





ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. APRESENTAÇÃO

Estas especificações referem-se aos serviços do Projeto Estrutural para o Tanque Séptico e para o Filtro Anaeróbio, ART nº12770891, que serão executados no Presídio Estadual de Frederico Westphalen, localizado na Rua Irai s/nº – Bairro Barril, na cidade de Frederico Westphalen.

Os projetos foram elaborados em conformidade com as recomendações da ABNT – Associação Brasileira de Normas Técnicas, principalmente as normas:

NBR6118 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento.

NBR6120 – Cargas para o cálculo de estruturas de edificações – Procedimento.

NBR6123 - Forças devidas ao Vento em edificações - Procedimento.

NBR6122 - Projeto e execução de fundações.

NBR 9061 Segurança de Escavações a céu aberto – Procedimentos

NBR12655 – Concreto de cimento Portland – Preparo, controle e recebimento - Procedimento.

1.1 Autoria do Projeto

O Projeto é de autoria do Eng^o Sergio Henrique Santa Rosa, CREA/RS 077568/D, do Departamento de Engenharia e Arquitetura Penal e Socioeducativo - DEAPS, da Secretaria de Sistemas Penal e Socioeducativo - SSPS do RS.

O projeto estrutural foi executado com base no projeto Hidrossanitário, de autoria do Engº Gabriel Fernandes Machado, CREA/RS 250212.



880







1.2 Alterações dos Projetos

Nenhuma alteração nos Projetos poderá ser realizada sem a autorização do DEAPS/SSPS. A Empresa só poderá fazer a alteração se esta for aprovada pelo setor de Projeto Estrutural do DEAPS/SSPS.

2 TANQUE SÉPTICO e FILTRO ANAERÓBIO

A cota de assentamento para as estruturas de concreto armado do tanque séptico e do filtro anaeróbio serão definidas pelo responsável técnico pela execução, obedecendo à tensão admissível considerada no projeto estrutural. Para este projeto consideramos a tensão admissível da camada de solo suporte maior ou igual a 1,5 kgf/cm².

 σ adm > 1,5 kgf/cm² (0,15 MPa).

A camada de solo de apoio deverá ser compactada com grau de compactação mínimo GC > 95% do proctor normal.

O concreto utilizado nas estruturas deverá ter as seguintes características:

- Resistência característica fck > ou = 30 Mpa
- Relação água/cimento: a/c ≤ 0,55
- Módulo de Elasticidade na Desforma: Eci = 32 GPa
- Consumo mínimo de cimento > 320 kg/m³

As armaduras serão de aço CA-60B (diâmetro 5,0 mm) e CA-50A (diâmetros 6.3 mm, 8 mm, 10 mm e 12.5 mm).

2.1 Locação

O projeto estrutural foi executado com base no projeto Hidrossanitário, de autoria do Engº Gabriel Fernandes Machado, CREA/RS 250212.











A locação das estruturas de concreto deverá ser feita cuidadosamente por meio de instrumentos apropriados (teodolito, trena, etc). Tanto a marcação dos eixos quanto o nivelamento do gabarito deverá ser executado por pessoal habilitado, com conhecimento e prática em serviços desta natureza, capaz de fazer um perfeito trabalho. É responsabilidade do executante a quantificação dos movimentos de terra (corte, aterro, explosão de rocha, bota-fora e/ou aquisição). Este serviço deverá ser acompanhado de perto pelo engenheiro residente, pelo mestre de obras e fiscalizado por fiscal da Secretaria de Obras Públicas (SOP/RS).

2.2 Mobilização/Desmobilização de Equipamento e Equipe

Todos os serviços de mobilização / desmobilização de equipamentos são de responsabilidade e custos exclusivos da CONTRATADA, o mesmo acontecendo quanto a alojamento e alimentação da equipe de trabalho. Eventuais custos de manutenção, energia, combustível e água serão também de ônus exclusivos da CONTRATADA.

2.3.1 Escavação para as estruturas de concreto

As escavações para a execução das estruturas de concreto do sistema de tratamento do esgoto deverão considerar 50 cm de folga nas dimensões da estrutura para a correta execução e fixação das fôrmas dos elementos estruturais.

Os materiais escavados nos cortes poderão ser aproveitados nos aterros, em áreas de canteiros e passeios. Os volumes excedentes serão depositados em lugares determinados pela Fiscalização da SOP. Se houver necessidade, prever a contenção do solo e/ou o rebaixamento do lençol freático durante a execução das estruturas. Se forem encontrados materiais estranhos às constituições normais do terreno, deverão

Avenida Borges de Medeiros 1501 – 11º Andar | Telefone: (51) 3288-9351 CEP 90119-900 - Porto Alegre, RS | www.ssps.rs.gov.br

Página 3 de 7

gocument,









ser removidos sem ônus adicional ao preço das escavações, salvo casos excepcionais a critério da Fiscalização.

2.3.2 Regularização e apiloamento de fundo de vala

Após a escavação, o fundo da escavação do tanque séptico e do filtro anaeróbio deverão ser regularizados, de acordo com a profundidade constante no projeto de estrutura/hidrossanitário, para posterior apiloamento do fundo de vala, corrigindo-se possíveis falhas.

Na execução, as escavações deverão ser abundantemente molhadas com a finalidade de localizar possíveis elementos estranhos (raízes de arvores, formigueiros, etc.) não aflorados, que serão acusados por percolação de água; após o que deverá ser fortemente apiloado com maço de 10 kg ou compactador CM-20.

2.3.3 Lastro de Concreto Magro

No fundo das escavações para as bases dos tanques, dos filtros e para a caixa cloradora, deverá ser executado um lastro de concreto magro com espessura maior ou igual a 10 cm, traço 1:3:5, cimento, areia e brita – relação água/cimento 0,6.

2.3.4 Formas para as Estruturas

Não será permitido a concretagem de elementos estruturais sem fôrmas, sob pena de demolição e não aceitação dos serviços. As fôrmas dos elementos da estrutura deverão ser em chapa compensada resinada 14 mm ou metálicas, obedecendo as especificações a seguir:

PAGINA 4 de 7







- O cimbramento deverá ser feito com sarrafos 2,5 cm x 5 cm, de forma que não haja desalinhamento e deformação das formas durante a concretagem.
- A emenda da forma deverá estar perfeitamente alinhada e bem fechada, de modo a não haver escoamento do concreto durante a concretagem.
- Os cantos deverão estar perfeitamente travados;
- ·Após a concretagem as formas deverão ser desmontadas e limpas para aproveitamento futuro.

2.3.5 Armaduras

A armadura deverá estar convenientemente limpa, isenta de qualquer substância prejudicial à aderência, retirando-se as escamas eventualmente destacadas por oxidação.

As armaduras deverão ser executadas mantendo os afastamentos exigidos por Norma, de forma a não sofrer ações de umidade oriunda do terreno. As armaduras deverão ser acondicionadas, de maneira a não sofrer agressões de intempéries, colocadas às formas com uso de espaçadores de plástico, conforme espaçamento definido em projeto.

A armadura deverá estar muito bem posicionada para que o recobrimento mínimo da armadura seja obedecido, conforme a NBR 6118/2014. As emendas de armadura, quando necessárias, também deverão ser executadas segundo especificações da NBR 6118/2014;



884







2.3.6 Concretagem

Os elementos da estrutura deverão ser moldados "in loco" com concreto usinado, com controle de qualidade, e recobrimento de armadura conforme definido no projeto estrutural. Deverá ser prevista a impermeabilização dos elementos estruturais.

As estruturas deverão ser executadas sobre um lastro de concreto magro, com 10 cm de espessura. O concreto deverá ser lançado nas formas de acordo com cada situação, com utilização de vibradores de imersão de 35 a 38 mm, evitando a segregação do mesmo.

A resistência característica do concreto aos 28 dias deverá ser conforme especificado no projeto estrutural, fck = 30,0 MPa, com consumo mínimo de 320 kg/m³, fator a/c < ou = 0,55. O concreto deverá ser bem vibrado, para que seja evitado o aparecimento de bicheiras. Dever-se-á evitar que o vibrador encoste-se à forma e as armaduras; as concretagens só poderão ser executadas mediante conferência e aprovação das armaduras pelo engenheiro residente de obra, sob pena de demolição da estrutura e não aceitação dos serviços. Todos os serviços de concretagens deverão obedecer às normas brasileiras pertinentes ao assunto, com retirada de corpo de prova, de acordo com a NBR-6118, para posterior rompimento aos 7 e 28 dias.

2.3.7 Ensaio de Compressão

Deverão ser retirados corpos de prova para ensaio e verificação da resistência final (fck), especificado em projeto. Estes ensaios de resistência a compressão do concreto lançado deverão ser elaborados por laboratórios tecnológicos independentes.

Página 6 de 7







2.3.8 Reaterro e Compactação

Depois de escavados e concretados os elementos da estrutura de concreto armado, após a aplicação da impermeabilização os mesmos deverão ser aterrados em camadas com altura máxima de 0,20m, com material isento de substâncias orgânicas, adequadamente umedecidas e perfeitamente adensadas por meio de soquetes manuais ou mecânicos, com o fim de evitar posteriores fendas, trincas e desníveis por recalque das camadas aterradas, até atingir a cota de nível do piso.

3 Observações

Todos os projetos necessários para complementar o Projeto Hidrossanitário e Estrutural, que venham viabilizar a execução e que sejam executados pela EMPRESA CONTRATADA, deverão ser entregues no DEAPS/SSPS juntamente com as ARTs de todos os responsáveis técnicos para análise pelo setor competente e arquivamento no DEAPS/SSPS devidamente aprovados, antes do início da obra.

Sergio Henrique Santa Rosa

Eng. Civil – CREA/RS 77.568-D – ID: 4632320 DEAPS/SSPS

Porto Alegre, 13 de setembro de 2023.

PROA
Página 7 de 7





Nome do documento: Memorial Descritivo PEFW-Filtro e Tanque_Frederico WestphalenRS_R00.pdf

Documento assinado por Órgão/Grupo/Matrícula Data

Sergio Henrique Santa Rosa SSPS / DEAPS / 4632320 15/09/2023 08:02:37



887

22/11/2023 16:20:19