seção plena.

#### **3.1.8. Vazão para Estações Elevatórias**

Para efeito de estimativa do porte das estações elevatórias que resultaram nas alternativas formuladas foi adotada uma vazão igual à vazão média consumida multiplicada pelos coeficientes  $K_1$ ,  $K_2$  e C (Máxima Horária), no que se refere à

avaliação da vazão máxima, e em ambos os casos foram adicionadas à vazão de infiltração.

As alternativas formuladas são:

- EEEB Tipo IA 0,35 a 1,30 L/s
- EEEB Tipo IB 1,31 a 2,50 L/s
- EEEB Tipo II 2,51 a 5,50 L/s
- EEEB Tipo III 5,51 a 15,00 L/s
- EEEB Tipo IV 15,01 a 30,00 L/s
- EEEB Tipo V, VI e VII 30,01 a 60,00 L/s
- EEEB Tipo VIII 60,01 a 90,00 L/s

Quanto à vazão mínima, foi considerada como sendo 25% da vazão média de projeto ( $K_3$ ), excluindo a vazão correspondente à infiltração de água (Patrício Gallegos Crespo - Elevatórias nos Sistemas de Esgotos).

### **3.1.9. Vazão para o Sistema de Tratamento**

A vazão máxima produzida normalmente é calculada da mesma forma que para as elevatórias. Entretanto, a vazão máxima afluyente ao sistema de tratamento foi aqui adotada como sendo a média adicionada à vazão de infiltração, em virtude da capacidade de armazenamento do pico máximo, devido ao tempo de detenção utilizado no dimensionamento do sistema de tratamento.

## **3.2. Rede Coletora**

### **3.2.1. Ligações**

As ligações prediais serão no padrão da SANESUL, com a utilização de “TIL” de PVC no ramal de ligação.

### 3.2.2. Critérios adotados para o Dimensionamento da Rede e Coletor Tronco

O dimensionamento hidráulico dos coletores de esgotos obedece aos métodos comumente aplicados aos condutos livres, admitindo-se o regime permanente e uniforme de escoamento. As fórmulas aplicadas no cálculo hidráulico são as seguintes:

#### Fórmula de Manning:

$$V = \frac{1}{n} \times (R_H^{1/3} \times I^{1/2})$$

Sendo:

V - velocidade (m/s)

n - coeficiente de rugosidade, admitido = 0,0013.

RH - raio hidráulico (m)

I - declividade (m/m);

#### Tensão Trativa:

Para todos os trechos da rede foram verificadas as tensões trativas médias (T), não devendo a de início do plano ser inferior a 0,10 kg/m<sup>2</sup> ou 1,0 Pa, para garantir as condições de autolimpeza quanto à deposição sólida e evitar a geração de sulfetos. As tensões trativas médias (T), expressas em Pascal foram calculadas pela relação:

$$\sigma = \gamma \times R_H$$

Sendo:

$\sigma$  - Tensão trativa média (Pa);

$\gamma$  - Perímetro molhado (m);

RH - Raio hidráulico (m).

#### Declividade:

Em algumas oportunidades, nas pontas das canalizações, o trecho fica sem esgoto. Esta realidade inviabiliza o cálculo para definir o comportamento da canalização com a vazão mínima. No nível de projeto, a fixação da declividade com essas vazões conduziria a valores exagerados, inaceitáveis.

Para possibilitar a fixação mais realista da declividade, admite-se que a quantidade mínima de esgoto a circular nas extremidades do sistema seja igual à contribuição



de uma válvula de descarga de um vaso sanitário. Assim, a vazão para fixação da declividade mínima é igual a 1,5 L/s (NBR's 9649/1986 e 14486/2000).

A declividade mínima de cada trecho, admissível para satisfazer a tensão tratativa média igual a 1,0 Pa no início do plano (considerando menor valor de vazão para qualquer trecho da rede igual a 1,5 L/s), foi calculada pela seguinte expressão:

$$I_{\min} = 0,0035 \times Qi^{-0,47} \text{ (conforme NBR 14486/2000)}$$

Sendo:

$Q_i$  em L/s

$I_{\min}$  em m/m.

Já a declividade máxima foi limitada pela velocidade máxima de 5,0 m/s no final do plano.

#### Diâmetro Mínimo:

A Norma NBR 9649/1986 da ABNT, admite o diâmetro DN 100 como o mínimo a ser utilizado em redes coletoras de esgoto sanitário. Neste projeto o diâmetro dos coletores, dimensionados hidráulicamente, evoluem a partir de DN 150, conforme caderno de encargos da SANESUL.

#### Lâminas D'água:

As lâminas d'água foram calculadas admitindo-se o escoamento em regime uniforme e permanente, sendo o seu valor máximo, para a vazão final igual ou inferior a 75% do diâmetro do coletor.

Quando a velocidade final ( $V_f$ ) resultou superior à velocidade crítica, a maior lâmina admissível foi de 50% do diâmetro do coletor, de modo a assegurar a ventilação do trecho.

A velocidade crítica foi definida por:

$$V_c = 6 \times (g \times RH) \quad \text{onde } g \rightarrow \text{aceleração da gravidade.}$$

#### Controle de Remanso:

De modo a manter o gradiente hidráulico e evitar o remanso, para as vazões de final de plano, a cota da geratriz inferior de um tubo na saída de um Poço de Visita - PV,

foi rebaixada para que a cota do nível d'água neste tubo fosse no máximo igual ao nível d'água mais baixo, verificado nas tubulações de entrada.

#### Recobrimento Mínimo:

Salvo em condições especiais, o recobrimento mínimo da Rede Coletora foi (Caderno de Encargos SANESUL - 2015):

##### TIPO DE PAVIMENTO

##### RECOBRIMENTO (m):

- Valas sob passeio com guias ou meio-fio definido = 0,70;
- Valas sob passeio sem guias ou meio-fio definido = 0,90;
- Valas sob via pavimentada ou com greide definido por guias, meio-fio e sarjetas = 1,00
- Valas sob via de terra ou com greide indefinido = 1,20

A profundidade do órgão acessório foi definido de acordo com o recobrimento mínimo exigido, da interligação com a tubulação da rede e das condições da declividade do terreno.

#### Declividade Mínima Construtiva:

Representa o valor mínimo de declividade que pode ser executado com precisão pelos métodos construtivos usuais. Adotou-se 0,0030 m/m, ou seja, acima da declividade mínima recomendada pela NBR 9814/1987 (0,0010 m/m). Mantendo sempre a declividade mínima admissível para satisfazer a tensão trativa média, em início de plano superior a 0,10 kg/m<sup>2</sup> para rede coletora e coletores tronco e 0,15 kg/m<sup>2</sup> para interceptores e emissários.

### **3.3. Interceptores e Emissários por Gravidade**

Foram utilizados os mesmos Critérios e Parâmetros da Rede Coletora naquilo que se aplica.

### **3.3.1. Material das Tubulações de Interceptores e Emissários**

O material das tubulações a serem utilizadas nos Interceptores e Emissários por gravidade é:

- PVC/JE Vinilfort ou similar até DN 400;
- PRFV acima de DN 400;
- Ferro Fundido em trechos de travessias.

### **3.3.2. Poços de Visita para Interceptores e Emissários**

Os Poços de Visita para Interceptores e Emissários por gravidade serão:

1. Para tubulações com diâmetro até DN 600:
  - Diâmetro mínimo do PV = 1,20m
  - Em aduela de concreto armado.
  - Distância máxima entre PV's = 120 m.
2. Para coletores com diâmetros maiores que DN 600:
  - PV's com a parte inferior em concreto com no mínimo 1,20m x 1,20m interno e chaminé em aduela com diâmetro de 1,20m.

Em desníveis maiores que 0,50m devem ser projetados PVs especiais, com dissipadores de energia.

No concreto deve ser utilizado cimento resistente a sulfato e  $f_{ck} \geq 40$  Mpa (NBR 6118).

A armadura deve ter recobrimento interno mínimo de 20 mm e externo de no mínimo 15 mm (NBR 16085 e NBR 8890).

## **3.4. Estações Elevatórias de Esgoto Bruto e Linhas de Recalque**

Para as Estações Elevatórias de Esgoto Bruto os critérios e parâmetros utilizados são:

### 3.4.1. Cálculo do Volume do Poço de Sucção

A utilização de bombas de velocidade variável requer um volume útil menor tendo em vista a acomodação do bombeamento às vazões de chegada. Para recalque à vazão constante o volume do poço úmido foi calculado com maiores proporções para evitar partidas muito frequentes de bombeamento. A despeito disto, a segunda hipótese é mais corriqueira em função da simplificação na operação, principalmente em pequenas EEE. Para motores inferiores a 20 CV o tempo entre duas partidas consecutivas (ciclo) foi calculado superior a 10 minutos. Em qualquer situação não foram previstas mais que quatro partidas por hora para evitar fadiga nas partes elétricas das instalações. Por outro lado, períodos de detenção superiores a 30 minutos (NBR 12208/1992) não são recomendáveis, pois, períodos assim originariam sedimentações e condições sépticas indesejáveis. Tendo em vista o exposto adotou-se 10 minutos como período de ciclo, quando a vazão afluyente corresponder à média de projeto.

Assim, o “Volume Útil” do poço úmido é determinado pela expressão:

$$V_u = (Q_b \cdot T) / 4$$

Sendo:

$Q_b$  é a vazão do conjunto motor bomba;

$T$  é o período de ciclo de bombeamento.

O “Volume Efetivo” é determinado pela expressão:

$$V_e = t_d \times Q_{\min}$$

Sendo:

$t_d$  tempo de detenção no poço;

$Q_{\min}$  vazão mínima afluyente no início da operação. A vazão mínima, quando escolhida dentro do início do horizonte de projeto, representa uma grandeza tão pequena que inviabiliza o cálculo para determinar o volume máximo do poço. A posição mais pragmática e ajustada à realidade admite assumir que a vazão mínima corresponderá a 25% da vazão média de projeto ( $K_3$ ), excluindo

a vazão correspondente à infiltração de água (Patrício Gallegos Crespo - Elevatórias nos Sistemas de Esgotos, Ed. UFMG - 2001).

Em todas as elevatórias esta prevista a implantação de agitador de fundo (mixer).

### **3.4.2. Dimensões Úteis**

Determinado o volume útil, parte-se para a definição de sua forma geométrica, ou seja, altura, largura e comprimento, observando-se, de um modo geral, as orientações a seguir descritas.

- Altura - É dada em função do nível da extravasão (em torno de 30 centímetros acima) ou do nível máximo de alarme (aproximadamente 15 centímetros acima) e, dependendo do volume útil calculado, das dimensões então definidas, da natureza da elevatória, das características das bombas selecionadas, a faixa de operação deve ficar entre 0,5 e 1,6 metros;
- Largura - Depende do distanciamento das sucções entre si e das paredes ou no caso de bombas submersas, das condições hidráulicas da sucção e da disposição física em relação às outras unidades da elevatória;
- Comprimento - Suficiente para instalação adequada dos conjuntos elevatórios com as folgas necessárias para montagem e inspeção.

### **3.4.3. Sistema de Redução de Danos**

O Sistema de redução de danos para o conjunto elevatório, devido a materiais transportados no esgoto será composto pelo sistema de gradeamento, através de cesto removível. A remoção dos sólidos decantáveis, essencialmente areia, está proposta para ser realizada na caixa de areia na entrada de cada ETE.

### **3.4.4. Grupo Gerador**

Está prevista a implantação de Grupo Gerador em todas as estações elevatórias.

### 3.4.5. Linhas de Recalque e Potência Consumida

O dimensionamento econômico de instalações de recalque foi feito através da fórmula de Bresse ( $D=k_1 \cdot Q^{1/2}$ ), pois o sistema funciona durante 24 horas/dia, com Q em m<sup>3</sup>/s. A potência P consumida pelo conjunto motor-bomba (potência de entrada) expressa em CV é dada pela expressão:

$$P = \frac{\gamma \cdot Q_b \cdot H}{75 \cdot \eta_b \cdot \eta_m}$$

Onde “ $\eta_b \cdot \eta_m$ ” é o rendimento “ $\eta$ ” do conjunto.

Para determinação da perda de carga nas tubulações de sucção e recalque, utilizou-se a fórmula de Hazen-Williams, sem dúvida, a fórmula prática mais empregada pelos calculistas para condutos sob pressão desde 1920, principalmente em pré-dimensionamentos. Com resultados bastante razoáveis para diâmetros de 50 a 3500 mm, é equacionada da seguinte forma:

$$J = 10,643 \cdot C^{-1,85} \cdot D^{-4,87} \cdot Q^{1,85}$$

Foi adotado coeficiente de rugosidade (“C” de Hazen Williams) C=100 em razão da recomendação constante na seguinte bibliografia:

WPCF Manual of Practice N° 9 - "Design and Construction of Sanitary and Storm Sewers" - Chapter 5. HYDRAULIC OF SEWERS, Item E, Table XIV - WATER POLLUTION CONTROL FEDERATION & AMERICAN SOCIETY OF CIVIL ENGINEERS.

Foram adotadas de acordo com a Norma NBR 12208/1992, os seguintes limites de velocidade:

- Na sucção: 0,6 - 1,5 m/s;
- No recalque: 0,6 - 3,0 m/s.

Foi adotado como material das Linhas de Recalque, salvo situações especiais:

- Diâmetro  $\leq$  DE110 PEAD;
- Diâmetro  $\geq$  DN150 DEFoFo.

### 3.5. Características do Esgoto Bruto

Para cálculo das cargas orgânicas (DBO), foi considerada a taxa per capita de geração, característica de esgoto doméstico bruto de 54 g DBO/hab.dia, de acordo com o item 5.2 da NBR 12.209/1992 - Projeto de Estações de Tratamento de Esgoto Sanitário.

Na ausência de informações locais, para as demais características físicas, químicas e bacteriológicas será adotado:

- Relação DQO/DBO = 2;
- Relação N-NKT/DBO = 0,083;
- Relação P/DBO = 0,019;
- Coliformes Fecais =  $1,0 \times 10^7$  NMP/100 ml.

## 4. ESTUDO POPULACIONAL

---

Foi desenvolvido um estudo demográfico, que através de uma metodologia e técnicas aprimoradas, forneceu a estimativa populacional que corresponde à cidade de Maracaju, para um horizonte de projeto de 30 anos, conforme CADERNO 2, Volume 1 “*Estudo Populacional das Localidades*” do presente estudo.

Esse estudo permitiu incorporar aos trabalhos, uma visão de planejamento macro e regional, na implantação de seus serviços de esgotamento sanitário.

O objetivo deste estudo é obter a projeção demográfica da cidade, segundo a situação de domicílios urbanos, dispondo então de estimativas de usuários dos serviços de esgotamento sanitário, ao longo do horizonte de projeto.

Essas projeções são fundamentais e os avanços neste campo vão no sentido de possibilitar a construção de hipóteses de crescimento baseados tanto nas tendências experimentadas no passado, como também nos rumos mais prováveis a serem seguidos a partir de indicações do presente e expectativas futuras. Uma projeção de população é, pois, o resultado de uma série de suposições produzidas sobre as tendências futuras do crescimento populacional, ou seja, é um total numérico de uma condição hipotética que poderá ocorrer se, no futuro, os supostos inerentes ao método de projeção utilizada provar ser válido.

### 4.1. População Flutuante

Este projeto não considera população flutuante, pois não existe aumento significativo da população em nenhuma época do ano.

### 4.2. Evolução Populacional Adotada

A evolução populacional urbana adotada para a sede da localidade de Maracaju, no horizonte de projeto de 30 anos, está demonstrada no quadro a seguir.



Ano	Calendário	População Urbana (hab)
00	2017	40.086
01	2018	41.084
02	2019	42.062
03	2020	43.017
04	2021	43.941
05	2022	44.833
06	2023	45.701
07	2024	46.544
08	2025	47.360
09	2026	48.143
<b>10</b>	<b>2027</b>	<b>48.893</b>
11	2028	49.615
12	2029	50.308
13	2030	50.972
14	2031	51.568
15	2032	52.129
16	2033	52.653
17	2034	53.140
18	2035	53.586
19	2036	53.991
20	2037	54.353
21	2038	54.671
22	2039	54.945
23	2040	55.173
24	2041	55.355
25	2042	55.491
26	2043	55.580
<b>27</b>	<b>2044</b>	<b>55.623</b>
28	2045	55.619
29	2046	55.570
30	2047	55.475

**Quadro 2 - Previsão Populacional Adotada.**

## 5. DESCRIÇÃO GERAL DA CONCEPÇÃO BÁSICA

Após análise dos projetos existentes, das informações contidas no Diagnóstico (Caderno 2, Volume 43,), da Caracterização da Localidade (Caderno 2, Volume 43) e pelo Estudo Populacional (Caderno 2, Volume 1), além das definições estabelecidas neste documento foi possível definir a Concepção Básica da localidade de Maracaju.

Nessa abordagem a previsão geral da vazão do esgoto gerado ao longo do horizonte de projeto do SES de Maracaju resultou no Quadro a seguir.

Sub-Sistema	Área (ha)	População			Vazão (com infiltração)			
		2017 (hab.)	Máxima até 2047 (hab.)	Saturação (hab.)	Média Diária até 2047 (L/s)	Máxima Horária em 2017 (L/s)	Máxima Horária até 2047 (L/s)	Máxima Horária na Saturação (L/s)
SS-01	367	18.423	25.563	25.720	51,70	47,34	86,83	88,94
SS-02	43	2.179	3.024	3.043	7,71	7,06	12,97	13,28
SS-03	19	941	1.306	1.314	2,73	2,50	4,61	4,73
SS-04	52	2.618	3.632	3.654	6,70	6,13	11,30	11,58
SS-05	141	7.068	9.807	9.868	19,50	17,83	32,93	33,74
SS-06	4	209	291	292	0,45	0,41	0,75	0,77
SS-07	38	1.906	2.645	2.661	5,71	5,22	9,59	9,82
SS-08	17	830	1.151	1.159	1,80	1,65	2,98	3,05
SS-09	43	2.169	3.010	3.029	4,82	4,41	8,08	8,28
SS-10	47	2.371	3.290	3.310	3,33	3,05	5,58	5,71
SS-11	27	1.371	1.903	1.915	2,32	2,13	3,79	3,88
AE-1	16	-	-	660	-	-	-	2,31
AE-2	14	-	-	575	-	-	-	2,01
AE-3	15	-	-	610	-	-	-	2,13
AE-4	19	-	-	779	-	-	-	2,72
AE-5	11	-	-	457	-	-	-	1,60
AE-6	61	-	-	2.453	-	-	-	8,58
AE-7	35	-	-	1.394	-	-	-	4,88

Sub-Sistema	Área (ha)	População			Vazão (com infiltração)			
		2017 (hab.)	Máxima até 2047 (hab.)	Saturação (hab.)	Média Diária até 2047 (L/s)	Máxima Horária em 2017 (L/s)	Máxima Horária até 2047 (L/s)	Máxima Horária na Saturação (L/s)
AE-8	24	-	-	965	-	-	-	3,37
AE-9	34	-	-	1.373	-	-	-	4,80
Total	1.031	40.086	55.623	65.230	106,75	97,74	179,43	216,19

Quadro 3 - Resumo do Estudo Populacional e de Vazão.

As etapas de implantação adotadas neste projeto são:

- **Imediato** - do 1º ao 2º ano (todo o esgoto coletado deverá ser tratado adequadamente);
- **Curto Prazo** - do 3º ao 10º ano, (universalização dos serviços);
- **Médio Prazo** - do 11º ao 20º ano;
- **Longo Prazo** - do 21º ao 30º ano.

### 5.1. Arranjo Geral do Sistema de Afastamento e Tratamento Projetado

Foi elaborada uma planta geral do Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Maracaju (desenho C2-V58-T3.2-01), onde, após as visitas de campo realizadas quando da elaboração do Diagnóstico, foram verificados e consolidados os melhores traçados para o caminhamento de interceptores / emissários e linhas de recalque bem como selecionadas as áreas destinadas à instalação das estações elevatórias de esgoto e estação de tratamento de esgoto.

Esse desenho contém todo o arranjo do sistema projetado, inclusive as bacias de contribuição, com os pontos de lançamento de esgoto bruto, com destaque para a localização dos Interceptores / Emissários, Linhas de Recalque, Estações Elevatórias, Sistemas Isolados e a localização da Estação de Tratamento.

## 5.2. Topografia e Sondagem

Para a elaboração da proposta do SES da cidade de Maracaju, foram utilizados os levantamentos topográficos e sondagens disponibilizadas pela SANESUL. Na ausência destes, foram realizados levantamentos planialtimétricos com as bases disponibilizadas gratuitamente pela Mapoteca da EMBRAPA, em projeção geográfica e datum World Geodetic System 1984 (WGS84).

## 6. REDES COLETORAS E LIGAÇÕES PREDIAIS

---

### 6.1. Descritivo Técnico

Conforme cadastro da SANESUL, a sede municipal de Maracaju possui cerca de 26,01% da área urbana provida de rede coletora.

A rede coletora de esgoto de Maracaju, em sua totalidade, foi aproveitada no sistema de esgoto proposto. O cadastro disponibilizado, porém, não permitiu avaliar diâmetros, declividades ou profundidades, visto que foi possível obter apenas o traçado, sem mais informações.

O restante da área da cidade não dotada de rede coletora, segundo informações da SANESUL, são regiões da sede municipal, tais como: parte dos bairros Vila Ema Rigo, Paraguaí, Cambará, BNH Jota Brejão, Maracaju Guanabara, San Dom Bosco Raphael. Tais áreas que devem ter rede coletora com futura interligação ao sistema de esgoto proposto tiveram suas vazões consideradas e lançadas como integrantes dos sistemas de esgoto.

Os estudos desenvolvidos neste projeto foram baseados no cadastro de redes coletoras existentes, nos pontos de lançamento fornecidos pelo SANESUL e nas áreas de contribuição delimitadas.

O Sistema de Esgotos Sanitários da Cidade de Maracaju possui atualmente um total de 2.329 ligações prediais de esgoto (dado de outubro de 2016), sendo que, no final de plano poderá atender até 55.623 habitantes (população máxima até o ano de 2047).

O quadro a seguir sintetiza as informações da rede coletora proposta.

Extensão de Rede Coletora (m)				Número de ligações totais (ud)
Existente	Em implantação/ a implantar (fora do escopo da SPE/ PPP)	Projetada	Total	
42.355	0	116.610	158.965	14.950

**Quadro 4 - Resumo do Descritivo Técnico da Rede Coletora.**

## 6.2. Memorial de Cálculo

As redes coletoras foram dimensionadas de acordo com o Item 3 deste Projeto “Parâmetros e Condicionantes de Projeto”.

### 6.2.1. Cálculo das Vazões de Contribuição

Para a determinação das vazões de contribuição foram considerados os seguintes aspectos:

- População esgotável e características urbanas das áreas consideradas (residencial, comercial, industrial).
- As principais indústrias que usarão o sistema e suas características: fonte de suprimento de água, horário de funcionamento, volumes, regime de descarga de esgotos, natureza dos resíduos líquidos e existência de instalações próprias para regularização ou tratamento.
- Águas de infiltração: coeficientes a serem considerados, através de dados conhecidos ou adotados segundo as características da comunidade.

A vazão de contribuição da área de projeto é composta dos efluentes de duas (02) fontes que representam as seguintes vazões principais:

- Vazão de esgoto doméstico;
- Vazão de água de infiltração;

A vazão de esgoto doméstico e sua variação diária e sazonal estão diretamente ligadas à vazão de abastecimento da população ou da área esgotada. A relação entre as duas vazões é dada pelo coeficiente de retorno.

A soma das vazões parciais resultou na vazão de dimensionamento da rede coletora. Essa vazão foi colocada em termos unitários (por metro linear de coletor ou por unidade de área), para o dimensionamento das tubulações.

Foram identificadas ainda, as vazões concentradas de valor considerável, que estão indicadas em valor total, no ponto de contribuição.

Para execução dos cálculos, foi adotado o consumo per capita efetivo de água de 150 L/hab.dia até o ano de 2028 e 180 L/hab.dia até o ano de 2047, conforme orientação da SANESUL.

#### População Inicial e População Final

A estimativa da população inicial (Pi) foi feita a partir da contagem dos domicílios existentes na área de projeto, e a taxa de ocupação de 3,54 hab/domicílio, divulgada pelo IBGE para a cidade de Maracaju.

Quanto à população prevista para o final de plano ou de saturação (Pf), a estimativa foi feita a partir das densidades de saturação:

##### Zonas Urbanas:

Para a população final (de saturação), será adotado adensamento de saturação = **70 hab./ha** (terrenos 12 x 30m e distância entre alinhamentos prediais opostos de 16 m).

##### Zonas de Expansão:

Será considerada a densidade de saturação para Zonas de Expansão **40 hab./ha**, limitadas ao perímetro urbano e/ou limite das bacias de contribuição. Lançada como vazão concentrada nos PV's projetados próximos.

#### Vazão de Esgoto Doméstico:

Para o cálculo da quantidade de esgoto doméstico e determinação dos coeficientes de descarga ou contribuição, por metro linear de coletor ou por unidade de área, foram considerados os seguintes valores:

- Quantidade média de água distribuída “per capita” (efetivo) pela rede pública de abastecimento;
- Densidade demográfica da área considerada;
- Área da zona considerada;
- Extensão das vias públicas existentes;
- Vazão específica de contribuição relativa ao dia e à hora de maior descarga na rede.

A vazão específica de contribuição dos esgotos domiciliares, em litros por metro de rede coletora, considerando-se que esse coletor deve servir aos prédios situados em ambos os lados da via pública, foi obtida respectivamente pelas expressões.

Para início de plano:

$$q_i = \frac{C.q.P_i.K_2}{86400 \cdot L} \quad \text{L/s/m}$$

Para fim de plano:

$$q_f = \frac{C.q.P_f.K_1.K_2}{86400 \cdot L} \quad \text{L/s/m}$$

Sendo:

C - relação entre a quantidade de esgotos encaminhados aos coletores e o volume de água fornecido pela rede pública;

q - consumo “per capita” efetivo de água em L/hab/dia;

q<sub>i</sub> - vazão específica de início de plano em L/s/m;

q<sub>f</sub> - vazão específica de final de plano em L/s/m;

P<sub>i</sub> - População inicial;

P<sub>f</sub> - População final (saturação);

K<sub>1</sub> - coeficiente do dia de maior consumo, 1,2;

K<sub>2</sub> - coeficiente da hora de maior consumo, 1,5;

L - extensão das vias públicas existentes e previstas para a área considerada, em metros.

#### Vazão de Água de Infiltração (Taxa de Infiltração):

Originam-se nos lençóis freáticos existentes no subsolo, bem como na percolação de água pluvial ou fluvial através de solos argilosos ou arenosos. As vazões de acréscimos serão calculadas com base no Item 3 deste Projeto “Parâmetros e Condicionantes de Projeto”.



### 6.2.2. Cálculos Hidráulicos

No dimensionamento foi utilizada a Equação de Chezy, com coeficiente de Manning:

$$V = 1/n \cdot RH^{2/3} \cdot I^{1/2}$$

Considerando n (coeficiente de atrito) 0,013 e seção plena:

$$V_p = 30,527 \cdot \emptyset^{2/3} \cdot I^{1/2}$$

ou

$$Q_p = 23,976 \cdot \emptyset^{8/3} \cdot I^{1/2}$$

Sendo:

V = velocidade, m/s;

RH = raio hidráulico, m;

I = declividade, m/m;

$\emptyset$  = diâmetro, m;

Q = vazão, m<sup>3</sup>/s.

### 6.2.3. Observações

Devido à disposição dos arruamentos, topografia desfavorável e para evitar a utilização de Estações Elevatórias de Esgoto, inevitavelmente nos Subsistemas 01, Subsistemas 04 e Subsistemas 07 foram projetados alguns trechos de rede coletora com profundidades maiores do que a máxima, entretanto a profundidade é recuperada nos trechos posteriores.

### 6.2.4. Desenhos

As áreas onde será implantada rede coletora podem ser identificadas no Desenho C2-V43-T3.2-01, em anexo.

## 7. INTERCEPTORES E EMISSÁRIOS

---

Os Interceptores e Emissários necessários à coleta e afastamento dos efluentes gerados nas bacias de contribuição estão dimensionados de acordo com o Item 3 deste Projeto “*Parâmetros e Condicionantes de Projeto*”.

No presente estudo, de posse da topografia e das informações fornecidas pela SANESUL, os interceptores foram novamente dimensionados, desta vez ajustados às novas particularidades.

### 7.1. Interceptores/ Coletores

O Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Maracaju possui 2.329 m em tubulações de PVC DN 400 mm distribuídos em 02 coletores.

### 7.2. Emissários

#### - EMI ETE 01

Recebe o efluente da ETE 01 e tem seu lançamento no Rio Montalvão (Coordenadas 693.959,41 m E e 7.608.375,44 m S), que se dará por meio de uma tubulação em PVC DN400, com cerca de 250 metros de extensão. Este lançamento já faz parte do pacote de obra licitada.

## 8. ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS DE ESGOTO

---

### 8.1. Características Gerais

Todas as vezes que não é possível o escoamento dos esgotos pela ação da gravidade é necessária a instalação de estações elevatórias de esgoto.

A elevação do esgoto pode ocorrer quando:

- A profundidade do coletor é superior ao valor limite do projeto;
- Existe necessidade de a rede coletora transpor obstáculos naturais ou artificiais;
- O esgoto coletado tem de passar de uma bacia para outra;
- O terreno não apresenta condição satisfatória para assentamento da rede coletora (áreas alagadas, rochas, etc);
- Necessidade de elevação do esgoto coletado para unidade em cota mais elevada, como na chegada da estação de tratamento de esgoto ou na unidade de destino final.

A concepção proposta do sistema de esgotamento sanitário de Maracaju prevê o atendimento satisfatório de toda a área urbana da cidade. Foram concebidos 12 Subsistemas de esgotamento sanitário, conforme definido pela topografia da cidade, atendendo às zonas residenciais, comerciais e industriais existentes e futuras. A natureza das áreas de expansão da cidade é principalmente zonas residenciais e comerciais, o padrão de ocupação atual tende a manter-se no futuro.

Portanto, na cidade de Maracaju, dos 12 subsistemas esgotados, 08 necessitam da implantação de novas estações elevatórias de esgoto, 01 elevatória existente necessitará de adequação da bomba para vazão máxima de projeto e implantação de gerador (EEEB 02 - Ema Rigo), 01 elevatória existente está sendo alterada conforme investimentos previstos pelo PAC 2 2010 FUNASA e recursos próprios da SANESUL e 01 nova elevatória está sendo executada com base nestes investimentos (conforme informações de investimentos da Sanesul).

## 8.2. Evolução Populacional

Com a definição da Evolução Populacional apresentado no Item 4 “Estudo Populacional” deste projeto, estabeleceu-se baseado nas áreas ocupadas o número de economias atuais.

A distribuição espacial da população foi realizada a partir da contagem dos domicílios existentes na área de projeto, com a distribuição pelas quadras da cidade. Tendo a distribuição, procedeu-se a classificação das densidades populacionais por bacia de escoamento.

De posse desses dados procedeu-se a evolução das densidades de forma a obter-se a população que ocorrerá nos anos seguintes conforme previsto nas Tabelas de Evolução Populacional. O critério de evolução das densidades considerou a evolução mais lenta para a Zona mais adensada, sendo mais intenso na Zona de menos adensamento, gerando o quadro a seguir.

Subsistema	Previsão Populacional 2017 (hab)	Previsão Populacional 2027 (hab)	Previsão Populacional Máxima até 2047 (hab)	Previsão Populacional 2047 (hab)
SS-01	18.423	22.470	25.563	24.973
SS-02	2.179	2.658	3.024	2.954
SS-03	941	1.148	1.306	1.276
SS-04	2.618	3.193	3.632	3.548
SS-05	7.068	8.621	9.807	9.581
SS-06	209	255	291	284
SS-07	1.906	2.325	2.645	2.584
SS-08	830	1.012	1.151	1.125
SS-09	2.169	2.646	3.010	2.941
SS-10	2.371	2.892	3.290	3.214
SS-11	1.371	1.673	1.903	1.859
Total	40.086	48.893	55.623	54.339

Quadro 5 - Projeção Populacional por Subsistema.

### **8.3. Parâmetros de Projeto**

As Estações Elevatórias de Esgoto e as respectivas Linhas de Recalque estão dimensionadas, de acordo com o Item 3 deste Projeto “*Parâmetros e Condicionantes de Projeto*”.

### **8.4. Estações Elevatórias de Esgoto Projetadas**

O descritivo das estações elevatórias está nos itens a seguir.

#### **8.4.1. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 001 (existente)**

A EEEB-01 ou Sal Regional existente, segundo informações fornecidas pela SANESUL está sendo alterada para o terreno vizinho, onde já existe contrato e recurso disponibilizado para a execução de uma nova EEEB. O ponto de operação do conjunto moto-bomba a ser implantado será de  $Q= 56,35 \text{ L/s} \times Hm= 25,23 \text{ m.c.a.}$ , porém, para alcance do projeto será necessário um ponto de operação de  $Q= 127,73 \text{ L/s} \times Hm= 36,80 \text{ m.c.a.}$  Em função disto, será considerada a estrutura civil e elétrica como aproveitável, prevendo apenas a substituição de conjunto moto bomba para atender as condições operacionais projetadas.

#### **8.4.2. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 002 (existente)**

A EEEB-02 ou Ema Rigo, necessitará de uma adequação para atender as vazões máximas previstas até o ano de 2047.

Foi considerada a troca da bomba existente por uma nova bomba re-autoescorvante, com ponto operacional em  $9,74 \text{ L/s}$  e  $9,90 \text{ m.c.a.}$ , com 10 cv de potência.

Além disso, foi prevista a instalação de um gerador para a EEEB.

Em uma primeira análise, considerando as características da elevatória existente, não foi necessária a adequação do poço de sucção ou instalações elétricas para atendimento da vazão máxima até 2047.

### 8.4.3. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 003

A EEEB-003, localizada no final da Rua Eudócia Jarzem, irá recalcar para o PV-951 da rede projetada, na Rua Dr. Hilário com a Rua Jeny, através da Linha de Recalque - LR-03. A área de contribuição da EEE-003 é o Loteamento Vila Fortaleza 02 localizado no Sub-Sistema 03, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 4,61 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	4,61
DN - Linha de Recalque (mm)	DE 90
Comprimento Linha de Recalque (m)	358,55

Quadro 6 - Características EEEB-003.

É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### 8.4.3.1. Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-003 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### 8.4.4. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 006

A EEEB-006 localizada na Rua Projetada irá recalcar para o PV-1469 da rede projetada, na Rua Circular com a Rua Teofane Barbosa de Moraes, através da Linha de Recalque - LR-06. A área de contribuição da EEE-006 é parte do bairro Inacinha Rocha localizado no subsistema 06, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 0,75 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	0,75
DN - Linha de Recalque (mm)	DE 63
Comprimento Linha de Recalque (m)	248,07

**Quadro 7 - Características EEEB-006.**

É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### 8.4.4.1. Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-006 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### 8.4.5. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 007

A EEEB-007 localizada na Rua João de Barro irá recalcar para o PV-1525 da rede projetada, na Rua Eulália Shirata com a Rua Quintino Bocatuva, através da Linha de Recalque - LR-07. A área de contribuição da EEE-007 é parte dos bairros Inacinha Rocha, Vila Ema Rigo e Vila Margarida, localizados no Sub-Sistema 07, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 59,20 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	59,20
DN - Linha de Recalque (mm)	250
Comprimento Linha de Recalque (m)	864,77

**Quadro 8 - Características EEEB-003.**



É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### **8.4.5.1. Área a Desapropriar**

Para implantação da EEEB-007 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### **8.4.6. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 008**

A EEEB-008 localizada na Rua Sem Nome irá recalcar para o PV-613 da rede projetada, na Av. Mal. Floriano, através da Linha de Recalque - LR-08. A área de contribuição da EEE-008 é parte do bairro Paraguai, localizado no Sub-Sistema 08, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 70,26 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	70,26
DN - Linha de Recalque (mm)	250

Comprimento Linha de Recalque (m)	258,95
-----------------------------------	--------

**Quadro 9 - Características EEEB-008.**

É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### **8.4.6.1. Área a Desapropriar**

Para implantação da EEEB-008 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### **8.4.7. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 009**

A EEEB-009 localizada na Rua Campo Grande irá recalcar para o PV-1502 da rede projetada, na Av. Mal. Floriano com a Rua Alcides Vieira de Matos, através da Linha de Recalque - LR-09. A área de contribuição da EEE-009 é parte do bairro Vila Moreninha, localizado no subsistema 09, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 8,08 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os

componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	8,08
DN - Linha de Recalque (mm)	DE 110
Comprimento Linha de Recalque (m)	490,78

**Quadro 10 - Características EEEB-009.**

É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### **8.4.7.1. Área a Desapropriar**

Para implantação da EEEB-009 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### **8.4.8. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 010**

A EEEB-010 localizada na Rua Wartudes Muzi irá recalcar para o PV-1431 da rede projetada, na Rua Circular Norte com a Rua Antônio J. Ferreira, através da Linha de Recalque - LR-10. A área de contribuição da EEE-010 é parte do bairro Vila do Açúcar, localizado no Sub-Sistema 10, como pode ser observado no Desenho C2-V43-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2047 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 5,58 L/s (ponto de funcionamento do conjunto motor-bomba). Os componentes físicos como gradeamento e o poço de sucção foram dimensionados para atender a população máxima no horizonte de projeto.

As características da estação elevatória são as seguintes:

Vazão (L/s)	5,58
DN - Linha de Recalque (mm)	DE 110
Comprimento Linha de Recalque (m)	1281,63

Quadro 11 - Características EEEB-010.

É recomendável que o tempo de detenção médio seja o menor possível, não ultrapassando 30 minutos, para que não haja a sedimentação do efluente podendo trazer transtornos a operação da EEEB e também a população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 (uma) bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico com a mesma.

O sistema de gradeamento será composto por um cesto coletor em aço inox de chapa perfurada. Lembramos que o conjunto em operação possuirá equipamento variador de rotação, entretanto, no dimensionamento do poço de sucção considerou-se equipamentos de rotação constante, a favor da segurança e prevendo possível ampliação dos equipamentos desta elevatória.

#### 8.4.8.1. Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-010 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 200 m<sup>2</sup>.

#### **8.4.9. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB - 011 (obra contratada)**

A EEEB-011 é uma obra contratada pela SANESUL. O ponto de operação do conjunto moto-bomba a ser implantado será de  $Q= 50,00 \text{ L/s} \times H_m= 10,80 \text{ m.c.a.}$ , porém, para alcance do projeto será necessário um ponto de operação de  $Q= 134,81 \text{ L/s} \times H_m= 21,68 \text{ m.c.a.}$  Em função disto, será considerada a estrutura civil e elétrica como aproveitável, prevendo apenas a substituição de conjunto moto bomba para atender as condições operacionais projetadas.

## 9. ESTAÇÕES DE TRATAMENTO DE ESGOTO

---

### 9.1. Generalidades

O presente projeto tem o objetivo de apresentar uma proposta para a coleta e o tratamento de despejos líquidos para a cidade de Maracaju.

O abastecimento de água tratada traz resultados rápidos e sensíveis melhorias à saúde e às condições de vida de uma comunidade. Entretanto, os dejetos gerados após o uso da água requerem tratamento e disposição final adequados para controle de vetores transmissores de doenças e preservação do meio ambiente, de forma que não é recomendado que toda uma comunidade promova a infiltração individual dos seus despejos, uma vez que estatisticamente já foi provado que sistemas individuais de tratamento de esgotos não atendem aos padrões ambientais para infiltração no solo, provocando poluição da camada superficial e do lençol freático, assim se faz necessário promover a coleta e tratamento em sistemas coletivos, de forma que o despejo final atenda prontamente a legislação pertinente, seja para lançamento em cursos d'água, para uso agrícola ou com lançamento no solo.

A atual política nacional de recursos hídricos, estabelecido na Lei Federal n° 9.433, de janeiro de 1997, considera a água um bem público, limitado, dotado de valor econômico, cujo uso prioritário é o consumo humano. A alternativa de integração do uso da água com as diversas atividades sociais e econômicas que atendem aos mais diversos interesses tornam-se cada vez mais direcionadas à conservação desse bem, vital à sobrevivência humana.

Segundo a FUNASA “A humanidade de uma forma geral, e a sociedade brasileira em particular, tem experimentado ao longo das últimas décadas uma preocupação cada vez maior com a busca do desenvolvimento em seu sentido mais amplo. O simples crescimento econômico já não é mais encarado como a solução para a pobreza e os demais problemas que afetam a população. Portanto, não faz o menor sentido a estratégia de “crescer, para depois dividir”, como foi apregoado por alguns até há pouco tempo.

Esse desenvolvimento em sentido mais amplo não envolve apenas os aspectos econômicos que influenciam a vida das pessoas, mas também questões sociais, culturais, ambientais e político-institucionais. Na verdade, ele reconhece que todos esses aspectos estão inter-relacionados. Ou seja, é um conceito novo e abrangente, que envolve várias dimensões da realidade em que as pessoas estão inseridas, e que, ao contemplar a conservação ambiental, introduz a noção de sustentabilidade, significando permanência ao longo do tempo.

Por isso, esse novo conceito relacionado ao processo de melhoria da qualidade de vida das pessoas é denominado desenvolvimento sustentável, é definido de forma mais precisa como o “processo de elevação do nível geral de riqueza e da qualidade de vida da população que compatibiliza a eficiência econômica, a equidade social e a conservação dos recursos naturais”.

## **9.2. Concepção Geral do Sistema de Tratamento**

Para o tratamento dos esgotos gerados em Maracaju, está prevista a desativação da ETE existente e implantação de uma nova ETE para a cidade, conforme Desenho C2-V43-T3.2-01.

Para a escolha da tecnologia a ser utilizada levou-se em consideração a necessidade de redução das concentrações de DBO<sub>5</sub>, em função da capacidade de diluição do corpo receptor.

## **9.3. Critérios e Parâmetros para Dimensionamento das ETE's**

O dimensionamento das unidades de tratamento de esgoto sanitário foi elaborado com observância da NBR 12209 da ABNT e sua atualização. Os parâmetros principais de projeto e as diretrizes para o dimensionamento dos processos de tratamento, da fase líquida do esgoto sanitário e do lodo são encontrados na citada norma.

## 9.4. Estação de Tratamento de Esgoto, ETE 01

### 9.4.1. Memorial Descritivo

O presente memorial descritivo trata-se da implantação de uma nova Estação de Tratamento de Esgoto para a cidade de Maracaju (ETE-01), situada nas coordenadas 693.972,22 m E e 7.608.125,81 m S.

De acordo com o estudo populacional a vazão média afluente à ETE-01 é de 106,75 L/s e a vazão máxima igual a 179,43 L/s, que correspondem a uma população de 54.510 habitantes (máxima até 2047).

Para que seja possível atender a população máxima até final de plano em 2047, será necessária a ampliação da Nova ETE-01, que será constituída por tratamento preliminar em grades, caixa de areia e calha “Parshall”. Após o tratamento preliminar, os efluentes passarão pela etapa de tratamento biológico, por processo selecionado a partir do estudo de autodepuração.

O corpo receptor do efluente da ETE-01 é o Rio Montalvão, enquadrado como Classe 2. Este córrego possui uma vazão mínima ( $Q_{95}$ ) igual a 1,396 m<sup>3</sup>/s.

O processo de tratamento proposto deverá atingir uma eficiência mínima de 92% para DBO, atendendo a capacidade de diluição do corpo receptor, conforme a legislação.

Uma possível tecnologia para atingir a eficiência descrita anteriormente é:

- Reator UASB seguido de Filtro Biológico Percolador e Decantador Secundário (UASB + FBP + DS).

Como etapa final, a ETE possuirá sistema de desinfecção através da dosagem de hipoclorito de sódio.

Na etapa de execução poderá ser adotada uma tecnologia alternativa de mesma eficiência e garantia dos resultados aqui propostos.



A qualidade dos efluentes tratados atenderão a todos parâmetros estabelecidos pela Resolução CONAMA 357 de 17 de março de 2005, CONAMA 397 de 03 de abril de 2008, CONAMA 430 de Maio de 2011, e a Deliberação CECA/MS nº 36, de 27 de junho de 2012 (Conselho Estadual de Controle Ambiental do Mato Grosso do Sul).

O quadro a seguir demonstra as características do efluente após o processo de tratamento proposto.

Considerando somente as condições de lançamento:

pH	5 a 9
Sólidos sedimentáveis (mL/L)	< 1,00
Óleos e Graxas (mg/L)	< 50
DBO <sub>5</sub> (mg/L)	< 120,00

Quadro 12 - Características do Efluente Tratado.

Considerando a diluição da vazão do efluente (mistura), não alterando a classificação do corpo receptor:

DBO <sub>5</sub> (mg/L)	< 5,0
OD (mg/L O <sub>2</sub> )	> 5,0

Quadro 13 - Condições / Padrões do corpo receptor (Classe 2).

Para o cálculo das unidades de tratamento foi utilizada a vazão média de 106,75 L/s, sendo a vazão máxima horária de 179,43 L/s.

O Layout do processo proposto encontra-se no desenho C2-V43-T3.2-04/1.

O corpo receptor da ETE Maracaju será o Córrego Montalvão, com o ponto de lançamento nas coordenadas 693.959,41 m E e 7.608.375,44 m S.

#### 9.4.1.1. Características dos Despejos Líquidos Brutos

As considerações adotadas neste projeto são:

Taxa de Infiltração:	0,10	L/s.km
Taxa de ocupação:	3,54	hab/dom

Consumo per capita efetivo:	150 / 180 L/hab.dia
Coeficiente de retorno:	0,80
Comprimento da rede:	10,63 m/lig
K <sub>1</sub> :	1,20
K <sub>2</sub> :	1,50
K <sub>3</sub> :	0,25
Carga per capita DBO	54 g/hab.dia
Relação DBO/DQO	2
Relação N-NKT/DBO	0,083
Relação P/DBO	0,019
Coli, Termotolerantes (estimado)	1,0E+0,7 NMP/100ml

Quadro 14 - Parâmetros de projeto - ETE.

#### 9.4.1.2. Vazões de Projeto

Os cálculos de vazão adotados neste projeto seguem o recomendado pela literatura técnica específica:

$$Q_{\min} = C \times P \times q \times K_3 / 86.400$$

$$Q_{\text{med}} = C \times P \times q / 86.400$$

$$Q_{\max} = C \times P \times q \times K_1 \times K_2 / 86.400$$

$$Q_{\text{inf}} = q_1 \times L$$

Onde:

$Q_{\min}$  = Vazão mínima de esgoto, em L/s;

$Q_{\text{med}}$  = Vazão média de esgoto, em L/s;

$Q_{\max}$  = Vazão máxima de esgoto, em L/s;

$Q_{\text{inf}}$  = Vazão de infiltração, em L/s.

No quadro a seguir estão apresentadas as projeções de vazões e das principais características do afluente à Estação de Tratamento ETE 01, ao longo do horizonte de projeto.

Ano	Data	População (hab)	Índice Atend. (%)	População Flutuante (hab)	População Atendida (Hab)	Ligações Atendidas (und)	Consumo Percapita (L/hab.dia)	Q doméstico médio (L/s)	Infiltração (L/s)	Q sanitário médio (L/s)	Q sanitário médio (m <sup>3</sup> /dia)	Q sanitário dia maior consumo c/ K <sub>1</sub> (L/s)	Q sanitário máximo c/ K <sub>1</sub> e K <sub>2</sub> (L/s)	Carga DBO doméstica (kg/dia)	Carga DBO limpa fossa (kg/dia)	Carga DBO total (kg/dia)	Concentração média DBO (mg/L)	Carga DQO (Kg/dia)	Concentração média DQO (mg/L)	Coliformes fecais (estimado) (NMP/100ml)
0	2017	40.086	20	0	8.017	2.199	150,00	11,14	2,34	13,47	1.164	15,70	22,38	433	3	436	375	955	820	1,00E+07
1	2018	41.084	25	0	10.271	2.817	150,00	14,27	2,99	17,26	1.491	20,11	28,67	555	3	558	374	1.222	819	1,00E+07
2	2019	42.062	30	0	12.619	3.461	150,00	17,53	3,68	21,20	1.832	24,71	35,23	681	3	685	374	1.499	818	1,00E+07
3	2020	43.017	40	0	17.207	4.719	150,00	23,90	5,02	28,91	2.498	33,69	48,03	929	3	932	373	2.042	817	1,00E+07
4	2021	43.941	50	0	21.971	6.026	150,00	30,51	6,41	36,92	3.190	43,02	61,33	1.186	3	1.190	373	2.605	817	1,00E+07
5	2022	44.833	60	0	26.900	7.378	150,00	37,36	7,84	45,20	3.906	52,68	75,09	1.453	3	1.456	373	3.188	816	1,00E+07
6	2023	45.701	70	0	31.991	8.774	150,00	44,43	9,33	53,76	4.645	62,64	89,30	1.728	3	1.731	373	3.790	816	1,00E+07
7	2024	46.544	80	0	37.235	10.212	150,00	51,72	10,86	62,57	5.406	72,91	103,94	2.011	3	2.014	373	4.410	816	1,00E+07
8	2025	47.360	90	0	42.624	11.690	150,00	59,20	12,43	71,63	6.189	83,47	118,99	2.302	3	2.305	372	5.048	816	1,00E+07
9	2026	48.143	98	0	47.180	12.940	150,00	65,53	13,75	79,28	6.850	92,39	131,71	2.548	3	2.551	372	5.586	816	1,00E+07
10	2027	48.893	98	0	47.915	13.141	150,00	66,55	13,97	80,52	6.957	93,83	133,76	2.587	0	2.587	372	5.666	815	1,00E+07
11	2028	49.615	98	0	48.622	13.335	150,00	67,53	14,18	81,71	7.059	95,21	135,73	2.626	0	2.626	372	5.750	815	1,00E+07
12	2029	50.308	98	0	49.302	13.521	180,00	82,17	14,37	96,54	8.341	112,98	162,28	2.662	0	2.662	319	5.830	699	1,00E+07
13	2030	50.972	98	0	49.953	13.700	180,00	83,25	14,56	97,82	8.451	114,47	164,42	2.697	0	2.697	319	5.907	699	1,00E+07
14	2031	51.568	98	0	50.537	13.860	180,00	84,23	14,73	98,96	8.550	115,81	166,34	2.729	0	2.729	319	5.976	699	1,00E+07
15	2032	52.129	98	0	51.087	14.011	180,00	85,14	14,89	100,04	8.643	117,07	168,15	2.759	0	2.759	319	6.041	699	1,00E+07

Ano	Data	População (hab)	Índice Atend. (%)	População Flutuante (hab)	População Atendida (Hab)	Ligações Atendidas (und)	Consumo Percapita (L/hab.dia)	Q doméstico médio (L/s)	Infiltração (L/s)	Q sanitário médio (L/s)	Q sanitário médio (m <sup>3</sup> /dia)	Q sanitário dia maior consumo c/ K <sub>1</sub> (L/s)	Q sanitário máximo c/ K <sub>1</sub> e K <sub>2</sub> (L/s)	Carga DBO doméstica (kg/dia)	Carga DBO limpa fossa (kg/dia)	Carga DBO total (kg/dia)	Concentração média DBO (mg/L)	Carga DQO (kg/dia)	Concentração média DQO (mg/L)	Coliformes fecais (estimado) (NMP/100ml)
16	2033	52.653	98	0	51.600	14.152	180,00	86,00	15,04	101,04	8.730	118,24	169,84	2.786	0	2.786	319	6.102	699	1,00E+07
17	2034	53.140	98	0	52.077	14.283	180,00	86,79	15,18	101,98	8.811	119,34	171,41	2.812	0	2.812	319	6.159	699	1,00E+07
18	2035	53.586	98	0	52.514	14.402	180,00	87,52	15,31	102,83	8.885	120,34	172,85	2.836	0	2.836	319	6.210	699	1,00E+07
19	2036	53.991	98	0	52.911	14.511	180,00	88,19	15,43	103,61	8.952	121,25	174,16	2.857	0	2.857	319	6.257	699	1,00E+07
20	2037	54.353	98	0	53.266	14.609	180,00	88,78	15,53	104,31	9.012	122,06	175,33	2.876	0	2.876	319	6.299	699	1,00E+07
21	2038	54.671	98	0	53.578	14.694	180,00	89,30	15,62	104,92	9.065	122,78	176,35	2.893	0	2.893	319	6.336	699	1,00E+07
22	2039	54.945	98	0	53.846	14.768	180,00	89,74	15,70	105,44	9.110	123,39	177,24	2.908	0	2.908	319	6.368	699	1,00E+07
23	2040	55.173	98	0	54.070	14.829	180,00	90,12	15,76	105,88	9.148	123,90	177,97	2.920	0	2.920	319	6.394	699	1,00E+07
24	2041	55.355	98	0	54.248	14.878	180,00	90,41	15,82	106,23	9.178	124,31	178,56	2.929	0	2.929	319	6.415	699	1,00E+07
25	2042	55.491	98	0	54.381	14.914	180,00	90,64	15,85	106,49	9.201	124,62	179,00	2.937	0	2.937	319	6.431	699	1,00E+07
26	2043	55.580	98	0	54.469	14.938	180,00	90,78	15,88	106,66	9.215	124,82	179,29	2.941	0	2.941	319	6.441	699	1,00E+07
27	2044	<b>55.623</b>	<b>98</b>	<b>0</b>	<b>54.510</b>	<b>14.950</b>	<b>180,00</b>	<b>90,85</b>	<b>15,90</b>	<b>106,75</b>	<b>9.223</b>	<b>124,92</b>	<b>179,43</b>	<b>2.944</b>	<b>0</b>	<b>2.944</b>	<b>319</b>	<b>6.446</b>	<b>699</b>	<b>1,00E+07</b>
28	2045	55.619	98	0	54.507	14.949	180,00	90,84	15,89	106,74	9.222	124,90	179,41	2.943	0	2.943	319	6.446	699	1,00E+07
29	2046	55.570	98	0	54.459	14.936	180,00	90,76	15,88	106,64	9.214	124,79	179,25	2.941	0	2.941	319	6.440	699	1,00E+07
30	2047	55.475	98	0	54.365	14.910	180,00	90,61	15,85	106,46	9.198	124,58	178,95	2.936	0	2.936	319	6.429	699	1,00E+07

#### **9.4.2. Área a Desapropriar**

Conforme consta no projeto elaborado pela Sanesul, a área delimitada, e que já deve ter sido desapropriada é de 49.438m<sup>2</sup>, que já abrange os dois módulos da ETE, bem como as unidades complementares.

## 10. ESPECIFICAÇÃO DE SERVIÇOS, MATERIAIS E EQUIPAMENTOS

---

O objetivo deste capítulo é apresentar os descritivos dos principais serviços, materiais a serem utilizados, métodos de execução e equipamentos necessários à implantação do Sistema de Esgotamento Sanitário de Maracaju.

Os serviços, métodos e materiais deverão atender o “**CADERNO DE ENCARGOS DA SANESUL - 2015**”, resultado de anos de experiência da Concessionária de saneamento básico, sendo assim de comprovada eficácia.

## 11. FLUXOGRAMA DO PROCESSO DE COLETA E TRATAMENTO PROPOSTO

---

O Fluxograma do processo de coleta e tratamento proposto é apresentado na figura a seguir.



Av. Brig. Faria Lima 1744 Cj. 71  
Jd. Paulistano São Paulo SP  
CEP 01451 910  
Tel +55 11 3818 8150  
Fax +55 11 3818 8166  
[www.aegea.com.br](http://www.aegea.com.br)



## 12. CRONOGRAMA DE IMPLANTAÇÃO DAS ESTRUTURAS DOS SISTEMAS DE ESGOTO SANITÁRIO

---

O Cronograma de implantação das estruturas dos sistemas de esgoto sanitário é apresentado na figura a seguir.



Av. Brig. Faria Lima 1744 Cj. 71  
Jd. Paulistano São Paulo SP  
CEP 01451 910  
Tel +55 11 3818 8150  
Fax +55 11 3818 8166  
[www.aegea.com.br](http://www.aegea.com.br)

### **13. COMPATIBILIDADE DE CRONOGRAMA DE OBRAS COM FOCO NOS EVENTUAIS MECANISMOS DE TRANSIÇÃO**

---

A compatibilidade de cronograma de obras, com foco nos eventuais mecanismos de transição está apresentada na figura seguinte.



Av. Brig. Faria Lima 1744 Cj. 71  
Jd. Paulistano São Paulo SP  
CEP 01451 910  
Tel +55 11 3818 8150  
Fax +55 11 3818 8166  
[www.aegea.com.br](http://www.aegea.com.br)

## **14. METODOLOGIAS DE ESPECIFICAÇÃO, ACOMPANHAMENTO E FISCALIZAÇÃO DE OBRAS**

---

A metodologia de especificação, acompanhamento e fiscalização das obras é apresentado no anexo A, ao final do Caderno 2, item 2.

## 15. ORÇAMENTO DE REFERÊNCIA DETALHADO PARA A IMPLANTAÇÃO DA SOLUÇÃO PROPOSTA

---

O orçamento de referência detalhado para a implantação da solução proposta é apresentado a seguir.



Av. Brig. Faria Lima 1744 Cj. 71  
Jd. Paulistano São Paulo SP  
CEP 01451 910  
Tel +55 11 3818 8150  
Fax +55 11 3818 8166  
[www.aegea.com.br](http://www.aegea.com.br)

## 16. REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS

---

CAMPOS (Coord.), Tratamento de Esgotos Sanitários por Processo Anaeróbio.

CHERNICHARO, C. A. L. (Coord.), Pós-Tratamento de Reatores Anaeróbios, PROSAB - 2001.

CHERNICHARO, C. A. L., Reatores Anaeróbios, DESA/UFMG - 1997.

CRESPO, P. G., Elevatórias nos Sistemas de Esgotos. Editora UFMG, 2001.

CRESPO, P. G., Sistema de Esgotos. Editora UFMG, 2001.

JORDÃO, E. P., Tratamento de Esgoto Doméstico, ABES, 5ª Edição - 2009.

KELLNER e CLETO PIRES, Lagoas de Estabilização - Projeto e Operação, ABES - 1998

MACINTYRE, A. J., Bombas e Instalações de Bombeamento. Editora Guanabara, 2ª edição, 1987.

METCALF & EDDY, Wastewater Engineering - 2003.

METCALF & EDDY, Tratamento de Efluentes e Recuperação de Recursos. AMG Editora, 5ª Edição, 2016.

NETTO, J. M. A., Manual de Hidráulica. Editora Edgard Blucher Ltda, 8ª edição, 1998.

NUVOLARI, A. (Coord.), Esgoto Sanitário - Coleta Transporte Tratamento e Reuso Agrícola, Editora Edgard Blucher Ltda, 1ª Edição, 2003.

SOBRINHO, P.A., Tsutiya, M. T., Coleta e Transporte de Esgoto Sanitário. Departamento de Engenharia Hidráulica e Sanitária da Escola Politécnica da Universidade de São Paulo, 2ª edição, 2000.

NBR 7229 - Projeto, construção e operação de sistemas de tanques sépticos. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /1993.



NBR 9648 - Estudo de Concepção de Sistemas de Esgoto Sanitário. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas. Novembro/1986.

NBR 9649 - Projeto de Redes Coletoras de Esgoto Sanitário. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /1986.

NBR 12207 - Projeto de Interceptores de Esgoto Sanitário. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /1989.

NBR 12208 - Projeto de Estações Elevatórias de Esgoto Sanitário. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /1992.

NBR 12209 - Projeto de Estações de Tratamento de Esgoto Sanitário. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /2011.

NBR 13969 - Projeto de Tanques sépticos - Unidades de tratamento complementar e disposição final dos efluentes líquidos. ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas /1997.

Von SPERLING, Lagoas de Estabilização, DESA/UFMG - 2000.

# AEGEA

Av. Brig. Faria Lima, 1744 - Cj.71  
01451-910 - Jd. Paulistano  
São Paulo - SP



Março 2017