

Companhia de Água e Esgoto do Ceará

DEN - Diretoria de Engenharia

GPROJ - Gerência de Projetos de Engenharia



Ubajara - CE

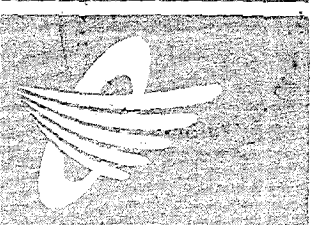
Projeto Básico do Sistema de Esgotamento Sanitário da
Sede de Ubajara/CE - 1ª Etapa

VOLUME I
Relatório Técnico

Cagece

DEZEMBRO/2019

1
2
3
4
5
6
7
8
9
10
11
12
13
14
15
16
17
18
19
20
21
22
23
24
25
26
27
28
29
30
31
32
33
34
35
36
37
38
39
40
41
42
43
44
45
46
47
48
49
50
51
52
53
54
55
56
57
58
59
60
61
62
63
64
65
66
67
68
69
70
71
72
73
74
75
76
77
78
79
80
81
82
83
84
85
86
87
88
89
90
91
92
93
94
95
96
97
98
99
100



EQUIPE TÉCNICA DA GPROJ - Gerência de Projetos
Produto: Projeto Básico do Sistema de Esgotamento Sanitário da Sede de Ubajara/CE - 1ª Etapa

Gerente de Projetos de Engenharia

Engº. Raul Tigre de Arruda Leitão

Coordenação de Serviços Técnicos de Apoio

Engº. Bruno Cavalcante de Queiroz

Coordenação de Custos e Organamentos de Obras

Engº. Ernandes Freire Alves

Supervisão de Organamento de Projetos de Obras

Engº. Tiago Cavalcante Lima

Supervisão de Pesquisa de Preços e Composições

Engº. Leonardo Carvalho de Sousa

Engenheiro Projetista

Engº. Wellington Santiago Lopes

Desenhos

João Maurício e Silva Neto

Heider Moreira Moura Júnior

Paulo Helano Pinheiro Veras

Claudia Rodrigues do Nascimento

Washington Paula da Silva

Katya Maria de Almeida

Francisco Arquimedes da Silva

Edição

Janis Joplin Saara Moura Queiroz

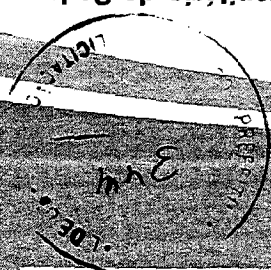
Arquivo Técnico

Patricia Santos Silva

Colaboração

Ana Beatriz de Oliveira Montezuma

Gleiciane Cavalcante Gomes





APRESENTAÇÃO

O presente relatório consiste no Projeto Básico de Esgotamento Sanitário da Sede Ubajara/CE, referente à 1ª etapa de implantação, em atendimento à solicitação do Diretor-Presidente da Cagece, expressa no processo de nº 0094.000739/2008-50 de 04/11/2008.

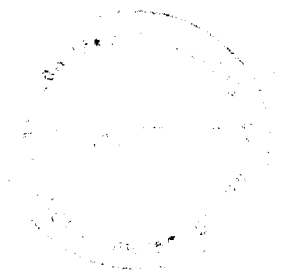
Este projeto apresenta todas as informações necessárias para implantação das unidades do sistema de esgotamento sanitário referente à 1ª etapa (rede coletora, estações elevatórias e estação de tratamento de esgoto). Em relação à 2ª etapa, apresenta-se o dimensionamento e peças gráficas referente apenas à rede coletora, sem contemplar projeto das demais unidades (elevatórias) ou orçamento.

Constitui-se de 05 (cinco) volumes, assim organizados:

- **VOLUME I: RELATÓRIO TÉCNICO**
 - **Memorial Descritivo e de Cálculo**
- **VOLUME II: PEÇAS GRÁFICAS**
 - Tomo I
 - Tomo II
 - Tomo III
- **VOLUME III: PROJETO ELÉTRICO**
- **VOLUME IV: ORÇAMENTO**
- **VOLUME V: RELATÓRIO DE SONDAGEM**
 - Tomo I
 - Tomo II

SUMÁRIO

1	CARACTERIZAÇÃO DA ÁREA DO PROJETO.....	1
1	1.1 LOCALIZAÇÃO E ACESSO.....	1
4	1.2 ASPECTOS CLIMÁTICOS.....	4
4	1.3 ASPECTOS AMBIENTAIS.....	4
4	1.4 ASPECTOS HIDROGRÁFICOS.....	4
5	1.5 ASPECTOS SOCIAIS E ECONÔMICOS.....	5
5	1.6 ASPECTOS SANITÁRIOS.....	5
6	1.7 INFRAESTRUTURA EXISTENTE.....	6
7	1.8 ABASTECIMENTO DE ÁGUA.....	7
11	2 DESCRIÇÃO DO SISTEMA EXISTENTE.....	11
13	3 LEVANTAMENTO DOS ESTUDOS E PLANOS EXISTENTES.....	13
15	4 ESTUDO POPULACIONAL E DE DEMANDA.....	15
23	4.1 ESTUDO DE VAZÕES.....	23
23	4.1.1 Per capita.....	23
23	4.1.2 Coeficientes de Variação de Demanda.....	23
24	4.1.3 Coeficiente de Retorno e Taxa de Infiltração.....	24
24	4.1.4 Índice de Atendimento.....	24
30	5 ESTUDO DE ALTERNATIVAS.....	30
30	5.1 CONCEPÇÃO DO SISTEMA DE COLETA E TRANSPORTE.....	30
31	5.2 TRATAMENTO.....	31
33	6 PROJETO PROPOSTO.....	33
33	6.1 CONFIGURAÇÃO GERAL.....	33
33	6.2 CONSIDERAÇÕES IMPORTANTES.....	33
36	6.3 DESCRIÇÃO E DIMENSIONAMENTO DAS UNIDADES DO SISTEMA.....	36
36	6.3.1 Rede Coletora.....	36
39	6.3.2 Travessias.....	39
41	6.3.3 Elevatórias de Esgoto.....	41
47	6.3.4 Estação de Tratamento de Esgoto.....	47
52	7 MEMORIAL DE CÁLCULO.....	52
152	8 MANUAL DE OPERAÇÃO E MANUTENÇÃO.....	152
152	8.1 CONSIDERAÇÕES SOBRE MANUTENÇÃO.....	152
153	8.1.1 Bombas.....	153





8.1.2	Sopradores (Compressores).....	153
8.1.3	Estruturas Suportes.....	153
8.1.4	Edificações	154
8.1.5	Jardins	154
8.2	MANUAL DE OPERAÇÃO.....	154
8.2.1	Grade.....	154
8.2.2	Caixa de Areia.....	154
8.2.3	Bombas.....	155
8.2.4	DAFA	155
8.2.5	Secagem do Lodo	162
8.3	CONSIDERAÇÕES FINAIS.....	163
8.4	SEGURANÇA DO SISTEMA	164
9	ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS	166
10	MEMORIAL DE DESAPROPRIAÇÃO.....	168
11	ART.....	177

Ficha Técnica e Croqui





FICHA TÉCNICA - SES

Informações do Projeto

Projeto:		
PROJETO BÁSICO DO SISTEMA DE ESGOTAMENTO SANITÁRIO DA SEDE DE UBAJARA/CE - 1ª ETAPA		
Projetista:		Programa:
WELLINGTON SANTIAGO LOPES		-
Município:	Localidade:	Data de atualização do Projeto:
UBAJARA	SEDE	DEZEMBRO/2019

Dados da População

Método de Estimativa Populacional	Taxa de crescimento médio anual	Alcance do Projeto	Ano de Início do Projeto	População Inicial de Projeto	Ano Final de Projeto	População Final de Projeto
Método de Progressão Geométrica	2% A.A.	20 ANOS	2009	13.454	2029	19.987

População

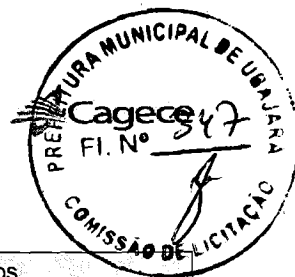
Etapa	Ano	População Total (hab)	População Atendida (hab)	% Atendimento
1ª Etapa (a implantar)	2019	5.284	5.284	32,23%
	2019	16.394	16.394	100%
	2029	19.987	19.987	100%

Vazões de Projeto

ANO	VAZÃO (L/s)		
	Mínima	Média	Máxima
2019	4,47	8,95	20,12
Final de Plano	13,88	27,76	58,615

Ligações Domiciliares e Intradomiciliares

Discriminação	Implantação
Ligações Domiciliares	1.286 unidades
Ligações Intradomiciliares (25% LD)	322 unidades

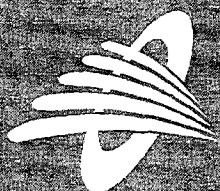


Emissário Final (EF)

Corpo Receptor	Material	Diâmetro	Extensão	Obs.
Riacho Sem Denominação	PVC DEFOFO	250	80,00M	Emissário dimensionado para Final de Plano

Handwritten text along the left margin, possibly bleed-through from the reverse side of the page.





Caracterização da Área de Projeto

1 CARACTERIZAÇÃO DA ÁREA DO PROJETO

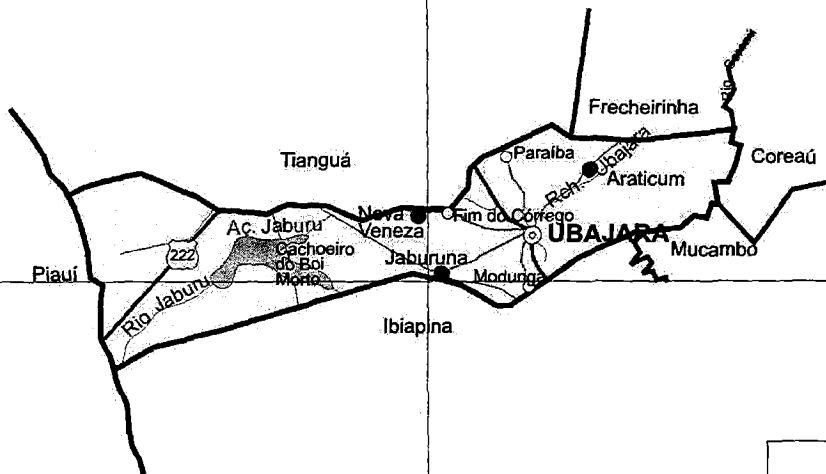
1.1 Localização e Acesso

O município localiza-se na região noroeste do Estado do Ceará, com coordenadas geográficas de 3° 51' 16" de latitude (S) e 39° 16' 08" de longitude (WGr). Tem como limites Frecheirinha e Tianguá (Norte), Ibiapina e Mucambo (Sul), Mucambo e Coreau (Leste) e o estado do Piauí (Oeste).

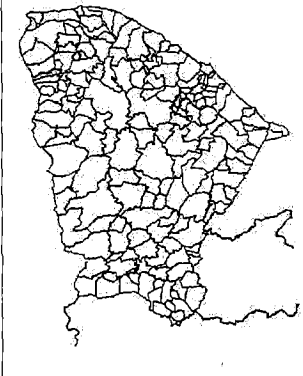
Possui uma área de 421,037 km², tendo uma área relativa de 0,28% em relação ao Estado. Situa-se em uma altitude de 847,5 m acima do nível do mar e dista da capital, em linha reta, 270 km. Na Figura 1.1, é apresentado o Município de Ubajara.

O acesso ao município, a partir de Fortaleza, pode ser feito através da estrada de rodagem Fortaleza/ Itapagé/ Sobral/ Tianguá (BR-222), passando por Sobral até Tianguá, a partir da qual, pela CE187, chega-se a Ubajara. A Figura 1.2 apresenta o mapa de acesso à Ubajara.

UBAJARA



MAPA DE LOCALIZAÇÃO



LEGENDA

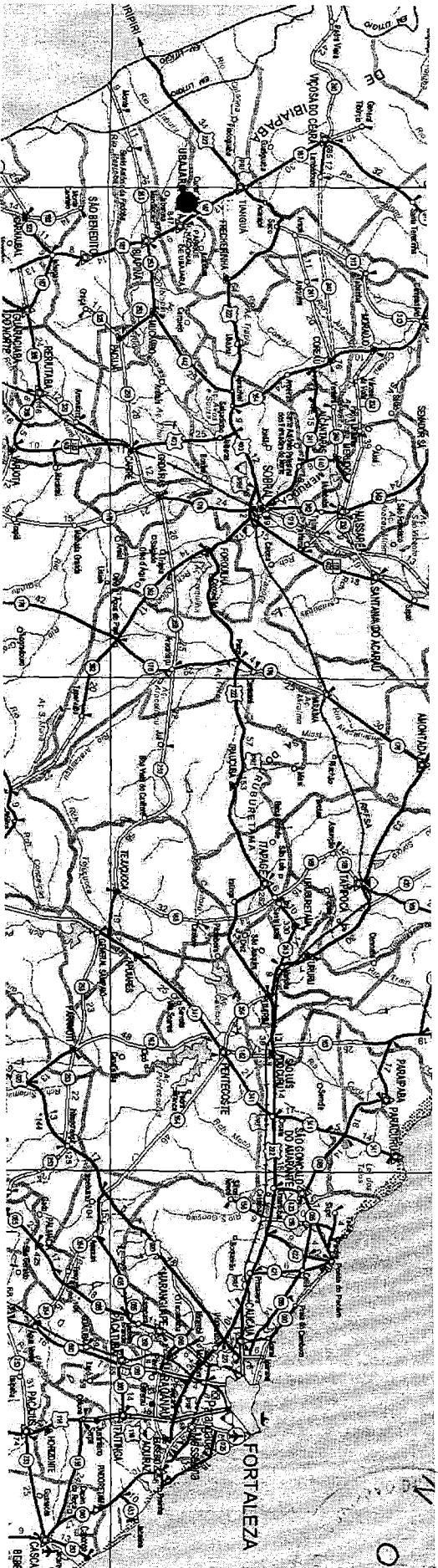
CAPITAL	★
CIDADE (ACIMA DE 100.000 HAB.)	■
CIDADE (DE 50.001 ATÉ 100.000 HAB.)	□
CIDADE (DE 20.001 ATÉ 50.000 HAB.)	○
CIDADE (DE 5.001 ATÉ 20.000 HAB.)	●
CIDADE (MENOS DE 5.000 HAB.)/DISTRITO	◉
OUTRAS LOCALIDADES	○
LIMITES:	
FERROVIA IMPLANTADA	—+—+—
FERROVIA PLANEJADA	—+—+—
AERÓDROMO	✈
AEROPORTO	✈
PORTO	⚓
PREFIXO RODOVIAS:	
FEDERAL	BR
ESTADUAL	CE
TRANSITÓRIA	CE
CONSTRUÍDAS:	
PAVIMENTADA PISTA SIMPLES	=====
PAVIMENTADA PISTA DUPLA	=====
IMPLANTADA	=====
LEITO NATURAL	=====
EM CONSTRUÇÃO:	
PAVIMENTADA PISTA SIMPLES	=====
PAVIMENTADA PISTA DUPLA	=====
IMPLANTAÇÃO (EOI)	=====
PLANEJADA	=====
CONVENÇÕES	
CURSO D'ÁGUA PERMANENTE	~~~~~
CURSO D'ÁGUA INTERMITENTE	~~~~~
LAGOA, LAGO	~~~~~
ALÇUDE, BARRAGEM	~~~~~

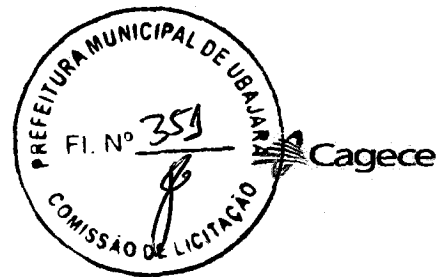
IPECE

INSTITUTO DE PESQUISA E PLANEJAMENTO TERRITORIAL DO CEARÁ



Figura 1.2: Mapa de Acesso à Ubajara





1.2 Aspectos Climáticos

Segundo a FUNCEME e o IPECE, o clima predominante da região é o Tropical Quente Sub-Úmido. As temperaturas variam de 24 a 26°C. A pluviosidade média é de 1.483,5 mm/ano e o período chuvoso encontra-se no intervalo de janeiro a abril.

1.3 Aspectos Ambientais

O município de Ubajara apresenta como principais unidades geomorfológicas: Planalto da Ibiapaba e depressões Sertanejas.

Localiza-se na Microrregião da Ibiapaba, com solo do tipo areias quartzosas distróficas, solos litólicos, latossolo vermelho-amarelo e podzólico vermelho-amarelo, utilizados predominantemente para a agropecuária.

A vegetação é constituída de Carrasco, Floresta Caducifólia Espinhosa, Floresta Subcaducifólia Tropical Pluvial e Floresta Subperenifólia Tropical Pluvio-Nebular.

Em Ubajara, localiza-se o Parque Nacional de Ubajara (PARNA Ubajara), com 6.299 ha de área, com objetivo de proteger uma pequena amostra da Floresta Subcaducifólia Tropical, representativa de serra úmida em região semi-árida e sua transição até atingir a Caatinga. A unidade protege também afloramentos de rochas calcárias bem como grutas encontradas em alguns destes afloramentos (IBAMA). O Decreto de sua criação se deu em 30/04/1959, pelo Presidente Juscelino Kubtschek de Oliveira.

1.4 Aspectos Hidrográficos

Ubajara está inserida na Bacia do rio Parnaíba, que, junto com seus afluentes, são considerados como parte da Bacia Hidrográfica do Nordeste, abrange cerca de 342.988 km² e envolve os Estados do Piauí (com 75% da área ou 249.374 km²), Maranhão (19% da área ou 70.000 km²) e Ceará (6% da área ou 21.000 km²). Ainda 2.614 km² dessa bacia é da área litigiosa entre Piauí e Ceará.

Ubajara tem como seus recursos hídricos o rio Jaburu e 53 poços.

A Região Hidrográfica do Poti-Longá/ Pirangi é a única do Ceará que drena suas águas para outro Estado da Federação, no caso o Piauí. Vários rios, como o rio Poti e o rio Jaburu, nascem no Ceará e, devido à topografia da região, correm para o Piauí, configurando,

Ubajara é abastecido pelo sistema Jaburu I. O abastecimento de água no Município é satisfatório, com pressão suficiente em todos os pontos, atendendo a, aproximadamente, 3567 ligações ativas (município). O sistema de esgotamento sanitário existente é localizado, constituído de rede coletora e tratamento por decanto-digestores, localizado próximo a um dos afluentes do Jaburu. Em geral, as demais áreas contam com sistema de fossa rudimentar ou o esgoto é encaminhado à via pública.

1.6 Aspectos Sanitários

INDICES	VALOR	POSICÃO NO RANKING
Índice de Desenvolvimento Municipal (IDM) – 2004	25,06	74º
Índice de Desenvolvimento Humano (IDH) – 2000	0,657	37º no Ceará; 3.653º no Brasil

Quadro 1.2: Índices de Desenvolvimento

Segundos dados do IBGE (2000), a densidade demográfica do município é de 64,35 hab/km², a taxa de urbanização é de 46,10%. O município possui um PIB total de 95.158.000,00 (2005), alcançando a 53ª posição no ranking do Ceará, e um PIB per capita de 3.234 (2005). Quanto ao PIB por setor, em termos de porcentagem, temos 29,12% do PIB devido a Agropecuária; 15,73% devido a Indústria e 55,15% devido ao setor de Prestação de Serviços.

DISCRIMINAÇÃO	1991		2000	
	Nº	%	Nº	%
Total	23.374	100,00	27.095	100,00
Urbana	9.113	38,99	12.490	46,10
Rural	14.261	61,01	14.605	53,90
Homens	11.550	49,41	13.589	50,15
Mulheres	11.824	50,59	13.506	49,85

Quadro 1.1: População residente – 1991 e 2000

A população total residente no município de Ubajara, distribuída entre urbana e rural, homens e mulheres, segundo censos de 1991 e 2000, está indicada no Quadro abaixo:

1.5 Aspectos Sociais e Econômicos

segundo a Legislação Federal, de rio de domínio federal.





No que diz respeito à coleta de lixo, a cidade conta de forma satisfatória com este serviço, sendo, porém, necessária a ampliação da coleta e o destino final adequado dos resíduos sólidos.

O sistema de drenagem existente abrange apenas áreas específicas, apresentando problemas de erosão em função da ocorrência de chuvas.

Os problemas apresentados fazem com que o controle de vetores seja dificultado, ocasionando uma alta incidência de doenças de veiculação hídrica, destacando as verminoses.

Na área da saúde, o município conta com 14 Unidades de Saúde ligadas ao Sistema Único de Saúde (SUS), sendo 13 públicas e 1 particular. Especificamente a sede, possui 9 Centros de Saúde, 2 Ambulatórios, 1 Unidade Mista, 1 Unidade de Vigilância Sanitária e 1 Hospital.

A taxa de mortalidade infantil (21,10/1000 nascidos) é considerada elevada mesmo para os padrões estaduais (18,28/1000 nascidos) e muito superior ao estabelecido pela O.M.S.

A melhoria do saneamento básico, não apenas no Município, como em todo o Estado, passa por entraves que inviabilizam o pleno atendimento das necessidades básicas da população, como a carência de recursos para investimento e financiamento da melhoria e da ampliação dos sistemas existentes, e a desarticulação entre os órgãos envolvidos com o saneamento básico nas três esferas da Administração Pública.

Quadro 1.3: Principais indicadores de Saúde - 2004

Indicadores	Município	Estado
Médicos/1000 hab.	1,26	2,04
Dentistas/1000 hab.	0,48	0,31
Leitos/1000 hab.	1,36	1,96
Unidades de Saúde/ 1000 hab.	0,48	0,30
Nascidos vivos	616	139.762
Óbitos	13	2.555
Taxa de Mortalidade Infantil/1000 nascidos vivos	21,10	18,28

1.7 Infraestrutura Existente

O município de Ubajara possui, segundo o censo de 2000, 6.313 domicílios, segundo dados obtidos em 2006, 96,65% de sua área urbana e 11,77% de sua área rural atendidas por serviços de água, 92,65% dos domicílios atendidos com energia elétrica e 1.217 linhas

telefônicas.

Através de dados obtidos pela própria CAGECE e pela Coelce, foi possível elaborar as seguintes tabelas, fornecendo informações de infraestrutura, saneamento e energia elétrica.

Quadro 1.4: Abastecimento de Água - 2005

ESPECIFICAÇÃO	MUNICÍPIO	ESTADO	% SOBRE O TOTAL DO ESTADO
Volume Produzido (m³)	676.009	319.585.720	0,21
Ligações Reais	3.862	1.149.633	0,34
Ligações Ativas	3.560	1.057.938	0,34

Quadro 1.5: Esgotamento Sanitário - 2005

ESPECIFICAÇÃO	MUNICÍPIO	ESTADO	% SOBRE O TOTAL DO ESTADO
Ligações Reais	-	367.532	-
Ligações Ativas	-	317.854	-

Quadro 1.6: Energia Elétrica - 2005

DISCRIMINAÇÃO	VALOR CORRENTE (R\$MIL)	% SOBRE A RECEITA TOTAL
Total	16.760	100,00
Residencial	3.580	21,36
Industrial	1.767	10,54
Comercial	1.097	6,54
Rural	7.856	46,87
Público	2.461	14,68
Próprio	-	-
Revenda	-	-

Fonte: Companhia Energética do Ceará (Coelce).

1.8 Abastecimento de Água

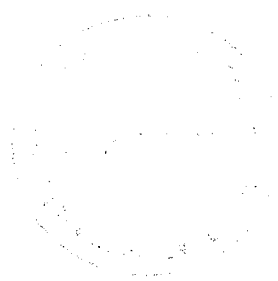
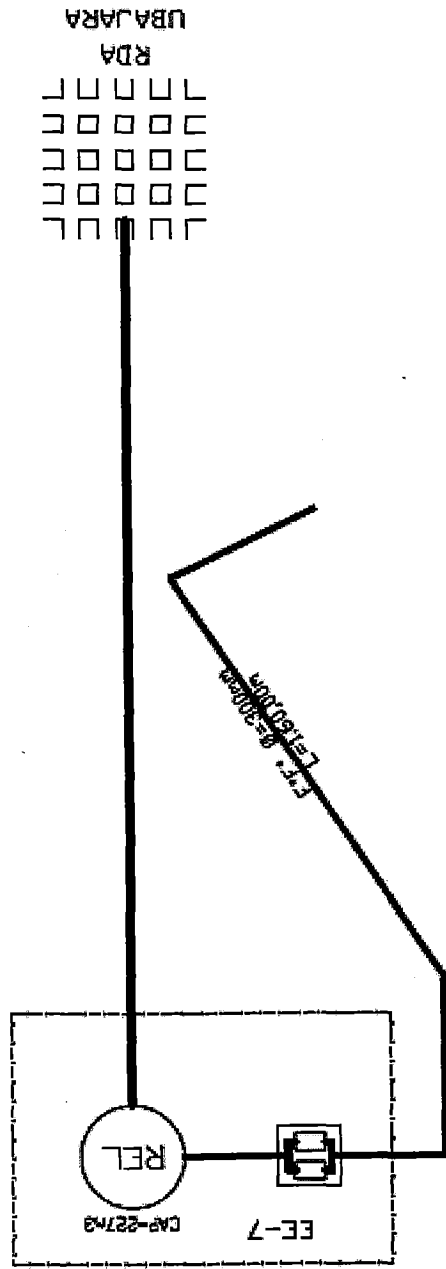
Ubjajara é abastecida através do açude Jaburu, que possui capacidade de, aproximadamente, 209 milhões de m³, sendo este manancial gerenciado pela COGERH. Em Ubjajara, o volume distribuído alcança a marca de 58 mil litros por segundo numa rede que alcança uma extensão de 36.341 metros.

Após o tratamento na ETA Jaburu, a água que abastece Ubjajara é enviada, por meio de



adução, a um reservatório com função de reunião, denominado RAP 02, de capacidade de 2.500 m³, essa água reservada é enviada, também por meio de adução, a um reservatório elevado, denominado REL 10, de capacidade de 227 m³. Abaixo, se encontra o croqui do Sistema de Abastecimento de Água de Ubajara, que está inserido no Complexo do Jaburu, a água que é enviada para o REL representado, como já foi mencionado, vem do RAP com função de reunião que é receptor da água tratada da ETA Jaburu.

Figura 1.3: Croqui do sistema de água de Ujajara do Complexo de Jaburu





**Descrição do Sistema
Existente**

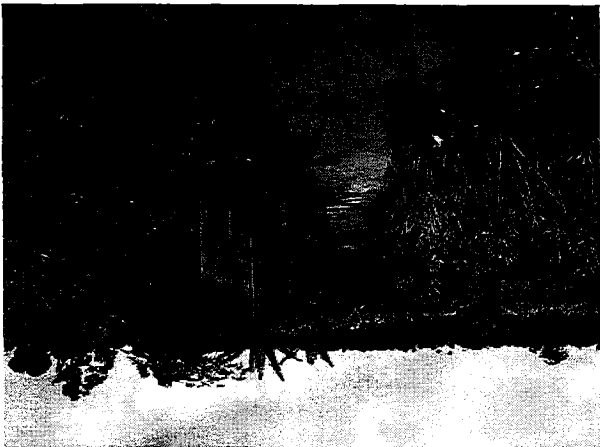
2 DESCRIÇÃO DO SISTEMA EXISTENTE

Ubatara conta apenas com sistema de esgotamento sanitário localizado, implantado às margens de uma afluente do rio Jaburu, constituído apenas por 1,3 km de rede existente e tratamento por decanto-digestores, executado pela prefeitura.

A estação encontra-se em estado precário, coberta de vegetação, e a parede externa da lateral esquerda tomou por ocasião das chuvas de início do ano de 2009. Neste projeto, há previsão de sua desativação para implantação de estação elevatória.

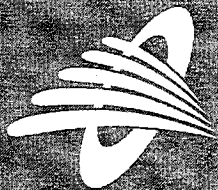


(A) Unidade de Tratamento de Esgoto implantada pela Prefeitura. A proposta inicial é a desativação desta estação e implantação da EEE-07 nesta área.



(B) Vista do riacho que passa na margem da ETE citada na foto anterior. Observar parede externa derrubada pela chuva e excesso de vegetação cobrindo a estação de tratamento.

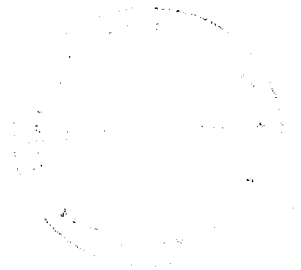
Figura 2.1: Fotos referentes à estação de tratamento existente por decanto-digestores

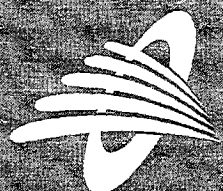


**Levantamento dos Estudos
e Planos Existentes**

- Para elaboração do projeto de esgotamento sanitário da Sede de Ubajara, foram levantados e analisados os seguintes documentos:
- Plano diretor de zoneamento urbano da Sede de Ubajara, disponibilizado pelo secretário de obras do município, Sr. Francisco Roginaldo Rocha;
 - Planilha de registro de volumes do sistema Complexo Jaburu da Cagece, disponibilizado pelo encarregado do núcleo, Sr. Francisco Fernandes Eutrásio;
 - Contagem de população do IBGE, de 2007;
 - Perfil Básico Municipal do IPECE, de 2008.

3 LEVANTAMENTO DOS ESTUDOS E PLANOS EXISTENTES





Estudo Populacional e de Demanda

4 ESTUDO POPULACIONAL E DE DEMANDA

O estudo populacional e de demanda da sede de Ubajara foi desenvolvido a partir dos dados levantados pela topografia e pelos disponibilizados pelo IBGE, considerando a última Contagem de População em 2007, que abrangem os municípios com população menor que 150.000 habitantes.

A partir da população do município de Ubajara, referente aos Censos 1991 e 2000 e a Contagem de População 2007 do IBGE e respectivos anos referenciais (1991, 2000 e 2007), foram realizadas três metodologias para estimativa populacional: Método Aritmético, Método Geométrico e o Método de Extrapolação Gráfica.

Para cada metodologia, foram obtidas suas respectivas taxas de crescimentos e população estimada para fim de plano. O Quadro 4.1 apresenta o desenvolvimento das metodologias e os resultados do estudo.

Observou-se que todas as taxas de crescimento das metodologias estudadas resultaram em valores menores que o mínimo recomendado pela Cagece, no valor de 2% a.a. Como o Método Geométrico apresentou uma taxa de crescimento de 1,84%, mais próxima do que a mínima recomendada, adotou-se esse método para estimativa populacional da população da Sede de Ubajara, à taxa de 2% a.a.

Para obtenção da população de início de plano, foi realizada contagem de domicílios por bacía, aplicando-se a cada uma, a taxa de ocupação do município apresentado pelo IBGE. Aplicando-se o método de crescimento geométrico à taxa de crescimento de 2% a.a., determinaram-se as respectivas populações de fim de plano (2029) para cada bacía, e, por conseguinte, a população total da sede de Ubajara para os anos compreendidos de 2009 a 2029.

O Quadro 4.2 apresenta o fluxo do esgotamento sanitário pelas bacias definidas, de forma a auxiliar a composição de vazões a serem adotadas no dimensionamento das unidades do sistema.

O Quadro 4.3 apresenta a estimativa populacional, ano a ano, para cada bacía e a população total da Sede de Ubajara.

A Tabela 4.1 apresenta o resumo da contagem de domicílios obtido da topografia, os



Cagece

valores relativos ao número de ligações prediais de água da CAGECE e a população de início de plano e a estimada para 2019 e 2029.

Tabela 4.1: Contagem de domicílios e Resumo da Estimativa Populacional por Bacia para os anos de 2009, 2019 e 2029

Bacia	Etapa de Implantação	Contagem Domicílios Topografia	Ligações Prediais de Água	População (ano 2009)*	População (ano 2019)	População (ano 2029)
01	2ª Etapa	93	98	354	431	526
02	1ª Etapa	381	403	1.458	1.777	2.166
03	1ª Etapa	525	556	2.012	2.452	2.989
04	2ª Etapa	96	101	365	444	542
05	1ª Etapa	607	642	2.324	2.832	3.453
06	2ª Etapa	19	20	72	87	106
07	1ª Etapa	576	610	2.208	2.691	3.280
08	1ª Etapa	759	803	2.906	3.542	4.318
09	2ª Etapa	155	164	593	722	881
10	1ª Etapa	304	321	1.162	1.416	1.726
Total		3.515	3.723	13.454	16.394	19.987

* População estimada adotando 3,62 hab/domicílio.

1 ESTIMATIVA POPULACIONAL

A partir do IBGE e do projeto original, foram levantados dados sobre a população urbana, conforme apresentado abaixo:

Censo	1991	2000	2007
População	9,113	12,490	14,195

A partir destes dados, realizou-se um estudo da estimativa populacional através de três métodos de previsão:

- . Método Aritmético
- . Método Geométrico
- . Método de Extrapolação Gráfica

1.1 Método Aritmético

Este método pressupõe uma taxa de crescimento constante ao longo dos anos, a partir dos dados coletados dos últimos censos. Admite-se aqui que a população varia linearmente com o tempo, sendo indicado para períodos de curto prazo, de 1 a 5 anos.

A metodologia consiste em determinar a razão de crescimento k a partir dos dois últimos censos, aplicando-o em seguida na obtenção da população que se quer prever. Para tal utiliza-se as seguintes equações abaixo:

$$k = \frac{P_2 - P_1}{t_2 - t_1} \quad \text{e} \quad P = P_2 + k(t - t_2)$$

Onde:

k : constante de crescimento aritmético;

P_1 : população do penúltimo censo;

P_2 : população do último censo;

P : população a ser prevista;

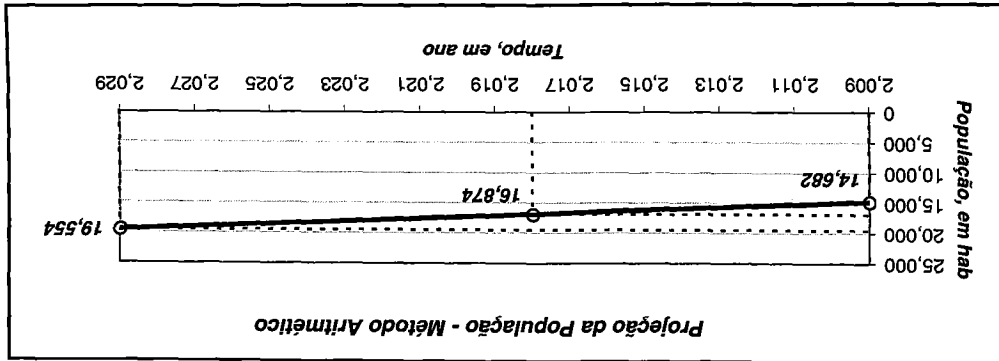
t_1 : ano de realização do penúltimo censo;

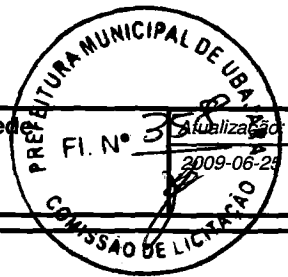
t_2 : ano de realização do último censo;

t : ano em que se deseja obter a previsão da população

Censo	1991	2000	2007
População	9,113	12,490	14,195
k	375,2		
	243,6		

Taxa	243,6	2009	2010	2011	2016	2017	2018	2013	2012	2007
População	14,682	14,926	14,926	15,169	16,387	16,631	16,631	15,413	15,413	15,656
Ano	2009	2010	2011	2016	2017	2018	2013	2012	2012	2007
População	18,336	18,579	18,823	19,066	19,554	19,554	19,554	19,554	19,554	19,554
Ano	2024	2025	2026	2027	2028	2029	2029	2029	2029	2029
População	17,118	17,361	17,605	17,849	18,092	18,092	18,092	18,092	18,092	18,092
Ano	2019	2020	2021	2022	2023	2024	2024	2024	2024	2024
População	15,900	16,144	16,387	16,631	16,874	16,874	16,874	16,874	16,874	16,874
Ano	2014	2015	2016	2017	2018	2019	2019	2019	2019	2019
População	14,682	14,926	15,169	15,413	15,656	15,656	15,656	15,656	15,656	15,656
Ano	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2014	2014	2014	2014
Taxa	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2014	2014	2014	2014





1.2 Método Geométrico

Neste método, o crescimento populacional é proporcional à população existente em um determinado ano, ou seja, que o incremento de população varia conforme o passar dos anos. Também é indicado para pequenos espaços de tempo, contudo, tendo em vista a facilidade de cálculo e à proximidade com o crescimento populacional verificado no Estado, é comumente usado para estimativa da população.

A metodologia consiste em determinar a razão de crescimento k a partir dos dois últimos censos, aplicando-o em seguida na obtenção da população que se quer prever.

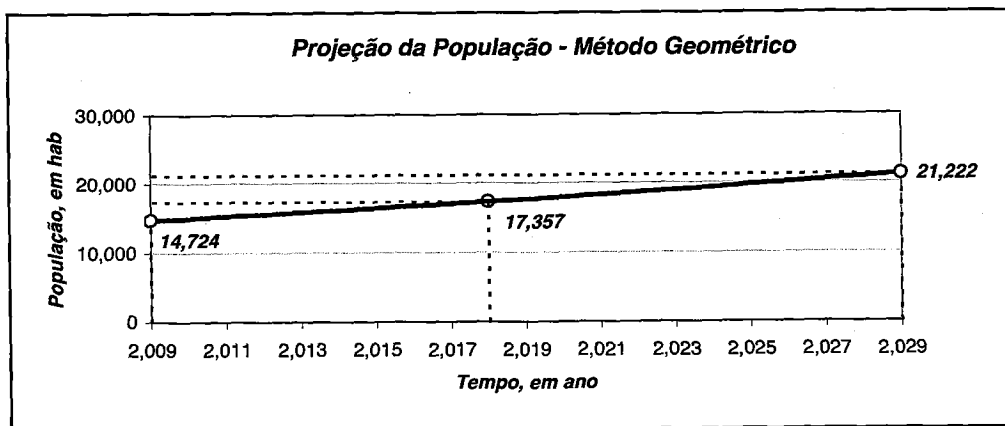
$$r = t_2 - t_1 \sqrt[t_2 - t_1]{\frac{P_2}{P_1}} - 1 \quad \text{e} \quad P = P_2(1+r)^{t_2-t}$$

Onde:

- r: taxa de crescimento geométrico;
- P_1 : população do penúltimo censo;
- P_2 : população do último censo;
- P: população a ser prevista;
- t_1 : ano de realização do penúltimo censo;
- t_2 : ano de realização do último censo;
- t: ano em que se deseja obter a previsão da população

Censo	1991	2000	2007
População	9,113	12,490	14,195
r	3.56%		1.84%

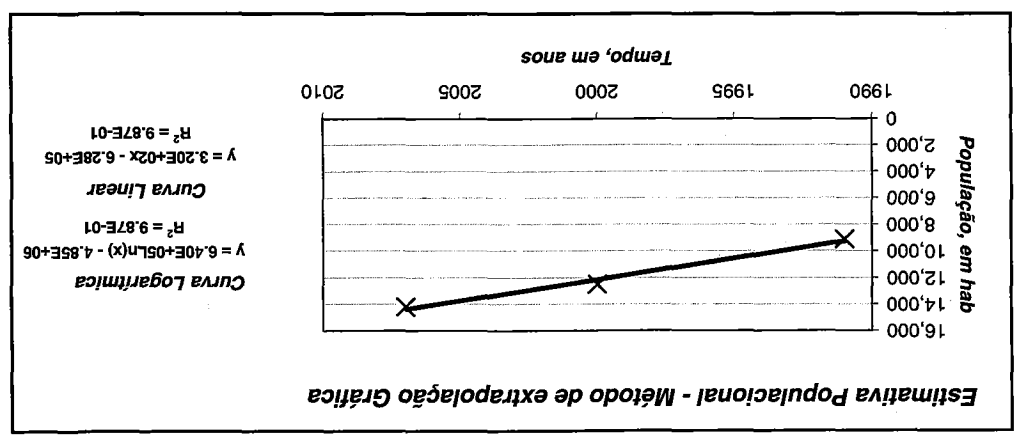
Taxa	Ano	População	Ano	População	Ano	População	Ano	População
1.84%	2,009	14,724	2,014	16,133	2,019	17,677	2,024	19,369
Pop. Inic.	2,010	14,995	2,015	16,430	2,020	18,003	2,025	19,726
14,195	2,011	15,272	2,016	16,733	2,021	18,335	2,026	20,090
Ano Inic	2,012	15,554	2,017	17,042	2,022	18,673	2,027	20,460
2,007	2,013	15,841	2,018	17,357	2,023	19,018	2,029	21,222



1.3 Método de Extrapolação Gráfica

Este método consiste no traçado de uma curva arbitrária ajustada aos dados já observados, onde a partir de seu prolongamento/extrapolação, verifica-se sua tendência de crescimento e determina-se a população de projeto.

Censo	1991	2000	2007
População	9,113	12,490	14,195



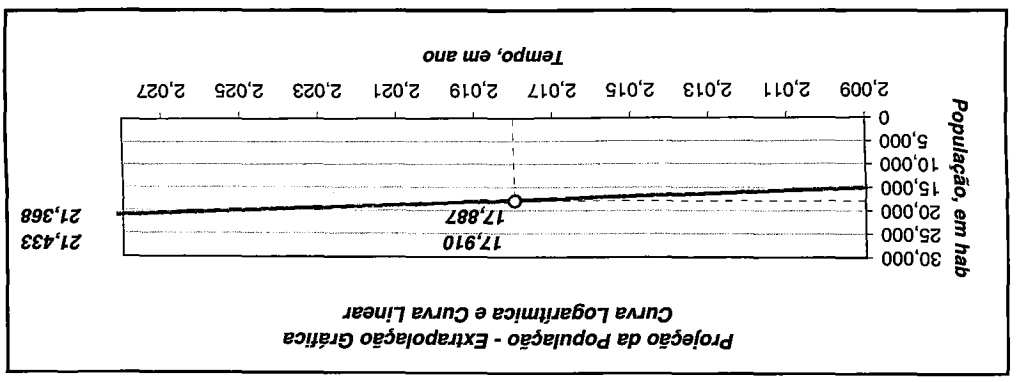
A partir do gráfico observa-se que tanto a curva de tendência do tipo logarítmica quanto a do tipo linear possuem boa correlação de crescimento da população em relação aos dados fornecidos. O valor da abscissa refere-se ao ano e o da ordenada é a população. Por este método, utilizando as duas curvas, a previsão da população será:

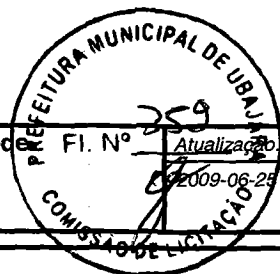
Estimativa Populacional - Curva Logarítma

Coef. K1	2,009	2,010	2,011	2,012	2,013
Coef. K2	640,329,08	15,343	15,662	15,980	16,298
Xo do gráfico	4,85E+06	2,010	2,011	2,012	2,013
2,000	2,013	2,012	2,011	2,010	2,009
População	15,025	15,343	15,662	15,980	16,298
População	2,014	2,015	2,016	2,017	2,018
População	16,616	16,934	17,252	17,569	17,887
População	2,019	2,020	2,021	2,022	2,023
População	18,204	18,521	18,838	19,155	19,471
Ano	2,024	2,025	2,026	2,027	2,029
População	19,788	20,104	20,420	20,736	21,368

Estimativa Populacional - Curva Linear

Coef. K1	320,31	2,010	2,011	2,012	2,013
Coef. K2	15,027	15,348	15,668	15,988	16,308
Xo do gráfico	6,28E+05	2,010	2,011	2,012	2,013
2,000	2,013	2,012	2,011	2,010	2,009
População	15,027	15,348	15,668	15,988	16,308
População	2,014	2,015	2,016	2,017	2,018
População	16,629	16,949	17,269	17,590	17,910
População	2,019	2,020	2,021	2,022	2,023
População	18,230	18,551	18,871	19,191	19,512
Ano	2,024	2,025	2,026	2,027	2,029
População	19,832	20,152	20,473	20,793	21,433



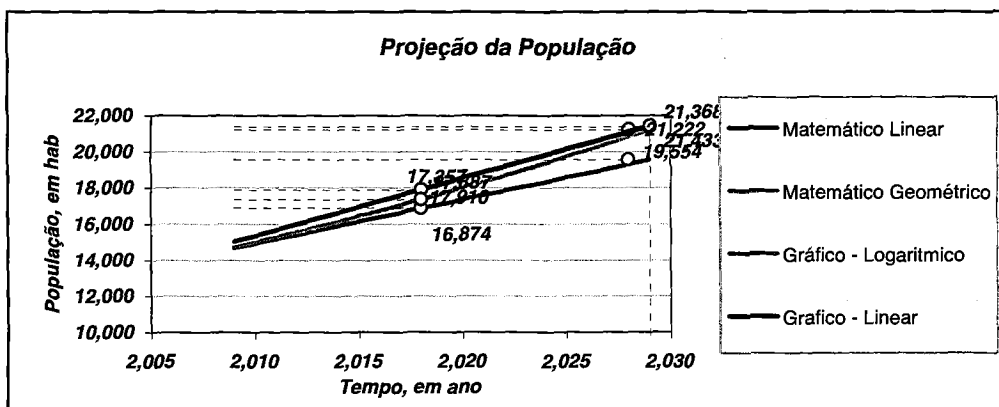


1.4 Considerações Finais

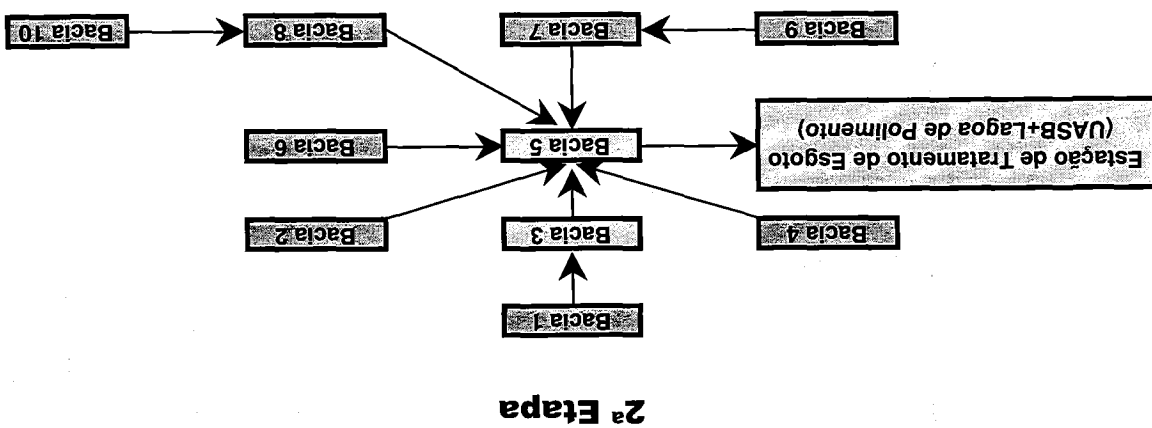
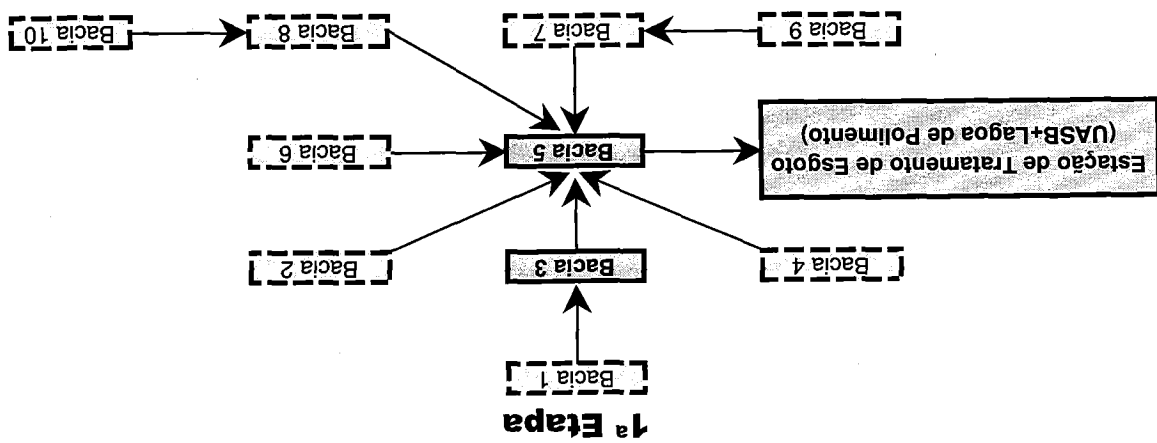
O quadro abaixo apresenta um resumo dos métodos apresentados com as diferentes estimativas de população em médio e fim de plano de forma que se possa ter uma noção quanto suas diferenças e assim balizar a decisão quanto qual método adotar.

Modelo	2009	2019	2029	TCG*
.Matemático Aritmético	14,682	16,874	19,554	1.44%
.Matemático Geométrico	14,724	17,357	21,222	1.84%
.Extrapolação Gráfica				
.Logaritmica	15,025	17,887	21,368	1.78%
.Linear	15,027	17,910	21,433	1.79%

TCG*: taxa de crescimento geométrico calculado a partir da população inicial e final



Os primeiros métodos matemáticos (aritmético e geométrico) constituem estimativas mais indicadas para um plano de 1 a 5 anos, conforme apresenta os autores Milton Tomoyo Tsutiya e Pedro Alem Sobrinho, no livro "Coleta e Transporte de Esgoto Sanitário" - 2ª Edição - 2000. O modelo de extrapolação gráfica é indicado para maior número de pontos, aplicando-os no desenvolvimento de curvas de tendência. Observa-se que todas as estimativas obtiveram taxas de crescimento menor do que a mínima recomendada pela Cagece. Para este estudo, então, será adotado o Método de Crescimento Geométrico, por apresentar-se bastante consistente para esta comunidade, conforme projeções efetuadas, adotando-se contudo a taxa de crescimento geométrico de 2% a.a. Esta taxa será utilizada para estimativa da população de fim de plano para todas as bacias da Sede de Ubajara, considerando crescimento urbano homogêneo.



Legenda:

- Bacias Contempladas na 1ª Etapa de implantação
- Bacia não Contemplada na 1ª Etapa
- Bacias contempladas pela 2ª Etapa

Obs: Toda transferência de efluente entre bacias se dará através de estações elevatórias de esgoto, as quais receberão denominação correspondente a numeração da bacia de origem. Ex: Bacia 01, estação correspondente: EEE-01.



Sistema de Esgotamento Sanitário de Ubaíara Sede
Estimativa Populacional
Quadro 4-3: Método de Progressão Geométrica

Atualização
2009-06-25

Ano	Bacia 01	Bacia 02	Bacia 03	Bacia 04	Bacia 05	Bacia 06	Bacia 07	Bacia 08	Bacia 09	Bacia 10	Sede
	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)	População total (hab)
2,009	354	1,458	2,012	365	2,324	72	2,208	2,906	593	1,162	13,454
2,010	361	1,487	2,052	372	2,370	73	2,252	2,964	604	1,185	13,720
2,011	368	1,516	2,093	379	2,417	74	2,297	3,023	616	1,208	13,991
2,012	375	1,547	2,135	387	2,466	76	2,343	3,083	629	1,233	14,274
2,013	383	1,578	2,177	395	2,515	77	2,390	3,145	641	1,257	14,558
2,014	390	1,609	2,221	402	2,565	79	2,437	3,208	654	1,282	14,847
2,015	398	1,641	2,265	411	2,617	81	2,486	3,272	667	1,308	15,146
2,016	406	1,674	2,311	419	2,669	82	2,536	3,338	681	1,334	15,450
2,017	414	1,708	2,357	427	2,722	84	2,587	3,404	694	1,361	15,758
2,018	423	1,742	2,404	436	2,777	86	2,638	3,472	708	1,388	16,074
2,019	431	1,777	2,452	444	2,832	87	2,691	3,542	722	1,416	16,394
2,020	440	1,812	2,501	453	2,889	89	2,745	3,613	737	1,444	16,723
2,021	448	1,849	2,551	462	2,947	91	2,800	3,685	752	1,473	17,058
2,022	457	1,886	2,602	472	3,006	93	2,856	3,759	767	1,503	17,401
2,023	467	1,923	2,654	481	3,066	95	2,913	3,834	782	1,533	17,748
2,024	476	1,962	2,707	491	3,127	96	2,971	3,911	798	1,563	18,102
2,025	485	2,001	2,762	501	3,190	98	3,031	3,989	814	1,595	18,466
2,026	495	2,041	2,817	511	3,254	100	3,091	4,069	830	1,627	18,835
2,027	505	2,082	2,873	521	3,319	102	3,153	4,150	846	1,659	19,210
2,028	515	2,124	2,931	531	3,385	104	3,216	4,233	863	1,692	19,594
2,029	526	2,166	2,989	542	3,453	106	3,280	4,318	881	1,726	19,987

População estimada utilizando-se Método de Progressão Geométrica a taxa de 2% a.a. conforme estudo elaborado.

Fórmulas:

$$P = P_2(1+r)^{t-t_2}$$

r: taxa de crescimento geométrico;

P₂: população inicial;

P: população a ser prevista;

t₂: ano inicial;

t: ano em que se deseja obter a previsão da população

Onde:



4.1 Estudo de Vazões

O estudo foi desenvolvido para estimativa das vazões das bacias de esgotamento da sede de Ubajara. O Quadro 4.4 apresenta as vazões mínimas, médias e máximas determinadas para cada bacia, bem como a etapa de implantação e o atendimento previsto.

4.1.1 Per capita

O *per capita* foi definido a partir do consumo das economias micromedidas do período de jan/2008 a dez/2008, resultando em um *per capita* médio de 148,80 L/hab.dia. Para efeito de cálculo, adotou-se o *per capita* de 150 L/hab.dia.

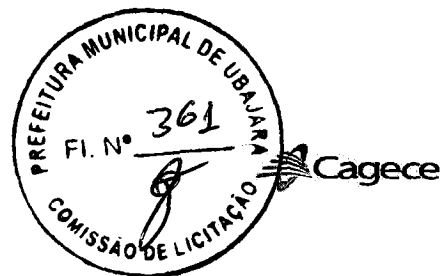
A Tabela 4.2 apresenta o número de ligações ativas de água e o consumo mensal medido em m³, a partir dos quais foi possível determinar o *per capita* médio no mês.

Tabela 4.2: Estudo do consumo per capita de água para a cidade de Ubajara

mês/ano	Nº de ligações ativas de água	Consumo mensal (m ³)	Per Capita (l/hab.dia)
jan/08	3567	58.113,00	150,43
fev/08	3576	54.067,00	139,61
mar/08	3580	55.693,00	143,64
abr/08	3584	55.176,00	142,15
mai/08	3584	57.589,00	148,37
jun/08	3597	55.114,00	141,48
jul/08	3613	57.673,00	147,39
ago/08	3643	56.442,00	143,06
set/08	3667	54.679,00	137,68
out/08	3679	60.566,00	152,01
nov/08	3720	62.594,00	155,37
dez/08	3723	64.694,00	160,45
Per capita média (l/hab.dia)			146,80
Per capita adotado para o projeto de esgotamento sanitário (l/hab.dia)			150,00

4.1.2 Coeficientes de Variação de Demanda

O coeficiente do dia de maior consumo, K₁, será considerado 1,20; da hora de maior consumo, K₂, 1,50 e o coeficiente de mínima vazão horária, K₃, 0,5.



4.1.3 Coeficiente de Retorno e Taxa de Infiltração

Os poucos trabalhos de pesquisa desenvolvidos no Brasil a respeito do coeficiente de retorno, concluem pela adequação do valor clássico 0,80 como uma boa representação da relação esgoto lançado à rede coletora e água consumida. Não existe nenhuma característica peculiar em Ubajara que justifique a alteração deste valor.

Foi considerada taxa de infiltração no valor de 0,2 L/s.km_{Linear}.

4.1.4 Índice de Atendimento

Para cada bacia, estimou-se o atendimento total da população (100%) a partir da implantação do sistema, quer seja em 1ª ou 2ª etapa.

No Resumo Geral, em função das diferentes etapas em que as bacias serão implantadas, prevê-se o atendimento de 91% da população da sede de Ubajara na 1ª etapa, e para a 2ª a totalização do atendimento em 100%.



Quadro 4-4: Determinação das vazões mínima, média e máxima, por bacia.

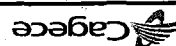
BACIA 01 - (2ª Etapa de Implantação)											
Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de Infiltração (L/s)			Vazão de Infiltração (L/s)	Vazão (L/s)
							Mínima	Média	Máxima		
	P	A	P	q	C	L	I	Gmin	Gmed	Gmax	
2009	354	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2010	361	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2011	368	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2012	375	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2013	383	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2014	390	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2015	398	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2016	406	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2017	414	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2018	423	0,0%	-	150	0,8	-	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2019	431	100,0%	431	150	0,8	805	0,16	0,30	0,60	1,24	
2020	440	100,0%	440	150	0,8	805	0,16	0,31	0,61	1,26	
2021	448	100,0%	448	150	0,8	805	0,16	0,31	0,62	1,28	
2022	457	100,0%	457	150	0,8	805	0,16	0,32	0,63	1,30	
2023	467	100,0%	467	150	0,8	805	0,16	0,32	0,65	1,33	
2024	476	100,0%	476	150	0,8	805	0,16	0,33	0,66	1,35	
2025	485	100,0%	485	150	0,8	805	0,16	0,34	0,67	1,37	
2026	495	100,0%	495	150	0,8	805	0,16	0,34	0,69	1,40	
2027	505	100,0%	505	150	0,8	805	0,16	0,35	0,70	1,42	
2028	515	100,0%	515	150	0,8	805	0,16	0,36	0,72	1,45	
2029	526	100,0%	526	150	0,8	805	0,16	0,37	0,73	1,476	
BACIA 02 - (2ª Etapa de Implantação)											
Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de Infiltração (L/s)			Vazão de Infiltração (L/s)	Vazão (L/s)
							Mínima	Média	Máxima		
	P	A	P	q	C	L	I	Gmin	Gmed	Gmax	
2009	1458	100,0%	1458	150	0,8	3.170	0,63	1,01	2,03	4,28	
2010	1487	100,0%	1487	150	0,8	3.170	0,63	1,03	2,07	4,35	
2011	1516	100,0%	1516	150	0,8	3.170	0,63	1,05	2,11	4,42	
2012	1547	100,0%	1547	150	0,8	3.170	0,63	1,07	2,15	4,50	
2013	1578	100,0%	1578	150	0,8	3.170	0,63	1,10	2,19	4,58	
2014	1609	100,0%	1609	150	0,8	3.170	0,63	1,12	2,23	4,66	
2015	1641	100,0%	1641	150	0,8	3.170	0,63	1,14	2,28	4,74	
2016	1674	100,0%	1674	150	0,8	3.170	0,63	1,16	2,33	4,82	
2017	1708	100,0%	1708	150	0,8	3.170	0,63	1,19	2,37	4,90	
2018	1742	100,0%	1742	150	0,8	3.170	0,63	1,21	2,42	4,99	
2019	1777	100,0%	1777	150	0,8	3.170	0,63	1,23	2,47	5,08	
2020	1812	100,0%	1812	150	0,8	3.170	0,63	1,26	2,52	5,16	
2021	1849	100,0%	1849	150	0,8	3.170	0,63	1,28	2,57	5,26	
2022	1886	100,0%	1886	150	0,8	3.170	0,63	1,31	2,62	5,35	
2023	1923	100,0%	1923	150	0,8	3.170	0,63	1,34	2,67	5,44	
2024	1962	100,0%	1962	150	0,8	3.170	0,63	1,36	2,73	5,54	
2025	2001	100,0%	2001	150	0,8	3.170	0,63	1,39	2,78	5,64	
2026	2041	100,0%	2041	150	0,8	3.170	0,63	1,42	2,83	5,74	
2027	2082	100,0%	2082	150	0,8	3.170	0,63	1,45	2,89	5,84	
2028	2124	100,0%	2124	150	0,8	3.170	0,63	1,48	2,95	5,94	
2029	2166	100,0%	2166	150	0,8	3.170	0,63	1,50	3,01	6,049	
BACIA 03 - (1ª Etapa de Implantação)											
Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de Infiltração (L/s)			Vazão de Infiltração (L/s)	Vazão (L/s)
							Mínima	Média	Máxima		
	P	A	P	q	C	L	I	Gmin	Gmed	Gmax	
2009	2.012	100,0%	2.012	150	0,8	9.589	1,92	1,40	2,79	6,95	
2010	2.052	100,0%	2.052	150	0,8	9.589	1,92	1,43	2,85	7,05	
2011	2.093	100,0%	2.093	150	0,8	9.589	1,92	1,45	2,91	7,15	
2012	2.135	100,0%	2.135	150	0,8	9.589	1,92	1,48	2,97	7,26	
2013	2.177	100,0%	2.177	150	0,8	9.589	1,92	1,51	3,02	7,36	
2014	2.221	100,0%	2.221	150	0,8	9.589	1,92	1,54	3,08	7,47	
2015	2.265	100,0%	2.265	150	0,8	9.589	1,92	1,57	3,15	7,58	
2016	2.311	100,0%	2.311	150	0,8	9.589	1,92	1,60	3,21	7,70	
2017	2.357	100,0%	2.357	150	0,8	9.589	1,92	1,64	3,27	7,81	
2018	2.404	100,0%	2.404	150	0,8	9.589	1,92	1,67	3,34	7,93	
2019	2.452	100,0%	2.452	150	0,8	9.589	1,92	1,70	3,41	8,05	
2020	2.501	100,0%	2.501	150	0,8	9.589	1,92	1,74	3,47	8,17	
2021	2.551	100,0%	2.551	150	0,8	9.589	1,92	1,77	3,54	8,30	
2022	2.602	100,0%	2.602	150	0,8	9.589	1,92	1,81	3,61	8,42	
2023	2.654	100,0%	2.654	150	0,8	9.589	1,92	1,84	3,69	8,55	
2024	2.707	100,0%	2.707	150	0,8	9.589	1,92	1,88	3,76	8,69	
2025	2.762	100,0%	2.762	150	0,8	9.589	1,92	1,92	3,84	8,82	
2026	2.817	100,0%	2.817	150	0,8	9.589	1,92	1,96	3,91	8,96	
2027	2.873	100,0%	2.873	150	0,8	9.589	1,92	2,00	3,99	9,10	
2028	2.931	100,0%	2.931	150	0,8	9.589	1,92	2,04	4,07	9,25	
2029	2.989	100,0%	2.989	150	0,8	9.589	1,92	2,08	4,15	9,39	
Vazões Totalizadas para Bacia 03 Contribuição Pontual da Bacia 01											
	P	A	P	q	C	L	I	Gmin	Gmed	Gmax	
2009	2.012	100,0%	2.012	150	0,8	9.589	1,92	1,40	2,79	6,95	10,866
2010	2.052	100,0%	2.052	150	0,8	9.589	1,92	1,43	2,85	7,05	10,866
2011	2.093	100,0%	2.093	150	0,8	9.589	1,92	1,45	2,91	7,15	10,866
2012	2.135	100,0%	2.135	150	0,8	9.589	1,92	1,48	2,97	7,26	10,866
2013	2.177	100,0%	2.177	150	0,8	9.589	1,92	1,51	3,02	7,36	10,866
2014	2.221	100,0%	2.221	150	0,8	9.589	1,92	1,54	3,08	7,47	10,866
2015	2.265	100,0%	2.265	150	0,8	9.589	1,92	1,57	3,15	7,58	10,866
2016	2.311	100,0%	2.311	150	0,8	9.589	1,92	1,60	3,21	7,70	10,866
2017	2.357	100,0%	2.357	150	0,8	9.589	1,92	1,64	3,27	7,81	10,866
2018	2.404	100,0%	2.404	150	0,8	9.589	1,92	1,67	3,34	7,93	10,866
2019	2.452	100,0%	2.452	150	0,8	9.589	1,92	1,70	3,41	8,05	10,866
2020	2.501	100,0%	2.501	150	0,8	9.589	1,92	1,74	3,47	8,17	10,866
2021	2.551	100,0%	2.551	150	0,8	9.589	1,92	1,77	3,54	8,30	10,866
2022	2.602	100,0%	2.602	150	0,8	9.589	1,92	1,81	3,61	8,42	10,866
2023	2.654	100,0%	2.654	150	0,8	9.589	1,92	1,84	3,69	8,55	10,866
2024	2.707	100,0%	2.707	150	0,8	9.589	1,92	1,88	3,76	8,69	10,866
2025	2.762	100,0%	2.762	150	0,8	9.589	1,92	1,92	3,84	8,82	10,866
2026	2.817	100,0%	2.817	150	0,8	9.589	1,92	1,96	3,91	8,96	10,866
2027	2.873	100,0%	2.873	150	0,8	9.589	1,92	2,00	3,99	9,10	10,866
2028	2.931	100,0%	2.931	150	0,8	9.589	1,92	2,04	4,07	9,25	10,866
2029	2.989	100,0%	2.989	150	0,8	9.589	1,92	2,08	4,15	9,39	10,866



Sistema de Esgotamento Sanitário de Ubajara Sede
Estimativa Populacional e de Vazão
Quadro 4-4: Determinação das vazões mínima, média e máxima, por bacía.

BACIA 04 - (2ª Etapa de Implantação)										
Ano	População total (hab) P'	Índice de atendimento (%) A	População atendida (hab) P	Contribuição per capita (L/habxdia) q	Coeficiente de retorno C	Comprimento da Rede L	Vazão de infiltração (L/s) I	Vazão		
								Mínima (L/s) Qmin	Média (L/s) Qmed	Máxima (L/s) Qmax
2.009	365	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.010	372	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.011	379	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.012	387	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.013	395	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.014	402	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.015	411	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.016	419	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.017	427	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.018	436	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.019	444	100,0%	444	150	0,8	946	0,19	0,31	0,62	1,30
2.020	453	100,0%	453	150	0,8	946	0,19	0,31	0,63	1,32
2.021	462	100,0%	462	150	0,8	946	0,19	0,32	0,64	1,34
2.022	472	100,0%	472	150	0,8	946	0,19	0,33	0,66	1,37
2.023	481	100,0%	481	150	0,8	946	0,19	0,33	0,67	1,39
2.024	491	100,0%	491	150	0,8	946	0,19	0,34	0,68	1,42
2.025	501	100,0%	501	150	0,8	946	0,19	0,35	0,70	1,44
2.026	511	100,0%	511	150	0,8	946	0,19	0,35	0,71	1,47
2.027	521	100,0%	521	150	0,8	946	0,19	0,36	0,72	1,49
2.028	531	100,0%	531	150	0,8	946	0,19	0,37	0,74	1,52
2.029	542	100,0%	542	150	0,8	946	0,19	0,38	0,75	1,54

BACIA 05 - (1ª Etapa de Implantação)										
Ano	População total (hab) P'	Índice de atendimento (%) A	População atendida (hab) P	Contribuição per capita (L/habxdia) q	Coeficiente de retorno C	Comprimento da Rede L	Vazão de infiltração (L/s) I	Vazão		
								Mínima (L/s) Qmin	Média (L/s) Qmed	Máxima (L/s) Qmax
2.009	2.324	100,0%	2.324	150	0,8	10.468	2,09	1,61	3,23	7,90
2.010	2.370	100,0%	2.370	150	0,8	10.468	2,09	1,65	3,29	8,02
2.011	2.417	100,0%	2.417	150	0,8	10.468	2,09	1,68	3,36	8,14
2.012	2.466	100,0%	2.466	150	0,8	10.468	2,09	1,71	3,43	8,26
2.013	2.515	100,0%	2.515	150	0,8	10.468	2,09	1,75	3,49	8,38
2.014	2.565	100,0%	2.565	150	0,8	10.468	2,09	1,78	3,56	8,51
2.015	2.617	100,0%	2.617	150	0,8	10.468	2,09	1,82	3,63	8,64
2.016	2.669	100,0%	2.669	150	0,8	10.468	2,09	1,85	3,71	8,77
2.017	2.722	100,0%	2.722	150	0,8	10.468	2,09	1,89	3,78	8,90
2.018	2.777	100,0%	2.777	150	0,8	10.468	2,09	1,93	3,86	9,04
2.019	2.832	100,0%	2.832	150	0,8	10.468	2,09	1,97	3,93	9,17
2.020	2.889	100,0%	2.889	150	0,8	10.468	2,09	2,01	4,01	9,32
2.021	2.947	100,0%	2.947	150	0,8	10.468	2,09	2,05	4,09	9,46
2.022	3.006	100,0%	3.006	150	0,8	10.468	2,09	2,09	4,18	9,61
2.023	3.066	100,0%	3.066	150	0,8	10.468	2,09	2,13	4,26	9,76
2.024	3.127	100,0%	3.127	150	0,8	10.468	2,09	2,17	4,34	9,91
2.025	3.190	100,0%	3.190	150	0,8	10.468	2,09	2,22	4,43	10,07
2.026	3.254	100,0%	3.254	150	0,8	10.468	2,09	2,26	4,52	10,23
2.027	3.319	100,0%	3.319	150	0,8	10.468	2,09	2,30	4,61	10,39
2.028	3.385	100,0%	3.385	150	0,8	10.468	2,09	2,35	4,70	10,56
2.029	3.453	100,0%	3.453	150	0,8	10.468	2,09	2,40	4,80	10,73
Contribuição Pontual da Bacía 02								1,50	3,01	6,05
Contribuição Pontual da Bacía 03								2,44	4,88	10,87
Contribuição Pontual da Bacía 04								0,38	0,75	1,54
Contribuição Pontual da Bacía 06								0,07	0,15	0,50
Contribuição Pontual da Bacía 07								2,89	5,78	11,51
Contribuição Pontual da Bacía 08								4,20	8,39	17,45
Vazões Totalizadas para Bacía 05								13,88	27,76	58,646



Sistema de Esgotamento Sanitário de Ubatuba Sede

Quadro 4-4: Determinação das vazões mínima, média e máxima, por bacia.

Atualização 17/12/2019

Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de Infiltração		
							l (L/s)	Mínima (L/s)	Máxima (L/s)
2.009	2.964	100,0%	2.964	150	0,8	10.084	2,02	2,06	4,12
2.010	2.964	100,0%	2.964	150	0,8	10.084	2,02	2,06	4,12
2.011	3.023	100,0%	3.023	150	0,8	10.084	2,02	2,10	4,20
2.012	3.083	100,0%	3.083	150	0,8	10.084	2,02	2,14	4,28
2.013	3.145	100,0%	3.145	150	0,8	10.084	2,02	2,18	4,37
2.014	3.208	100,0%	3.208	150	0,8	10.084	2,02	2,23	4,46
2.015	3.272	100,0%	3.272	150	0,8	10.084	2,02	2,27	4,54
2.016	3.338	100,0%	3.338	150	0,8	10.084	2,02	2,32	4,64
2.017	3.404	100,0%	3.404	150	0,8	10.084	2,02	2,36	4,73
2.018	3.472	100,0%	3.472	150	0,8	10.084	2,02	2,41	4,82
2.019	3.542	100,0%	3.542	150	0,8	10.084	2,02	2,46	4,92
2.020	3.613	100,0%	3.613	150	0,8	10.084	2,02	2,51	5,02
2.021	3.685	100,0%	3.685	150	0,8	10.084	2,02	2,56	5,12
2.022	3.759	100,0%	3.759	150	0,8	10.084	2,02	2,61	5,22
2.023	3.834	100,0%	3.834	150	0,8	10.084	2,02	2,66	5,33
2.024	3.911	100,0%	3.911	150	0,8	10.084	2,02	2,72	5,43
2.025	3.989	100,0%	3.989	150	0,8	10.084	2,02	2,77	5,54
2.026	4.069	100,0%	4.069	150	0,8	10.084	2,02	2,83	5,65
2.027	4.150	100,0%	4.150	150	0,8	10.084	2,02	2,88	5,76
2.028	4.233	100,0%	4.233	150	0,8	10.084	2,02	2,94	5,88
2.029	4.318	100,0%	4.318	150	0,8	10.084	2,02	3,00	6,00
Contribuição Pontual da Bacia 10									
Vazões Totalizadas para Bacia 08									
2.009	2.964	100,0%	2.964	150	0,8	10.084	2,02	2,06	4,12
2.010	2.964	100,0%	2.964	150	0,8	10.084	2,02	2,06	4,12
2.011	3.023	100,0%	3.023	150	0,8	10.084	2,02	2,10	4,20
2.012	3.083	100,0%	3.083	150	0,8	10.084	2,02	2,14	4,28
2.013	3.145	100,0%	3.145	150	0,8	10.084	2,02	2,18	4,37
2.014	3.208	100,0%	3.208	150	0,8	10.084	2,02	2,23	4,46
2.015	3.272	100,0%	3.272	150	0,8	10.084	2,02	2,27	4,54
2.016	3.338	100,0%	3.338	150	0,8	10.084	2,02	2,32	4,64
2.017	3.404	100,0%	3.404	150	0,8	10.084	2,02	2,36	4,73
2.018	3.472	100,0%	3.472	150	0,8	10.084	2,02	2,41	4,82
2.019	3.542	100,0%	3.542	150	0,8	10.084	2,02	2,46	4,92
2.020	3.613	100,0%	3.613	150	0,8	10.084	2,02	2,51	5,02
2.021	3.685	100,0%	3.685	150	0,8	10.084	2,02	2,56	5,12
2.022	3.759	100,0%	3.759	150	0,8	10.084	2,02	2,61	5,22
2.023	3.834	100,0%	3.834	150	0,8	10.084	2,02	2,66	5,33
2.024	3.911	100,0%	3.911	150	0,8	10.084	2,02	2,72	5,43
2.025	3.989	100,0%	3.989	150	0,8	10.084	2,02	2,77	5,54
2.026	4.069	100,0%	4.069	150	0,8	10.084	2,02	2,83	5,65
2.027	4.150	100,0%	4.150	150	0,8	10.084	2,02	2,88	5,76
2.028	4.233	100,0%	4.233	150	0,8	10.084	2,02	2,94	5,88
2.029	4.318	100,0%	4.318	150	0,8	10.084	2,02	3,00	6,00
Contribuição Pontual da Bacia 09									
Vazões Totalizadas para Bacia 07									
2.009	2.208	100,0%	2.208	150	0,8	4.599	0,92	1,53	3,07
2.010	2.252	100,0%	2.252	150	0,8	4.599	0,92	1,56	3,13
2.011	2.297	100,0%	2.297	150	0,8	4.599	0,92	1,60	3,19
2.012	2.343	100,0%	2.343	150	0,8	4.599	0,92	1,63	3,25
2.013	2.390	100,0%	2.390	150	0,8	4.599	0,92	1,66	3,32
2.014	2.437	100,0%	2.437	150	0,8	4.599	0,92	1,69	3,38
2.015	2.486	100,0%	2.486	150	0,8	4.599	0,92	1,73	3,45
2.016	2.536	100,0%	2.536	150	0,8	4.599	0,92	1,76	3,52
2.017	2.587	100,0%	2.587	150	0,8	4.599	0,92	1,80	3,59
2.018	2.638	100,0%	2.638	150	0,8	4.599	0,92	1,83	3,66
2.019	2.691	100,0%	2.691	150	0,8	4.599	0,92	1,87	3,74
2.020	2.745	100,0%	2.745	150	0,8	4.599	0,92	1,91	3,81
2.021	2.800	100,0%	2.800	150	0,8	4.599	0,92	1,94	3,89
2.022	2.856	100,0%	2.856	150	0,8	4.599	0,92	1,98	3,97
2.023	2.913	100,0%	2.913	150	0,8	4.599	0,92	2,02	4,05
2.024	2.971	100,0%	2.971	150	0,8	4.599	0,92	2,06	4,13
2.025	3.031	100,0%	3.031	150	0,8	4.599	0,92	2,10	4,21
2.026	3.091	100,0%	3.091	150	0,8	4.599	0,92	2,15	4,29
2.027	3.153	100,0%	3.153	150	0,8	4.599	0,92	2,19	4,38
2.028	3.216	100,0%	3.216	150	0,8	4.599	0,92	2,23	4,47
2.029	3.280	100,0%	3.280	150	0,8	4.599	0,92	2,28	4,56
Contribuição Pontual da Bacia 08									
Vazões Totalizadas para Bacia 06 - (2ª Etapa de Implantação)									
2.009	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.010	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.011	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.012	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.013	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.014	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.015	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.016	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.017	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.018	0,00	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00
2.019	0,45	100,0%	87	150	0,8	1.185	0,24	0,06	0,12
2.020	0,46	100,0%	89	150	0,8	1.185	0,24	0,06	0,12
2.021	0,46	100,0%	91	150	0,8	1.185	0,24	0,06	0,13
2.022	0,47	100,0%	93	150	0,8	1.185	0,24	0,06	0,13
2.023	0,47	100,0%	95	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,13
2.024	0,48	100,0%	96	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,13
2.025	0,48	100,0%	98	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,14
2.026	0,49	100,0%	100	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,14
2.027	0,49	100,0%	102	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,14
2.028	0,50	100,0%	104	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,14
2.029	0,502	100,0%	106	150	0,8	1.185	0,24	0,07	0,15



Sistema de Esgotamento Sanitário de Ubajara Sede
 Estimativa Populacional e de Vazão
 Quadro 4-4: Determinação das vazões mínima, média e máxima, por bacia.



BACIA 09 - (2ª Etapa de Implantação)

Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de infiltração (L/s)	Vazão		
	P'							A	P	q
2.009	593	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.010	604	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.011	616	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.012	629	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.013	641	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.014	654	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.015	667	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.016	681	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.017	694	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.018	708	0,0%	-	150	0,8	-	0,00	0,00	0,00	0,00
2.019	722	100,0%	722	150	0,8	946	0,19	0,50	1,00	1,99
2.020	737	100,0%	737	150	0,8	946	0,19	0,51	1,02	2,03
2.021	752	100,0%	752	150	0,8	946	0,19	0,52	1,04	2,07
2.022	767	100,0%	767	150	0,8	946	0,19	0,53	1,07	2,11
2.023	782	100,0%	782	150	0,8	946	0,19	0,54	1,09	2,14
2.024	798	100,0%	798	150	0,8	946	0,19	0,55	1,11	2,18
2.025	814	100,0%	814	150	0,8	946	0,19	0,57	1,13	2,22
2.026	830	100,0%	830	150	0,8	946	0,19	0,58	1,15	2,26
2.027	846	100,0%	846	150	0,8	946	0,19	0,59	1,18	2,30
2.028	863	100,0%	863	150	0,8	946	0,19	0,60	1,20	2,35
2.029	881	100,0%	881	150	0,8	946	0,19	0,61	1,22	2,392

BACIA 10 - (2ª Etapa de Implantação)

Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de infiltração (L/s)	Vazão		
	P'							A	P	q
2.009	1.162	100,0%	1.162	150	0,8	1.601	0,00	0,81	1,61	2,91
2.010	1.185	100,0%	1.185	150	0,8	1.601	0,32	0,82	1,65	3,28
2.011	1.208	100,0%	1.208	150	0,8	1.601	0,32	0,84	1,68	3,34
2.012	1.233	100,0%	1.233	150	0,8	1.601	0,32	0,86	1,71	3,40
2.013	1.257	100,0%	1.257	150	0,8	1.601	0,32	0,87	1,75	3,46
2.014	1.282	100,0%	1.282	150	0,8	1.601	0,32	0,89	1,78	3,53
2.015	1.308	100,0%	1.308	150	0,8	1.601	0,32	0,91	1,82	3,59
2.016	1.334	100,0%	1.334	150	0,8	1.601	0,32	0,93	1,85	3,66
2.017	1.361	100,0%	1.361	150	0,8	1.601	0,32	0,95	1,89	3,72
2.018	1.388	100,0%	1.388	150	0,8	1.601	0,32	0,96	1,93	3,79
2.019	1.416	100,0%	1.416	150	0,8	1.601	0,32	0,98	1,97	3,86
2.020	1.444	100,0%	1.444	150	0,8	1.601	0,32	1,00	2,01	3,93
2.021	1.473	100,0%	1.473	150	0,8	1.601	0,32	1,02	2,05	4,00
2.022	1.503	100,0%	1.503	150	0,8	1.601	0,32	1,04	2,09	4,08
2.023	1.533	100,0%	1.533	150	0,8	1.601	0,32	1,06	2,13	4,15
2.024	1.563	100,0%	1.563	150	0,8	1.601	0,32	1,09	2,17	4,23
2.025	1.595	100,0%	1.595	150	0,8	1.601	0,32	1,11	2,22	4,31
2.026	1.627	100,0%	1.627	150	0,8	1.601	0,32	1,13	2,26	4,39
2.027	1.659	100,0%	1.659	150	0,8	1.601	0,32	1,15	2,30	4,47
2.028	1.692	100,0%	1.692	150	0,8	1.601	0,32	1,18	2,35	4,55
2.029	1.726	100,0%	1.726	150	0,8	1.601	0,32	1,20	2,40	4,635

RESUMO GERAL

Ano	População total (hab)	Índice de atendimento (%)	População atendida (hab)	Contribuição per capita (L/habxdia)	Coeficiente de retorno	Comprimento da Rede	Vazão de infiltração (L/s)	Vazão		
	P'							A	P	q
2.009	13.454	89,7%	12.070	150	0,8	39.511	7,58	8,38	16,76	37,76
2.010	13.720	89,7%	12.310	150	0,8	39.511	7,90	8,55	17,10	38,68
2.011	13.991	89,7%	12.554	150	0,8	39.511	7,90	8,72	17,44	39,29
2.012	14.274	89,7%	12.807	150	0,8	39.511	7,90	8,89	17,79	39,92
2.013	14.558	89,7%	13.062	150	0,8	39.511	7,90	9,07	18,14	40,56
2.014	14.847	89,7%	13.322	150	0,8	39.511	7,90	9,25	18,50	41,21
2.015	15.146	89,7%	13.589	150	0,8	39.511	7,90	9,44	18,87	41,87
2.016	15.450	89,7%	13.862	150	0,8	39.511	7,90	9,63	19,25	42,56
2.017	15.758	89,7%	14.139	150	0,8	39.511	7,90	9,82	19,64	43,25
2.018	16.074	89,7%	14.421	150	0,8	39.511	7,90	10,01	20,03	43,95
2.019	16.394	100,0%	16.394	150	0,8	43.392	8,68	11,38	22,77	49,66
2.020	16.723	100,0%	16.723	150	0,8	43.392	8,68	11,61	23,23	50,49
2.021	17.058	100,0%	17.058	150	0,8	43.392	8,68	11,85	23,69	51,32
2.022	17.401	100,0%	17.401	150	0,8	43.392	8,68	12,08	24,17	52,18
2.023	17.748	100,0%	17.748	150	0,8	43.392	8,68	12,33	24,65	53,05
2.024	18.102	100,0%	18.102	150	0,8	43.392	8,68	12,57	25,14	53,93
2.025	18.466	100,0%	18.466	150	0,8	43.392	8,68	12,82	25,65	54,84
2.026	18.835	100,0%	18.835	150	0,8	43.392	8,68	13,08	26,16	55,77
2.027	19.210	100,0%	19.210	150	0,8	43.392	8,68	13,34	26,68	56,70
2.028	19.594	100,0%	19.594	150	0,8	43.392	8,68	13,61	27,21	57,66
2.029	19.987	100,0%	19.987	150	0,8	43.392	8,68	13,88	27,76	58,646

População estimada segundo modelo de extrapolação gráfica com curva de tendência logarítmica.

Coeficiente do dia de maior consumo (K1): 1,20 Taxa de infiltração linear (T1): 0,0002 L/s.m

Coeficiente da hora de maior consumo (K2): 1,50 Coeficiente do dia de menor consumo (K1): 0,50

Fórmulas:

$$Q_{med} = \frac{P \cdot q \cdot C}{86.400}$$

$$Q_{min} = Q_{med} \cdot k_3$$

$$Q_{max} = Q_{med} \cdot k_1 \cdot k_2 + L \cdot T_1$$

Q_{med}: vazão média, em L/s

Q_{min}: vazão mínima, em L/s

Q_{max}: vazão máxima, em L/s

P: População atendida,

q: contribuição per capita, em L/hab/dia

C: coeficiente de retorno

k₁: coeficiente do dia de maior consumo;

k₂: coeficiente da hora de maior consumo;

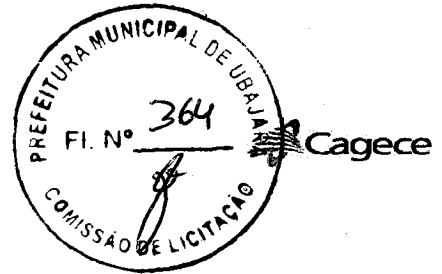
k₃: coeficiente de menor consumo;

L: comprimento da rede, em m;

T₁: taxa de infiltração linear, em L/s.m

Estudo de Alternativas





5 ESTUDO DE ALTERNATIVAS

Este projeto praticamente não demandou levantamento de alternativas tendo em vista que o mesmo foi concebido seguindo, dentre outras, as seguintes diretrizes dispostas abaixo:

- Minimizar o número e otimizar porte das elevatórias;
- Atender as restrições ambientais, em função da existência da APA de Ubajara;
- Levar em consideração a disponibilidade de área para implantação da estação de tratamento de esgoto, locando-a em área mais afastada do centro;
- Tecnologia de tratamento compatível com a capacidade operacional da unidade de negócio responsável;
- Evitar o tipo de desinfecção por cloro na região de serra, por preferência operacional;
- Lançar a rede de forma a evitar profundidades maiores que 5 m, facilitando sua execução.

5.1 Concepção do sistema de coleta e transporte

No plano de escoamento, as bacias de esgotamento foram definidas tendo-se como premissa minimizar o número de elevatórias necessárias no sistema, procurando interligá-las entre si por interceptores dos corpos hídricos locais. Contudo, em visita local, constatou-se sua inexequibilidade, tendo em vista o número elevado de áreas de produção agrícola e de restrição ambiental, adotando-se como solução para transposição de bacias as estações elevatórias de esgoto.

A topografia local das bacias definiu o traçado da rede, ficando bem determinados os pontos necessários para implantação de elevatórias e travessias, bem como as desapropriações necessárias para evitar grandes profundidades de rede e a necessidade de demais sistemas elevatórios, priorizando as áreas livres e sem edificações levantadas.

As contribuições das bacias de esgotamento foram centralizadas para otimizar o porte das elevatórias e para garantir uma melhor eficiência energética do sistema.

5.2 Tratamento

Tendo em mente as diretrizes de nortear as contribuições das bacias periféricas para uma bacia central buscando otimizar a questão energética, pelo mesmo senso, determinou-se que a localização mais eficiente para a ETE seria na bacia central, desenvolvendo-se ali esforços para definir nesta área um terreno compatível com a necessidade demandada pelo sistema para tratamento.

Neste sentido, a ETE foi projetada na bacia central (B5), em uma área mais afastada do centro e com disponibilidade de área, tanto em termos de respeito aos limites da legislação ambiental (afastamento do corpo receptor e áreas da APA) bem como facilidades de desapropriação (disponibilidade do proprietário).

A limitação de área encontrada, contudo, não favoreceu a adoção de um sistema composto unicamente por lagoas de estabilização, tecnologia mais favorável operacionalmente, mas que, em geral, demanda áreas extensas. Neste sentido, foi definida a utilização de UASB associado a lagoas de polimento, garantindo um efluente compatível com as exigências da legislação ambiental.



Projeto Proposto

6 PROJETO PROPOSTO

6.1 Configuração Geral

As condições topográficas da Sede de Ubajara definiram 10 bacias de esgotamento (denominadas de B1 até B10), dentre as quais apenas quatro delas serão atendidas em 2ª etapa (B1, B4, B6 e B9), correspondendo a apenas 10,3% da população de início de plano, ficando a maior parte (89,71%) da população atendida na 1ª fase de implantação do sistema.

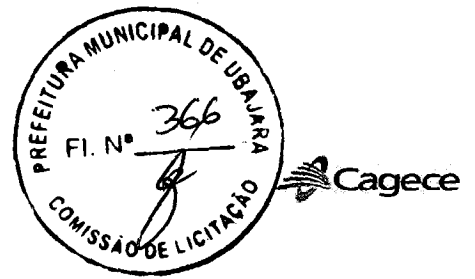
Em relação às bacias de 1ª etapa, a bacia mais densa, contando com 22% da população atual da Sede, é a bacia B8, localizada ao Sul. As bacias B3, B7 e B5 possuem praticamente a mesma densidade da população com percentual de 15, 16 e 17%, respectivamente. A bacia B2 e B10 são as de menor densidade e constituem praticamente 11 e 9%, respectivamente.

As bacias B1, B4, B6 e B9 atendem a uma população que varia de 1 a 4% em relação a população atual da Sede de Ubajara, sendo um dos motivos pelos quais determinaram seu atendimento para 2ª etapa. Outro motivo para postergar o atendimento foi o fato de que estas bacias, por serem periféricas, encontram-se ainda em fase de desenvolvimento.

Considerando as bacias de 1ª etapa, a bacia B5, pela sua condição central, recebe por recalque os esgotos coletados nas bacias B2, B3, B7 e B8 através de suas respectivas elevatórias. A bacia B10 constitui a única da 1ª etapa que não contribui diretamente para a B5, tendo sua contribuição acumulada com a da B8 e através de sua elevatória, lançada para a B5. Na bacia B5, a elevatória EE-5 recalque todo o esgoto coletado da sede e encaminha para a estação de tratamento localizada na estrada para Nova Veneza, à oeste da cidade de Ubajara. A estação de tratamento de esgoto é constituída de reator anaeróbio UASB seguido de lagoas de polimento em série, com dimensionamento contemplando 2ª etapa de implantação.

6.2 Considerações Importantes

Neste projeto, as redes previstas para 2ª etapa estão apresentadas (dimensionadas e desenhadas). Contudo, sua execução não está considerada no orçamento.



Não fazem parte do escopo deste projeto o detalhamento e orçamento das elevatórias previstas nas bacias de 2ª etapa (B1, B4, B6 e B9).

