MINISTÉRIO DO INTERIOR GOVERNO DO ESTADO DO ESPÍRITO SANTO PREFEITURA MUNICIPAL DE VILA VELHA

PROJETO ESPECIAL CIDADES DE PORTE MÉDIO SUBPROJETO AUV

COMPONENTE B.31 - ELABORAÇÃO DE ESTUDOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI

VOLUME IV: PLANO DIRETOR DE ESGOTOS SANITÁRIOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI

J)00244

INSTITUTO JONES DOS SANTOS NEVES FUNDAÇÃO CECILIANO ABEL DE ALMEIDA MINISTÉRIO DO INTERIOR GOVERNO DO ESTADO DO ESPÍRITO SANTO PREFEITURA MUNICIPAL DE VILA VELHA INSTITUTO JONES DOS SANTOS NEVES FUNDAÇÃO CECILIANO ABEL DE ALMEIDA

PROJETO ESPECIAL CIDADES DE PORTE MÉDIO SUBPROJETO AUV

COMPONENTE B.31 - ELABORAÇÃO DE ESTUDOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI

VOLUME IV: PLANO DIRETOR DE ESGOTOS SANITÁRIOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI

MINISTERIO DO INTERIOR Mário Andreazza

GOVERNO DO ESTADO DO ESPÍRITO SANTO Gerson Camata

INSTITUTO JONES DOS SANTOS NEVES
Manoel Rodrigues Martins Filho

FUNDAÇÃO CECILIANO ABEL DE ALMEIDA Raul Ferreira Hilário Filho

PREFEITURA MUNICIPAL DE VILA VELHA
Vasco Alves de Oliveira Júnior

EQUIPE TÉCNICA

PLANO DIRETOR DE ESGOTOS SANITÁRIOS E DRENAGEM PLUVIAL

Alexandre José Serafim - Eng? Civil - Ms. C., Ph. D. - FCAA Ângela Brænner da Rocha - Eng a Civil - FCAA Maria Bernadete Biccas - Eng a Civil - FCAA Maria Cristina Mello de Lima - Eng a Civil - IJSN Maria da Penha Cosseti - Economista - IJSN Paulo de Melo Freitas Júnior - Eng? Civil - FCAA Robson Sarmento - Eng? Civil, Ms. C., Ph. D. - FCAA Vera Maria Carreiro Ribeiro - Eng a Civil - IJSN

SISTEMA VIÁRIO BÁSICO E USO DO SOLO

André Tomoyuki Abe - Arquiteto - IJSN

Deise Maria Carvalho Silva - Eng^a Civil - DER

Fernando Augusto Barros Bettarello - Arquiteto - IJSN

Robson Luiz Pizziolo - Geógrafo - IJSN

COLETA DE LIXO NOS MORROS

Manços Fernandez Di Cavalcanti - Eng? Civil - IJSN

ESTAGIARIOS

João Luis Paste Maria Ruth Paste Valéria Anchite Martins

EQUIPE DE APOIO DO IJSN

A ocupação Urbana da Grande Vitória assenta-se em sitio extremamente des favoravel, onde alternam-se afloramentos pré-cambrianos terrenos tercia rios e quaternários e desaguam algumas bacias regionais. O resultado é uma geografia recortada em que os braços de mar, os desagues dos rios, os alagáveis e os baixios muitas vezes se confundem, interpenetrando-se ao regime das marés e das chuvas. Aterros sucessivos e pulverizados são testemunhas da luta do homem em busca da ampliação do espaço ocupável e de melhores condições de saneamento. O valor do solo se diferencia, re servando à população de menor renda as áreas menos favoraveis, das encos tas dos morros e dos terrenos pantanosos.

Ao sul da Baía de Vitória desenvolve-se a Bacia do Rio Aribiri por 2030 hectares de baixios de terrenos quaternários, delimitada por morros terciários e tendo perto de 6%m em sua maior extensão.

Situa-se totalmente dentro do município de Vila Velha, do qual representa cerca de 60% da area ocupada, abrigando 130 mil moradores, de baixa renda em sua maioria.

Distinguem-se na Bacia três areas com características distintas: Capua ba, situada a jusante, ao norte da Estrada Jerônimo Monteiro, possui grandes areas desocupadas e abriga os bairros de Vila Batista e Ilha das Flores; Santa Rita situa-se entre a Estrada Jerônimo Monteiro e a Rodo via Carlos Lindemberg e é ocupada, em quase toda extensão, pelos bairros Vila Garrido, Alvorada, Alecrim, Santa Rita, Ataíde e Aribiri; a tercei ra, ao sul da Rodovia Carlos Lindemberg, é desocupada em sua maior parte e contêm os bairros de Cobilândia e Jardim Marilândia a oeste e Nossa Se nhora da Penha, Ibes e Santa Inês mais os conjuntos Santos Dumont, Novo México e Guadalajara a leste.

Abrigando o maior nucleo de população de baixa renda no Estado, com 45 mil moradores, a parte baixa da segunda area - Santa Rita - foi seleciona da pelo Projeto Especial CPM, para ações diversas entre as quais me lho rias urbanas de infra-estrutura, aterros, drenagem, etc. Também nessa área está localizada a Ilha de Santa Rita - trecho insular sobre o man gue, separado por um canal artificial, sujeito a inundações diárias na mare alta, ocupado por 600 barracos sobre palafitas, em condições limite de vivência - na qual o equacionamento da intervenção não foi possivel na fase de anteprojetos do CPM por falta de dados geotécnicos e tecnolo gicos consistentes.

Cientes de que a intervenção na faixa intermediária de uma bacia quase totalmente sujeita aos refluxos da mare não pode ser realizada desvincu lada do que ocorre à sua montante e à jusante, dado o grau de interferência mutua, foi proposta a realização dos Estudos da Bacia do Rio Aribiri visando o conhecimento dos fatores naturais, as tendências de ocupação da área, a solução dos problemas de saneamento e seus reflexos na área de intervenção e, ainda, o equacionamento de solução para a Ilha de Santa Rita:

Volume I - Estudos Básicos

A partir dos objetivos gerais e específicos estabelecidos no Termo de Referência, foram realizados estudos que serviram de base as diretrizes de saneamento, uso do solo, sistema viário e obras de engenharia. Nesse volume (editado em abril/83) são estudados o comportamento da maré, a qualidade da agua, os fatores de precipitação e micro-clima, as vazões dos cursos d'agua e os dados geotécnicos, enquanto condicionantes do saneamen to e da ocupação, bem como apresentadas recomendações para o encaminha mento das diretrizes (volume: Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume I: Estudos Básicos).

Volume II - Alternativas de Urbanização da Ilha de Santa Rita Esses subsidios foram incorporados aos estudos específicos da Ilha

de

Volume III - Plano Diretor de Drenagem Pluvial

As particularidades da area da Bacia, com pequenas variações de cotas, aliadas as diversidades de situações quanto a hidrologia e a ocupação urbana, elevaram o grau de complexidade na proposição de diretrizes para a drenagem pluvial na Bacia na medida em que as diversas poderiam ser condicionantes ou determinantes do modelo de assentamen to urbano. Foi realizada cuidadosa analise dos dados dos Estudos Basicos e da situação atual da macro-drenagem, sendo desenvolvidas três alternati vas a nível de anteprojeto e realizado estudo comparativo de custo bene Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: fício (Volumes: Elabora ção de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume III: Plano de Drenagem Pluvial e Idem - Anexos).

Volume IV - Piano Diretor de Esgotos Sanitários

O Sistema de Esgotos na Bacia do Rio Aribiri é praticamente inexistente, realizado por valas de drenagem a céu aberto, desordenadamente. Cabe sa lientar que qualquer proposta para o esgotamento da Bacia enfretara a problematica da superficialidade do lençol freatico e da pequena declivida de da região. Apesar do Plano Diretor de Esgotos da Grande Vitória da CESAN propor um sistema no qual se insere a area, este é de improvável realização devido à alta tecnologia adotada e consequente custo elevado. São apresentadas análises acompanhadas de estudos populacionais e do sis

tema de abastecimento de agua, a partir dos quais são feitas propostas <u>u</u> tilizando sistemas separadores em redes da PVC, auxiliados por sistemas elevatórios, atendendo por sub-bacias com tratamento por lagoas aeradas ou por fossas sépticas com filtros anaeróbicos. Por serem eficientes, de custo reduzido e possível de implantação gradual, constituem-se em <u>pro</u> postas alternativas ao sistema global, podendo vir a ser aplicadas em outras areas semelhantes da Grande Vitória. (Volumes: *Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribirio - Volume IV: Plano Diretor de Esgotos Sanitários e Idem - Anexos).*

Volume V: Sistema Viário Básico

Outro fator condicionado pelas particularidades da Bacia e correlaciona da com a estruturação urbana é o sistema viário. Neste volume são anali sados os fatores naturais e os planos e projetos existentes, a partir dos quais são adotados critérios básicos e proposta uma rede viária básica e compatibilizada com o uso do solo atua e futuro, procurando propiciar fluidez entre os diversos setores urbanos, adequados espaços de circulação e arcabouço à configuração futura do Município. (Volume: Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume V: Sistema Viário Básico).

Volume V, Anexo - Anteprojetos do Sistema Viário Básico

Algumas das vias do Sistema Viário Básico proposto, consideradas como prioritárias pela PMVV, foram encaminhadas a nível de anteprojeto, empregando os conceitos e critérios segundo os quais obras de baixo custo não significam, apenas, preços reduzidos mas, principalmente, alta durabilidade e fácil manutenção. (Volume: Projets Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Eso Aribiri - Volume V: Sistema Viário Básico - Anexo: Anteprojetos).

Volume VI: Uso do Solo: Estudos Preliminares

Nesse volume (editado em abril/83), é analisada a política urbana adota da na estruturação do espaço da Aglomeração Urbana da Grande Vitória, ca racteriza aspectos históricos, elementos da infra-estrutura urbana atual do município de Vila Velha, bem como procura detectar as principais ten dências de expansão urbana que possam ocorrer futuramente (Volume: Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume VI: Uso do Solo: Estudos Preliminares).

Volume VII - Uso do Solo: Caracterização, Análise e Propostas

Os estudos do uso do solo, considerando os aspectos físicos analisados, o levantamento fundiário, a evolução urbana e a compatibilização com o saneamento e o sistema viário, apresenta diretrizes urbanísticos para o assentamento na área do Município compreendida na Bacia do Rio Aribiri. (Volume: Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume V: Uso do Solo: Caracterização, Aná lise e Propostas).

Volume VIII - Coleta de Lixo nos Morros

O saneamento basico complementa-se na coleta dos residuos, porem esta praticamente inexistente nas areas de encostas e morros com subnormais. Nesse volume é proposta a sistematização para a coleta lixo e serviços de limpeza em seis daquelas areas, complementando o Pro jeto de Melhoria do Sistema de Limpeza Urbana, do CPM, que abrange todo o Municipio. A proposta baseia-se na ordenação e melhorias da circula ção interna de cada área e na divulgação, educação e participação dos proprios moradores na deposição dos residuos em pontos de assim tornados acessíveis aos caminhões, constituindo, desse modo, nativas de custo reduzido e duradouras, na medida que educativas, poderão estender-se a outras areas similares. (Volume: Projeto Especial CPM/AUV - Componente B.31: Elaboração de Estudos da Bacia do Rio Aribiri - Volume VIII: Coleta de Lixo nos Morros).

A Bacia do Rio Aribiri tem metade de sua área desocupada (935ha), em con dições, quase, de ecossistema natural. A realização de estudos rando dados do meio ambiente para se propor uma urbanização que leve conta a variavel ambiental de maneira globalizada, visando compatibilizar o ordenamento urbano e os elementos naturais, tem o carater de ção, sistematizando questões pertinentes e prevenindo ocupações nadas, de investimentos vultosos, de correções sempre insatisfatorias. conhecimento, pelo Poder Público, de alternativas e diretrizes para uma política urbana integrada permite-lhe uma ação agressiva, atuando no agenciamento de areas como essa desde os estudos até a administração de sua ocupação, com continuidade, de modo que a soma de iniciativas, рũ blicas e particulares, resulte na melhoria da qualidade de ambiência urba na no município de Vila Velha.

LISTA DE MAPAS

- MAPA 1 Sistema de Abastecimento de Água Planejado
- MAPA 2 Delimitação das ATAD's e Sub-bacias de Esgotos
- MAPA 3 Plano Diretor de Esgotos Sanitários da Grande Vitória Sistema Integrado
- MAPA 4 Sistema de Esgotamento Sanitário da Bacia do Rio Aribiri

INDICE	PÁGINA
APRESENTAÇÃO	4
1. INTRODUÇÃO	12
2. SISTEMA EXISTENTE	13
3. SISTEMA DE ABASTECIMENTO DE ÁGUA	15
4. ESTUDOS DE POPULAÇÃO	18
5. O P D ESGV (PLANO DIRETOR DE ESGOTOS SANITÁRIOS DA GRAN DE VITÓRIA) NA BACIA DO RIO ARIBIRI	20
6. ELEMENTOS DE PROJETO	22
7. CONCEPÇÃO GERAL DOS SISTEMAS SEPARADORES PROPOSTOS	24
8. CUSTOS	28
ANEXOS	
- Avaliação Preliminar da Q ua lidade das Āguas dos Corpos Receptor Efluentes das Lagoas.	res dos
- Relatório de Exames de Água.	
- Planilhas de Calculo Hidraulico dos Coletores-Troncos do Sistem Esgotos Sanitários.	na de

- Perfis Longitudinais dos Coletores-Tronco do Sistema de Esgotos San<u>i</u>

tārios.

Conforme ja exposto pelo plano de drenagem, a região da bacia do rio Aribiri e predominantemente constituida de areas baixas e planas, que se alternam com morros isolados.

A ocupação urbana da região se deu em terrenos inadequados à ocupação, em mangues, restingas alagaveis e brejos costeiros.

A bacia do rio Aribiri está incluída no PDESGV (Plano Diretor de Esgo tos Sanitários da Grande Vitória), elaborado pela HIDROSERVICE - Engenha ria de Projetos LTDA, a pedido da CESAN, concluído em 1981 e com o início das obras na época prevista para 1982. Entretanto a área da bacia do rio Aribiri não foi considerada prioritária, naquele estudo, sendo im cluída numa segunda etapa de obras, que teria início cinco anos depois do início das obras da primeira etapa.

As pessimas condições sanitarias da bacia, que recebe esgotos de cerca de 130.000 habitantes, e o elevado custo das obras previstas no PDESGV, levaram a equipe do projeto a desenvolver um sistema de coleta de esgotos separador com tratamento (Lagoa Aerada) a jusante da rede.

Foram projetados cinco sistemas com coleta separadora e tratamento a $j\underline{u}$ sante, além de 2 áreas que pelas suas localizações e topografia, previuse o uso de fossas sépticas e filtro anaeróbico coletivos para estas duas regiões (Vide Mapa 4).

Na bacia do rio Aribiri, predomina o sistema unitário, com lançamentos de esgoto diretamente na rede de drenagem. Em muitos casos estes lançamentos se dão através de valas a ceu aberto.

Somente no bairro Santos Dumont existe rede separadora, sem tratamento a jusante, que atualmente não funciona, pois se encontra assoreada.

A utilização de fossa-sumidouro na área da bacia do rio Aribiri é dificultada nas regiões de baixada devido ao lençol freático, e nos morros devido ao solo em argila impermeável ou rocha.

Deve-se observar que a região foi ocupada sem o devido planejamento, como o estabelecimento de cotas de aterro, sendo que muitas vezes as casas possuem cota de soleira abaixo do greide da rua.

A situação acima descrita indica o pessimo estado sanitário em que se encontra a bacia do rio Aribiri, o que \tilde{e} também constatado pelas análises da qualidade da agua realizadas nos pontos apresentados no Mapa . Estas análises apresentadas em anexo, indicam a inexistência de vida animal aerobica nas aguas dos canais da bacia do rio Aribiri, pois o oxigênio dissolvido (OD) \tilde{e} zero ou proximo de zero (o maior valor foi 1,6mg/ ℓ).

Nestas aguas a incidência de coliformes fecais e da ordem de grandeza 10^6 , que segundo a Portaria Federal nº 0536, de 07/12/76 do Ministério do Interior, que estabelece a classificação das aguas interiores ou ma rinhas destinadas a balneabilidade, corresponde a classe V. Mas, indicando incidência elevada de esgotos com possibilidade de enfermidades de veiculação hídrica; possibilidade da presença de parasitas que afetam o homem, o que vem confirmar as pessimas condições sanitárias da região.

É de se ressaltar também que os hospitais, clínicas e assemelhados da bacia do rio Aribiri despejam seus esgotos diretamente na rede pluvial; dentre eles destaca-se o Hospital Evangélico (cerca de 150 leitos).

O PDESGV propõe o enquadramento do rio Aribiri na classe III da Portaria nº 013 da SEMA, uma vez que atravessando areas urbanas seria desejavel no minimo manter condições estéticas aceitaveis e vida aquatica.

Em 1982 a CAB - Consultores Associados Brasileiros S.A., contratada pe la CESAN - Companhia Espírito Santense de Saneamento, desenvolveu o Re estudo do Planejamento Global do Sistema de Distribuição de Agua da Grande Vitória, que norteia atualmente as metas de expansão do sistema de abastecimento de água da Grande Vitória.

De acordo com a divisão física da area, a bacia do rio Aribiri abrange as zonas de abastecimento 6 e 7, subzonas 6A, 6B, 7A e 7B dos estudos da CAB (Vide Mapa 1).

A agua destinada a estas zonas é captada no rio Jucu de onde segue para o ETA de Vale Esperança.

No sistema ETA Vale Esperança a subadução de agua tratada é feita atra ves de uma linha de diâmetro de 1.000mm em ferro fundido que parte da ETA passando pelos bairros Vale Esperança, Caramuru, Ouro Verde e Cobi lândia onde alcança a rodovia Carlos Lindemberg nas proximidades do bairro Garrido, ponto em que existe uma derivação de 900mm de diâmetro que irá alimentar as redes de distribuição da zona 6. A subadutora pros segue na rodovia até alcançar a confluência do Ibes onde passa a abaste cer a zona 7.

O estudo feito pela CAB preve, para os períodos de alcance do projeto, o abastecimento de 90% da população prevista para as zonas 6 e 7.

Os Quadros 1 e 2 e o Mapa 1 complementam as informações sobre o abaste cimento de áqua na região da bacia do rio Aribiri.

QUADRO 1 CARACTERÍSTICAS DOS RESERVATÓRIOS PRINCIPAIS E DE SUAS ZONAS DE INFLUÊNCIA

	RESERVA	RESERVA VOLUME LOCALI COTA NA		DENSIDADE POPULACIONAL Hab/ha	CONSUMO			
ZONA	TÖRIO	RESERVAT.	ZAÇÃŌ		1	7ACAO FUNDO MAXIMO	2000	PER CAPITA Ł/hab x dia
6 (A)	R 6A	4 x 2.000	Vila Garr <u>i</u> do	46,00	51,00	79,26	94,74	250
7 (A)	R 7A	4 x 1.500	Ibes	49,00	54,00	70,21	98,58	250
8	R8	3 x 5.000	Aribiri	40,00	45,00	84,54	112,75	250
6 (B)	R 6B	2 x 1.500	Vale Encan ta d o	30,00	35,00	39,96	60,58	250
7 (B)	R 7B	3 x 1.500	Araçãs	26,00	31,00	64,00	103,64	250

QUADRO 2

RESERVATÓRIOS REGULADORES DE PRESSÕES

ZONA	RESERVAT Ú RIO	CONS. MAX. HORARIO (m³)	VOLUME RESERV. NE CESSĀRIO (m³)	VOLUME PROPOSTO RESERV. (m³)	COTA DO FUNDO (m)
	R 6C MO Atalaia	847 ,5 8	28,25	50	
	R 6D Mº Pão Doce	4.575,74	152,52	150	
6 (A)	R 6E Mº Pão Doce	993,60	33,12	50	
	R 6F Mº Pão Doce	393,12	13,10	50	
	R 6G Vila Garrido	341,28	11,38	50	
6 (B)	R 6H Vale Encanta do	280,80	62,40	50	
7 (B)	R 7C Araçãs	91,59	20,35	50	

Para determinação da evolução da população, foram utilizados os estudos demográficos desenvolvidos pelo Instituto Jones dos Santos Neves e publicados no documento *Grande Vitória - Projeção da População -1980/2010*.

Esse trabalho dividiu a area em estudo (Grande Vitória) em unidades ter ritoriais denominadas ATAD - Area de Tratamento e Análise de Dados.

As ATADs foram definidas a partir dos setores censitários, obedecendo a critérios de homogeneidade quanto aos graus de ocupação (densidades demográficas) e quanto aos aspectos socio-econômicos e de uso do solo, constituindo-se no elemento básico de apoio para a distribuição territorial da população.

As ATADs que compõem a bacia do rio Aribiri estão representadas no Ma pa 2, onde também encontram-se as sub-bacias de cada sistema de esgo to.

Através de uma quantificação ponderada, onde agrupou-se as unidades territoriais de análise (ATADs), obteve-se a população da bacia do rio Aribiri.

Empregando o mesmo processo no agrupamento dos setores censitários estimou-se a população para cada bacia de esgotos, como está apresentado no Quadro 3.

QUADRO 3

SUB-BACIA DE ESGOTAMENTO SANITARIO UTILIZADA NESTE ESTADO	POPULAÇÃO TOTAL 1980	POPULAÇÃO TOTAL DE PROJETO (ANO 2010)
А	17.000	38.825
В	15.600	40.550
C	10.300	25.000
D	15.600	33.560
Е	24.995	56.674
Ilhas das Flores	2.012	4.556
Rio Marinho - V <u>a</u> le Encantado	5.453	12.794

Referência = Mapa 4.

5. O PDESGV (PLANO DIRETOR DE ESGOTOS SANITÁRIOS DA GRANDE VITÓRIA) NA BACIA DO RIO ARIBIRI

O PDESGV foi elaborado em 1981, pela HIDROSERVICE - Engenharia de Proje tos Ltda, a pedido da CESAN. As obras previstas no mesmo foram divididas em 2 etapas de acordo com as prioridades estabelecidas no plano. A região da bacia do rio Aribiri não foi considerada prioritária, sendo in cluida na segunda etapa de obras com início previsto para 5 (cinco) anos depois do início das obras da primeira etapa.

O PDESGV dividiu a área de estudo de acordo com as carcterísticas das diversas bacias hidrográficas em 5 sistemas independentes:

- Sistema Bubu
- Sistema Jucu
- Sistema Viana
- Sistema Serra
- Sistema Integrado

A região da bacia do Rio Aribiri está incluída no Sistema Integrado que abrange toda a região de Vitória e a maior parte das áreas ocupadas de Vila Velha, Cariacica e Viana.

Este sistema \tilde{e} composto de rede coletora, coletores tronco, interceptores, elevatorias, estações de pr \tilde{e} -tratamento e lançamento final.

Foram formuladas 4 alternativas para interceptação e disposição final dos esgotos, sendo a escolhida aquela na qual grande parte dos esgotos de Vitória são conduzidos para a Praia do Suã, onde sofrerã pre-trata mento e serão dispersadas nas águas do canal de acesso por meio de lan çamento subaquático com difusores e para a área do continente (Cariacica e Vila Velha), os esgotos serão reunidos num ponto situado entre o canal

da costa e a praia, na altura da ponta de Itapoã, em Vila Velha, onde os esgotos pré-tratados serão dispostos no oceano por meio de disposição subaquática em mar aberto.

O interceptor que atende a bacia do rio Aribiri desenvolve-se de início sobre a Rodovia ES-80 (Rodovia José Sette), seguindo pela Rodovia BR-262, ambas no território de Cariacica e atravessando o canal do rio Marinho, acompanha a Rodovia ES-060 (Rodovia Carlos Lindemberg) em Vila Velha, indo dar no emissário subaquático na ponta de Itapoã.

Para se conduzir os esgotos até o interceptor, foram projetados vários troncos, um coleta os esgotos de Cobilândia, Jardim Marilândia e vizi nhanças; outro coleta os esgotos da Ilha das Flores, Vila Garrido, Pedra dos Búzios, Alecrim, Alvorada; um terceiro coleta os esgotos da Ilha de Santa Rita, Ataíde, Aribiri, Ilha da Conceição, Cavalieri; outro cole ta os esgotos dos bairros que margeiam o canal Santos Dumont e há ainda um coletor tronco previsto para a área desocupada da bacia do rio Aribiri (Mapa 3).

Dentro da área da bacia do rio Aribiri estão previstas 5 elevatórias que também estão indicadas no Mapa 3, assim como os coletores troncos e o interceptor.

Em anexo, pode-se observar o cronograma físico-financeiro previsto pela HIDROSERVICE para as bacias 11 e 12 que compõem a área da bacia do rio Aribiri.

Como observado no cronograma físico-financeiro, a implantação deste sub sistema exigiria Cr\$ 14.875.140.000,00 (Jun/1981), sendo a sua implantação pouco provável num futuro próximo e por este motivo este estudo propôs um sistema isolado para a bacia do rio Aribiri, o qual tem mais pos sibilidade de ser implantado, por ser de custo mais baixo e possibilitar sua implantação por etapas.

6.1. CARACTERIZAÇÃO GEOLÓGICA:

A região da Bacia do Rio Aribiri e composta por terrenos quartenários, em sua maior parte pantanosos (mangues e alagados costeiros não salinos), de limitada por alguns morros do período pre-cambriano (granitos) e tendo no seu estuário os manguesais de Santa Rita.

A ocupação do solo foi realizada precariamente: cada cidadão de acordo com suas necessidades e possibilidades aterrava o solo de mangue original mente ao nível da influência da maré e com precárias soluções seja com relação ao material de aterro, seja com relação a altura final do aterro. Criou-se assim dificílimo problema sanitário, uma vez que os recalques são constantes e o lençol freático bastante superficial (a menos de 0,50m em grande parte do ano).

A fim de amenizar os problemas que advem da situação acima descrita, procurou-se lançar a rede o mais superficial possível e para tanto conside rou-se a profundidade mínima de 0,60m e optou-se pelo uso de tubos de PVC, o que acarretara menores declividades e menores infiltrações na rede.

6.2. AREAS ATENDIDAS PELO SISTEMA PROPOSTO

O sistema de esgotamento desenvolvido para toda a região urbanizada da Bacia do Rio Aribiri, inclusive as áreas onde se preve a intervenção co Componente B.41.1 do Projeto Especial CPM/AUV (Melhorias Urbanas no Aglomerado de Santa Rita).

Não se préviu um sistema de esgotamento sanitārio para a região desocup<u>a</u> da da bacia do rio Aribiri.

6.3. VAZÕES DE CONTRIBUIÇÃO

Para calculo da vazão de contribuição de esgotos domésticos foram adota dos os seguintes indices e coeficientes:

Per capita de agua de abastecimento adotado = $150\ell/hab \, X \, dia$ Indice de perdas = 20% Coeficiente de retorno = 80% Coeficiente do dia de maior consumo = 1,2 Coeficiente da hora de maior consumo = 1,5 Coeficiente linear de infiltração = $0,0002\ell/s \, X \, metro$

Hā que se observar que não existem industrias que utilizam grandes vol \underline{u} mes de agua como matéria prima, não tendo sido portanto consideradas \underline{va} zões concentradas.

7. CONCEPÇÃO GERAL DOS SISTEMAS SEPARADORES PROPOSTOS

As pessimas condições sanitarias da região da bacia do Rio Aribiri motivou o estudo de um sistema de coleta de esgotos separador com tratamento a jusante da rede.

A topografia da região não favorece a convergência de todos os esgotos para um único ponto onde receberiam tratamento e posterior lançamento. Assim foram projetados cinco sistemas com coleta sepadora e tratamento a jusante em lagoas aeradas.

Elegeu-se o tratamento por lagoas aeradas porque a experiência em Vitoria tem demonstrado serem elas o tratamento de menor custo, de alta eficiência e não exigindo altos custos de manutenção e operação (veja por exemplo, os estudos de cotejo técnico-financeiro dos sistemas de tratamen to de esgotos desenvolvidos pela ENEFER para a Prefeitura Municipal de Cariacica no bairro de Porto Santana - 1984). Duas outras áreas foram aten didas por fossas sépticas e filtros anaeróbicos coletivos devido às suas características de localização (grandes distâncias) e topografia (ver ma pa 4).

A divisão da região ocupada em varios sistemas propiciou menores alturas de escavação e menor número de estações elevatórias, o que assume grande importância devido as características da região de grandes areas planas e lençol freatico superficial como descrito anteriormente.

Ainda levando-se em conta a situação acima citada, projetou-se toda a rede em PVC, que exige menores declividades, além de garantir menores $i\underline{n}$ filtrações.

Traçou-se toda a rede de microesgotamento sanitário de cada sistema, a fim de se eleger o traçado mais favoravel para a rede coletora tronco

e ter conhecimento do comprimento total da rede. Após o traçado dimensionou-se apenas a rede coletora tronco e adotou-se diâmetro de 125 milimetros para a rede de micro esgoramento.

Como valor de profundidade minima utilizou-se 0,60m, sendo que 73% da rede dos cinco sistemas foi projetada com profundidade menor que 1m. Principalmente nas vias de maior trânsito de veiculos (em menor número na região), e sempre que possível, a rede de esgoto deve passar pela calça da, o que diminiu os custos de recomposição de pavimentação, propicia acesso mais fácil à rede, diminui as cargas solicitantes na tubulação e diminui os problemas da presença do lençol freático.

Mesmo tentando ao maximo não aprofundar a rede coletora de esgotos, ela atingiu algumas vezes profundidades que tornavam dificil sua execução. alem de aumentar sensivelmente os custos pela exigência de ensecadeiras metalicas. Assim foram projetadas 7 elevatórias no total dos cinco sistemas alem de cinco elevatórias para entrada nas lagoas. Estas esta ções foram projetadas considerando-se bombas centrifugas, abrigo e poço de coleta.

O tratamento dos esgotos em lagoas aeradas e de maturação foi eleito para a região por exigir pequenas áreas para sua implantação e reduzir cerca de 80% na DBO e serem de menor custo comparativo com outros sistemas de tratamento de esgotos.

As lagoas foram projetadas considerando-se os seguintes parâmetros: tem po de detenção de 2 dias para as lagoas de aeração e 1,5 dias para as lagoas de maturação; altura útil da lagoa aerada de 2,5m e 1,8m para a de maturação. Os aeradores escolhidos foram do tipo flutuante, devido as pessimas características do solo ja descritas anteriormente.

Para a impermeabilização das lagoas foi projetada uma camada de 0,5m de argila compactada no fundo, e os taludes também do mesmo material como mostra o detalhe das lagoas em anexo, a fim de promover a aeração das lagoas serão necessárias as potências de:

Lagoa	A	120	C۷
Lagoa	В	95	C۷
Lagoa	С	54	C۷
Lagoa	D	88	C۷
Lagoa	E	106	С٧

^{*}As potências dos aeradores foram estimados em função da relação potência/volume disponível na bibliografia e na experiência de projetos desenvolvidos na região de Vitória.

A população atendida por cada sistema serã:

LAGOA	POPULAÇÃO ANO 2010 (HABITANTES)
А	38.825
В	40.550
С	25.000
D	33.560
E	56.674

A população atendida nas duas regiões com solução em fossas coletivas filtros anaerobicos será:

REGIÃO	POPULAÇÃO (2010)			
Ilha das Flores	4.556 habitantes			
Rio Marinho	12.794 habitantes			

O número de fossas foi calculado considerando-se o atendimento de 180 habitantes por fossa, resultando em 25 fossas na área de Ilha das Fiores e 71 fossas no Bairro de Rio Marinho.

As tubulações que farão a coleta dos esgotos das residências conduzindoos até as fossas serão em tubos de PVC de diâmetro 125 milimetros.

8.1. BASES PARA ESTIMATIVA DE CUSTOS

DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO

Para estimativa dos custos deste item efetuou-se um levantamento aproxima do baseando-se em visitas ao campo e no conhecimento de técnicos da PMVV, ja que são poucas as vias pavimentadas na região.

Foram considerados os seguintes serviços no orçamento deste item: demol<u>i</u> ção da pavimentação asfáltica com utilização de rompedor; reconstituição da mesma com utilização de compactador de placa vibratória; arrancamento e reassentamento de paralelepípedos sobre coxim de areia.

REDE COLETORA DE ESGOTOS

Foram considerados os seguintes îtens: Escavação mecanizada de valas; escoramento; lastro de areia compactada de 0,5m de altura; assentamen to de tubos de PVC com aneis de borracha, inclusive conexões intercala das; fornecimento de tubos; fornecimento de conexões; reaterro apiloado de valas; esgotamento de agua com moto-bomba; poços de visita.

O escoramento, onde necessario, foi empregado em sua maioria ensecadeiras de madeira com parede simples, inclusive retirada do madeiramento com reaproveitamento de 5 vezes. Onde a profundidade de escavação era grande, exigindo ensecadeiras de grande altura, ampregou-se ensecadeiras met \overline{a} licas, inclusive retirada com reaproveitamento de 2 vezes.

A utilização das ensecadeiras se justifica devido ao lençol freático estar na maior parte da área muito alto e exigindo esgotamento das águas duran te a obra, alem do solo não ser firme em quase toda a região.

Os poços de visita, onde foi possível, utilizou-se tês de inspeção e curvas de 90° nas pontas secas em PVC. Nos entroncamentos e nas mudan cas de diâmetro utilizou-se poços de visita em aneis de concreto.

ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS

Considerou-se os itens: tubulação de recalque em PVC; bombas instaladas; poços de coletas e abrigo para as bombas.

LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO

Foram considerados os seguintes îtens: desapropriação da ārea; demolição; escavação mecanizada; aterro compactado de argila; muro divisório de 1,8m de altura; aeradores flutuantes; arborização com plantio de Casuarina.

FOSSAS COLETIVAS

Estimou-se para a região a ser atendida uma verba de 5 UPC/habitante.

FOSSAS INDIVIDUAIS

Considerou-se: escavação manual; lastro de concreto; fornecimento e assentamento de aneis de concreto; reaterro; fornecimento e assentamento de chicanas, tampa e tubo de limpeza; alvenaria com blocos de concreto.

INSTALAÇÕES DO CANTEIRO DE OBRAS E TOPOGRAFIA

Este item foi estimado em 3% do valor total da Obra

PROJETO EXECUTIVO

Estimado em 7% do valor da obra

FISCALIZAÇÃO

Considerou-se 1,0% do valor total da obra.

EVENTUAIS

Estimou-se 7,0% do valor total da obra

Os custos encontram-se apresentados por sistemas de esgoto sanitário das lagoas de aeração e maturação.

8.2. CUSTOS CONSOLIDADOS DA PROPOSTA DE COLETA E TRATAMENTO DOS ESGOTOS:

 Sistema de Esgotos Sanitarios da Lagoa $\underline{\mathsf{E}}$

TotalCr\$ 1.691.410.180,00

Total em ORTN............ 261.441,71

Soluções em Fossas Coletivas para a Ilhas das Flores

TotalCr\$

158.526.892,00

Total em ORTN

24.503,55

Soluções em Fossas Coletivas para os Bairros Rio Marinho e Vale Encantado.

445.169.675,00

Total em ORTN

68.810,00

TOTAL GERALCr\$

5.739.831.235,00

TOTAL GERAL EM ORTN Cr\$

887.207,19

(nov./83).

PLANILHAS DE CUSTO

PREÇO BASE - NOVEMBRO/83

COMPONENTE B-31-ELABORAÇÃO DOS ESTUDOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI-VILA VELHA - ES

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA A				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
1	DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO				Maria de la companione de
1.1	Demolição e Recomposição de pavimentação asfáltica,				
	com utilização de rompedor - Planilha l	m ²	768,0	12.436,80	9.551.462,40
1.2	Arrancamento e reassentamento de paralelepípedos s <u>o</u>				
. "	bre coxim de Ar e ia - Planilha 2	m ²	2.324,0	906,40	2.106.473,60
. 2	REDE COLETORA DE ESGOTO, EM PVC				
2.1	-Ø 125mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 3	m	5.110,0	6.994,95	35.744.194,00
2.2	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 4	m	15.190,0	33.064,02	502.242.463,80
2.3	- Ø 125mm, profundidade até 3,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 5	m	200,0	44.787,77	8.957.554,00
2.4	- Ø 150mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 7	m	1.117,0	8.109,12	9.057.887,04
					ω u

COMPONENTE B-31-ELABORAÇÃO DOS ESTUDOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI-VILA VELHA - ES

ITEM	SERVIÇO	UNID	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.5	-Ø 150mm, profundidade até 2,0m, com escoramento, ex	-	<u> </u>		Attices
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 8	m	3.321,0	34.178,09	113.505.436,90
2.6	-Ø 200mm, profundidade atē 2,0m, com escoramento, ex		<u></u>		
A CHALLES OF THE	ceto fornecimento de conexões - Planilha 12	m	570,0	38.722,22	22.071,665,40
2.7	-Ø 200mm, profundidade atē 3,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 13	m	234,0	51.914,40	12.147.969,60
2.8	-Ø 250mm, profundidade até 2,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 17	m	107,0	41.927,96	4.486.291,72
2.9	-Ø 250mm, profundidade até 3,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 18	m	107,0	55.803,02	5.970.923,14
2.10	-Ø 300mm, profundidade até 2,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 21	m	659,0	48.440,94	31.922.579,46
2.11	-Ø 300mm, profundidade ate 3,0m, com escoramento, ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 22	m l	126,0	61.559,05	7.756.440,30

COMPONENTE B-31-ELABORAÇÃO DOS ESTUDOS DA BACIA DO RIO ARIBIRI-VILA VELHA - ES

OBRA.	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA A				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.12	Fornecimento de conexões				
	C45 ^O PB - Ø 125mm	Un	68,0	5.215,54	354.656,72
	C45 ^O PB - Ø 150mm	Un	6,0	8.683,02	52.098,12
	C90 ^O PB - Ø 125mm	Un	191,0	6.065,13	1.158,439,80
	C90 ^O PB - Ø 150mm	Un	6,0	10.158,49	60.950,94
	J45 ^O BBP - Ø 125mm	Un	45,0	14.415,87	648.714,15
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm	Un	129,0	18.315,37	2.362.682,70
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 150mm	Un	17,0	22.105,57	375.794,69
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 300mm	Un	6,0	63.644,35	381.866,10
	Tampão para Inspeção - Ø 200mm	Un	173,0	10.778,71	1.864.716,80
·					
2.13	Poço de visita em Aneis de concreto				
	Pre-moldado - Planilhas 24, 25, 26 e 27				
	- Ø 1,0m, profundidade até 1,0m	Un	54,0	90.878,51	4.907.439,50
	- Ø 1,20m, profundidade atē 2,0m	Un	48,0	137.941,93	6.621.212,60
	- Ø 1,50m, profundidade até 3,0m	Un	6,0	216,922,77	1.301.536,60
	- Ø 1,50m, profundidade até 4,0m	Un	1,0	227.585,34	227.585,34
3	ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS				
3.1	Tubulação de recalque				ω σ

OBRA: SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA A							
ITEM	SERVIÇO	UNID	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL		
3.1	- Ø 150mm	m	150,0	10.955,06	1.643.259,00		
	- Ø 25Omm	m	118,0	25.136,36	2.966.090,40		
3.2	Bombas instaladas, poço de coleta e abrigo						
	- Até 5 HP	Un	3,0	2.400.000,00	7.200.000,00		
	- De 25 HP	Un	1,0	7.360.000,00	7.360.000,00		
4	LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO						
	Planilha - 29	Un	1,0	138.314.750,00	138.314.750,00		
	TOTAL PARCIAL				943.323.134,70		
5	CANTEIRO DE OBRAS/TOPOGRAFIA	%	3,0	_	28.299.694,04		
6	PROJETO EXECUTIVO	%	7,0		66.032.619,43		
7	FISCALIZAÇÃO	%	1,0		9.433.231,35		
8	EVENTUAIS	%	7,0		66.032.619,43		
	TOTAL				1.113.121.298,95		

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA B				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
1	DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO				
1.1	Demolição e recomposição de pavimentação asfáltica,				
	com utilização de rompedor - Planilha l	m ²	1.490,0	12.436,80	18.530.832,00
1.2	Arrancamento e reassentamento de paralelepipedo so				
	bre coxim de areia - Planilha 2	m ²	3.349,0	906,40	3.035.533,60
2	REDE COLETORA DE ESGOTO, EM PVC				
2.1	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 3	m	16.400,0	6.994,95	114.717.180,00
2.2	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 4	m	400,0	33.064,02	13.225.608,00
2.3	- Ø 125mm, profundidade até 3,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 5	m	260,0	44.787,77	11.644.820,20
2.4	- Ø 150mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 7	m	3.800,0	8.109,12	30.814.656,00
					37

ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.5	- Ø 150mm, profundidade até 3,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 9	m	150,0	45.901,94	6.885.291,00
2.6	- Ø 200mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha ll	m	350,0	10.583,73	3.704.305,50
2.7	- Ø 200mm, profundidade ate 2,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 12	m	250,0	38.722,22	9.680.555,00
2.8	- Ø 200mm, profundidade até 5,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 15	m	300,0	455.033,69	136.510.107,00
2.9	- Ø 250mm , profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 16	m	200,0	15.117,32	3.023.464,00
2.10	- Ø 250mm, profundidade até 2,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 17	m	250,0	41.927,96	10.481.990,00
2.11	- Ø 250mm, profundidade até 4,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 19	m	150,0	386.088,50	57.913.275,00

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA B				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.12	- Ø 250mm, profundidade até 5,0m, com escoramento,				
and the second s	exceto fornecimento de conexões - Planilha 20	m	150,0	458.922,31	68.838.346,50
2.13	Fornecimento de conexões				
	C45 ^O PB - Ø 125mm	Un	55,0	5.215,54	286.854,70
	C45 ^O PB - Ø 150mm	Un	11,0	8.683.02	95.513,22
	C45 ^O PB - Ø 250mm	Un	3,0	26.455,01	79.365,03
	C90 ^O PB - Ø 125mm	Un	140,0	6.065,13	849.118,20
	C90 ^O PB - 0 150mm	Un.	4,0	10.158,49	40.633,96
·	J45 ^O BBP - Ø 125mm	Un	20,0	14.415,87	288.317,40
	J45 ^O BBP - Ø 150mm	Un-	6,0	19.426,28	116.557,68
	J45 ^O BBP - Ø 250mm	Un	3,0	41.102,09	123.306,27
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm	Un	150,0	18.315,37	2.747.305,50
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm	Un	11,0	22.105,57	243.161,27
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 250mm	Un	7,0	37.506,85	262.547,95
	Tampão para inspeção - Ø 200mm	Un	258,0	10.778,71	2.780.907,18
2.14	Poço de visita em aneis de concreto				
	Pré-moldado - Planilhas 24,25, 26, 27 e 28				
	- Ø 1,0m, profundidade até 1,0m	Un	53,0	90.878,51	4.816.561,03 ω

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA B				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.14	- Ø 1,20m, profundidade até 2,0m	Un	18,0	137.941,93	2.482.954.74
	- Ø 1,50m, profundidade até 3,0m	Un	3,0	216.922,77	650.768,31
	- Ø 1,50m, profundidade até 4,0m	Un	1,0	227.585,34	227.585,34
	- Ø 1,50m, profundidade até 5,0m	Un	7,0	239.255,32	1.674.787,34
3	ESTAÇÕES ELEVATORIAS				
3.1	Tubulação de recalque				
	- Ø 100mm	m	216,0	5.978,74	1.291.407,84
3.2	Bombas Instaladas, poço de coleta e abrigo				
	- De 10 HP	Un	1,0	3.840.000,00	3.840.000,00
	- De 20 HP	Un	1,0	6.400.000,00	6.400.000,00
4	LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO				
	Planilha 30	Un	1,0	109.875.910,00	109.875.910,00
	TOTAL PARCIAL				628.179.526,66
5	CANTEIRO DE OBRAS/TOPOGRAFIA	%	3,0	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	18.845.385,80
					+

		1	3.4.54		
TEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
6	PROJETO EXECUTIVO	%	7,0	<u>-</u>	43.972.566,87
7	FISCALIZAÇÃO	%	1,0	-	6.281.795,27
8	EVENTUAIS	. %	7,0	_	43.972.566,87
	TOTAL				741.251.841,47
		-			
					And the second s
		1 1			

ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
7	DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO				
1.1	Demolição e recomposição de pavimentação asfáltica,				
	com utilização de rompedor - Planilha l	m²	1.640,0	12.436,80	20.396.352,00
1.2	Arrancamento e reassentamento de paralelepipedos so				
e ⁴	bre coxim de areia - Planilha 2	m ²	1.568,0	906,40	1.421.235,20
2	REDE COLETORA DE ESGOTO, EM PVC				
2.1	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 3	m	8.301,0	6.994,95	58.065.079,95
2.2	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 4	m	2.028,0	33,064,02	67.053.832,56
2.3	- Ø 125mm, profundidade até 3m, com escoramento ex				
	ceto fornecimento de conexões - Planilha 5	m	81,0	44.787,77	3.627.809,37
2.4	- Ø 150mm, profundidade atē 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 7	m	881,0	8.109,12	7.144.134,72

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA C				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.5	- Ø 200mm, profundidade ate 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 11	m	679,0	10.583,73	7.186.352,67
P					
2.6	- Ø 250mm, profundidade ate 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 16	m	240,0	15.117,32	3.628.156,80
2.7	Fornecimento de Conexões				
	C45 ^O PB - Ø 125mm	Un	48,0	5.215,54	250.345.92
	C45 ^O PB - Ø 150mm	Un	5,0	8.683,02	43.415,10
:	С90 ^О РВ - Ø 125mm	Un	95,0	6.065,13	576.187,35
	C90 ^O PB - Ø 150mm	Un	1,0	10.158,49	10.158,49
	C90 ^O PB - Ø 250mm	Un	1,0	33.659,40	33.659,40
	J45 ^O BBP - Ø 125mm	Un	25,0	14.415,87	360.396,75
	J45 ⁰ BBP - Ø 150mm	Un	2,0	19.426,28	38.852,56
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm	Un	95,0	18.315,37	1.739.960,15
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 150mm	Un	9,0	22.105,57	198.950,13
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 200mm	Un	5,0	29.392,63	146.963,15
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 250mm	Un	1,0	37.506,85	37.506,85
	Tampão para Inspeção - Ø 200mm	Un	82,0	10.778,71	883.854,22
					F

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA C				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.8	Poço de visita em aneis de concreto				
	Prē-moldado - Planilhas 24, 25 e 26				
	- Ø 1,0m, profundidade até 1,0m	Un	27,0	90.878,51	2.453.719,77
	- Ø 1,2m, profundidade atē 2,0m	Un	6,0	137.941,93	827.651,58
	- Ø 1,5m, profundidade até 3,0m	Un	2,0	216.922,77	433.845,54
3	ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS				
3.1	Tubulação de recalque				
	- Ø 100mm	m	136,0	5.978,74	813.108,64
3.2	Bombas instaladas, poço de coleta e abrigo				
-	- De 10 HP	Un	2,0	3.840.000,00	7.680.000,00
4	LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO				
	Planilha 31	Un	1,0	69.115.053,00	69.115.053,00
- management of the Miller Management of the Section 1999	TOTAL PARCIAL				254.166.581,87
5	CANTEIRO DE OBRAS/TOPOGRAFIA	%	3,0	- 4	7.624.997,46
					# *** *** *** *** *** *** *** *** *** *

BRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA C				
ГЕМ	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
6	PROJETO EXECUTIVO	%	7,0	<u>-</u>	17.791.660,73
7	FISCALIZAÇÃO	%	1,0	_	2.541.665,82
8	EVENTUAIS	%	7,0		17.791.660,73
	TOTAL	-			299.916.566,61
		-			
		-			
		-			
		+			

ITEM	SERVIÇO	UNID	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
1	DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO				
1.1	Demolição e Recomposição de Pavimentação asfaltica,		- 		
	com utilização de rompedor - Planilha l	m ²	6.024,0	12.436,80	74.919.283,20
1.2	Arrancamento e reassentamento de paralelepipedos so				
	bre coxim de areia - Planilha 2	m ²	5.780,0	960,40	5.283.992,00
2	REDE COLETORA DE ESGOTO, EM PVC				
2.1	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 3	m	22.850,0	6.994,95	159.834.607,50
2.2	- Ø 125mm, profundidade até 3,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 5	m	1.910,0	44.787,77	85.544.640,70
2.3	- Ø 125mm, profundidade atē 4,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 6	m	600,0	374.026,20	224.415.720,00
.4 .	- Ø 150mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 7	m	2.300,0	8.109,12	18.650.976,00
					· National Annual Annua

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA D				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.12	- Ø 250mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 16	m	455,0	15.117.32	6.878.380,60
2.13	- Ø 250mm, profundidade até 3,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 18	m	300,0	55.803,02	16.740.906,00
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·					
2.14	- Ø 250mm, profundidade até 5,0m, com escoramento,				
Markan and Market M	exceto fornecimento de conexões - Planilha 20	m	200,0	458.922,31	91.784,462,00
2.15	Fornecimento de Conexões				
	C45 ^O PB - Ø 125mm	Un	80,0	5.215,54	`417.243,20
	C45 ^O PB - Ø 150mm	Un	2,0	8.683,02	17.366,04
	C45 ^O PB - Ø 200mm	Un	2,0	15.103,59	30.207,18
	C90 ^O PB - Ø 125mm	Un	260,0	6.065,13	1.576.933,80
	C90 ^O PB - Ø 150mm	Un	9,0	10.158,49	91.426,41
	C90 ^O PB - Ø 200mm	Un	3,0	18.382,25	55.146,75
	C90 ^O PB - Ø 250mm	Un	4,0	33.659,40	134.637,60
	J45 ^O BBP - Ø 125mm	Un	41,0	14.415,87	591.050,67
	J45 ^O BBP - Ø 200mm	Un	2,0	24.610,71	49.221,42
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm	Un	136,0	18.315,37	2.490.890,32

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA D				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.15	Tê de Inspeção - BBB - Ø 150mm	Un	6,0	22.105,57	132.633,42
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 200mm	Un	3,0	29.392,63	88.177,89
	Tê de Inspeção - BBB - Ø 250mm	Un	4,0	37.506,85	150.027,40
	Tampão para Inspeção - Ø 200mm	Un	355,0	10.778,71	3.826.442,05
		,			
2.16	Poço de visita em aneis de concreto				
	Pré-moldado - Planilhas 24, 25, 26, 27 e 28				
	- Ø 1,0m, profundidade até 1,0m	Un	71,0	90.878,51	6.452.374,21
	- Ø 1,20m, profundidade até 2,0m	Un	18,0	137.941,93	2.482.954.74
	- Ø 1,50m, profundidade até 3,0m	Un	14,0	216.922,77	3.036.918,78
	- Ø 1,50m, profundidade até 4,0m	Un	4,0	227.585,34	910.341,36
	- Ø 1,50m, profundidade atē 5,0m	Un	6,0	239.255,32	1.435.531,92
3	ESTAÇÕES ELEVATÕRIAS				
3.1	Bombas instaladas, poço de coleta e abrigo				
	- De 5 HP	Un	1,0	2.400.000,00	2.400.000,00
	- De 18 HP	Un	1,0	6.400.000,00	6.400.000,00
4	LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO				
	Planilha 32	Un	1,0	107.411.907,00	107.411.907,00 5

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA D				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
	TOTAL PARCIAL				1.093.588.796,66
5	CANTEIRO DE OBRAS/TOPOGRAFIA	%	3,0	<u>-</u>	32.807.663,90
6	PROJETO EXECUTIVO	%	7,0	_	76.551.215,77
7	FISCALIZAÇÃO	%	1,0	No.	10.935.887,97
			·		
8	EVENTUAIS	%	7,0		76.551.215,77
	TOTAL				1.290.434.780,07
		-			

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA E				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
1	DEMOLIÇÃO E RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTAÇÃO				
1.1	Demolição e Recomposição de pavimentação asfáltica,				
	com utilização de rompedor - Planilha l	m²	1.811,0	12.436,80	22.523.044,80
1.2	Arrancamento e reassentamento de paralelepipedos so				
·····	bre coxim de areia - Planilha 2	m ²	3.516,0	906,40	3.186.902,40
2	REDE COLETORA DE ESGOTO, EM PVC				
2.1	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 3	m	4.400,0	6.994,95	30.777.780,00
2.2	- Ø 125mm, profundidade até 2,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 4	m	25.300,0	33.064,02	836.519.706,00
2.3	- Ø 125mm, profundidade até 3,0m, com escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha 5	m	600,0	44.787,77	26.872.662,00
2.4	- Ø 150mm, profundidade até 2,0m, sem escoramento,				
	exceto fornecimento de conexões - Planilha Z	m	282,0	8.109,12	2.286.771,84

OBRA: SISTEMA DE ESGÔTO SANITÁRIO DA LAGOA E CUSTO UNITÁRIO UNID. QUANTIDADE SERVIÇO CUSTO PARCIAL ITEM 2.12 Fornecimento de Conexões C45^OPB - Ø 125mm 45,0 5.215,54 234.699,30 Un C45^OPB - Ø 150mm Un 2,0 8.683,02 17.366,04 C45^OPB - Ø 200mm Un 1,0 15.103,59 15.103,59 C45^OPB - Ø 250mm 4,0 26.455,01 105.820,04 Un C90^OPB - Ø 125mm 220,0 6.065,13 1.334.328,60 Un C90^OPB - Ø 150mm 10.158,49 10.158,49 1,0 Un C90^OPB - Ø 200mm 1.0 18.382,25 18.382,25 Un J45⁰BBP - Ø 125mm Un 26,0 14.415.87 374.812,62 J45^OBBP - Ø 200mm 24.610,71 73.832,13 Un 3,0 1:978.059,96 Tê de Inspeção - BBB - Ø 125mm 108,0 18.315,37 Un Tê de Inspeção - BBB - Ø 150mm 22.105,57 176.844.56 8.0 Un Tê de Inspeção - BBB - Ø 200mm 12,0 29.392,63 352.711,56 Un Tê de Inspeção - BBB - Ø 250mm Un 7,0 37.506,85 262.547,95 Tê de Inspeção - BBB - Ø 300mm 1,0 63.644,35 63.644,35 Un Tampão para Inspeção - Ø 200mm 285.0 10.778,71 3.071.932,35 Un 2.13 Poço de visita em aneis de concreto Pre-moldado - Planilhas 24, 25, 26 e 27 - Ø 1,0m, profundidade até 1,0m Un 57,0 90.878,51 5.180.075,07

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA E				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
2.13	- Ø 1,2m, profundidade até 2,0m	Un	55,0	137.941,93	7.586.806,15
· .	- Ø 1,5m, profundidade até 3,0m	Un	11,0	216.922,77	2.386.150,47
	- Ø 1,5m, profundidade atē 4,0m	Un	1,0	227.585,34	227.585,34
3	ESTAÇÕES ELEVATÕRIAS				
3.1	Bombas instaladas, poço de coleta e abrigo				
	- Ate 5 HP	Un	1,0	2.400.000,00	2.400.000,00
	- De 20 HP	Un	1,0	6.400.000,00	6.400.000,00
4.	LAGOAS DE AERAÇÃO E MATURAÇÃO				
	Planilha 33	Un	1,0	127.088.480,00	127.088.480,00
	TOTAL PARCIAL				1.433.398.457,76
5	CANTEIRO DE OBRAS/TOPOGRAFIA	%	3,0	-	43.001.953,73
6	PROJETO EXECUTIVO	%	7,0		100.337.892,04
7	FISCALIZAÇÃO	%	1,0		14.333.984,58
					л N

OBRA:	SISTEMA DE ESGOTO SANITÁRIO DA LAGOA E				
ITEM	SERVIÇO	UNID.	QUANTIDADE	CUSTO UNITÁRIO	CUSTO PARCIAL
8	EVENTUAIS	%	7,0		100.337.892,04
	TOTAL				1.691.410.180,15
	9H				
	<u> </u>				