



GOVERNO DO ESTADO DE MATO GROSSO DO SUL
EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. - SANESUL



MODELAGEM TÉCNICA

Estudos de Engenharia, Ambiental e Social

SISTEMA PROPOSTO DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO

Volume 10 – Aquidauana



SUMÁRIO

1.	APRESENTAÇÃO	9
2.	CONSIDERAÇÕES GERAIS	10
3.	IDENTIFICAÇÃO DA ÁREA DE PROJETO E DE ATENDIMENTO	13
4.	PARÂMETROS E CONDICIONANTES DE PROJETO	14
4.1.	Vazões de Contribuição	14
4.1.1.	Consumo “Per Capita” Efetivo de Água	14
4.1.2.	Vazão Média dos Esgotos, Coeficiente de Retorno Esgoto/Água	14
4.1.3.	Coeficientes de Variação de Demanda	14
4.1.4.	Vazão de Infiltração	15
4.1.5.	Vazão Industrial	16
4.1.6.	Vazão para Redes Coletoras	16
4.1.7.	Vazão Pluvial Parasitária para Interceptores e Emissários	17
4.1.8.	Vazão para Estações Elevatórias	17
4.1.9.	Vazão para o Sistema de Tratamento	17
4.2.	Rede Coletora	18
4.2.1.	Ligações	18
4.2.2.	Critérios para o Dimensionamento da Rede e Coletor Tronco	18
4.3.	Interceptores e Emissários por Gravidade	20
4.3.1.	Material das Tubulações de Interceptores e Emissários	20
4.3.2.	Poços de Visita para Interceptores e Emissários	20
4.4.	Estações Elevatórias de Esgoto Bruto e Linhas de Recalque	21

4.4.1.	Cálculo do Volume do Poço de Sucção.....	21
4.4.2.	Dimensões Úteis	22
4.4.3.	Sistema de Redução de Danos	22
4.4.4.	Grupo Gerador	22
4.4.5.	Linhas de Recalque e Potência Consumida	22
4.5.	Características do Esgoto Bruto	23
5.	ESTUDO POPULACIONAL	24
5.1.	População Flutuante	24
5.2.	Evolução Populacional Adotada	24
6.	DESCRIÇÃO GERAL DA CONCEPÇÃO BÁSICA	26
6.1.	Arranjo Geral do Sistema de Afastamento e Tratamento Projetado	27
6.2.	Topografia e Sondagem.....	27
7.	REDES COLETORAS E LIGAÇÕES PREDIAIS	28
7.1.	Descritivo Técnico.....	28
7.2.	Memorial de Cálculo	28
7.2.1.	Cálculo das Vazões de Contribuição.....	28
7.2.2.	Cálculos Hidráulicos	31
7.2.3.	Observações	31
7.2.4.	Desenhos	31
8.	INTERCEPTORES E EMISSÁRIOS.....	32
8.1.	Interceptores.....	32
8.2.	Emissários	32
9.	ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS DE ESGOTO	33

9.1.	Características Gerais.....	33
9.1.1.	Evolução Populacional	33
9.2.	Parâmetros de Projeto	34
9.3.	Estações Elevatórias de Esgoto Projetadas	34
9.3.1.	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 01.....	34
9.3.1.1.	Área a Desapropriar	35
9.3.2	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 02	35
9.3.2.1	Área a Desapropriar	36
9.3.3	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 03	36
9.3.3.1	Área a Desapropriar	36
9.3.4	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 04	36
9.3.4.1	Área a Desapropriar	37
9.3.5	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 05	37
9.3.5.1	Área a Desapropriar	38
9.3.6	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 06.....	38
9.3.6.1	Área a Desapropriar	38
9.3.7	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 07.....	39
9.3.7.1	Área a Desapropriar	39
9.3.8	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 08.....	39
9.3.8.1	Área a Desapropriar	40
9.3.9	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 09	40
9.3.9.1	Área a Desapropriar	41



9.3.10	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 10	41
9.3.10.1	Área a Desapropriar	41
9.3.11	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 11	41
9.3.11.1	Área a Desapropriar	42
9.3.12	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 12	42
9.3.12.1	Área a Desapropriar	43
9.3.13	Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 13 Final	43
9.3.13.1	Área a Desapropriar	44
10	ESTAÇÕES DE TRATAMENTO DE ESGOTO	45
10.1	Generalidades	45
10.2	Concepção Geral do Sistema de Tratamento	46
10.3	Crítérios e Parâmetros para Dimensionamento das ETE	46
10.4	Estação de Tratamento de Esgoto, ETE Aquidauana	46
10.4.1	Memorial Descritivo	46
10.4.1.1	Características dos Despejos Líquidos Brutos	47
10.4.1.2	Vazões de Projeto	48
10.4.2	Área a Desapropriar	51
11	ESPECIFICAÇÃO DE SERVIÇOS, MATERIAIS E EQUIPAMENTOS	52
12	CONCEPÇÃO DO SISTEMA PROPOSTO	53
13	FLUXOGRAMA DO PROCESSO DE COLETA E TRATAMENTO PROPOSTO	54
14	SISTEMA DE TRATAMENTO PROPOSTO	55
15	CRONOGRAMA DE IMPLANTAÇÃO DAS ESTRUTURAS DO SES	56
16	ORÇAMENTO DE REFERÊNCIA	57



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

17	REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS.....	58
----	---------------------------------	----



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

LISTA DE TABELAS

Tabela 1. Processos avaliados.....	11
Tabela 2. Taxa de Infiltração.	15
Tabela 3. Previsão Populacional Adotada.....	24
Tabela 4. Resumo do Estudo Populacional e de Vazão.....	26
Tabela 5. Resumo do Descritivo Técnico da Rede Coletora	28
Tabela 6. Características dos Interceptores.	32
Tabela 8. Projeção Populacional por Subsistema.	34
Tabela 9. Características EEEB-001.....	35
Tabela 10. Características EEEB-002.....	35
Tabela 11. Características EEEB-003.....	36
Tabela 12. Características EEEB-004.....	37
Tabela 13. Características EEEB-005.....	37
Tabela 14. Características EEEB-006.....	38
Tabela 15. Características EEEB-007.....	39
Tabela 16. Características EEEB-008.....	40
Tabela 17. Características EEEB-009.....	40
Tabela 18. Características EEEB-010.....	41
Tabela 19. Características EEEB-011.....	42
Tabela 20. Características EEEB-012.....	43
Tabela 21. Características EEEB-013.....	43
Tabela 22. Características do Efluente Tratado.	47
Tabela 23. Condições / Padrões do corpo receptor (Classe 2).	47
Tabela 24. Parâmetros de projeto – ETE.	47
Tabela 25. Projeções de vazões e características do afluente à ETE.....	49



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

LISTA DE DESENHOS

C2-V10-T3.2-01	Concepção do Sistema Proposto
C2-V10-T3.2-02	Fluxograma
C2-V10-T3.2-03	Sistema de Tratamento Proposto – Layout



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

1. APRESENTAÇÃO

Por considerar importante o Sistema de Esgotamento Sanitário (SES) para o bem-estar da população e para o fomento à atração de novos investimentos, a EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. (SANESUL) e o Governo do Estado do Mato Grosso do Sul lançaram o Procedimento de Manifestação de Interesse (PMI), visando a universalização do SES dos municípios.

O PMI visa eliminar as lacunas ainda existentes nos municípios atendidos pela SANESUL, e prioriza a decisão de acelerar os investimentos em infraestrutura de coleta, tratamento e disposição de esgoto sanitário, valendo-se do mecanismo de Parceria Público Privada (PPP) com horizonte de 30 anos.

Foram desenvolvidas propostas de ampliação e universalização do Sistema de esgotamento Sanitário (SES) do Mato Grosso do Sul, por meio do PMI 001/2016 – SANESUL, apresentando os estudos de demandas, concepções com soluções para coleta, transporte, tratamento e disposição do esgoto, bem como outros produtos para perfeita implantação e operação do SES.

Devido ao elevado investimento na infraestrutura de esgotamento sanitário resultante dos projetos conceituais desenvolvidos, foi realizada uma revisão completa visando a validação ou mesmo a otimização, sendo contratada uma consultoria para esta finalidade.

Apresenta-se, através deste documento, a revisão da proposta para o Sistema de Esgotamento Sanitário de Aquidauana/ MS.

2. CONSIDERAÇÕES GERAIS

Este relatório é composto da revisão da proposta de ampliação e universalização do Sistema de esgotamento Sanitário (SES) do município de Aquidauana.

Para desenvolvimento deste relatório foi utilizado como base de informações o Diagnóstico de Infraestrutura Existente, o qual foi elaborado no âmbito do PMI 001/2016, através de informações disponibilizadas pela SANESUL, e com dados coletados na visita técnica ao município, junto aos responsáveis pela operação e manutenção dos sistemas existentes.

Como premissa desta revisão, foi mantido o estudo populacional desenvolvido no âmbito do PMI 001/2016 e os dados técnicos relacionados ao mesmo, tais como número de ligações e economias.

A recuperação de estruturas existentes, tais como Estações Elevatórias de Esgoto e Estação de Tratamento de Esgoto, via de regra se relacionam a recuperação estrutural, pintura, melhorias hidráulicas e instalações elétricas.

Foi estabelecida uma padronização das estruturas a serem implantadas, com tipologia em função da capacidade instalada.

Esta padronização foi adotada para:

- Elevatórias de Esgoto
- ETE

A padronização é uma forma racional de expandir a infraestrutura, reduzindo custos de projetos, obras, manutenção e operação.

Para as estruturas existentes não é possível aplicar a padronização pretendida, haja vistas as características já estabelecidas na ocasião de sua implantação.

Para Elevatórias com vazões abaixo de 5,0 l/s foram adotadas Estações Elevatórias de Esgoto Compactas, estações pré-fabricadas, com cesto fino em aço inox, poço de sucção circular em PRFV e dois conjuntos moto-bomba (1+1 reserva) que funcionarão alternadamente.

As premissas para implantação de novas redes de esgotamento seguem o Caderno de Encargos da SANESUL, conforme orientações a seguir:

- NA RUA, PELO EIXO (EI), quando a largura for igual ou inferior a 20 m, não for pavimentada e nem drenada com galerias pluviais;
- NA RUA, POR UM DOS LADOS (TD e TE), distando 1/3 da largura entre o eixo e o meio-fio, quando o eixo for ocupado por galeria pluvial, e a via não for pavimentada ou de pavimentação precária. Neste caso será dada preferência pelo lado, para o qual ficam os terrenos mais baixos em relação ao meio-fio, e se possível oposto ao da rede de água potável;

- NO PASSEIO, quando a largura for superior a 20 m, e houver galeria de drenagem de águas pluviais;

Entretanto o lançamento de coletores no passeio foi condicionado aos seguintes fatores impeditivos:

- Largura insuficiente dos passeios (para a escavação mecanizada com retroescavadeira é necessária uma largura mínima de 3,00 m) e existência de muitas interferências de postes, árvores, tubulações, fossas e outras estruturas subterrâneas, localizadas na calçada;
- A profundidade máxima desejável para uma vala no passeio é de 2,00 m. Em condições específicas, ditadas por vantagens econômicas ou por impossibilidade total de lançamento no leito da rua, a vala poderá atingir a 2,50m.

Como premissa para as Estações de Tratamento de Esgoto (ETE), adotou-se a manutenção dos sistemas e processos existentes sempre que possível. Tanto para as ampliações das ETE existentes quanto para as ETE a implantar, os processos selecionados neste estudo e suas respectivas eficiências encontram-se relacionados na Tabela 1, a seguir:

Tabela 1. Processos avaliados.

PROCESSO	SIGLA	EFICIÊNCIA
Reator Anaeróbio de Leito Fluidizado	RALF	75%
Reator Anaeróbio de Leito Fluidizado seguido de lodos ativados convencional	RALF + LAC	90%
Reator Anaeróbio de Leito Fluidizado seguido de Filtro Anaeróbio	RALF+FA	80%
Reator Anaeróbio de Leito Fluidizado seguido de filtro biológico percolador e decantador secundário	RALF + FBS + DS	90%
Reator Anaeróbio de Leito Fluidizado seguido de lagoa de polimento	RALF+LP	82%
Lodos Ativados Convencional	LAC	90%
Lodos Ativados Aeração Prolongada	LAAP	95%
Lodos Ativados em Batelada	SBR	94%
Lagoa Facultativa	LF	80%
Lagoa Anaeróbia seguida de Lagoa Facultativa	LA+LF	80%
Lagoa Anaeróbia seguida de Lagoa Facultativa e Lagoa de Maturação	LA+LF+LM	85%

Fonte: adaptada Von Sperling e Metcalf&Eddy.

De acordo com a Resolução CERH/MS nº 044, de 13 de julho de 2017, que estabelece critérios de outorga de direito de uso de recursos hídricos para o setor de saneamento, a vazão máxima outorgável para lançamento de efluentes será de até 100% da vazão de referência em trechos onde já possuam ETE instaladas ou em processo de instalação, todavia a eficiência mínima exigida para estes casos é de 90% para remoção de DBO e o tempo máximo para a adequação é de 10 anos. Entretanto, no caso de



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

empreendimentos novos a vazão máxima outorgável para lançamento de efluentes é de 50% da vazão de referência.

Para cálculo das cargas orgânicas (DBO) de entrada, 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. A SANESUL limitou a DBO de entrada em 350 mg/l.

Conforme firmado com a SANESUL, para análise das concepções foram utilizados os levantamentos topográficos do banco de dados da SANESUL e para os municípios que não apresentam topografia no banco de dados e/ou que apresentam levantamentos inconsistentes, foi utilizado as curvas de nível transportada do Google Earth.

Municípios nos quais as concepções apresentavam redes existentes e não possuíam informações em cadastros da SANESUL, as mesmas foram verificadas caso a caso com a equipe de projetos da SANESUL.



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

3. IDENTIFICAÇÃO DA ÁREA DE PROJETO E DE ATENDIMENTO

Na cidade de Aquidauana existe sistema de esgotamento sanitário que atende a uma parcela da população, sendo que a outra parte da população se utiliza 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 14 subsistemas, conforme apresentado no Desenho C2-V10-T2-02.

4. 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.

4.1. Vazões de Contribuição

4.1.1. 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.

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

4.1.2. 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 3,34 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: $C = 0,80$.

4.1.3. 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: $K_2 = 1,50$.

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

4.1.4. 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 a **Tabela 2**, a seguir:

Tabela 2. Taxa de Infiltração.

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



GOVERNO
DO ESTADO
Mato Grosso do Sul

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

4.1.5. Vazão Industrial

Este projeto não considerou contribuições industriais de esgoto.

4.1.6. 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 ocupados 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 20 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 recomendam 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 foi utilizado o valor de 1,5 L/s.

4.1.7. 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.

4.1.8. Vazão para Estações Elevatórias

Para efeito de estimativa do porte das estações elevatórias que resultarem 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, em ambos os casos serão adicionados à vazão de infiltração.

As alternativas formuladas são:

- EEEB Tipo I 0,0 a 5,00 l/s (compactas)
- EEEB Tipo II 5,01 a 15,00 L/s
- EEEB Tipo III 15,01 a 30,00 L/s
- EEEB Tipo IV, V e VI 30,01 a 60,00 L/s
- EEEB Tipo VII 60,01 a 90,00 L/s

Quanto à vazão mínima, será 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).

4.1.9. 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.

4.2. Rede Coletora

4.2.1. Ligações

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

4.2.2. Critérios 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 = 0,013.

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/m² 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:

σ - Tensão trativa média (Pa);

γ - 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 trativa 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:

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

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 hidraulicamente, 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 definida 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/m² para rede coletora e coletores tronco e 0,15 kg/m² para interceptores e emissários.

4.3. Interceptores e Emissários por Gravidade

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

4.3.1. 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.

4.3.2. 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).

4.4. Estações Elevatórias de Esgoto Bruto e Linhas de Recalque

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

4.4.1. 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 está prevista a implantação de agitador de fundo (mixer).

4.4.2. 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;
- Diâmetro - 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.

4.4.3. 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.

4.4.4. Grupo Gerador

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

4.4.5. Linhas de Recalque e Potência Consumida

O dimensionamento econômico de instalações de recalque foi feito através da fórmula de Bresse ($D=k_1*Q^{1/2}$), pois o sistema funciona durante 24 horas/dia, com Q em m^3/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 “□” 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.

4.5. 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 = $1,00 \times 10^7$ NMP/100 ml.

5. ESTUDO POPULACIONAL

Foi desenvolvido um estudo demográfico, que através de uma metodologia e técnicas aprimoradas, forneceu a estimativa populacional que corresponde a cidade de Aquidauana, para um horizonte de projeto de 30 anos, conforme “*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.

5.1. População Flutuante

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

5.2. Evolução Populacional Adotada

A evolução populacional urbana adotada para a sede da localidade de Aquidauana, no horizonte de projeto de 30 anos, está demonstrada na Tabela 3 seguir.

Tabela 3. Previsão Populacional Adotada.

Calendário	População Urbana (hab)
2017	37.694
2018	37.859
2019	38.022
2020	38.181
2021	38.335
2022	38.484
2023	38.631
2024	38.773
2025	38.912
2026	39.046
2027	39.176

Calendário	População Urbana (hab)
2028	39.301
2029	39.423
2030	39.541
2031	39.649
2032	39.753
2033	39.851
2034	39.945
2035	40.032
2036	40.115
2037	40.191
2038	40.262
2039	40.327
2040	40.385
2041	40.437
2042	40.483
2043	40.523
2044	40.556
2045	40.583
2046	40.604
2047	40.619
2048	40.627
2049	40.630

6. DESCRIÇÃO GERAL DA CONCEPÇÃO BÁSICA

Após análise dos projetos existentes, das informações contidas no Diagnóstico, da Caracterização da Localidade e pelo Estudo Populacional, além das definições estabelecidas neste documento foi possível definir a Concepção Básica da localidade de Aquidauana.

Nessa abordagem a previsão geral da vazão do esgoto gerado ao longo do horizonte de projeto do SES resultou na **Tabela 4**, a seguir:

Tabela 4. Resumo do Estudo Populacional e de Vazão.

Sub-Sistema	Área (ha)	População			Vazão (com infiltração)		
		2019 (hab.)	Máxima até 2049 (hab.)	Saturação (hab.)	Máxima Horária em 2019 (L/s)	Máxima Horária até 2049 (L/s)	Máxima Horária na Saturação (L/s)
SS-01	203,70	5.046	5.393	14.259	12,53	15,25	36,43
SS-02	120,41	2.984	3.188	8.429	8,56	10,44	25,04
SS-03	53,14	1.317	1.407	3.720	3,37	4,11	9,86
SS-04	42,84	1.061	1.134	2.999	3,97	4,85	11,64
SS-05	8,50	211	225	595	0,62	0,75	1,81
SS-06	74,73	1.852	1.979	5.231	1,31	1,60	3,83
SS-07	171,03	4.237	4.528	11.972	9,00	10,97	26,33
SS-08	103,77	2.571	2.748	7.264	8,61	10,50	25,19
SS-09	41,44	1.027	1.097	2.901	4,03	4,91	11,79
SS-10	126,94	3.145	3.361	8.886	8,77	10,69	25,65
SS-11	75,56	1.872	2.000	5.289	4,46	5,43	13,03
SS-12	97,13	2.407	2.572	6.799	8,05	9,81	23,55
SS-13	373,86	9.263	9.898	26.170	24,71	30,14	72,29
SS-14	41,54	1.029	1.100	2.908	1,21	1,47	3,53
AE-01	13,20	-	-	528	-	-	1,5
AE-02	47,83	-	-	1.913	-	-	5,45
AE-03	6,25	-	-	250	-	-	0,71
AE-04	31,65	-	-	1.266	-	-	3,61
AE-05	32,63	-	-	1.305	-	-	3,72
AE-06	38,85	-	-	1.554	-	-	4,43
AE-07	86,00	-	-	3.440	-	-	9,8
AE-08	155,65	-	-	6.226	-	-	17,74
AE-09	135,33	-	-	5.413	-	-	15,42
Total	2.081,98	38.022	40.630	129.317	99,20	120,92	352,35

SS – Subsistemas

AE – Áreas de expansão



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

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.

6.1. Arranjo Geral do Sistema de Afastamento e Tratamento Projetado

Foi elaborada uma planta geral do Sistema de Esgotamento Sanitário da Cidade de Aquidauana (desenho C2-V10-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 Emissários, Linhas de Recalque, Estações Elevatórias, Sistemas Isolados e a localização da Estação de Tratamento.

6.2. Topografia e Sondagem

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

7. REDES COLETORAS E LIGAÇÕES PREDIAIS

7.1. Descritivo Técnico

Conforme cadastro da SANESUL, o sistema de esgotamento sanitário proposto para a cidade de Aquidauana é composto de 44.640 m de rede existente, 41.455 m de rede de investimento da SANESUL e 109.463 m de rede projetada. Estas áreas estão delimitadas no Desenho C2-V10-T3.2-01. Tais áreas que devem ter rede coletora com futura interligação ao sistema de afastamento proposto tiveram suas vazões consideradas e lançadas como integrantes dos sistemas de afastamento.

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

O Sistema de Esgotos Sanitários da Cidade de Aquidauana possui um total de 2.365 ligações prediais de esgoto (dado de outubro de 2016), sendo que, no final de plano poderá atender até 40.630 habitantes (população máxima até o ano de 2049).

Entretanto, de acordo com quadro de investimentos disponibilizados pela SANESUL, atualizado em março de 2020, o município possui investimento para implantação de 2.195 ligações domiciliares de esgoto. Sendo necessário investimento da PPP para implantação de 12.785 ligações.

A **Tabela 5**, a seguir, sintetiza as informações da rede coletora proposta.

Tabela 5. Resumo do Descritivo Técnico da Rede Coletora

Existente*	Extensão de rede coletora (m)			Número de ligações totais (ud)
	Em implantação/ a implantar (fora do escopo da SPE/ PPP)	Projetada	Total	
44.640	41.455	109.463	195.558	14.980

*Data Base: outubro/2016

7.2. Memorial de Cálculo

As redes coletoras foram dimensionadas de acordo com o Item 4 deste Projeto “Parâmetros e Condicionantes de Projeto”.

7.2.1. 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 ser 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, conforme orientação da SANESUL.

População Inicial e População Final

A estimativa da população inicial (P_i) foi feita a partir da contagem dos domicílios existentes na área de projeto, e a taxa de ocupação de 3,34 hab/domicílio, divulgada pelo IBGE para a cidade de Aquidauana.

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

Zonas Urbanas:

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

Zonas de Expansão:

Foi 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_i - vazão específica de início de plano em L/s/m;

q_f - vazão específica de final de plano em L/s/m;

P_i - População inicial;

P_f - População final (saturação);

K_1 - coeficiente do dia de maior consumo, 1,2;

K_2 - 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 4 deste Projeto “Parâmetros e Condicionantes de Projeto”.

7.2.2. 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, m³/s.

7.2.3. Observações

Devido à disposição dos arruamentos, topografia desfavorável e para evitar a utilização de Estações Elevatórias de Esgoto, inevitavelmente 1.685 m contabilizados por trechos espalhados ao longo dos subsistemas possuem profundidades maiores do que 4,0 m, entretanto a profundidade é recuperada nos trechos posteriores.

7.2.4. Desenhos

As áreas onde será implantada rede coletora podem ser identificadas no Desenho C2-V10-T3.2-01, em anexo.

8. 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 4 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.

8.1. Interceptores

O Sistema de Esgotamento Sanitário da cidade de Aquidauana possuirá 1.607,80 m de interceptor, sendo às margens do Córrego João Dias, conforme **Tabela 6**, a seguir:

Tabela 6. Características dos Interceptores.

Nome	Sistema	Diâmetro (mm)	Extensão (m)
INT-01	SS-02/SS-06	150/250	1.607,80

8.2. Emissários

Não há informações sobre emissário existente no município de Aquidauana.

9. ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS DE ESGOTO

9.1. 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 Aquidauana prevê o atendimento satisfatório de toda a área urbana da cidade. Foram concebidos 21 subsistemas esgotados (drenados), conforme definido pela topografia da cidade, atendendo as zonas residenciais, comerciais e industriais existentes e futuras. A natureza das áreas de expansão da cidade é principalmente de zonas residenciais e comerciais, o padrão de ocupação atual tende a manter-se no futuro.

Portanto, na cidade de Aquidauana, dos 14 subsistemas de esgotamento sanitário 5 precisam da implantação de novas estações elevatórias de esgoto, 04 já possuem investimento da SANESUL e 2 das 4 estações elevatórias existentes necessitam de readequação.

9.1.1. Evolução Populacional

Com a definição da Evolução Populacional apresentada no Item 5 “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 menor adensamento, gerando a Tabela 8, a seguir:

Tabela 7. Projeção Populacional por Subsistema.

Sub-Sistemas	Previsão Populacional 2019 (hab)	Previsão Populacional 2029 (hab)	Previsão Populacional Máxima até 2049 (hab)	Previsão Populacional 2049 (hab)
SS-01	5.046	5.233	5.393	5.393
SS-02	2.984	3.093	3.188	3.188
SS-03	1.317	1.366	1.407	1.407
SS-04	1.061	1.101	1.134	1.134
SS-05	211	218	225	225
SS-06	1.852	1.920	1.979	1.979
SS-07	4.237	4.393	4.528	4.528
SS-08	2.571	2.666	2.748	2.748
SS-09	1.027	1.065	1.097	1.097
SS-10	3.145	3.261	3.361	3.361
SS-11	1.872	1.941	2.000	2.000
SS-12	2.407	2.495	2.572	2.572
SS-13	9.263	9.604	9.898	9.898
SS-14	1.029	1.067	1.100	1.100
Total	38.022	39.423	40.630	40.630

9.2. Parâmetros de Projeto

As Estações Elevatórias de Esgoto e as respectivas Linhas de Recalque estão dimensionadas, de acordo com o Item 4 deste Projeto “*Parâmetros e Condicionantes de Projeto*”.

9.3. Estações Elevatórias de Esgoto Projetadas

O descritivo das estações elevatórias está nos itens a seguir.

9.3.1. Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 01

A EEEB-001, localizada no cruzamento da Rua Giovanni Toscano com a Rua Timóteo de Oliveira, irá recalcar o efluente para o SS-02, através da Linha de Recalque – LR-01. A área de contribuição da EEE-001 é o SS-01, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 15,25 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 estão descritas na Tabela 9, a seguir:

Tabela 8. Características EEEB-001.

Vazão (L/s)	15,25
Tipo	II
DN - Linha de Recalque (mm)	150
Comprimento Linha de Recalque (m)	290

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.

9.3.1.1. Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-001 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 180 m².

9.3.2 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 02

A EEEB 02 é de responsabilidade SANESUL, estando o seu projeto existente adequado para as vazões atuais e futuras, portanto não está inclusa nos investimentos da SPE/PPP. Deste modo, não serão sugeridas alterações nos seus projetos executivos atualmente em implementação.

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto 04 está localizada próximo ao final Rua Francisco Romério, e irá recalcar o efluente para o SS-13, através da Linha de Recalque – LR-02. A área de contribuição da EEEB-002 é o SS-03, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 10, a seguir:

Tabela 9. Características EEEB-002.

Vazão (L/s)	4,11
DN - Linha de Recalque SANESUL (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	110
Comprimento Linha de Recalque (m)	2.910

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.

9.3.2.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória de esgoto 02 já possui área adquirida pela SANESUL, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.3 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 03

A EEEB-03 existente, localizada no final da Rua Dante Nascimento e irá recalcar para o Subsistema 07, através da Linha de Recalque – LR-03. A área de contribuição da EEEB-003 é o Subsistema 04, como pode ser observado no desenho C2-V10-T3.2-01.

Esta elevatória já está em funcionamento e as estruturas e bombas poderão ser aproveitadas no sistema proposto. O conjunto motobomba existente foi avaliado para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional). Sendo assim, dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 4,85 L/s e o mesmo mostrou-se capaz de absorver as novas vazões e altura manométrica.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 11, a seguir:

Tabela 10. Características EEEB-003.

Vazão (L/s)	4,85
DN - Linha de Recalque existente (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	110
Comprimento Linha de Recalque (m)	631

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.

Assim como verificado no diagnóstico, o estado de conservação das estruturas e equipamentos é bom, não necessitando intervenções significativas.

9.3.3.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória é existente e não terá necessidade de ampliação da área, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.4 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 04

A EEEB-04 existente, localizada no final da Rua Verlano Chagas e irá recalcar para o Subsistema 07, através da Linha de Recalque – LR-04. A área de contribuição da EEEB-004 é o Subsistema 05, como pode ser observado no desenho C2-V10-T3.2-01.

Esta elevatória já está em funcionamento e as estruturas e bombas poderão ser aproveitadas no sistema proposto. O conjunto motobomba existente foi avaliado para a

vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional). Sendo assim, dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 0,75 L/s e o mesmo mostrou-se capaz de absorver as novas vazões e altura manométrica.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 11, a seguir:

Tabela 11. Características EEEB-004.

Vazão (L/s)	0,75
DN - Linha de Recalque existente (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	90
Comprimento Linha de Recalque (m)	374

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.

Assim como verificado no diagnóstico, o estado de conservação das estruturas e equipamentos é bom, não necessitando intervenções significativas.

9.3.4.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória é existente e não terá necessidade de ampliação da área, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.5 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 05

A EEEB 05 é de responsabilidade SANESUL, estando o seu projeto existente adequado para as vazões atuais e futuras, portanto não está inclusa nos investimentos da SPE/PPP. Deste modo, não serão sugeridas alterações nos seus projetos executivos atualmente em implementação.

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto 05 está localizada na Rua Jorge Bodesteim com a Rua Toro Nakaiama, e irá recalcar o efluente para o SS-13, através da Linha de Recalque – LR-05. A área de contribuição da EEEB-005 é o SS-07, e recebe também as contribuições acumuladas das EEEB-03 e EEEB-04, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 13, a seguir:

Tabela 12. Características EEEB-005.

Vazão (L/s)	16,57
DN - Linha de Recalque SANESUL (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	150
Comprimento Linha de Recalque (m)	641

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.

9.3.5.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória de esgoto 05 já possui área adquirida pela SANESUL, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.6 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 06

A EEEB-006, localizada na Rua Antônio Campelo, através da Linha de Recalque – LR-06, irá recalcar o efluente para o SS-10, através da Linha de Recalque – LR-06. A área de contribuição da EEE-006 é o SS-08, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 10,50 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 estão descritas na Tabela 14, a seguir:

Tabela 13. Características EEEB-006.

Vazão (L/s)	10,50
Tipo	II
DN - Linha de Recalque (mm)	110
Comprimento Linha de Recalque (m)	395

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.

9.3.6.1 Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-006 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 180 m².

9.3.7 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 07

A EEEB-007, localizada na Rua Dona Duli, através da Linha de Recalque – LR-07, irá recalcar o efluente para o SS-10, através da Linha de Recalque – LR-07. A área de contribuição da EEE-007 é o SS-09, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 10,97 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 estão descritas na Tabela 15, a seguir:

Tabela 14. Características EEEB-007.

Vazão (L/s)	10,97
Tipo	II
DN - Linha de Recalque (mm)	150
Comprimento Linha de Recalque (m)	1.417

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.

9.3.7.1 Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-007 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 180 m².

9.3.8 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 08

A EEEB-008, localizada ao final da Rua Antônio Alves Correa, através da Linha de Recalque – LR-08, irá recalcar o efluente para o SS-11. A área de contribuição da EEE-008 é o SS-10, e recebe também as contribuições acumuladas das EEEB-06 e EEEB-07, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 26,11 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 estão descritas na Tabela 16, a seguir:

Tabela 15. Características EEEB-008.

Vazão (L/s)	26,11
Tipo	III
DN - Linha de Recalque (mm)	150
Comprimento Linha de Recalque (m)	618

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.

9.3.8.1 Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-008 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 180 m².

9.3.9 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 09

A EEEB 09 é de responsabilidade SANESUL, estando o seu projeto existente adequado para as vazões atuais e futuras, portanto não está inclusa nos investimentos da SPE/PPP. Deste modo, não serão sugeridas alterações nos seus projetos executivos atualmente em implementação.

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto 09 está localizada na Travessa B 205 com a Rua Dona Duli, e irá recalcar o efluente para o SS-12, através da Linha de Recalque – LR-09. A área de contribuição da EEEB-009 é o SS-011, e recebe também as contribuições acumuladas da EEEB-08, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 17, a seguir:

Tabela 16. Características EEEB-009.

Vazão (L/s)	31,53
DN - Linha de Recalque SANESUL (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	200
Comprimento Linha de Recalque (m)	769

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.

9.3.9.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória de esgoto 09 já possui área adquirida pela SANESUL, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.10 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 10

A EEEB 10 é de responsabilidade SANESUL, estando o seu projeto existente adequado para as vazões atuais e futuras, portanto não está inclusa nos investimentos da SPE/PPP. Deste modo, não serão sugeridas alterações nos seus projetos executivos atualmente em implementação.

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto 10 está localizada na Travessa Paconne 776, e irá recalcar o efluente para o SS-13, através da Linha de Recalque – LR-10. A área de contribuição da EEEB-010 é o SS-012, e recebe também as contribuições acumuladas da EEEB-09, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

As características da estação elevatória estão descritas na Tabela 18, a seguir:

Tabela 17. Características EEEB-010.

Vazão (L/s)	41,35
DN - Linha de Recalque SANESUL (mm)	Sem informação
DN - Linha de Recalque projetado (mm)	250
Comprimento Linha de Recalque (m)	1.120

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.

9.3.10.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória de esgoto 10 já possui área adquirida pela SANESUL, portanto não é necessário área para desapropriação.

9.3.11 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 11

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto existente EEEB-01, localizada na esquina da Rua Duque de Caxias com a Rua João de Almeida Castro, através da Linha de Recalque – LR-11 irá recalcar até a esquina da Rua Estevão Alves Correa com a Rua Cassimiro Bruno, e a partir deste ponto inicia-se a linha de recalque integrada que recebe no mesmo ponto a vazão da Linha de Recalque – LR-12. Esta Linha de Recalque Integrada finaliza na EEEB-13 Final. A área de contribuição da EEEB-01 é o subsistema 13, e recebe também as contribuições acumuladas das EEEB-02, EEEB-05 e EEEB-10 como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Esta elevatória já está em funcionamento e as estruturas civis poderão ser aproveitadas no sistema proposto. Somente as bombas e a linha de recalque serão substituídas pois não atendem as vazões máximas do horizonte de projeto.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 92,16 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 estão descritas na Tabela 19, a seguir:

Tabela 18. Características EEEB-011.

Vazão (L/s)	92,16
DN - Linha de Recalque Existente (mm)	200
DN - Linha de Recalque Projetado (mm)	350
Comprimento Linha de Recalque (m)	1.373

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 à operação da EEEB e também à população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico.

Assim como verificado no diagnóstico, o estado de conservação das estruturas e equipamentos está em estado regular. Recomenda-se a instalação de um guindaste para auxiliar na retirada das bombas e instalação de válvula de retenção na caixa de manobra.

9.3.11.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória é existente e não terá necessidade de ampliação da área, portanto não é necessária área para desapropriação.

9.3.12 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 12

A Estação Elevatória de Esgoto Bruto existente EEEB-12, localizada na Rua Cândido Mariano, através da Linha de Recalque – LR-12 recalca o esgoto bruto até a EEEB-13 Final. A área de contribuição da EEEB-12 é o subsistema 14, e recebe também as contribuições acumuladas na EEEB-11, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Esta elevatória já está em funcionamento e as estruturas civis poderão ser aproveitadas no sistema proposto. Somente as bombas e a linha de recalque serão substituídas pois não atendem as vazões máximas do horizonte de projeto.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 93,63 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 estão descritas na Tabela 20, a seguir:

Tabela 19. Características EEEB-012

Vazão (L/s)	93,63
DN - Linha de Recalque Existente (mm)	150
DN - Linha de Recalque Projetado (mm)	350
Comprimento Linha de Recalque (m)	2.215

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 à operação da EEEB e também à população ao entorno.

Na elevatória em questão, será instalada 01 bomba para operação e outra ficará de reserva caso ocorra algum problema mecânico.

Assim como verificado no diagnóstico, o estado de conservação das estruturas e equipamentos está em bom estado. Recomenda-se apenas a instalação de um guindaste para auxiliar na retirada das bombas.

9.3.12.1 Área a Desapropriar

A estação elevatória é existente e não terá necessidade de ampliação da área, portanto não é necessária área para desapropriação.

9.3.13 Estação Elevatória de Esgoto Bruto EEEB – 13 Final

A EEEB-013, localizada ao final da Rua Cassemiro Bruno, através da Linha de Recalque – LR-13, irá recalcar o efluente para a Estação de Tratamento de Esgoto do município de Aquidauana. A EEEB-13 recebe toda contribuição acumuladas do sistema de esgotamento do município, como pode ser observado no Desenho C2-V10-T3.2-01.

Considerou-se que a bomba será dimensionada para a vazão máxima até 2049 (de acordo com a previsão populacional), sendo assim dimensionou-se o equipamento para uma vazão de 120,92 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 estão descritas na Tabela 22, a seguir:

Tabela 20. Características EEEB-013.

Vazão (L/s)	120,92
Tipo	VI
DN - Linha de Recalque (mm)	300
Comprimento Linha de Recalque (m)	1.013

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.

9.3.13.1 Área a Desapropriar

Para implantação da EEEB-13 será necessário desapropriar uma área de aproximadamente 180 m².

10 ESTAÇÕES DE TRATAMENTO DE ESGOTO

10.1 Generalidades

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

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 nº 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 diversos interesses torna-se cada vez mais direcionada 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”.

10.2 Concepção Geral do Sistema de Tratamento

Para o tratamento dos esgotos gerados em Aquidauana, está prevista a desativação da ETE existente e ampliação de uma nova ETE para a cidade a qual a Sanesul já iniciou as obras, conforme Desenho C2-V10-T3.2-01.

Para a escolha da tecnologia a ser utilizada levou-se em consideração a necessidade de redução das Concentrações de DBO_5 , em função da capacidade de diluição do corpo receptor.

10.3 Critérios e Parâmetros para Dimensionamento das ETE

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.

10.4 Estação de Tratamento de Esgoto, ETE Aquidauana

10.4.1 Memorial Descritivo

O presente memorial descritivo trata da ampliação da Estação de Tratamento de Esgoto existente na cidade de Aquidauana (ETE Aquidauana), situada nas Coordenadas UTM 624.710,00 E / 7.736.255,00 S.

De acordo com o estudo populacional a vazão média afluyente à ETE Aquidauana é de 76,69 L/s e a vazão máxima igual a 120,91 L/s, que correspondem a uma população de 40.630 habitantes (máxima até 2049).

Para que seja possível atender a população máxima até final de plano em 2049 será necessária a ampliação da ETE Aquidauana que já vem sendo implantada pela Sanesul e será constituída por tratamento preliminar em grades, caixa de areia e calha "Parshall", 4 RALF's.

O corpo receptor do efluente da ETE Aquidauana é o Rio Aquidauana, enquadrado como Classe 2. Este rio possui uma vazão mínima (Q_{95}) igual a 34.150,42 m^3/s .

Realizando uma análise de autodepuração do Rio Aquidauana concluiu-se que o processo de tratamento proposto deverá atingir uma eficiência mínima de 75% para DBO.

A tecnologia proposta para atingir a eficiência descrita anteriormente é:

- Reator UASB.

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). Os quadros a seguir demonstram as características do efluente após o processo de tratamento proposto.

A Tabela 22, a seguir, demonstra as características do efluente após o processo de tratamento proposto. Considerando somente as condições de lançamento:

Tabela 21. Características do Efluente Tratado.

pH	5 a 9
Sólidos sedimentáveis (mL/L)	<1,00
Óleos e Graxas (mg/L)	< 50
DBO ₅ (mg/L)	<120,0

Considerando a Tabela 23, a diluição da vazão do efluente (mistura), não alterando a classificação do corpo receptor:

Tabela 22. Condições / Padrões do corpo receptor (Classe 2).

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

Para o cálculo das unidades de tratamento foi utilizada a vazão média de 76,69 L/s, sendo a vazão máxima horária de 120,91 L/s.

O lançamento do efluente tratado da ETE Aquidauana será realizado no Rio Aquidauana (Coordenadas UTM 624.360 E, 7.736.100 S).

O Layout do processo proposto encontra-se no desenho C2-V10-T3.2-03.

10.4.1.1 Características dos Despejos Líquidos Brutos

As considerações adotadas neste projeto estão contempladas na Tabela 24, a seguir:

Tabela 23. Parâmetros de projeto – ETE.

Taxa de Infiltração:	0,10	L/s.km
Taxa de ocupação:	3,34	hab/dom
Consumo per capita efetivo:	150	L/hab.dia
Coeficiente de retorno:	0,80	
Comprimento da rede:	20,07	m/lig
K ₁ :	1,20	
K ₂ :	1,50	
K ₃ :	0,25	
Carga per capita DBO	54	g/hab.dia
Relação DQO/DBO	2	
Relação N-NKT/DBO	0,083	
Relação P/DBO	0,019	
Coli, Termotolerantes (estimado)	1,0E+0,7	NMP/100ml

Para cálculo das cargas orgânicas (DBO) de entrada, 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, apesar do método de cálculo a SANESUL limitou a concentração da DBO de entrada em 350 mg/l.

10.4.1.2 Vazões de Projeto

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

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

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

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

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

Onde:

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

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

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

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

Na Tabela 25 a seguir estão apresentadas as projeções de vazões e das principais características do afluente à Estação de Tratamento ETE Aquidauana, ao longo do horizonte de projeto.

Tabela 24. Projeções de vazões e características do afluente à ETE.

Data	População (hab)	Índice Atend. (%)	População Flutuante (hab)	População Atendida (Hab)	Ligações Atendidas (und)	Consumo Per capita (L/hab.dia)	Q doméstico médio (L/s)	Infiltração (L/s)	Q sanitário médio (L/s)	Q sanitário médio (m³/dia)	Q sanitário dia maior consumo c/ k1 (L/s)	Q sanitário máximo c/ k1 e k2 (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)	Carga N-NKT (KgN/dia)	Concentração média N-NKT (mgN/L)	Carga fósforo (kgP/dia)	Concentração média fósforo total (mgP/L)	Coliformes fecais (estimado) (NMP/100ml)
2017	37.694	15	0	5.630	1.605	150,00	7,82	3,03	10,85	937	12,41	17,10	304	24	328	350	656	700	27	29	6	6,7	1,00E+07
2018	37.859	20	0	7.572	2.159	150,00	10,52	4,07	14,59	1.260	16,69	23,00	409	24	433	343	866	687	36	29	8	6,5	1,00E+07
2019	38.022	40	0	15.209	4.337	150,00	21,12	8,18	29,30	2.531	33,52	46,20	821	24	845	334	1.691	668	70	28	16	6,3	1,00E+07
2020	38.181	60	0	22.908	6.532	150,00	31,82	12,31	44,13	3.813	50,50	69,59	1.237	24	1.261	331	2.522	661	105	27	24	6,3	1,00E+07
2021	38.335	65	0	24.918	7.105	150,00	34,61	13,39	48,00	4.147	54,92	75,69	1.346	24	1.370	330	2.739	660	114	27	26	6,3	1,00E+07
2022	38.484	75	0	28.863	8.230	150,00	40,09	15,52	55,60	4.804	63,62	87,67	1.559	24	1.583	329	3.165	659	131	27	30	6,3	1,00E+07
2023	38.631	80	0	30.904	8.812	150,00	42,92	16,61	59,54	5.144	68,12	93,87	1.669	24	1.693	329	3.386	658	141	27	32	6,3	1,00E+07
2024	38.773	85	0	32.957	9.398	150,00	45,77	17,72	63,49	5.486	72,65	100,11	1.780	24	1.804	329	3.607	658	150	27	34	6,2	1,00E+07
2025	38.912	90	0	35.021	9.986	150,00	48,64	18,83	67,47	5.829	77,19	106,38	1.891	24	1.915	329	3.830	657	159	27	36	6,2	1,00E+07
2026	39.046	95	0	37.094	10.577	150,00	51,52	19,94	71,46	6.174	81,76	112,67	2.003	24	2.027	328	4.054	657	168	27	39	6,2	1,00E+07
2027	39.176	98	0	38.392	10.947	150,00	53,32	20,64	73,96	6.390	84,63	116,62	2.073	0	2.073	324	4.146	649	172	27	39	6,2	1,00E+07
2028	39.301	98	0	38.515	10.982	150,00	53,49	20,70	74,20	6.411	84,90	116,99	2.080	0	2.080	324	4.160	649	173	27	40	6,2	1,00E+07
2029	39.423	98	0	38.635	11.016	150,00	53,66	20,77	74,43	6.431	85,16	117,35	2.086	0	2.086	324	4.173	649	173	27	40	6,2	1,00E+07
2030	39.541	98	0	38.750	11.049	150,00	53,82	20,83	74,65	6.450	85,41	117,71	2.093	0	2.093	324	4.185	649	174	27	40	6,2	1,00E+07
2031	39.649	98	0	38.856	11.080	150,00	53,97	20,89	74,85	6.467	85,65	118,03	2.098	0	2.098	324	4.196	649	174	27	40	6,2	1,00E+07

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 (m³/dia)	Q sanitário dia maior consumo c/ k1 (L/s)	Q sanitário máximo c/ k1 e k2 (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)	Carga N-NKT (KgN/dia)	Concentração média N-NKT (mgN/L)	Carga fósforo (kgP/dia)	Concentração média fósforo total (mgP/L)	Coliformes fecais (estimado) (NMP/100ml)
2032	39.753	98	0	38.958	11.109	150,00	54,11	20,94	75,05	6.484	85,87	118,34	2.104	0	2.104	324	4.207	649	175	27	40	6,2	1,00E+07
2033	39.851	98	0	39.054	11.136	150,00	54,24	20,99	75,24	6.500	86,08	118,63	2.109	0	2.109	324	4.218	649	175	27	40	6,2	1,00E+07
2034	39.945	98	0	39.146	11.162	150,00	54,37	21,04	75,41	6.516	86,29	118,91	2.114	0	2.114	324	4.228	649	175	27	40	6,2	1,00E+07
2035	40.032	98	0	39.232	11.187	150,00	54,49	21,09	75,58	6.530	86,48	119,17	2.119	0	2.119	324	4.237	649	176	27	40	6,2	1,00E+07
2036	40.115	98	0	39.313	11.210	150,00	54,60	21,13	75,73	6.543	86,65	119,41	2.123	0	2.123	324	4.246	649	176	27	40	6,2	1,00E+07
2037	40.191	98	0	39.388	11.231	150,00	54,71	21,17	75,88	6.556	86,82	119,64	2.127	0	2.127	324	4.254	649	177	27	40	6,2	1,00E+07
2038	40.262	98	0	39.457	11.251	150,00	54,80	21,21	76,01	6.567	86,97	119,85	2.131	0	2.131	324	4.261	649	177	27	40	6,2	1,00E+07
2039	40.327	98	0	39.520	11.269	150,00	54,89	21,24	76,13	6.578	87,11	120,05	2.134	0	2.134	324	4.268	649	177	27	41	6,2	1,00E+07
2040	40.385	98	0	39.577	11.285	150,00	54,97	21,28	76,24	6.588	87,24	120,22	2.137	0	2.137	324	4.274	649	177	27	41	6,2	1,00E+07
2041	40.437	98	0	39.629	11.300	150,00	55,04	21,30	76,34	6.596	87,35	120,37	2.140	0	2.140	324	4.280	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2042	40.483	98	0	39.674	11.313	150,00	55,10	21,33	76,43	6.604	87,45	120,51	2.142	0	2.142	324	4.285	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2043	40.523	98	0	39.712	11.324	150,00	55,16	21,35	76,50	6.610	87,54	120,63	2.144	0	2.144	324	4.289	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2044	40.556	98	0	39.745	11.333	150,00	55,20	21,37	76,57	6.615	87,61	120,73	2.146	0	2.146	324	4.292	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2045	40.583	98	0	39.772	11.341	150,00	55,24	21,38	76,62	6.620	87,67	120,81	2.148	0	2.148	324	4.295	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2046	40.604	98	0	39.792	11.346	150,00	55,27	21,39	76,66	6.623	87,71	120,87	2.149	0	2.149	324	4.298	649	178	27	41	6,2	1,00E+07
2047	40.619	98	0	39.806	11.351	150,00	55,29	21,40	76,69	6.626	87,74	120,91	2.150	0	2.150	324	4.299	649	178	27	41	6,2	1,00E+07



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

10.4.2 Área a Desapropriar

Não será necessário desapropriar a área para a construção da nova ETE Aquidauana, pois esta já foi adquirida. Sua localização é mais afastada do centro do município e fora da zona de inundação. A área encontra-se inteiramente cercada e possui uma antiga construção ao centro.

A área possui aproximadamente 37.000m² e está localizada, a 2 km do centro da cidade, na Rua Vanderlei com coordenadas UTM: 624.360,00 m E / 7.736.100 m S.



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

11 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 Aquidauana.

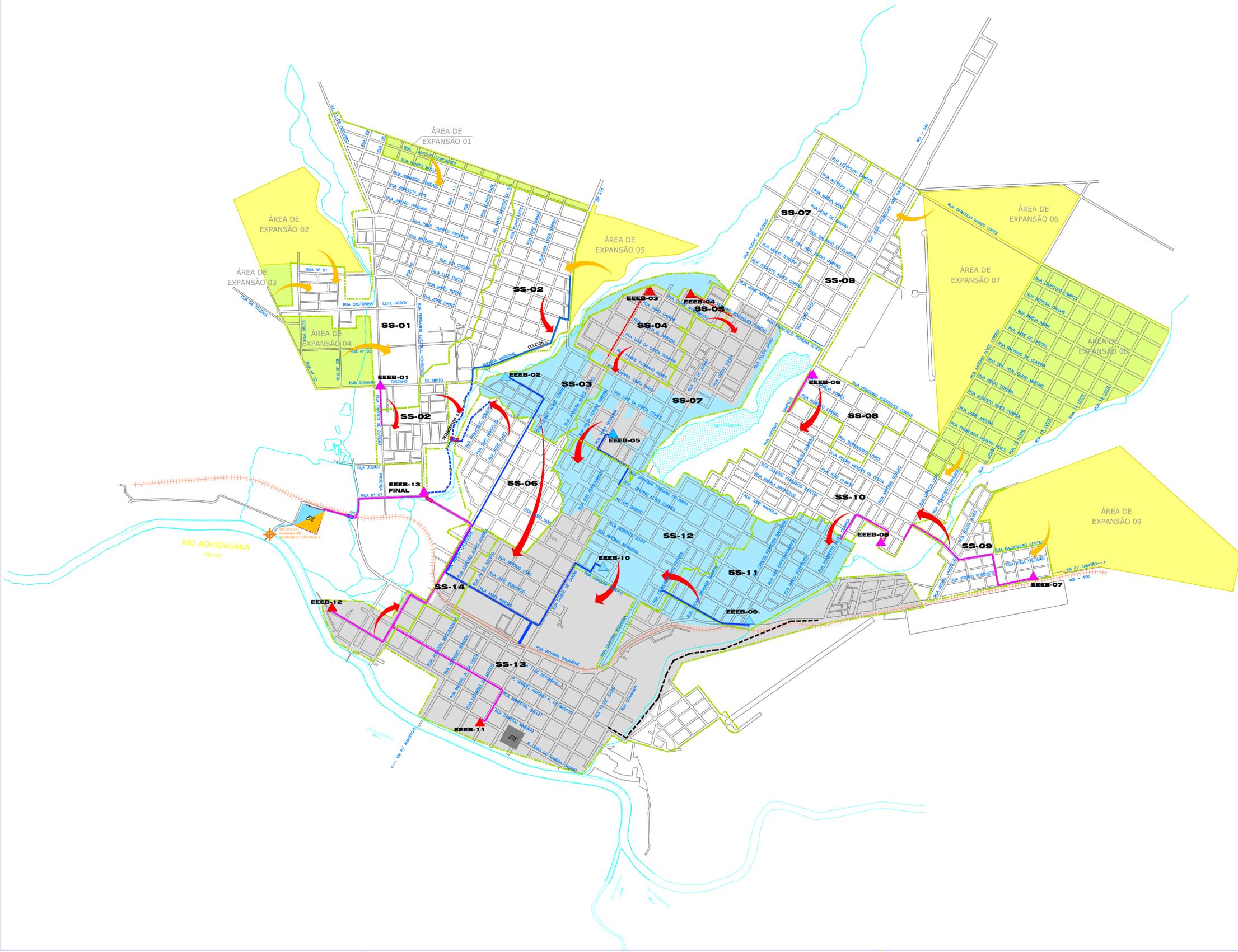
Os serviços, métodos e materiais deverão atender o “**CADERNO DE ENCARGOS DA SANESUL – 2015**”, resultado de anos de experiência da Concessionária de saneamento básico, sendo assim de comprovada eficácia.



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

12 CONCEPÇÃO DO SISTEMA PROPOSTO

A Concepção do sistema proposto é apresentada no desenho C2-V10-T3.2-01.



- CONVENÇÕES**
- ÁREAS DE EXPANSÃO
 - ÁREAS DE EXPANSÃO - ÁREA NÃO OCUPADA COM CADASTRO DE LOTES
 - ÁREA DE PASSAGEM DE REDE PROJETADA PARALELA À EXISTENTE
 - ÁREAS COM REDE EXISTENTE, CONFORME CADASTRO DA CONCESSIONÁRIA SANESUL
 - ÁREAS COM REDE A EXECUTAR - RESPONSABILIDADE SANESUL
 - LIMITE DOS SUBSISTEMAS
 - COLETORES-TRONCO EXISTENTES
 - COLETORES-TRONCO PROPOSTOS
 - COLETORES-TRONCO - RESPONSABILIDADE SANESUL
 - LINHA DE RECALQUE PROPOSTA
 - LINHA DE RECALQUE EXISTENTE
 - LINHA DE RECALQUE A DESATIVAR
 - LINHA DE RECALQUE RESPONSABILIDADE SANESUL
 - EMISSÁRIO DE GRAVIDADE EXISTENTE
 - EMISSÁRIO DE GRAVIDADE PROPOSTO
 - EMISSÁRIO DE GRAVIDADE A DESATIVAR
 - EMISSÁRIO DE GRAVIDADE RESPONSABILIDADE SANESUL
 - INTERCEPTOR - RESPONSABILIDADE SANESUL
 - INTERCEPTOR EXISTENTE
 - INTERCEPTOR PROJETADO
 - TRAVESSIA SOBRE CORPO D'ÁGUA PROPOSTA
 - TRAVESSIA NÃO DESTRUTIVA PROPOSTA
 - INDICAÇÃO DO SENTIDO DO FLUXO DO ESGOTO COLETADO
 - INDICAÇÃO DO SUBSISTEMA RECEPTOR DA VAZÃO PROVENIENTE DAS ÁREAS DE EXPANSÃO
 - ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO PROPOSTA
 - ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO COMPACTA
 - ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO EXISTENTE
 - ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO RESPONSABILIDADE SANESUL
 - ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO EXISTENTE
 - ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO A DESATIVAR
 - ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO A IMPLANTAR
 - ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO RESPONSABILIDADE SANESUL
 - PONTO DE LANÇAMENTO

	EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. - SANESUL	
	Procedimento de Manifestação de Interesse - PMI	
ESCALA: Sem Escala	PROJETO: Sistema de Esgotamento Sanitário de Aquidauana	DESENHO: C2-V10-T3.2-01
DATA: MAR / 2018	CONTEÚDO: Revisão da Concepção do Sistema Proposto	

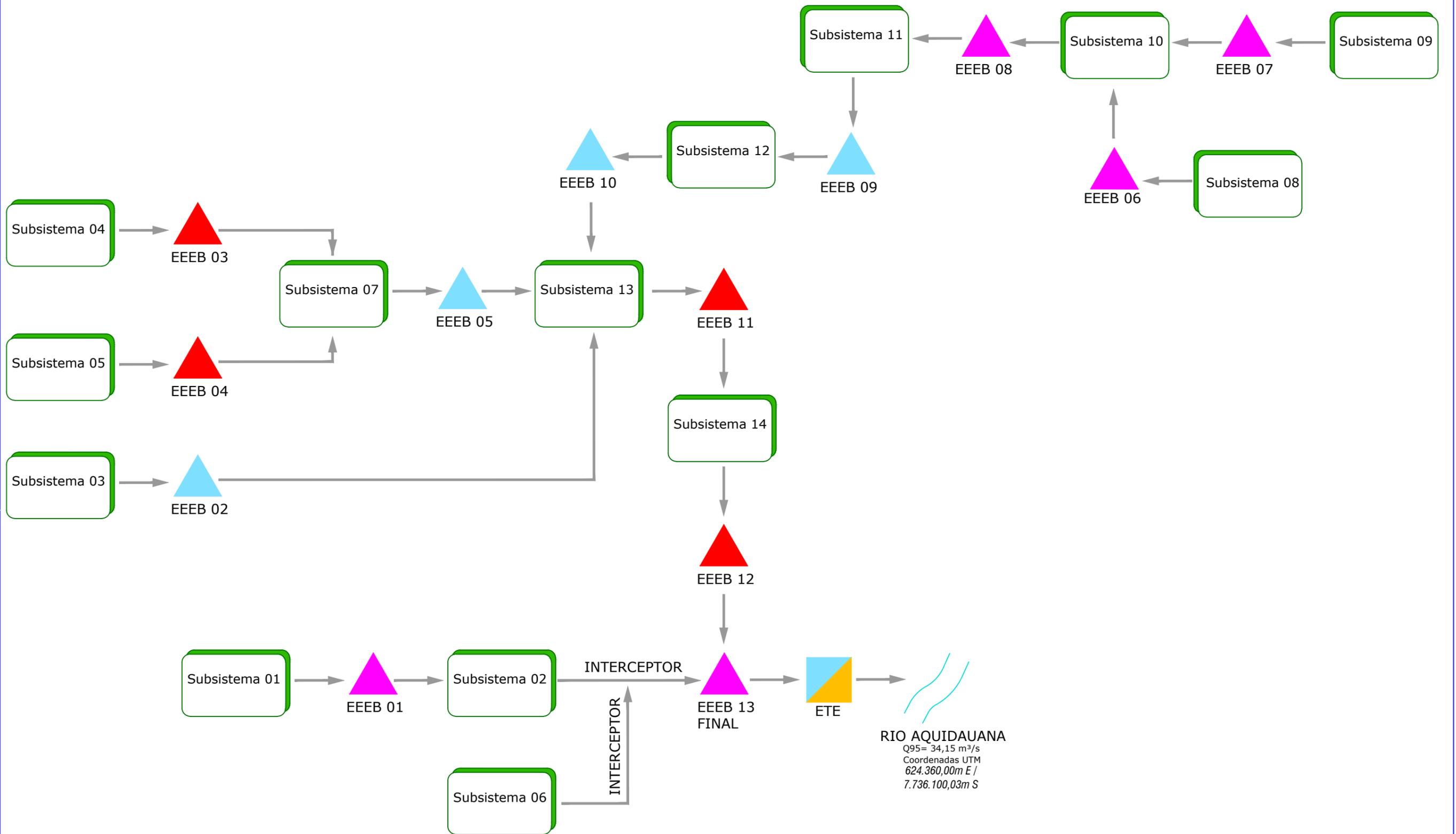
01	0,10
02	0,15
03	0,20
04	0,25
05	0,30
06	0,35
07	0,40
08	0,45
09	0,50
10	0,55
11	0,60
12	0,65
13	0,70
14	0,75
15	0,80
16	0,85
17	0,90
18	0,95
19	1,00
20	1,05



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

13 FLUXOGRAMA DO PROCESSO DE COLETA E TRATAMENTO PROPOSTO

O Fluxograma do processo de coleta e tratamento proposto é apresentado no desenho C2-V10-T3.2-02.



CONVENÇÕES

- ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO COMPACTA
- ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO PROPOSTA
- ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO EXISTENTE
- ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO BRUTO/TRATADO RESPONSABILIDADE SANESUL

- ETE ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO EXISTENTE
- ETE ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO A IMPLANTAR
- ETE ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO RESPONSABILIDADE SANESUL



ESCALA:
Sem Escala
DATA:
MAR / 2018

EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. - SANESUL
Procedimento de Manifestação de Interesse - PMI

PROJETO:
Sistema de Esgotamento Sanitário de Aquidauana
CONTEÚDO:
REVISÃO DO FLUXOGRAMA DO SISTEMA PROPOSTO

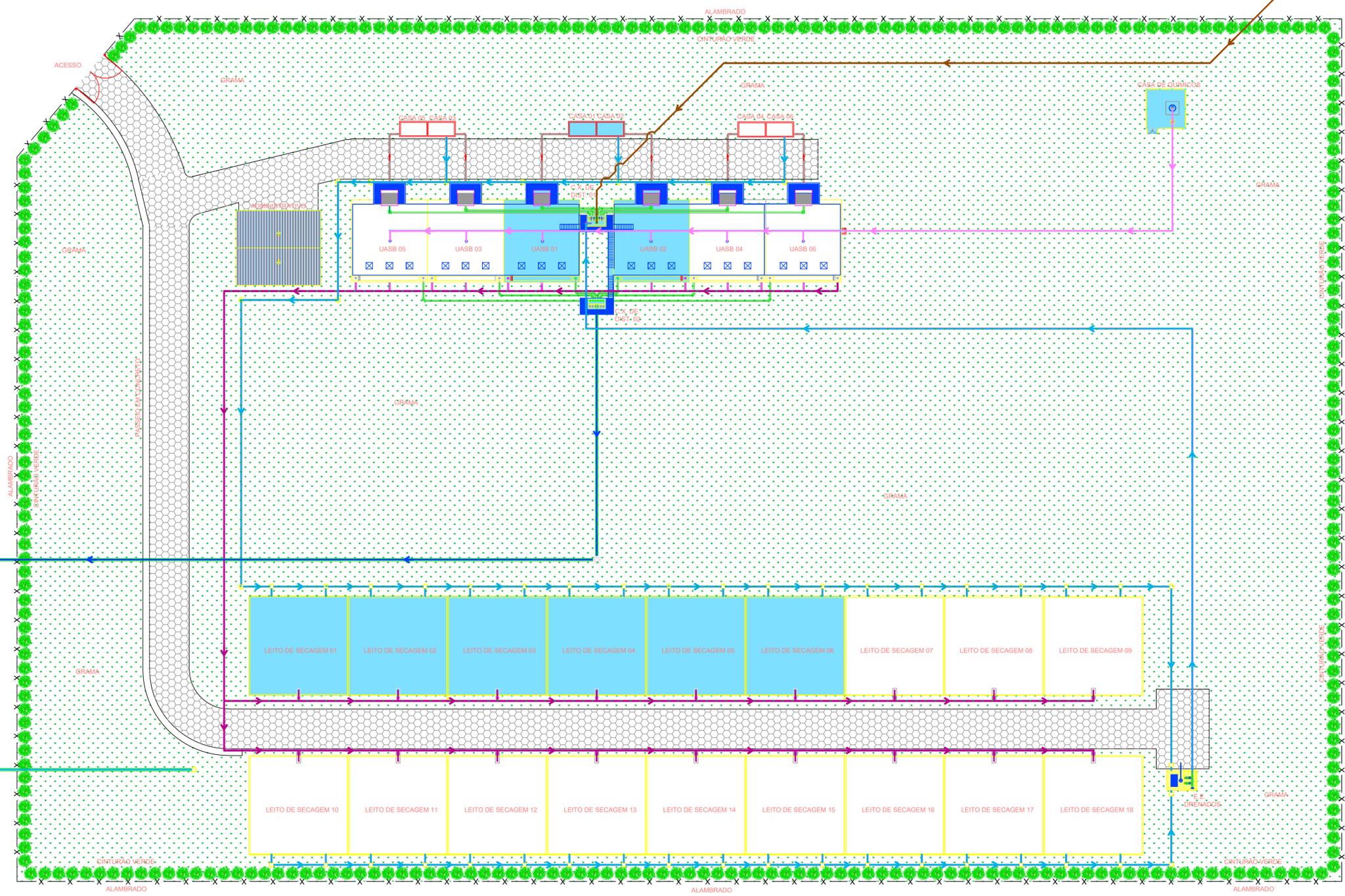
DESENHO:
C2-V10-T3.2-02



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

14 SISTEMA DE TRATAMENTO PROPOSTO

O Sistema de tratamento proposto é apresentado no desenho C2-V10-T3.2-03.



IMPLANTAÇÃO
ESCALA 1:350

CONVENÇÕES

	RESPONSABILIDADE SANESUL
	UNIDADES EXISTENTES
	UNIDADES EXISTENTES A DESATIVAR
	CHEGADA DE ESGOTO BRUTO
	EFLUENTE EM TRATAMENTO
	RECIRCULAÇÃO DE LODO
	DESCARTE DE LODO
	EXCESSO DE LODO
	DRENADOS
	DOSAGEM DE QUÍMICOS
	LIMPEZA DESARENADOR
	RECIRCULAÇÃO DE EFLUENTE TRATADO
	BY-PASS
	EFLUENTE TRATADO



ESCALA: 1:350
DATA: MAR / 2018

EMPRESA DE SANEAMENTO DE MATO GROSSO DO SUL S.A. - SANESUL
Procedimento de Manifestação de Interesse - PMI

PROJETO: Sistema de Esgotamento Sanitário de Aquidauana
CONTÉUDO: Revisão do sistema de Tratamento Proposto
DESENHO: C2-V10-T3.2-03



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

15 CRONOGRAMA DE IMPLANTAÇÃO DAS ESTRUTURAS DO SES

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



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

16 ORÇAMENTO DE REFERÊNCIA

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



PROJETO DO SISTEMA DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO DE AQUIDAUANA/MS

RESUMO - REVISÃO SANESUL

DATA BASE: SINAPI ABRIL/2019

ITEM/CÓDIGO	DESCRIÇÃO COMPLETA	UNID.	QUANT.	CUSTO UNITÁRIO (R\$)	CUSTO TOTAL (R\$)
1	CANTEIRO DE OBRAS				381.314,76
	CANTEIRO DE OBRAS + ADMINISTRAÇÃO LOCAL	un	1,00	381.314,76	381.314,76
2	LIGAÇÕES DOMICILIARES	un	12.785,00		4.807.996,18
	LIGAÇÕES DOMICILIARES	un	11.253,00	371,19	4.177.001,07
	SUBSTITUIÇÃO DE LIGAÇÕES EXISTENTE	un	1.159,00	371,19	430.209,21
	LIGAÇÕES DOMICILIARES ISOLADAS	un	373,00	538,30	200.785,90
3	REDE COLETORA DE ESGOTO	m	109.462,86		15.717.763,55
	REDE COLETORA DE ESGOTO PROJETADA DN 150MM	m	100.799,81	140,75	14.187.846,86
	REDE COLETORA DE ESGOTO PROJETADA DN 200MM	m	1.538,76	171,68	264.178,93
	REDE COLETORA DE ESGOTO PROJETADA DN 250MM	m	1.321,00	230,39	304.347,27
	REDE COLETORA DE ESGOTO PROJETADA DN 300MM	m	763,30	330,14	251.998,15
	SUBSTITUIÇÃO DE REDE EXISTENTE	m	5.039,99	140,75	709.392,34
4	INTERCEPTOR DE ESGOTO	m	1.607,80		324.381,14
	INTERCEPTOR DE ESGOTO DN150MM	m	482,30	131,29	63.319,17
	INTERCEPTOR DE ESGOTO DN250MM	m	1.125,50	231,95	261.061,98
5	ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO	un	7,00		3.680.784,10
	ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO - TIPO II	un	3,00	570.075,13	1.710.225,39
	ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO - TIPO III	un	1,00	593.559,60	593.559,60
	ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO - TIPO VI	un	1,00	956.682,71	956.682,71
	REFORMA ESTAÇÃO ELEVATÓRIA DE ESGOTO	VB	2,00	210.158,20	420.316,40
6	LINHA DE RECALQUE DE ESGOTO	m	3.733,00		867.829,59
	LINHA DE RECALQUE DE ESGOTO DN110MM C/ PAVIMENTO	m	395,00	150,78	59.558,10
	LINHA DE RECALQUE DE ESGOTO DN150MM C/ PAVIMENTO	m	2.325,00	191,89	446.144,25
	LINHA DE RECALQUE DE ESGOTO DN300MM C/ PAVIMENTO	m	1.013,00	357,48	362.127,24
7	ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO				2.076.011,09
	ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO				2.076.011,09
8	EMISSÁRIO	m	0,00		-
9	AQUISIÇÃO DE ÁREAS				144.000,00
	AQUISIÇÃO DE ÁREAS PARA EEE	m²	900,00	160,00	144.000,00
TOTAL SISTEMA					28.000.080,42



PROJETO DO SISTEMA DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO
DE AQUIDAUANA/MS

RESUMO-PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

REFERÊNCIA: ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO

BDI SERVIÇOS: 24,18%

DATA: 01/MAR/2018

LOCAL: AQUIDAUANA/MS

BDI MATERIAIS E
EQUIPAMENTOS: 14,02%

PREÇOS 01/2018 - SINAPI/MS

ITEM/CÓDIGO	DESCRIÇÃO COMPLETA	CUSTO TOTAL (R\$)
7	ESTAÇÃO DE TRATAMENTO DE ESGOTO	2.076.011,09
7.1	IMPLANTAÇÃO	16.895,00
7.1.1	SERVIÇOS	16.895,00
7.1.1.1	SERVIÇOS TÉCNICOS	15.841,00
7.1.1.2	SERVIÇOS PRELIMINARES	1.054,00
7.2	RALF 38L/S	1.144.280,96
7.2.1	SERVIÇOS	946.375,60
7.2.1.1	ESGOTAMENTO	305,76
7.2.1.2	MOVIMENTO DE TERRA	276.886,33
7.2.1.3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	513.111,01
7.2.1.4	IMPERMEABILIZAÇÃO	151.572,50
7.2.1.5	INSTALAÇÃO DE PEÇAS E CONEXÕES	4.500,00
7.2.2	MATERIAIS HIDRÁULICOS	197.905,36
7.3	LEITO DE SECAGEM (12 UNIDADES)	353.208,09
7.3.1	SERVIÇOS	300.672,21
7.3.1.1	ESGOTAMENTO	2.293,20
7.3.1.2	MOVIMENTO DE TERRA	18.438,63
7.3.1.3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	238.182,54
7.3.1.4	IMPERMEABILIZAÇÃO	39.057,84
7.3.1.5	INSTALAÇÃO DE PEÇAS E CONEXÕES	2.700,00
7.3.2	MATERIAIS HIDRÁULICOS	52.535,88
7.4	INTERLIGAÇÃO DE UNIDADES	148.525,24
7.4.1	SERVIÇOS	34.463,91
7.4.1.1	ESGOTAMENTO	152,88
7.4.1.2	MOVIMENTO DE TERRA	16.716,03
7.4.1.3	FUNDAÇÕES E ESTRUTURAS	17.595,00
7.4.2	MATERIAIS HIDRÁULICOS	114.061,33
7.5	INSTALAÇÕES ELÉTRICAS	413.101,80
7.5.1	SERVIÇOS	413.101,80

17 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.



**GOVERNO
DO ESTADO**
Mato Grosso do Sul

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.