1. INTRODUÇÃO

O Município de Resende pretende resolver as situações que possam vir a constituir incumprimento da

Diretiva de Águas Residuais Urbanas (D.A.R.U.) no seu território, pelo que a presente operação

pretende incrementar a cobertura em termos de rede de saneamento de águas residuais.

O projeto incide no sistema público de drenagem e tratamento de águas residuais domésticas

respeitante à Freguesia de Anreade, nomeadamente nas zonas de Mosteirô abaixo da EN222, parte

baixa da Mercê, Casas Novas e Bairral.

Tratam-se de aglomerados populacionais com características rurais, que se encontram em precárias

condições do ponto de vista sanitário, pois não possuem sistema público de drenagem de águas

residuais.

Com vista à redução da poluição urbana nas massas de água, nomeadamente na Albufeira Carrapatelo

(PT03D0U0401), prevê-se a execução de um sistema de drenagem de águas residuais domésticas e do

respetivo tratamento.

Pretende-se servir três aglomerados populacionais com cerca de 220 habitantes equivalentes, dos quais

Casas Novas drena as águas residuais domésticas para uma vala filtrante em estado de saturação e com

consequente elevada probabilidade de contaminação dos solos e aquíferos. Por sua vez Mercê e

Mosteirô, não possuem qualquer acessibilidade física ao sistema de drenagem, pelo que este trabalho

permitirá um adicional de 50 alojamentos servidos e a eliminação das fossas sépticas domiciliárias

existentes.

Importa referir que o presente projeto já se encontra previsto no PGRH3 (Plano de Gestão de Região

Hidrográfica do Douro) com o código PTE1P15M7\_SUP\_RH3 e cujo objetivo estratégico é atingir o

Bom Estado da massa de água reduzindo os impactes através de uma gestão adequada das pressões.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . **Portugal** . Tel.: +351 **254 877 653** . Fax.: +351 **254 877 424**Contribuinte n.º 506349381 . e-mail: geral@cm-resende.pt . www.cm-resende.pt



Município de Resende

Em suma, prevê-se a execução de um sistema de drenagem de águas residuais domésticas constituído por 1600 metros de condutas gravíticas, 50 ramais domiciliários, 35 metros de conduta elevatória, 1 estação elevatória e 1 Estação de Tratamento de Águas Residuais (ETAR), com descarga do seu efluente numa massa de água que se encontra no estado "razoável", e cujas coordenadas geográficas do ponto de descarga são 41°06'27.98"N (latitude) e 7°59'17.21"0 (longitude).

Com base nos princípios orientadores dos programas operacionais "Portugal 2020", nomeadamente o "P.O.S.E.U.R", pretende o Município de Resende executar o projeto "Drenagem e tratamento das águas residuais domésticas de Anreade", visando uma candidatura da obra a financiamento de fundos comunitários.

2. CONCEÇÃO GERAL DA OBRA

2.1- Rede e tratamento de águas residuais domésticas

Tendo em conta as condicionantes topográficas existentes, foi definida uma área de influência,

propondo-se, a construção de uma E.T.A.R. (Estação de Tratamento de Águas Residuais) do tipo

compacta, face ao valor reduzido das populações subsidiárias.

A área de influência corresponde de forma aproximada às zonas de Mosteirô abaixo da EN222, parte

baixa da Mercê, Casas Novas e Bairral, cuja drenagem de efluentes se efetua a jusante da E.T.A.R.

prevista na rede deste projeto.

A rede será executada em tubagem de polipropileno corrugado no diâmetro de duzentos milímetros

(200 mm), SN 6, numa extensão total de aproximadamente 1600 metros.

Atendendo às características de circulação em cada uma das vias onde serão instalados os coletores,

nomeadamente acesso automóvel ou pedonal e ainda as condicionantes relativas à execução das obras

face à dimensão reduzida de algumas dessas vias, serão propostas profundidades diferenciadas para a

sua instalação e que considerem a compatibilização com a implantação da rede de abastecimento de

água.

2.1.1- Caracterização da E.T.A.R. (Estação de Tratamento de Águas Residuais)

A estação de tratamento de águas residuais do tipo ECO250H é compacta de lamas ativadas, de baixa

carga ou arejamento prolongado.

Trata-se de uma E.T.A.R com capacidade para 38.000 litros, comprimento igual 8,1 metros e diâmetro

igual a 2,5 metros, para servir até cerca de 250 habitantes.

A E.T.A.R. é constituída por um depósito pré-fabricado em chapa de aço ao carbono ST 37,2, com

espessura de 6 milímetros.

Ouanto à protecção anticorrosiva e pintura terá as seguintes características:

- Grenalhagem ao grau SA 2 ½ segunda a norma ISO 8501-1:1988 e SIS 055900/1967;

- Pintura com Proxitar®- N da Syka e está conforme com a norma EN 1504-2.

Relativamente ao processo de tratamento passa-se a descrever o mesmo:

O tratamento de efluentes do tipo doméstico na ETAR compacta é efetuado pela via biológica, pelo

processo de lamas ativadas pela variante de arejamento prolongado.

O sistema permite taxas de remoção de CBO5 até 90% dando cumprimento ao previsto pelos DL

236/98 e 152/97 e possibilita a ligação ao meio receptor natural (linha de água ou infiltração no solo).

O processo de lamas ativadas assenta no princípio de que o arejamento de um esgoto orgânico permite

o desenvolvimento rápido de micro-organismos aeróbios, muito especialmente bactérias, ao mesmo

tempo que é reduzida a carga orgânica poluente.

Em condições ideais de funcionamento, os micro-organismos aglomeram-se em flocos que se

depositam logo que cesse o arejamento. O processo traduz-se, por conseguinte, numa transferência de

poluição do meio líquido para uma fase sólida que é necessário tratar posteriormente.

A massa líquida é mantida em agitação de modo a impedir o aparecimento de zonas anaeróbias na

parte mais profunda do reator biológico e a reciclagem de parte das lamas formadas tem por objetivo

manter uma concentração suficiente de micro-organismos no reactor biológico.

O processo de arejamento prolongado, também designado por sistema de baixa carga ou auto-

oxidação, desenvolve-se para valores baixos da relação A/M.

Há uma quantidade mínima de lama em excesso a eliminar, aliás lama estabilizada visto que a

deficiência de alimento leva os microorganismos a entrarem na fase de respiração endógena.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . Portugal . Tel.: +351 254 877 653 . Fax.: +351 254 877 424

Município de Resende

Com um sistema de arejamento prolongado consegue-se um efluente final de muito boa qualidade, mesmo com grandes oscilações na carga orgânica aplicada.

Relativamente ao processo convencional de lamas ativadas, são de salientar as seguintes diferenças:

a) - Maior tempo de passagem no reator;

b) - Menor valor para o fator de carga mássico A/M, que assume valores entre 0,01 e 0,25 kg CBO5/kg MVSx dia;

c) Concentração mais elevada de sólidos biológicos (MVS) no reator: entre 3500 e 5000 mg/l;

d) Maior consumo de oxigénio (de 1,5 a 2,0kgO2/ kgCBO5 eliminado, enquanto que no processo

convencional se registam valores entre 0,5 e 1,0 kgO2 / kgCBO5 eliminado).

As águas residuais são previamente submetidas a uma gradagem com a finalidade de eliminar uma

parte dos materiais grosseiros.

A gradagem, composta por uma grelha metálica em inox será efectuada na caixa de visita a montante

da ETAR.

A limpeza desta grelha é manual e os resíduos provenientes da limpeza deverão ser ensacados e

integrados no sistema de recolha de resíduos.

A desarenação do efluente é obtida em caixa construída imediatamente a jusante da gradagem. Esta

caixa tem uma construção rebaixada permitindo a deposição e acumulação de areias, sendo a remoção

das referidas areias efetuada com periodicidade mensal ou outra função de variações sazonais (Verão).

A jusante do reator existe um decantador secundário, também chamado clarificador, que assegura a

separação entre as lamas e o efluente depurado.

As lamas excedentárias resultantes das operações de tratamento de águas residuais domésticas

encontram-se na forma líquida ou semilíquida contendo uma percentagem em sólidos de 0,25 a 12%,

dependendo do processo de tratamento usado.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . **Portugal** . Tel.: +351 **254 877 653** . Fax: +351 **254 877 424**Contribuinte n.º 506349381 . e-mail: geral@cm-resende.pt . www.cm-resende.pt

A remoção de lamas da ETAR terá periodicidade a ajustar em função da carga orgânica admtida á

ETAR e de ensaios volumétricos com cone graduado, conforme Manual de Exploração.

A remoção de lamas deverá ser feita por trator cisterna da Entidade responsável pela exploração do

equipamento que as conduzirá a devido processamento.

A ETAR compacta é especialmente indicada para pequenos aglomerados populacionais, loteamentos

urbanos, parques de campismo e outras onde não seja tecnicamente viável a ligação a um coletor de

saneamento municipal.

Trata-se de uma tecnologia fiável e robusta conforme se comprova pelas inúmeras referências em

utilização há vários anos. A Instalação do equipamento requer uma obra de construção civil reduzida,

de fácil execução.

A Exploração dos equipamentos é simples sendo efetuada uma formação ao nível dos operadores que

se traduz numa estabilidade da operação sem registo de avarias.

Quanto a equipamentos-base:

Compressor de Canal Lateral: Mapro (Itália) - Potencia (kW): 5,5

Bomba Recirculação de lamas: WILO (Alemanha) - Potencia (kW): 0,5

Bomba de Recirculação de Lamas:

Número de unidades: 1 Uni

Função: Recirculação de Lamas

Altura Manométrica: 18 m



	VODTEV
Tipo de impulsor:	
Tamanho máx de partículas:	50 mm
Dados elétricos:	
Potência de entrada - P1:	0,75 kW
Frequência da rede:	50 Hz
Tensão nominal:	3 x 400 V
Corrente nominal:	2 A
Velocidade nominal:	2900 rpm
Classe de isolamento (IEC 34-5):	IP68
Materiais:	
Corpo da bomba:	EN-GJL-250
Impulsor:	lável AISI 304
Carcassa do Motor:	lável AISI 304
Veio: Aço inoxid	dável AISI 304
Empanque Motor:	Nbr
Em relação ao compressor:	
Número de unidades:	1 Uni
Função:	Arejamento
Fabricante / Marca:	
Tipo / Modelo:	
Certificações/ Homologações:	
Diâmetro Entrada:	
Diâmetro Saída:	
Peso:	42Kg



Dados elétricos:
Potência de entrada:
Frequência da rede:
Tensão de alimentação: Motores trifásicos, a 50 Hz: 400 V / 690 V para potências
a partir de 4 kW
Para alimentação a 50 Hz, a variação de tensão admitida é de $\pm$ 10%, conforme as especificações IEC
38.
Para as máquinas sem sufixo HS
Para as máquinas com sufixo HS
54
Tensão de alimentação:
Tensão de alimentação: - Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V Velocidade nominal: 2900
Motores trifásicos, a 50 Hz: $380 \sim 440 \text{ V}$ Velocidade nominal: 2900 rpm
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900  rpm  Materiais:
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900  rpm  Materiais:
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900  rpm  Materiais:  Corpo e impulsores: Liga de alumínio
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900  rpm  Materiais:  Corpo e impulsores: Liga de alumínio
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900 rpm  Materiais:  Corpo e impulsores: Liga de alumínio  Difusores de Ar
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900 rpm  Materiais:  Corpo e impulsores: Liga de alumínio  Difusores de Ar  Número de unidades: Diversos
- Motores trifásicos, a 50 Hz: 380 ~ 440 V  Velocidade nominal: 2900 rpm  Materiais:  Corpo e impulsores: Liga de alumínio  Difusores de Ar  Número de unidades: Diversos  Serviço/ Local de instalação: Tratamento Biológico



### Características:

Material:	EPDM
Caudal de operação (m3/h):	0 – 9,5
Diâmetro do difusor (mm):	277
Área superficial (cm2):	
Peso (em seco) (kg):	0,7

## Descrição:

- Perfuração de precisão das aberturas para uma elevada transferência de oxigénio, saída uniforme de ar e reduzida perda de carga;
- Membranas plásticas fabricadas em materiais da mais elevada qualidade (Premium), disponíveis em EPDM ou misturas especiais de polímeros, para efluentes particulares;
- Válvulas de retenção incorporadas para evitar a entrada de sólidos e líquidos nas tubagens. Ideais para operação contínua;
- Resistente a incrustações e sujidade, para reduzida manutenção;
- Custo inicial reduzido e de fácil montagem;
- Construção de elevada resistência;
- Construído em polipropileno reforçado de fibra de vidro para máxima resistência a agressões químicas, temperatura e raios U.V.
- Instala-se sobre qualquer tipo de tubagens: PVC, ABS, CPVC, aço inoxidável, etc.



Município de Resende

#### 3 - ELEMENTOS BASE

### 3.1 Horizonte de estudo

Adotaram-se os valores dos períodos de projeção das obras correntemente consideradas, ou seja, 40 anos para as tubagens e construção civil e 20 anos para o equipamento eletromecânico.

Nestas condições e considerando a entrada das obras plenamente em serviço no ano de 2017, as previsões dos consumos serão feitas para os anos de 2017, 2037 e 2057.

### 3.2- Evolução demográfica

#### 3.2.1. Introdução

A previsão da evolução populacional é um elemento essencial dos estudos de saneamento básico. Para obviar a falta de um plano de desenvolvimento regional, que permita avaliar com mais fiabilidade a evolução da população, fez-se uma análise cuidada dos elementos estatísticos fornecidos pelo I.N.E. de 2011, tendo-se verificado naqueles locais da freguesia de Anreade uma população de cerca de 220 habitantes.

### 3.2.2. População estimada

Não se dispondo de uma lei de crescimento ajustável ao caso em estudo considerou-se, para efeitos de projeção, uma taxa de crescimento médio anual de 0.2%, valor correntemente adotado para aglomerados rurais idênticos, tendo por base os censos do ano de 2011.

O método a utilizar para calcular a evolução demográfica para os lugares em estudo é o método de regressão exponencial, que segue a lei:

 $P_f = Pi.(1 + t)^n$ , em que os símbolos têm o significado:

Pf ----- população futura

Pi ----- população em 2001

t ----- taxa de crescimento médio anual.

n ----- nº. de anos do período considerado



Município de Resende

Assim tendo em consideração que a população daqueles locais referente aos *Censos de 2011* é de 220 habitantes, prevê-se que no ano de 2057 possa atingir o valor de 240 habitantes.

4 – REDE DE DRENAGEM E TRATAMENTO DE ÁGUAS RESIDUAIS

4.1 - Dimensionamento hidráulico-sanitário

O RGSPPDADAR (Regulamento Geral dos Sistemas Públicos e Prediais de Distribuição de Água e

de Drenagem de Águas Residuais), preconiza que se cumpram as seguintes condições:

"Em redes separativas domésticas e em redes unitárias deverá controlar-se a formação de gás

sulfídrico, de modo a evitar a corrosão dos materiais constituintes do sistema de drenagem e a

existência de condições ambientais desagradáveis, ou mesmo inconvenientes para a segurança do

pessoal de exploração."

"Para tal deverão adotar-se as medidas adequadas, quer ao nível de conceção geral do sistema

(através da minimização dos tempos de escoamento nos coletores), quer ao nível de

dimensionamento, de acordo com o prescrito no artigo 144º que refere:

"No projeto do sistema de drenagem de águas residuais domésticas ou em sistemas unitários, e como

medida de controlo de septicidade, deverão adotar-se as seguintes medidas:

a) Imposição de um valor mínimo de velocidade nos coletores para os caudais de cálculo;

b) Utilização de quedas nos troços de montante onde as águas residuais já têm condições sépticas;

c) Minimização da turbulência nos troços de jusante em que as águas residuais já têm condições de

septicidade;

d) Garantia de ventilação ao longo dos coletores através de limitação de altura da lâmina liquida, de

acordo com o Artigo 133;

e) Garantia de ventilação através dos ramais de ventilação e tubos de queda prediais."

Por sua vez, o artigo 133º – dimensionamento hidráulico sanitário, refere o seguinte:

b) A velocidade de escoamento para o caudal de ponta não deve ser inferior a 0.6 m/s para coletores

domésticos e a 0.9m/s para coletores unitários e separativos pluviais.

Em situações para as quais estes limites são, na prática, inviáveis, tais como em coletores de

cabeceira, recomenda-se o estabelecimento de declives que assegurem os valores de velocidade atrás

referidos para o caudal de secção cheia.

Município de Resende

É de referir que é nos coletores de cabeceira que são mais sensíveis os efeitos das descargas produzidas pelos aparelhos sanitários que contribuem efetivamente para a autolimpeza.

c) A altura da lâmina líquida para as velocidades máximas de 3m/s nos coletores domésticos e 5m/s nos coletores unitários e separativos pluviais, deve ser igual á altura total, nos coletores pluviais separativos e nos coletores unitários.

Em coletores domésticos não deve exceder-se 0,5m da altura total, para diâmetros iguais ou inferiores a 500mm, e 0,7m para diâmetros superiores aquele valor.

O dimensionamento da rede, cujo estudo se apresenta, foi feito por forma a cumprir com os requisitos atrás citados, para o caudal de ponta no início da exploração da rede, considerando no mínimo igual a 11/s.

Adota-se o diâmetro único regulamentar de 200 mm em PP SN6 corrugado com junta elástica.

### 4.2.2 - Verificação das condições de autolimpeza

No escoamento em superfície livre a tensão média de arrastamento é definida pela expressão:

 $\Gamma = \gamma \times R \times i$ , sendo:

 $\Gamma$  = tensão média de arrastamento (Kg/m<sup>2</sup>)

 $\gamma = peso específico do líquido (Kg/m<sup>3</sup>)$ 

R = raio hidráulico (m)

i = inclinação

A tensão necessária mínima, para iniciar o movimento de uma partícula depositada chama-se tensão crítica de arrastamento da mesma partícula.

No caso de águas residuais, a escolha da tensão crítica de arrastamento é condicionada pelas areias eventualmente presentes no efluente, com maior peso específico, e não pelas partículas orgânicas, mesmo suscetíveis de se aglomerarem.

Na prática, entendeu-se que o escoamento diário de um caudal de ponta satisfazendo as condições de

autolimpeza será suficiente para arrastar os depósitos acumulados ao longo do dia.

Assim, deverá verificar-se, para o caudal de ponta previsto no início da exploração da rede,

considerando de 1 l/s no mínimo, se a tensão média de arrastamento no coletor é maior ou igual a 2

N/m<sup>2</sup> (valor mínimo preconizado para este tipo de efluente).

No nosso caso concreto, verifica-se que sobretudo nas cabeceiras dos coletores, para se garantir a

autolimpeza teríamos que adotar inclinações elevadas para todos os troços, que aumentariam de tal

forma o volume de movimento de terras, tornando-se antieconómico.

Assim, as inclinações foram fixadas em função dos declives disponíveis, recorrendo-se a dispositivos

que, através de descargas periódicas, provoquem nos casos necessários o arrastamento dos depósitos,

quando as condições de autolimpeza não são verificadas.

4.2.3 – Traçado da rede

Em planta fez-se um traçado de forma a melhor poder servir todas as habitações tendo-se para o efeito

realizado vários estudos "in situ", rua por rua, aplicando-se as regras básicas expressas no estudo das

redes de coletores de águas residuais, condicionando-se o andamento, em planta e em perfil, em função

das condições topográficas, serventias existentes e outros fatores limitativos.

Assim definiu-se a rede coletora principal a que afluem os coletores secundários conforme o indicado

no esquema da rede das peças desenhadas.

Em perfil os coletores foram, sempre que possível, implantados à profundidade da soleira de 1,00

metros, podendo-se adotar profundidades inferiores em ruas onde se não verifica tráfego pesado

otimizando os encargos resultantes do movimento de terras, cumprindo-se no entanto o disposto no

artigo 36°, 158° e 261° do Regulamento.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . **Portugal** . Tel.: +351 **254 877 653** . Fax: +351 **254 877 424**Contribuinte n.º 506349381 . e-mail: geral@cm-resende.pt . www.cm-resende.pt

Quando a profundidade é inferior a 1,00 m preconiza-se o envolvimento do coletor em betão.

A inclinação máxima admitida, tendo em consideração que os caudais são reduzidos, foi de 25% sem

necessidade de amarração do coletor.

A fim de facilitar as operações de observação, limpeza e manutenção dos coletores, foram implantadas

câmaras de visita convenientemente localizadas, nomeadamente:

- Nos cruzamentos e junção de coletores;

- Nos pontos de mudança de direção e de inclinação;

- Em alinhamentos retos, de forma a que o espaçamento entre duas câmaras de visita consecutivas

seja, no máximo, de sessenta metros (60m).

Foram ainda previstas caixas de visita com queda. Os ramais domiciliários serão ligados aos coletores.

A inserção dos ramais nos coletores será efetuada no sentido do escoamento e com um ângulo de

incidência que não ultrapasse o 60°, sendo as ligações executadas por meio de forquilhas simples; não

será permitida a realização de ligações furando as paredes dos coletores.

4.2.4 - Disposições construtivas

Na execução desta empreitada dever-se-ão ter em atenção as boas normas para a execução deste tipo

de empreitadas nomeadamente R.G.S.P.PD.A.D.A.R. e NP's em vigor.

Assim a vala não deverá ser aberta com largura superior ao previsto no respetivo desenho salvo

justificação especial.

O assentamento do coletor deverá ser feito sobre almofada de terra cirandada ou areia, sempre que o

fundo da vala seja rochoso ou que as profundidades sejam inferiores a 1,40 metros. Em qualquer caso

o fundo da vala deverá ser sempre devidamente regularizado antes do assentamento das tubagens.

Todos os aterros deverão ser devidamente compactados por camadas de 0,20 metros com terra regada,

se necessário.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . **Portugal** . Tel.: +351 **254 877 653** . Fax.: +351 **254 877 424** Contribuinte n.º 506349381 . e-mail: geral@cm-resende.pt . www.cm-resende.pt

A reposição dos pavimentos apenas deverá ser feita depois de garantida a boa compactação da base.

Sempre que necessário as valas devem ser drenadas e entivadas de molde a garantir um assentamento

bom das tubagens e a segurança do pessoal que trabalha dentro da vala.

Estes trabalhos serão sempre considerados como processo construtivo, portanto, a cargo do

empreiteiro.

4.2.5 - Câmaras de visita

As câmaras de visita permitem a inspeção e limpeza dos coletores, a remoção de obstruções e a

verificação das características do escoamento e da qualidade das águas residuais.

Usualmente são utilizados câmaras de visita de corpo circular e cobertura troncocónica assimétrica.

Se a profundidade da câmara for igual ou inferior a 2,50 metros, devem empregar-se câmaras com 1,00

metro de diâmetro; se a profundidade da câmara for superior a 2,50 metros o diâmetro interior deverá

ter 1,25 metros.

A relação entre a largura e a profundidade das câmaras deve sempre ter em consideração a

operacionalidade e a segurança do pessoal da exploração.

A soleira é uma laje de betão destinada a servir também de fundação das paredes, sendo a espessura da

laje tal que, na zona mais profunda das caleiras, o seu valor não seja inferior a 0,10 metros.

As suas superfícies devem ter inclinações no sentido das caleiras de, pelo menos, 2%.

Sempre que o desnível entre o coletor de chegada e o coletor de saída das câmaras seja superior a 0,50

metros, utilizar-se-ão quedas guiadas exteriormente conforme peça desenhada.

As câmaras de visita serão executadas em anéis pré-fabricados de betão simples, terminando com uma

gola cilíndrica onde assentará o aro e a tampa de ferro fundido, segundo modelo aprovado e utilizado

pelo Município de Resende. As tampas situadas nas ruas, em geral mais pesadas e resistentes do que as

utilizadas nos passeios, deverão apresentar resistências em conformidade com as solicitações de

tráfego a que ficarão sujeitas e serão executadas nos termos indicados nas peças escritas e desenhadas.

Av. Rebelo Moniz . 4660-212 Resende . Portugal . Tel.: +351 254 877 653 . Fax.: +351 254 877 424



Município de Resende

O interior das câmaras de visita deve ser rebocado, numa espessura não superior a 2 centímetros com argamassa de cimento ao traço de 1:3; no caso do corpo ser constituído por anéis pré-fabricados, pode dispensar-se o reboco se a superfície se apresentar lisa e sem defeitos. Os cantos e arestas interiores deverão apresentar-se arredondados.

As câmaras serão dotadas de degraus em varão de ferro fundido (normalizados pela NP 883), que permitirão o acesso para eventuais operações de manutenção e limpeza.

5 – TRATAMENTO DE ÁGUAS RESIDUAIS DOMÉSTICAS

Tendo em consideração a topografia do terreno, na zona em estudo, a rede de drenagem conduz as

águas residuais ao sistema de tratamento constituído por estação compacta de lamas ativadas, de baixa

carga ou arejamento prolongado, com decantador secundário incorporado com recirculação de lamas.

O tratamento a aplicar ás águas residuais em causa e previsto na E.T.A.R. (Estação de Tratamento de

Águas Residuais), tem uma eficiência que torna o efluente tratado compatível com as normas referidas

na Legislação em vigor para descarga em solo ou meio hídrico:

\* Decreto Lei 74/90 de 7 de Marco

\* Decreto Lei 152/97 de 19 de Junho

\* Decreto Lei 236/98 de 1 de Agosto.

O tipo de efluente a considerar é doméstico, sendo:

\* Capitação: 150 l/hab.dia;

\* Fator de afluência: 0.8;

\* Caudal de infiltração: 12m³/(dia.km)

\* População no horizonte de projeto ano 2037: 250 hab./equiv.

\* Meio de descarga: solo através de poços absorventes.

5.1 – Princípios do Tratamento

O tratamento de águas residuais de origem doméstica, é efetuado pelo processo de lamas ativadas, em

regime de baixa carga ou arejamento prolongado.

O processo de lamas ativadas é um tratamento aeróbio de águas residuais.

Este processo caracteriza-se por:

\* Arejamento promovido por via artificial, através de sistema de introdução forçada de oxigénio na

água residual;



Município de Resende

\* Contacto entre a matéria orgânica da água residual e os microrganismos responsáveis pelos processos de oxidação da matéria orgânica, estabelecido a nível dos flocos biológicos em suspensão da água residual.

Os flocos biológicos, também denominados por lamas ativadas, são massas biologicamente ativas resultantes de processos da floculação de partículas coloidais orgânicas e inorgânicas e de células vivas, principalmente bactérias e alguns protozoários.

O resultado da ação destes microrganismos traduz-se na transformação da matéria orgânica em materiais mineralizados e decantáveis.

A água, após tratamento, separa-se das lamas por simples decantação num segundo órgão chamado decantador ou clarificador, incorporado no mesmo reator.

A água tratada é evacuada por descarregadores de superfície e as lamas decantadas são recirculadas por bombagem para o tanque de arejamento, para se manter uma população bacteriana constante e viável.

As lamas em excesso (de quantidades reduzidas em sistemas de baixa carga) deverão ser descarregadas periodicamente e depositadas em aterro sanitário ou reutilizadas para agricultura depois de desidratadas.

# 5.2 – Cargas Poluentes de Dimensionamento

Para o cálculo adequado do tratamento biológico, é necessário dispor de uma caracterização do efluente do processo. Tiveram-se em conta os parâmetros médios característicos da água residual do tipo urbano ou doméstico.

Parâmetro	Valor médio
CBO <sub>5</sub> (mg/l)	400
SST (mg/l)	600
CQO (mg/l)	700



Município de Resende

### 5.3 – Resultados a obter

O efluente de saída deverá cumprir os valores máximos admissíveis, fixados pela Diretiva do Conselho das Comunidades Europeias de 21 de Maio de 1991 sobre o tratamento de águas residuais urbanas (91/271/CEE), reportado para no nosso Decreto-lei 236/98 de 1 de Agosto.

Parâmetro	V.M.A.
CBO <sub>5</sub> [mg/l]	≤ 40
Sólidos em suspensão	≤ 60
CQO [mg/l]	≤ 150
pH	6,5 – 9,5

Eficiências mínimas necessárias de tratamento:

Eficiências Mínimas (%)		
CBO <sub>5</sub>	86.6	
SST	86.6	
CQO	75.0	

### 5.4.4 - Elementos de Cálculo

Volume do reator aeróbio [m³]:	15,70
Produção específica de biomassa observada [kg SSV/kg CBO <sub>5</sub> ]:	0,22
Produção de biomassa [kg SSV/d]:	1,30
Caudal de lamas a descarregar [m <sup>3</sup> /d]:	0,31
Tempo de Retenção Hidráulico [d]:	0,78
Necessidades de Oxigénio [kg/d]:	6,70



# 6 - ESTIMATIVA DE CUSTO