PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: CONSTRUÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES.

LOCAL: ZONA RURAL DO MUNICÍPIO DE GUAIUBA - CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de melhorias sanitárias domiciliares no município de Guaiúba – Ceará.

- 1. Conjunto sanitário
- 2. Pia de cozinha
- 3. Ligação domiciliar de água
- 4. Sumidouro
- 5. Tanque de lavar roupas
- 6. Tanque séptico e filtro anaeróbico
- 7. Filtro domestico

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de Guaiúba - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA



7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



1 - CONJUNTO SANITÁRIO

1. Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto sanitário dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

2. Descrição

O conjunto sanitário, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para facilitá-la a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

3. Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Bacia sanitária: NBR15097, NBR15099, NBR6452
- Lavatório: NBR15099, NBR6452
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Caixas de descarga: NBR15491, NBR12096, NBR6414, NBR6452 e NBR8133
- Telhas de fibrocimento: NBR 7581, NBR 7196 e NBR 9066



Cimento Portland: NBR 5732

Agregados para concreto: NBR 7211

Fator água/cimento : NBR 6118

- Placas cerâmicas:

- NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
- NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
- NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

4. Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O conjunto sanitário deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

4.2 Fundação

A fundação do conjunto deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços ou de pedra, granito ou pedra com resistência similar, conforme a disponibilidade do material na região e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação do conjunto. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar todas as paredes do conjunto sanitário.

As cavas para a fundação deverão ser agulhadas com pedra de mão granilítica, e apiloadas com maço de no mínimo 8 kg. Sobre a cava apiloada deverá ser aplicada uma camada de 5 centímetros de concreto magro e então deverá ser construída a alvenaria de fundação. Recomendamos que os tijolos ou pedras sejam assentados em argamassa de cimento com areia grossa, no traço de 1:6.



A fundação deverá ser disposta e construída de forma a não interferir de nenhuma maneira com a fundação da casa existente ou de seus vizinhos.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes do conjunto.

4.2.1 Alvenaria de Pedras

4.2.1.1 Materiais

As pedras serão de dimensões regulares, de conformidade com a indicação do projeto. Não será admitida a utilização de pedras originadas de rochas em decomposição.

4.2.2.2 Processo Executivo

As alvenarias de pedra serão executadas em obediência às dimensões e alinhamentos indicados no projeto. Os leitos serão executados a martelo. As pedras serão molhadas antes do assentamento, envolvidas com argamassa e calçadas a malho de madeira até permanecerem fixas na sua posição. Em seguida, as pedras serão calçadas com lascas de pedra dura, com forma e dimensões adequadas. A alvenaria deverá tomar uma forma maciça, sem vazios ou interstícios. No caso de alvenaria não aparelhada, as camadas deverão ser respaldadas horizontalmente. O assentamento das pedras será executado com argamassa de cimento e areia, no traço volumétrico 1:3, quando não especificado pelo projeto ou fiscalização. As pedras serão comprimidas até que a argamassa reflua pelos lados e juntas.

4.3 Paredes

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do conjunto deverá ser executada com blocos cerâmicos com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais venham a neles se alojarem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades



geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 Mpa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa; o prumo e o vão livre entre as laterais (ombreiras) de portas e janelas deverão ser verificados com todo o cuidado.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado



da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

Na elevação de paredes relativamente esbeltas, em regiões sujeitas a ventos fortes, é conveniente escorar a parede lateralmente, numa fase em que sua resistência se encontra apenas incipientemente desenvolvida. Na colocação de formas e cimbramentos para a construção de vergas, cintas ou lajes, deve-se evitar o destacamento de blocos recém-assentados, pois tais destacamentos poderão se manifestar posteriormente nas faces das paredes, mesmo nas revestidas.

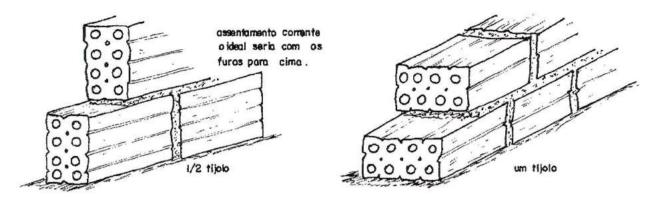


Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Vãos em paredes de alvenaria

Na execução das paredes são deixados os vãos de portas e janelas. No caso das portas, os vãos já são destacados na primeira fiada da alvenaria e das janelas na altura do peitoril determinado no projeto. Para que isso ocorra devemos considerar o tipo de batente a ser utilizado pois a medida do mesmo deverá ser acrescida ao vão livre da esquadria (Figura 2).

esquadrias de ferro: como o batente é a própria esquadria, os acréscimos serão de 3cm tanto na largura como na altura.

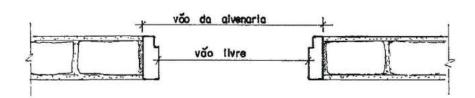


Figura 2 - Vão de alvenaria.

Sobre o vão das portas e sobre e sob os vãos das janelas devem ser construídas vergas.(Figura 3)



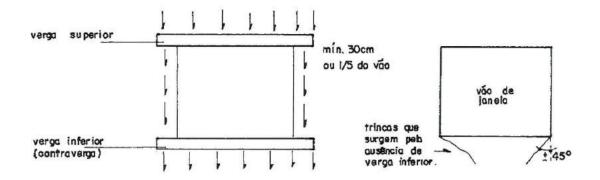


Figura 3 - Vergas sobre e sob os vãos.

Quando trabalha sobre o vão, a sua função é evitar as cargas nas esquadrias e quando trabalha sob o vão, tem a finalidade de distribuir as cargas concentradas uniformemente pela alvenaria inferior:

As vergas podem ser pré-moldadas ou moldadas no local, e devem exceder ao vão no mínimo 30cm ou 1/5 do vão.

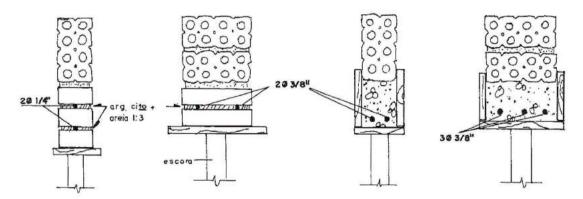


Figura 4 - Vergas em alvenaria de tijolo furado para vãos até 1,00m e entre 1,00m e 2,00m.

4.3.3 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 5) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo o prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 6) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 5).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



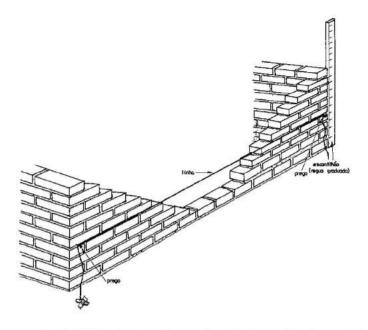


Figura 5 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

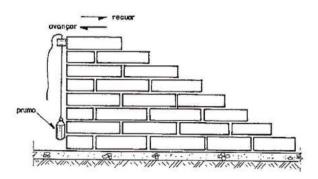


Figura 6 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 7, 8 e 9 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura7.



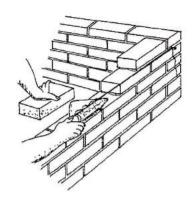


Figura 7 - Colocação da argamassa de assentamento

2º - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 8.

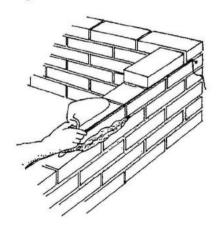


Figura 8 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 9.

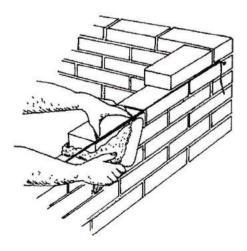


Figura 9- Retirada do excesso de argamassa



4.3.4 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 10)

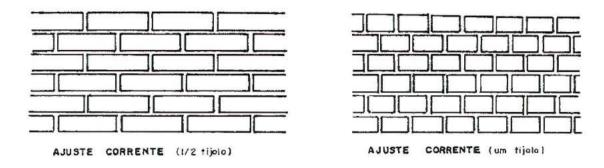


Figura 10 - Ajuste corrente (comum)

4.3.5 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 11 mostra a execução do canto da parede .

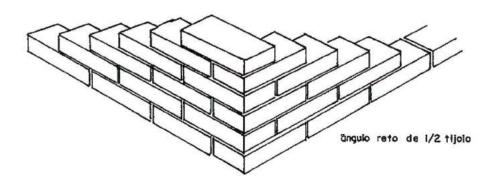


Figura 11 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum



4.3.6 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 12. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

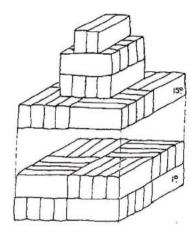


Figura 12 - Empilhamento do tijolo maciço

4.3.7 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 13).

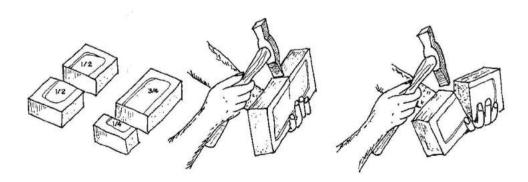


Figura 13 - Corte do tijolo maciço

4.3.8 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes internas

As paredes internas do conjunto sanitário deverão ser revestidas, até a altura de 1,80m, em cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco.

Paredes externas

Sobre a camada de emboço será aplicada uma camada de reboco comum de cimento cal e areia fina peneirada, traço 1:2:9, com espessura mínima de 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

4.3.9- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.

A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta à base de cal na cor branca, em duas demãos. Na parte externa, a partir do piso até 1,45 m de altura, as paredes deverão ser pintadas com tinta PVA na cor azul noturno, em duas demãos; acima desta altura as paredes deverão ser pintadas na cor branca. A porta do conjunto deverá ser pintada interna e externamente com tinta esmalte sintética, na cor azul noturno, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

a) Proteção da base ou substrato: a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;



- b) Proteção do interior da edificação: a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade no interior da edificação. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos: a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético: a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.10 - Revestimento Cerâmico

As paredes internas, até a altura de 1,80m do conjunto sanitário, deverão ser revestidas em cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de cerâmica disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.

Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Interior do conjunto

Após a instalação dos tubos e conexões para a o escoamento do esgoto e água e do apiloamento e nivelamento da superfície de terra com auxílio de um maço de 8 kg e uma régua para sarrafo, deverá ser executado um contrapiso com espessura de 3,0 cm de argamassa cimento e areia média, traço 1:3. Esta argamassa não deve ser muito mole, e também deverá ser socada com maço de 8 kg e sarrafeada. Em seguida deverá ser executado o piso em revestimento cerâmico antiderrapante, resultando numa superfície plana com cota de 5,0 cm acima da cota da calçada, com declividade de no mínimo 2% de forma a dirigir as águas servidas para o ralo, conforme o projeto. O piso interno não deverá apresentar fissuras visíveis, manchas, corrimentos, gretamentos ,



furos, saliências, depressões, ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

A cerâmica do piso deverá apresentar as seguintes características técnicas:

- Classe 4 (PEI 4);
- · Resistência às manchas classe 4;
- Absorção de água grupo IIa, AA = 3 a 6%;
- Módulo de resistência à flexão mínima de 18 MPa;
- · Facilidade de limpeza com os produtos comerciais disponíveis no mercado.

O material do piso cerâmico e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.

Após a instalação da cerâmica, o piso deverá, quando percutido, apresentar a mesma sonoridade do piso sem revestimento e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e o contrapiso.

4.4.2 Calçada

Deverá ser construída uma calçada em volta do conjunto, conforme o projeto, de forma que depois de concluída deverá resultar em uma superfície plana com 5 cm de espessura, com juntas de dilatação a cada metro e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. A calçada deverá ter declividade de no mínimo 2%, de forma a afastar as águas pluviais do conjunto. A calçada deverá ser executada com argamassa de cimento e areia média traço 1:3 e não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões, ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações embutidas em paredes de alvenaria, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.



Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias/Louças e acessórios

As tubulações aparentes serão sempre fixadas na alvenaria por meio de braçadeiras ou suportes.

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

As peças sanitárias deverão ser instaladas conforme recomendações dos fabricantes, de modo que fiquem bem acabadas, firmes e funcionando adequadamente.

O lavatório será de louça branca suspenso 29,5 x 39,0 cm ou equivalente, padrão popular. A caixa de descarga será de sobrepor, de plástico, com capacidade de 9 litros, com tubo de descarga, engates flexíveis e bóia. O lavatório e caixa deverão ser firmemente fixados com parafusos e em esquadro perfeito com a parede.

Para a firme fixação da caixa de descarga e do lavatório deverão ser chumbados e amarrados na alvenaria, blocos de madeira de 8 x 8 x 10 cm na alvenaria, com argamassa de cimento e areia lavada traço 1:4. os blocos de madeira deverão ser



localizados de forma a que a caixa de descarga e o lavatório possam ser neles firmemente aparafusados.

O vaso sanitário deverá ser de louça branca, padrão popular e deverá ser fixado com parafusos, estar firmemente assentado e nivelado com o piso, de forma que sua remoção só seja possível com utilização de ferramentas.

Os mesmos blocos de madeira deverão ser chumbados no piso para a fixação do vaso sanitário.

Alternativamente, a caixa de descarga, o lavatório e o vaso sanitário poderão ser fixados através de buchas plásticas que se fixarão diretamente na alvenaria. Os blocos de madeira seriam então substituídos por blocos cerâmicos grauteados e assentados em posição adequada para a fixação das buchas plásticas.

Será instalado chuveiro elétrico de 6000 W.

4.5.3 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Instalações Elétricas

Deverão ser instalados os eletrodutos e as caixas de passagem, fiação, disjuntores, bocal, lâmpada, interruptor, tomada e aterramento, visando à instalação do chuveiro elétrico e da iluminação interna do conjunto sanitário. A instalação será executada conforme projeto, com materiais normatizados, com mão de obra especializada, obedecendo aos padrões da boa técnica:

- Eletrodutos: serão do tipo PVC flexível corrugado.
- Fios e cabos: serão de condutor de cobre e isolamento antichama, nas dimensões especificadas em projeto.
- Tomadas e interruptores: serão do tipo embutido na parede, adequados para amperagem mínima de 10 A, 250 V.

Os testes das instalações elétricas deverão ser efetuados pelo engenheiro executor e engenheiro fiscal da obra.

4.7 Cobertura

Poderão ser empregadas telhas de fibrocimento (sem amianto), de boa qualidade com dimensões de 2,13 x 1,10 m e espessura de 6 mm. As telhas deverão ser instaladas com uma declividade de 15 graus e firmemente fixadas através de parafusos com vedantes apropriados, sobre vigotas de 7,5 x 7,5 cm, respeitando as dimensões dispostas no projeto.

Na cobertura as telhas onduladas devem ser apoiadas sobre estruturas de madeira. A norma NB-94 prescreve que as chapas deverão ser fixadas com ganchos de seção retangular, parafusos ou ganchos com rosca.

Os ganchos com rosca são utilizados para a fixação de telhas em estruturas metálicas ou de concreto, e os parafusos com rosca soberba, em estruturas de madeira. Os parafusos são colocados na crista (parte mais alta da ondulação), para evitar possível penetração de água pelo furo na telha, o número de acessórios de fixação a serem colocados em cada telha ondulada, bem como a sua posição, irá depender basicamente do esforço solicitante.

4.8 Esquadrias de ferro

4.8.1 Materiais

Todos os materiais utilizados nas esquadrias de ferro deverão respeitar as indicações e detalhes do projeto, isentos de falhas de laminação e defeitos de fabricação. Os perfis, barras e chapas de ferro utilizados na fabricação das esquadrias serão isentos de empenamentos, defeitos de superfície e diferenças de espessura. As dimensões deverão atender às exigências de resistência pertinentes ao uso, bem como aos requisitos estéticos indicados no projeto.

A associação entre os perfis, bem como com outros elementos da edificação, deverá garantir uma perfeita estanqueidade às esquadrias e vãos a que forem aplicadas. Sempre que possível, a junção dos elementos das esquadrias será realizada por solda, evitando-se rebites e parafusos. Todas as juntas aparentes serão esmerilhadas e aparelhadas com lixas de grana fina. Se a sua utilização for estritamente necessária, a disposição dos rebites ou parafusos deverá torná-los tão invisíveis quanto possível.

As seções dos perfilados das esquadrias serão projetadas e executadas de forma que, após a colocação, sejam os contramarcos integralmente recobertos. Os cortes, furações e ajustes das esquadrias serão realizados com a máxima precisão. Os furos para rebites ou parafusos com porcas deverão liberar folgas suficientes para o ajuste das peças de junção, a fim de não serem introduzidos esforços não previstos no projeto. Estes furos serão escariados e as asperezas limadas ou esmerilhadas. Se executados no canteiro de serviço, serão realizados com brocas ou furadeiras mecânicas, vedado a utilização de furador manual (punção).

Os perfilados deverão guardar perfeito esquadro. Todos os ângulos ou linhas de emenda serão esmerilhados ou limados, de modo a serem removidas as saliências e asperezas da solda. As superfícies das chapas ou perfis de ferro destinados às esquadrias deverão ser submetidas a um tratamento preliminar antioxidante adequado.

O projeto das esquadrias deverá prever a absorção de flechas decorrentes de eventuais movimentos da estrutura, a fim de assegurar a não deformação e o perfeito funcionamento das partes móveis das esquadrias. Todas as partes móveis serão providas de pingadeiras ou dispositivos que garantam a perfeita estanqueidade do conjunto, impedindo a penetração de águas pluviais.

O transporte, armazenamento e manuseio das esquadrias serão realizados de modo a evitar choques e atritos com corpos ásperos ou contato com metais pesados, como o aço, zinco e cobre, ou substâncias ácidas ou alcalinas.

4.8.2 Processo Executivo

A instalação das esquadrias deverá obedecer ao alinhamento, prumo e nivelamento indicados no projeto. Na colocação, não serão forçadas a se acomodarem em vãos fora de esquadro ou dimensões diferentes das indicadas no projeto. As esquadrias serão instaladas através de contra marcos rigidamente fixados na alvenaria, concreto ou elemento metálico, por processo adequado a cada caso particular, como grapas, buchas e pinos, de modo a assegurar a rigidez e estabilidade do conjunto. As armações não deverão ser torcidas quando aparafusadas aos chumbadores ou marcos.

Para combater a particular vulnerabilidade das esquadrias nas juntas entre os quadros ou marcos e a alvenaria ou concreto, desde que a abertura do vão não seja superior a 5 mm, deverá ser utilizado um calafetador de composição adequada, que lhe assegure plasticidade permanente. Após a execução, as esquadrias serão cuidadosamente limpas, removendo-se manchas e quaisquer resíduos de tintas, argamassas e gorduras.

4.9 Ventilação

Para a ventilação do conjunto sanitário serão instalados dois elementos vazados de concreto ou cerâmica, tipo cobogó, nas dimensões $50 \times 50 \times 7$ cm, conforme o projeto.

4.10 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura. As cavas que porventura forem executadas deverão ser completamente fechadas.



2 - PIA DE COZINHA

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação da pia de cozinha, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para facilitá-la a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
 - NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação

NBR13818 - Placas cerâmicas para revestimento - Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

A pia de cozinha deverá ser locada no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.



4.2 Fundação

A fundação do suporte da pia deverá ser executado em alvenaria de tijolos maciços e construído de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento da pia de cozinha. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio da pia.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio da pia deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade

Valor



Dimensão individual 90 x 190 x 190 +/- 3 mm

>= 2,5 MPa (Paredes)

Resistência individual mínima à compressão >= 4,0 Mpa (Fundações)

Esquadro, desvio na extremidade do bloco <= 3 mm

Planeza, flexa <= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

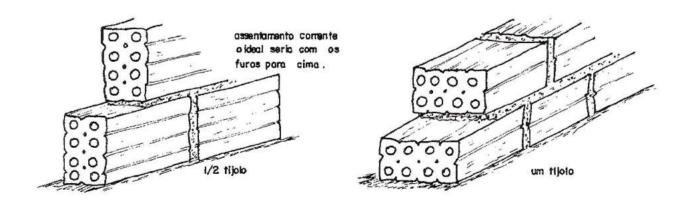




Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois se estica uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.

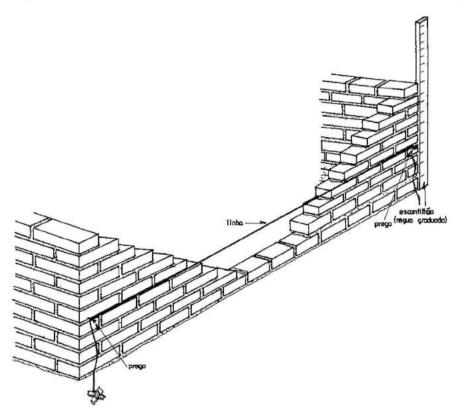


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.



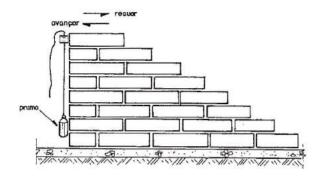


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.

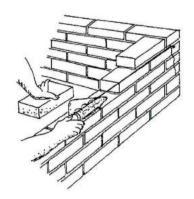


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

2º - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.



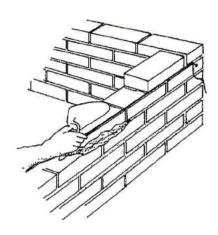


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

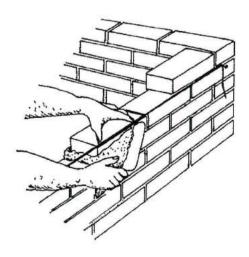


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa

4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)



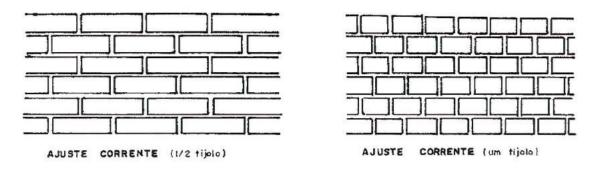


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente, pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede.

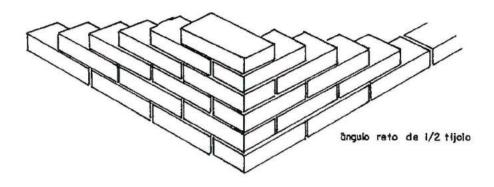


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

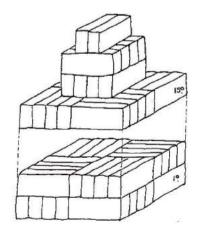


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço



4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

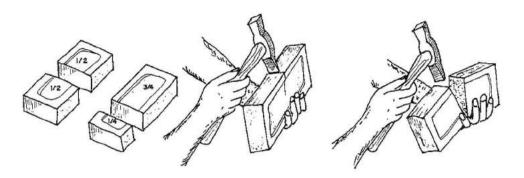


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato : a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação : a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos : a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético : a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de cerâmica disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte da pia deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser



assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o tanque séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Pia de cozinha

Deve ser construída em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

A pia será em mármore sintético, granilite ou granitina, assentada sobre parede de alvenarias de tijolos de barro comum maciço até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento, areia e cal, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material da pia de cozinha não poderá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser áspero ou poroso; não deverá favorecer o acúmulo de gordura, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água ou qualquer detergente ou produto de limpeza comercial, a base de cloro ou amoníaco; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

A pia de cozinha deverá ser resistente, de forma que possa ser instalada sem que se deforme ou deteriore, suportando ainda a queda de panelas sem que se quebre.

As pias de cozinha deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a caixa de gordura, válvula da pia, torneira e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Banca c/ cuba - marmorite/granilite ou granitina - 120 x 60cm p/ pia cozinha

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"

Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão

Torneira longa metal amarelo 1/2" ou 3/4" ref 1126

Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de gordura

Caixa destinada à retenção de gordura nas instalações sanitárias domiciliares.

Deverá possuir uma chicana, para conter a gordura, evitando que ela acesse a fossa ou a rede coletora de esgotos e provoquem entupimentos.

Deverá ser inspecionada e limpa pelo menos 1 vez a cada 30 dias.

4.5.5 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

3 - LIGAÇÕES DOMICILIARES DE ÁGUA

Considerações preliminares

A ligação domiciliar de água é recomendada quando a localidade for provida de sistema público de abastecimento de água e a rede estiver próxima à residência, possibilitando a instalação da ligação domiciliar e/ou da intradomiciliar de água

Será imprescindível a observação das normas e regulamentos do operador do serviço de abastecimento de água para realizar a correta instalação do ramal. No caso da ligação domiciliar (da rede pública ao cavalete), geralmente, utiliza-se um colar de tomada. A ligação intra-domiciliar consiste na tubulação interna que liga o cavalete até o reservatório do domicílio. O cavalete e o hidrômetro não são itens financiáveis pela FUNASA e deverão ser providenciados pelo operador do serviço de abastecimento de água.

Descrição

A ligação domiciliar de água, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

A ligação domiciliar de água deverá ser locada no muro ou parede da casa, na fachada que esteja voltada para a via pública por onde passa a rede de distribuição de água, conforme o projeto técnico. Tendo em vista as diferentes dimensões e materiais adotados pelas diversas concessionárias de abastecimento de água, o projeto técnico sugerido deverá ser adequado às normas do operador do serviço de abastecimento de água local.

4.2 Instalações hidráulicas

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo;
- As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas



poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam;

As valas para assentamento da tubulação deverão ser completamente reaterradas.

4.3 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção.

4 - SUMIDOURO

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto sanitário dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A construção do sumidouro, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367



- Cimento Portland: NBR 5732

Agregados para concreto: NBR 7211

Fator água/cimento: NBR 6118

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O sumidouro deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O sumidouro deverá ser locado em cota inferior ao do filtro biológico, conforme o projeto técnico e em terreno com taxa de percolação mínima de 400 min/m. Em casos de solos de mais baixa porosidade ou terrenos com o lençol freático próximo à superfície, principalmente naqueles locais aonde a água subterrânea é explorada para consumo humano, consultar o corpo técnico da FUNASA.

O sumidouro não deverá ser construído caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário. Neste caso o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na rede pública coletora de esgoto.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do sumidouro deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.



Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A alvenaria deverá ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas. A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa nas juntas horizontais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do sumidouro serão erguidas conforme projeto. A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8. A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

4.2.2 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.



Os tijolos ou blocos só devem ser assentados com argamassa de cimento e areia nas juntas horizontais. As juntas verticais não devem receber argamassa de assentamento e devem ter espaçamentos (no caso de tijolo) para facilitar a infiltração dos efluentes. Se as paredes forem de anéis pré-moldados, eles devem ser apenas colocados uns sobre os outros, sem nenhum rejuntamento, para permitir o escoamento dos efluentes.

A laje ou tampa do sumidouro pode ser feita com uma ou mais placas prémoldadas de concreto, ou executada no próprio local, tendo o cuidado de armar em forma de tela.

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Sumidouro

O sumidouro é um poço sem laje de fundo que permite a penetração do efluente do conjunto séptico no solo. Os sumidouros podem ser construídos de tijolo maciço ou blocos de concreto ou ainda com anéis pré-moldados de concreto.

O diâmetro e a profundidade dos sumidouros dependem da quantidade de efluentes e do tipo de solo. Mas não devem ter menos de 1 m de diâmetro e nem mais de 3m de profundidade, para simplificar a construção.

Previamente deverá ser realizado teste de percolação atendendo aos critérios estabelecidos na norma 7229/97 ABTN, para conhecer a capacidade de absorção do



terreno, na proporção de um teste para cada 10 (dez) sumidouros. A realização deste teste deverá ser acompanhada por um técnico da FUNASA.

A construção de um sumidouro começa pela escavação de buraco, a cerca de 3 m da fossa séptica e em nível um pouco mais baixo, para facilitar o escoamento dos efluentes por gravidade. A profundidade do buraco deve ser de 70 cm maior que a altura final do sumidouro. Isso permite a colocação de uma camada de brita, no fundo do sumidouro, para infiltração mais rápida no solo e de uma camada de terra, de 20cm, sobre a tampa do sumidouro.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm.

O sumidouro deverá ser locado com afastamento de 3 vezes o diâmetro, ou no mínimo a 3,00m do conjunto séptico, distante a 1,50m de quaisquer obstáculos, tais como paredes, árvores, ou divisa de terreno, de acordo com o espaço ou tamanho do terreno.

O sumidouro deverá ser construído em uma escavação cilíndrica, na profundidade e diâmetro, observando sempre a capacidade de infiltração do solo daquela região e o número de pessoas residentes naquele domicílio.

As paredes do sumidouro deverão ser executadas em alvenaria de blocos cerâmicos 10 x 20 x 20 com os furos dispostos radialmente, de tal maneira que permita a infiltração do efluente da fossa séptica no terreno sem que haja o desmoronamento das paredes do sumidouro.

No caso de terrenos onde o lençol freático estiver a uma profundidade menor que 1,50 m abaixo da cota de fundo do sumidouro, deverão ser adotadas variações deste, seja em profundidade, diâmetros e/ou outras soluções para infiltração de efluentes líquidos, previstas na Norma 7229/97 da ABNT, cabendo ao técnico da FUNASA a aprovação da solução adotada.

4.5 Dimensionamento do sumidouro (NBR 13969/97)

$$Su = \left[\left(\frac{h \times \pi \times D}{2} \right) + \left(\frac{\pi \times D^2}{4} \right) \right] \geq \left[\frac{C \times N}{1000 \times Ta} \right]$$

Onde:

Su = superfície útil em m²

h = profundidade abaixo da geratriz inferior da canalização de entrada - 2,75m

 $\pi = 3,14$

D = diâmetro externo = 1,50m

C = consumo por habitante em L/s

N = número de moradores no domicílio

Ta = taxa máxima de aplicação diária = 0,065; NBR 13.969/97, Tabela A.1, pg. 25



$$\mathcal{Su} = \left[\left(\frac{2,75 \times 3,14 \times 1,5}{2} \right) + \left(\frac{3,14 \times 1,50^2}{4} \right) \right] \geq \left[\frac{100 \times 5}{1000 \times 0,037} \right]$$

 $Su = [14.72] \ge [13.51]$

Foi adotada a taxa máxima de aplicação de 0,065 m³/m².dia o que corresponde à uma taxa de percolação de 400 min/m, conforme for a taxa de percolação medida no local as dimensões do sumidouro deverão ser alteradas.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção e nem resíduos. As cavas que porventura forem executadas deverão ser completamente fechadas.

5 - TANQUES DE LAVAR ROUPAS

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação do tanque, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland comum: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
 - NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
 - NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

O tanque deverá ser locado no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.



4.2 Fundação

A fundação do suporte do tanque deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento do tanque. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio do tanque.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio do tanque deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos

Propriedade

Valor

Dimensão individual

90 x 190 x 190 +/- 3 mm



>= 2,5 MPa (Paredes)

Resistência individual mínima à compressão

>= 4,0 MPa (Fundações)

Esquadro, desvio na extremidade do bloco

 $\leq 3 \text{ mm}$

Planeza, flexa

 $\leq 3 \text{ mm}$

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

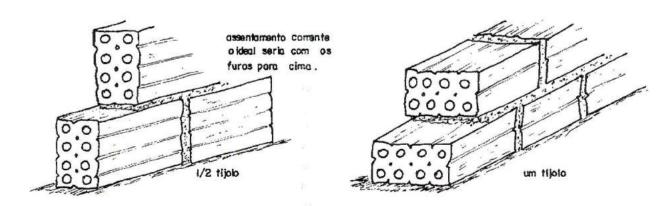


Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.



4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.

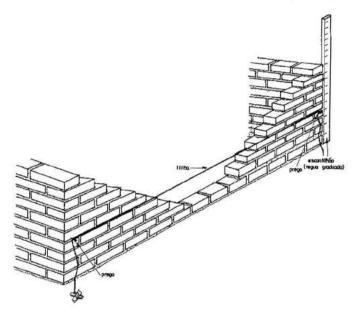


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

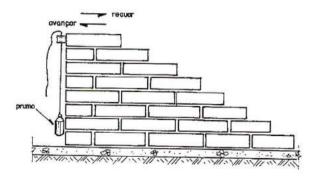


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.



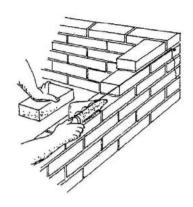


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.

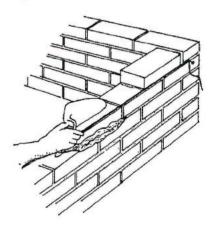


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

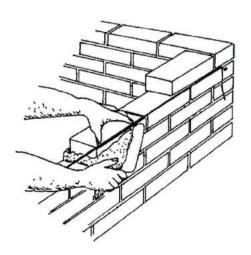


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa

4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)

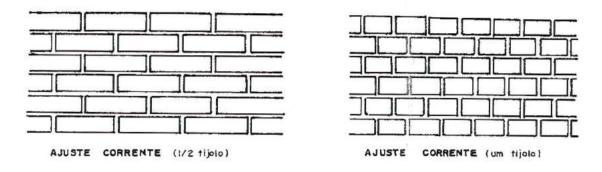


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede .

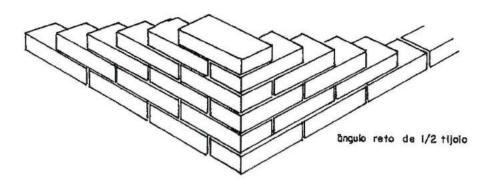


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

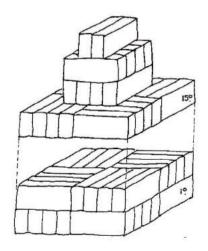


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço

4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

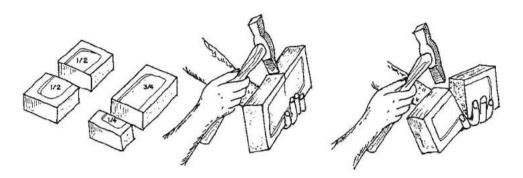


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato: a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação: a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos: a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético: a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30cm), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de azulejo disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte do tanque deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.



Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Tanque de lavar roupa

O tanque poderá ser de concreto pré-moldado, mármore sintético, granilite ou granitina com uma bacia e um batedouro separados, assentados sobre paredes de alvenaria de blocos cerâmicos 10x20x20, até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento e areia, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material do tanque não deverá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser poroso, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água, qualquer detergente ou produto de limpeza comercial; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

O tanque deverá ser resistente para que possa ser instalado sem que se deforme ou deteriore.

Os tanques de lavar roupas deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário. Deverão ser devidamente instaladas a caixa sifonada, as válvulas do tanque e do batedor de roupas, demais tubos e conexões conforme previsto no projeto. Deve ser construído em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

O tanque deverá possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a válvula e torneira, e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"

Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão

Torneira metal amarelo 1/2" ou 3/4" curta p/ tanque

Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

6 - TANQUE SÉPTICO E FILTRO ANAEROBICO

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto séptico dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

O conjunto séptico, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a



apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118.

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O conjunto séptico deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O conjunto séptico é composto pelo tanque séptico e pelo filtro anaeróbio, os quais deverão ser instalados em cota topográfica igual ou inferior ao do conjunto sanitário, de preferência na frente da casa, o mais próximo possível da via pública.

Os dois itens que compõem o conjunto séptico são considerados como tratamentos de esgoto complementares entre si, de forma que o tanque séptico só será indicado se acompanhado do filtro anaeróbio, e vice-versa.

Caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário, o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na



rede pública coletora de esgoto. Neste caso, a fossa e o filtro anaeróbio não deverão ser construídos.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do conjunto séptico deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço e o reboco.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com conseqüente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da



cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa; o prumo e o vão livre entre as laterais (ombreiras) de portas e janelas deverão ser verificados com todo o cuidado.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

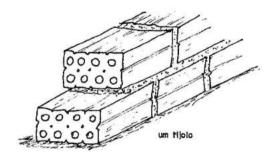


Figura 1 - Execução de alvenaria de 1 vez, utilizando tijolos furados.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do tanque e do filtro anaeróbico serão erguidas conforme projeto. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 5) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 6) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 5).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



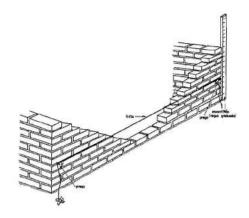


Figura 5 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

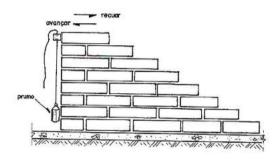


Figura 6 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 7, 8 e 9 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 7.

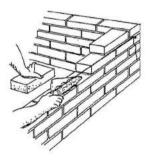


Figura 7 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 8.



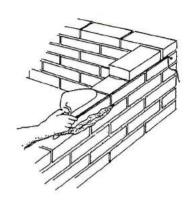


Figura 8 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 9.

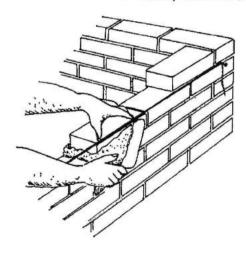


Figura 9- Retirada do excesso de argamassa

4.2.2 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 10)

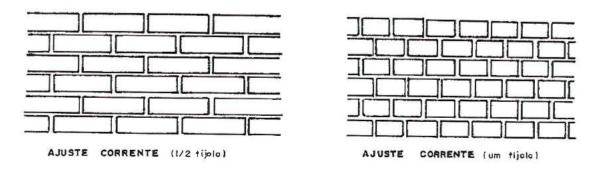


Figura 10 - Ajuste corrente (comum)



4.2.3 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente, pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 11 mostra a execução do canto da parede.

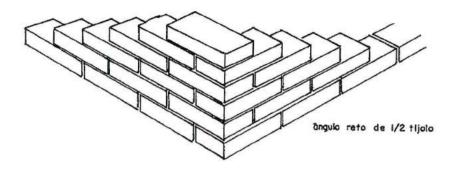


Figura 11 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o conjunto séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Tanque séptico

O tanque ou fossa séptica é uma unidade de tratamento primário de esgoto doméstico na qual são feitas a separação e degradação da matéria sólida contida no esgoto.

A fossa séptica, uma benfeitoria complementar e necessária às moradias, é fundamental no combate a doenças, verminoses e endemias (como a cólera), pois evita o lançamento dos dejetos humanos diretamente em rios, lagos, nascentes ou mesmo na superfície do solo. O seu uso é essencial para a melhoria das condições de higiene da população onde não existe rede coletora de esgoto sanitário.

Esse tipo de fossa nada mais é que um tanque enterrado, que recebe os esgotos (dejetos e águas servidas), retém a parte sólida e inicia o processo de tratamento.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm. Para garantir a impermeabilização, estanqueidade, segurança e durabilidade da mesma, o tanque deverá ser revestido internamente (chapisco, emboço e reboco) com argamassa 1:3 e espessura 1,5cm.

Deverá ser observado o afastamento mínimo de 1,50m de qualquer parede, obstáculos, árvores ou cerca de divisa de terreno e de acordo com o tamanho do terreno.

O tanque séptico deverá ser construído em uma escavação prismática retangular, de acordo com o cálculo do volume obtido pelo número de residentes, sendo que sua capacidade mínima será de 2.100 litros.

Deverá ser observada a diferença de nível de 0,05m entre a entrada e a saída do efluente, possibilitando um escoamento constante.

A tampa do tanque séptico deverá ser constituída de 4 lajes independentes (conforme projeto), de forma a permitir o acesso para manutenção e limpeza do tanque, com a remoção do lodo e da espuma acumulados, assim como a desobstrução dos dispositivos internos. As lajes deverão ser executadas em local próximo, utilizando de ferragem e concreto necessários, de preferência à sombra, com cura adequada, de forma a garantir rigidez à estrutura, segurança e a vedação do equipamento.

Antes de entrar em funcionamento o tanque séptico deverá ser submetido ao ensaio de estanqueidade, realizado após ele ter sido saturado (enchido com água até a altura da geratriz inferior do tubo de saída) por no mínimo 24 horas. A estanqueidade é medida pela variação do nível de água após preenchimento, decorridas 12 h. Se a variação for superior a 3% da altura útil, a estanqueidade é insuficiente, devendo-se então corrigir trincas, fissuras ou juntas.

4.4.1 Dimensionamento

São dados básicos para o dimensionamento:

- a) número de pessoas a serem atendidas;
- b) o volume de esgoto produzido por pessoa por dia



O volume de esgoto produzido por pessoa por dia é função do nível de consumo de água. No caso de não haver dados locais, a NBR 7229/1993 fornece uma tabela com indicações para diversos tipos de prédios, do volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia ou taxa de acumulação total de lodo e escuma por pessoa por ano.

O volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia é função da dieta da população e do material de limpeza anal. Para prédios com ocupação permanente a NBR 7229/1993 assume o valor de 1,0 l/hab/dia e valores menores para prédios de ocupação temporária.

4.4.2 Dimensionamento de fossas de câmara única

A NBR 7229/93 recomenda a seguinte fórmula para o cálculo do volume útil de fossas co câmara única, com intervalo entre limpezas de um ano:

$$Vu = 1000 + N \times (C \times T + K \times Lf)$$

onde:

Vu = volume útil em litros

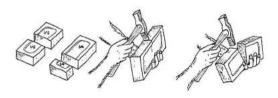
N = número de pessoas = 5 pessoas

C = contribuição de esgotos - 100L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4

T = tempo de detenção = 1 dia, NBR 7.229, tabela 2, pg. 5

K = taxa de acumulação de lodo digerido = 65 dias, NBR 7.229, tabela 3, pg. 5

Lf = contribuição de lodo fresco = 1L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4



As seguintes medidas e relações devem ser observadas nas fossas de câmara única:

- Profundidade útil mínima: 1,20 m;
- Largura interna mínima: 0,80 m;
- Relação comprimento/largura entre 2 e 4;
- A largura n\u00e3o deve ultrapassar duas vezes a profundidade;
- 8. Diâmetro interno mínimo para as fossas cilíndricas: 1,10 m;



9. O diâmetro interno não deve ser superior a duas vezes a profundidade útil.

Cabe observar que o prolongamento do Tê de saída da fossa dever ter um comprimento de, no mínimo, 1/3 da altura da lâmina de água (NBR 7.229). Sem esse prolongamento, a fossa não cumpriria a função de tratar o esgoto e funcionaria simplesmente como uma caixa de passagem, não garantindo o tempo de retenção do líquido na fossa, tempo esse necessário ao efetivo tratamento (Figura 12):

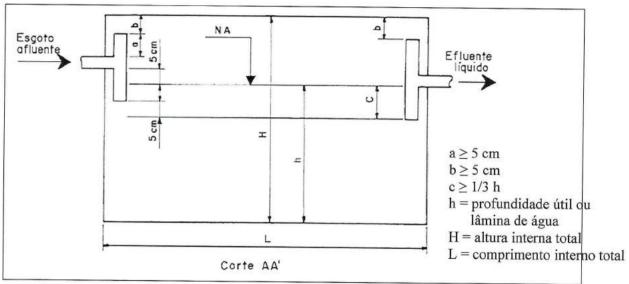


Figura 12. Corte de um tanque séptico (NBR 7229/93, Anexo A, figura 3)

OBSERVAÇÃO:

Para o bom funcionamento do conjunto séptico e conforto do usuário, as instalações da pia de cozinha, tanque de lavar roupa, lavatório devem ter sido previamente dotadas da caixa de gordura, válvula da pia, sifões, caixa de passagem, ventilação e demais elementos exigidos no projeto.

4.5 Filtro anaeróbico

O filtro anaeróbio é de grande eficiência no tratamento de efluentes sanitários. Consiste em uma caixa com pedra britada que, recebendo o efluente do tanque séptico por sua parte inferior, procede a um tratamento anaeróbio por bactérias aderidas ao meio suporte que são as pedras. O fluxo é de baixo para cima, fato este que proporciona uma eficiência consideravelmente maior. O efluente do filtro anaeróbio, já tratado, livre de resíduos orgânicos, é encaminhado ao sumidouro ou



vala de infiltração. O Filtro Anaeróbio é dimensionado em conformidade com o número de usuários.

Construído em alvenaria, assentes com argamassa traço 1:5 de cimento e areia, revestido interna e externamente com argamassa no traço 1:3 de cimento e areia.

A manutenção do filtro deve ser feita periodicamente através da troca do material filtrante (brita).

Observação - conforme NBR 13969/97:

- a) O filtro anaeróbio pode ser construído em concreto armado, plástico ou fibra de vidro de alta resistência ou alvenaria revestida, de modo a não permitir a infiltração da água externa à zona reatora do filtro e vice-versa.
- Não deve ser permitida a mistura de britas com dimensões distintas, a não ser em camadas separadas, para não causar a obstrução precoce do filtro.
- c) O volume útil mínimo do leito filtrante deve ser de 1.000 l.
- d) A altura do leito filtrante, já incluindo a altura do fundo falso, deve ser limitada a 1,20m.
- e) A altura do fundo falso deve ser limitada a 0,60m já incluindo a espessura da laje.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio de sobras de materiais de construção, e nem com resíduos. As cavas que forem executadas deverão ser completamente fechadas.

João Francisco Rodrígues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: CONSTRUÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES.

LOCAL: ZONA RURAL DO MUNICÍPIO DE GUAIUBA - CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de melhorias sanitárias domiciliares no município de Guaiúba – Ceará.

- 1. Conjunto sanitário
- 2. Pia de cozinha
- 3. Ligação domiciliar de água
- 4. Sumidouro
- 5. Tanque de lavar roupas
- 6. Tanque séptico e filtro anaeróbico
- 7. Filtro domestico

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de Guaiúba - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA



7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



1 - CONJUNTO SANITÁRIO

1. Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto sanitário dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

2. Descrição

O conjunto sanitário, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para facilitá-la a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

3. Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Bacia sanitária: NBR15097, NBR15099, NBR6452
- Lavatório: NBR15099, NBR6452
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Caixas de descarga: NBR15491, NBR12096, NBR6414, NBR6452 e NBR8133
- Telhas de fibrocimento: NBR 7581, NBR 7196 e NBR 9066



Cimento Portland: NBR 5732

Agregados para concreto: NBR 7211

Fator água/cimento : NBR 6118

- Placas cerâmicas:

- NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
- NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
- NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

4. Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O conjunto sanitário deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

4.2 Fundação

A fundação do conjunto deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços ou de pedra, granito ou pedra com resistência similar, conforme a disponibilidade do material na região e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação do conjunto. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar todas as paredes do conjunto sanitário.

As cavas para a fundação deverão ser agulhadas com pedra de mão granilítica, e apiloadas com maço de no mínimo 8 kg. Sobre a cava apiloada deverá ser aplicada uma camada de 5 centímetros de concreto magro e então deverá ser construída a alvenaria de fundação. Recomendamos que os tijolos ou pedras sejam assentados em argamassa de cimento com areia grossa, no traço de 1:6.



A fundação deverá ser disposta e construída de forma a não interferir de nenhuma maneira com a fundação da casa existente ou de seus vizinhos.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes do conjunto.

4.2.1 Alvenaria de Pedras

4.2.1.1 Materiais

As pedras serão de dimensões regulares, de conformidade com a indicação do projeto. Não será admitida a utilização de pedras originadas de rochas em decomposição.

4.2.2.2 Processo Executivo

As alvenarias de pedra serão executadas em obediência às dimensões e alinhamentos indicados no projeto. Os leitos serão executados a martelo. As pedras serão molhadas antes do assentamento, envolvidas com argamassa e calçadas a malho de madeira até permanecerem fixas na sua posição. Em seguida, as pedras serão calçadas com lascas de pedra dura, com forma e dimensões adequadas. A alvenaria deverá tomar uma forma maciça, sem vazios ou interstícios. No caso de alvenaria não aparelhada, as camadas deverão ser respaldadas horizontalmente. O assentamento das pedras será executado com argamassa de cimento e areia, no traço volumétrico 1:3, quando não especificado pelo projeto ou fiscalização. As pedras serão comprimidas até que a argamassa reflua pelos lados e juntas.

4.3 Paredes

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do conjunto deverá ser executada com blocos cerâmicos com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais venham a neles se alojarem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades



geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 Mpa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa; o prumo e o vão livre entre as laterais (ombreiras) de portas e janelas deverão ser verificados com todo o cuidado.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado



da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

Na elevação de paredes relativamente esbeltas, em regiões sujeitas a ventos fortes, é conveniente escorar a parede lateralmente, numa fase em que sua resistência se encontra apenas incipientemente desenvolvida. Na colocação de formas e cimbramentos para a construção de vergas, cintas ou lajes, deve-se evitar o destacamento de blocos recém-assentados, pois tais destacamentos poderão se manifestar posteriormente nas faces das paredes, mesmo nas revestidas.

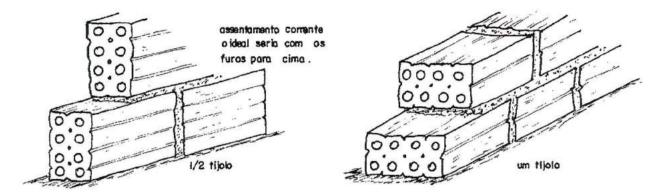


Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Vãos em paredes de alvenaria

Na execução das paredes são deixados os vãos de portas e janelas. No caso das portas, os vãos já são destacados na primeira fiada da alvenaria e das janelas na altura do peitoril determinado no projeto. Para que isso ocorra devemos considerar o tipo de batente a ser utilizado pois a medida do mesmo deverá ser acrescida ao vão livre da esquadria (Figura 2).

esquadrias de ferro: como o batente é a própria esquadria, os acréscimos serão de 3cm tanto na largura como na altura.

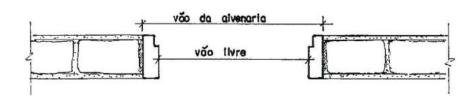


Figura 2 - Vão de alvenaria.

Sobre o vão das portas e sobre e sob os vãos das janelas devem ser construídas vergas.(Figura 3)



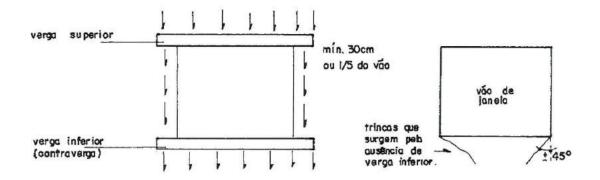


Figura 3 - Vergas sobre e sob os vãos.

Quando trabalha sobre o vão, a sua função é evitar as cargas nas esquadrias e quando trabalha sob o vão, tem a finalidade de distribuir as cargas concentradas uniformemente pela alvenaria inferior:

As vergas podem ser pré-moldadas ou moldadas no local, e devem exceder ao vão no mínimo 30cm ou 1/5 do vão.

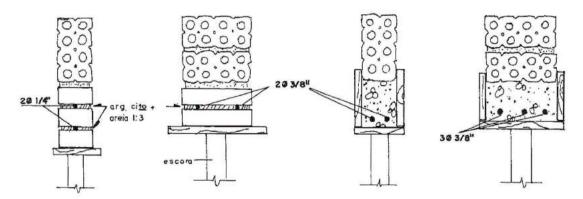


Figura 4 - Vergas em alvenaria de tijolo furado para vãos até 1,00m e entre 1,00m e 2,00m.

4.3.3 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 5) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo o prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 6) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 5).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



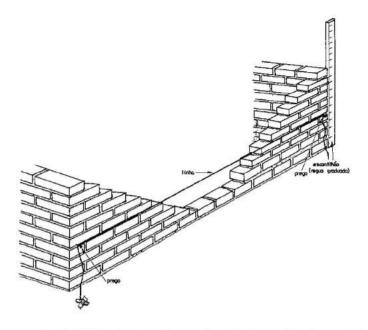


Figura 5 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

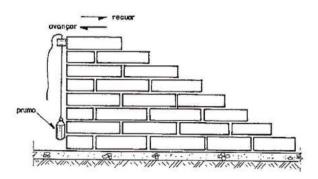


Figura 6 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 7, 8 e 9 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura7.



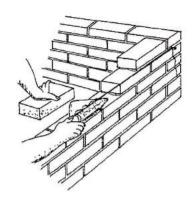


Figura 7 - Colocação da argamassa de assentamento

2º - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 8.

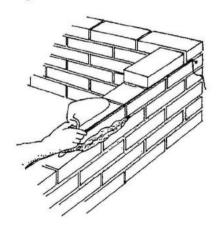


Figura 8 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 9.

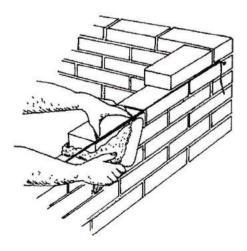


Figura 9- Retirada do excesso de argamassa



4.3.4 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 10)

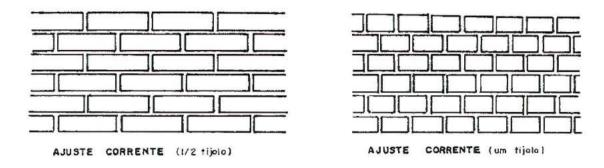


Figura 10 - Ajuste corrente (comum)

4.3.5 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 11 mostra a execução do canto da parede .

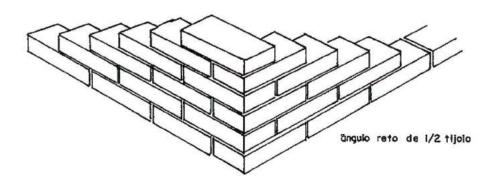


Figura 11 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum



4.3.6 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 12. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

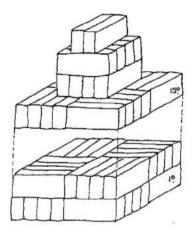


Figura 12 - Empilhamento do tijolo maciço

4.3.7 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 13).

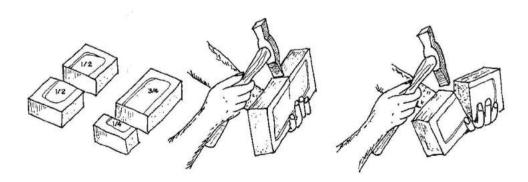


Figura 13 - Corte do tijolo maciço

4.3.8 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes internas

As paredes internas do conjunto sanitário deverão ser revestidas, até a altura de 1,80m, em cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco.

Paredes externas

Sobre a camada de emboço será aplicada uma camada de reboco comum de cimento cal e areia fina peneirada, traço 1:2:9, com espessura mínima de 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

4.3.9- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.

A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta à base de cal na cor branca, em duas demãos. Na parte externa, a partir do piso até 1,45 m de altura, as paredes deverão ser pintadas com tinta PVA na cor azul noturno, em duas demãos; acima desta altura as paredes deverão ser pintadas na cor branca. A porta do conjunto deverá ser pintada interna e externamente com tinta esmalte sintética, na cor azul noturno, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

a) Proteção da base ou substrato: a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;



- b) Proteção do interior da edificação: a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade no interior da edificação. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos: a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético: a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.10 - Revestimento Cerâmico

As paredes internas, até a altura de 1,80m do conjunto sanitário, deverão ser revestidas em cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de cerâmica disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.

Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Interior do conjunto

Após a instalação dos tubos e conexões para a o escoamento do esgoto e água e do apiloamento e nivelamento da superfície de terra com auxílio de um maço de 8 kg e uma régua para sarrafo, deverá ser executado um contrapiso com espessura de 3,0 cm de argamassa cimento e areia média, traço 1:3. Esta argamassa não deve ser muito mole, e também deverá ser socada com maço de 8 kg e sarrafeada. Em seguida deverá ser executado o piso em revestimento cerâmico antiderrapante, resultando numa superfície plana com cota de 5,0 cm acima da cota da calçada, com declividade de no mínimo 2% de forma a dirigir as águas servidas para o ralo, conforme o projeto. O piso interno não deverá apresentar fissuras visíveis, manchas, corrimentos, gretamentos ,



furos, saliências, depressões, ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

A cerâmica do piso deverá apresentar as seguintes características técnicas:

- Classe 4 (PEI 4);
- · Resistência às manchas classe 4;
- Absorção de água grupo IIa, AA = 3 a 6%;
- Módulo de resistência à flexão mínima de 18 MPa;
- · Facilidade de limpeza com os produtos comerciais disponíveis no mercado.

O material do piso cerâmico e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.

Após a instalação da cerâmica, o piso deverá, quando percutido, apresentar a mesma sonoridade do piso sem revestimento e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e o contrapiso.

4.4.2 Calçada

Deverá ser construída uma calçada em volta do conjunto, conforme o projeto, de forma que depois de concluída deverá resultar em uma superfície plana com 5 cm de espessura, com juntas de dilatação a cada metro e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. A calçada deverá ter declividade de no mínimo 2%, de forma a afastar as águas pluviais do conjunto. A calçada deverá ser executada com argamassa de cimento e areia média traço 1:3 e não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões, ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações embutidas em paredes de alvenaria, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.



Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias/Louças e acessórios

As tubulações aparentes serão sempre fixadas na alvenaria por meio de braçadeiras ou suportes.

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

As peças sanitárias deverão ser instaladas conforme recomendações dos fabricantes, de modo que fiquem bem acabadas, firmes e funcionando adequadamente.

O lavatório será de louça branca suspenso 29,5 x 39,0 cm ou equivalente, padrão popular. A caixa de descarga será de sobrepor, de plástico, com capacidade de 9 litros, com tubo de descarga, engates flexíveis e bóia. O lavatório e caixa deverão ser firmemente fixados com parafusos e em esquadro perfeito com a parede.

Para a firme fixação da caixa de descarga e do lavatório deverão ser chumbados e amarrados na alvenaria, blocos de madeira de 8 x 8 x 10 cm na alvenaria, com argamassa de cimento e areia lavada traço 1:4. os blocos de madeira deverão ser



localizados de forma a que a caixa de descarga e o lavatório possam ser neles firmemente aparafusados.

O vaso sanitário deverá ser de louça branca, padrão popular e deverá ser fixado com parafusos, estar firmemente assentado e nivelado com o piso, de forma que sua remoção só seja possível com utilização de ferramentas.

Os mesmos blocos de madeira deverão ser chumbados no piso para a fixação do vaso sanitário.

Alternativamente, a caixa de descarga, o lavatório e o vaso sanitário poderão ser fixados através de buchas plásticas que se fixarão diretamente na alvenaria. Os blocos de madeira seriam então substituídos por blocos cerâmicos grauteados e assentados em posição adequada para a fixação das buchas plásticas.

Será instalado chuveiro elétrico de 6000 W.

4.5.3 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Instalações Elétricas

Deverão ser instalados os eletrodutos e as caixas de passagem, fiação, disjuntores, bocal, lâmpada, interruptor, tomada e aterramento, visando à instalação do chuveiro elétrico e da iluminação interna do conjunto sanitário. A instalação será executada conforme projeto, com materiais normatizados, com mão de obra especializada, obedecendo aos padrões da boa técnica:

- Eletrodutos: serão do tipo PVC flexível corrugado.
- Fios e cabos: serão de condutor de cobre e isolamento antichama, nas dimensões especificadas em projeto.
- Tomadas e interruptores: serão do tipo embutido na parede, adequados para amperagem mínima de 10 A, 250 V.

Os testes das instalações elétricas deverão ser efetuados pelo engenheiro executor e engenheiro fiscal da obra.

4.7 Cobertura

Poderão ser empregadas telhas de fibrocimento (sem amianto), de boa qualidade com dimensões de 2,13 x 1,10 m e espessura de 6 mm. As telhas deverão ser instaladas com uma declividade de 15 graus e firmemente fixadas através de parafusos com vedantes apropriados, sobre vigotas de 7,5 x 7,5 cm, respeitando as dimensões dispostas no projeto.

Na cobertura as telhas onduladas devem ser apoiadas sobre estruturas de madeira. A norma NB-94 prescreve que as chapas deverão ser fixadas com ganchos de seção retangular, parafusos ou ganchos com rosca.

Os ganchos com rosca são utilizados para a fixação de telhas em estruturas metálicas ou de concreto, e os parafusos com rosca soberba, em estruturas de madeira. Os parafusos são colocados na crista (parte mais alta da ondulação), para evitar possível penetração de água pelo furo na telha, o número de acessórios de fixação a serem colocados em cada telha ondulada, bem como a sua posição, irá depender basicamente do esforço solicitante.

4.8 Esquadrias de ferro

4.8.1 Materiais

Todos os materiais utilizados nas esquadrias de ferro deverão respeitar as indicações e detalhes do projeto, isentos de falhas de laminação e defeitos de fabricação. Os perfis, barras e chapas de ferro utilizados na fabricação das esquadrias serão isentos de empenamentos, defeitos de superfície e diferenças de espessura. As dimensões deverão atender às exigências de resistência pertinentes ao uso, bem como aos requisitos estéticos indicados no projeto.

A associação entre os perfis, bem como com outros elementos da edificação, deverá garantir uma perfeita estanqueidade às esquadrias e vãos a que forem aplicadas. Sempre que possível, a junção dos elementos das esquadrias será realizada por solda, evitando-se rebites e parafusos. Todas as juntas aparentes serão esmerilhadas e aparelhadas com lixas de grana fina. Se a sua utilização for estritamente necessária, a disposição dos rebites ou parafusos deverá torná-los tão invisíveis quanto possível.

As seções dos perfilados das esquadrias serão projetadas e executadas de forma que, após a colocação, sejam os contramarcos integralmente recobertos. Os cortes, furações e ajustes das esquadrias serão realizados com a máxima precisão. Os furos para rebites ou parafusos com porcas deverão liberar folgas suficientes para o ajuste das peças de junção, a fim de não serem introduzidos esforços não previstos no projeto. Estes furos serão escariados e as asperezas limadas ou esmerilhadas. Se executados no canteiro de serviço, serão realizados com brocas ou furadeiras mecânicas, vedado a utilização de furador manual (punção).

Os perfilados deverão guardar perfeito esquadro. Todos os ângulos ou linhas de emenda serão esmerilhados ou limados, de modo a serem removidas as saliências e asperezas da solda. As superfícies das chapas ou perfis de ferro destinados às esquadrias deverão ser submetidas a um tratamento preliminar antioxidante adequado.

O projeto das esquadrias deverá prever a absorção de flechas decorrentes de eventuais movimentos da estrutura, a fim de assegurar a não deformação e o perfeito funcionamento das partes móveis das esquadrias. Todas as partes móveis serão providas de pingadeiras ou dispositivos que garantam a perfeita estanqueidade do conjunto, impedindo a penetração de águas pluviais.

O transporte, armazenamento e manuseio das esquadrias serão realizados de modo a evitar choques e atritos com corpos ásperos ou contato com metais pesados, como o aço, zinco e cobre, ou substâncias ácidas ou alcalinas.

4.8.2 Processo Executivo

A instalação das esquadrias deverá obedecer ao alinhamento, prumo e nivelamento indicados no projeto. Na colocação, não serão forçadas a se acomodarem em vãos fora de esquadro ou dimensões diferentes das indicadas no projeto. As esquadrias serão instaladas através de contra marcos rigidamente fixados na alvenaria, concreto ou elemento metálico, por processo adequado a cada caso particular, como grapas, buchas e pinos, de modo a assegurar a rigidez e estabilidade do conjunto. As armações não deverão ser torcidas quando aparafusadas aos chumbadores ou marcos.

Para combater a particular vulnerabilidade das esquadrias nas juntas entre os quadros ou marcos e a alvenaria ou concreto, desde que a abertura do vão não seja superior a 5 mm, deverá ser utilizado um calafetador de composição adequada, que lhe assegure plasticidade permanente. Após a execução, as esquadrias serão cuidadosamente limpas, removendo-se manchas e quaisquer resíduos de tintas, argamassas e gorduras.

4.9 Ventilação

Para a ventilação do conjunto sanitário serão instalados dois elementos vazados de concreto ou cerâmica, tipo cobogó, nas dimensões $50 \times 50 \times 7 \text{ cm}$, conforme o projeto.

4.10 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura. As cavas que porventura forem executadas deverão ser completamente fechadas.



2 - PIA DE COZINHA

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação da pia de cozinha, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para facilitá-la a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
 - NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação

NBR13818 - Placas cerâmicas para revestimento - Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

A pia de cozinha deverá ser locada no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.



4.2 Fundação

A fundação do suporte da pia deverá ser executado em alvenaria de tijolos maciços e construído de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento da pia de cozinha. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio da pia.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio da pia deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade

Valor



Dimensão individual 90 x 190 x 190 +/- 3 mm

>= 2,5 MPa (Paredes)

Resistência individual mínima à compressão >= 4,0 Mpa (Fundações)

Esquadro, desvio na extremidade do bloco <= 3 mm

Planeza, flexa <= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

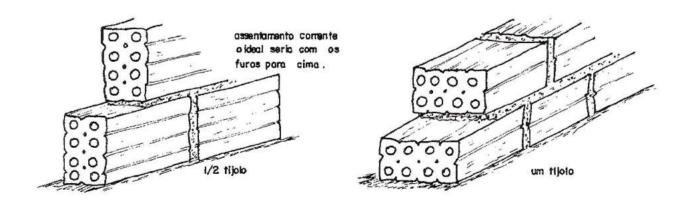




Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois se estica uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.

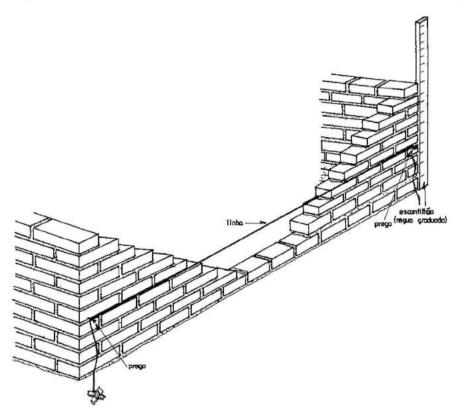


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.



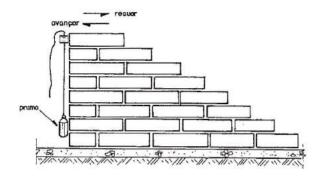


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.

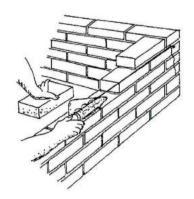


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

2º - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.



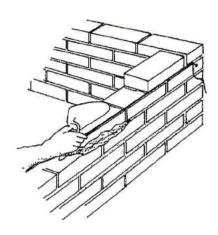


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

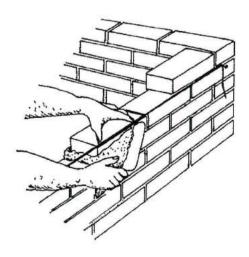


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa

4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)



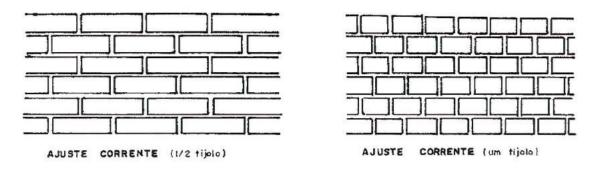


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente, pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede.

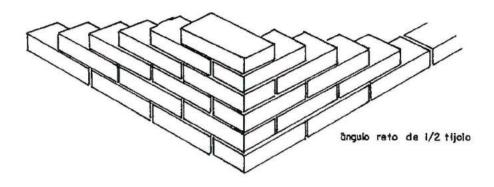


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

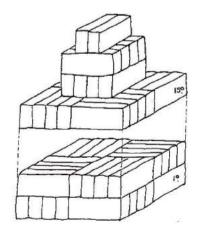


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço



4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

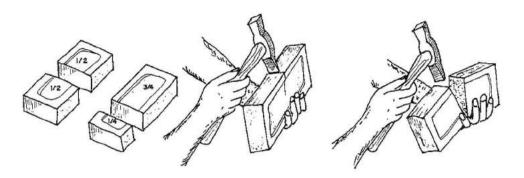


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato : a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação : a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos : a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético : a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de cerâmica disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte da pia deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser



assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o tanque séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Pia de cozinha

Deve ser construída em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

A pia será em mármore sintético, granilite ou granitina, assentada sobre parede de alvenarias de tijolos de barro comum maciço até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento, areia e cal, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material da pia de cozinha não poderá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser áspero ou poroso; não deverá favorecer o acúmulo de gordura, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água ou qualquer detergente ou produto de limpeza comercial, a base de cloro ou amoníaco; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

A pia de cozinha deverá ser resistente, de forma que possa ser instalada sem que se deforme ou deteriore, suportando ainda a queda de panelas sem que se quebre.

As pias de cozinha deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a caixa de gordura, válvula da pia, torneira e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Banca c/ cuba - marmorite/granilite ou granitina - 120 x 60cm p/ pia cozinha

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"

Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão

Torneira longa metal amarelo 1/2" ou 3/4" ref 1126

Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de gordura

Caixa destinada à retenção de gordura nas instalações sanitárias domiciliares.

Deverá possuir uma chicana, para conter a gordura, evitando que ela acesse a fossa ou a rede coletora de esgotos e provoquem entupimentos.

Deverá ser inspecionada e limpa pelo menos 1 vez a cada 30 dias.

4.5.5 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

3 - LIGAÇÕES DOMICILIARES DE ÁGUA

Considerações preliminares

A ligação domiciliar de água é recomendada quando a localidade for provida de sistema público de abastecimento de água e a rede estiver próxima à residência, possibilitando a instalação da ligação domiciliar e/ou da intradomiciliar de água

Será imprescindível a observação das normas e regulamentos do operador do serviço de abastecimento de água para realizar a correta instalação do ramal. No caso da ligação domiciliar (da rede pública ao cavalete), geralmente, utiliza-se um colar de tomada. A ligação intra-domiciliar consiste na tubulação interna que liga o cavalete até o reservatório do domicílio. O cavalete e o hidrômetro não são itens financiáveis pela FUNASA e deverão ser providenciados pelo operador do serviço de abastecimento de água.

Descrição

A ligação domiciliar de água, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

A ligação domiciliar de água deverá ser locada no muro ou parede da casa, na fachada que esteja voltada para a via pública por onde passa a rede de distribuição de água, conforme o projeto técnico. Tendo em vista as diferentes dimensões e materiais adotados pelas diversas concessionárias de abastecimento de água, o projeto técnico sugerido deverá ser adequado às normas do operador do serviço de abastecimento de água local.

4.2 Instalações hidráulicas

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo;
- As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas



poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam;

As valas para assentamento da tubulação deverão ser completamente reaterradas.

4.3 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção.

4 - SUMIDOURO

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto sanitário dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A construção do sumidouro, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367



- Cimento Portland: NBR 5732

Agregados para concreto: NBR 7211

Fator água/cimento: NBR 6118

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O sumidouro deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O sumidouro deverá ser locado em cota inferior ao do filtro biológico, conforme o projeto técnico e em terreno com taxa de percolação mínima de 400 min/m. Em casos de solos de mais baixa porosidade ou terrenos com o lençol freático próximo à superfície, principalmente naqueles locais aonde a água subterrânea é explorada para consumo humano, consultar o corpo técnico da FUNASA.

O sumidouro não deverá ser construído caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário. Neste caso o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na rede pública coletora de esgoto.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do sumidouro deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.



Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A alvenaria deverá ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas. A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa nas juntas horizontais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do sumidouro serão erguidas conforme projeto. A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8. A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

4.2.2 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.



Os tijolos ou blocos só devem ser assentados com argamassa de cimento e areia nas juntas horizontais. As juntas verticais não devem receber argamassa de assentamento e devem ter espaçamentos (no caso de tijolo) para facilitar a infiltração dos efluentes. Se as paredes forem de anéis pré-moldados, eles devem ser apenas colocados uns sobre os outros, sem nenhum rejuntamento, para permitir o escoamento dos efluentes.

A laje ou tampa do sumidouro pode ser feita com uma ou mais placas prémoldadas de concreto, ou executada no próprio local, tendo o cuidado de armar em forma de tela.

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Sumidouro

O sumidouro é um poço sem laje de fundo que permite a penetração do efluente do conjunto séptico no solo. Os sumidouros podem ser construídos de tijolo maciço ou blocos de concreto ou ainda com anéis pré-moldados de concreto.

O diâmetro e a profundidade dos sumidouros dependem da quantidade de efluentes e do tipo de solo. Mas não devem ter menos de 1 m de diâmetro e nem mais de 3m de profundidade, para simplificar a construção.

Previamente deverá ser realizado teste de percolação atendendo aos critérios estabelecidos na norma 7229/97 ABTN, para conhecer a capacidade de absorção do



terreno, na proporção de um teste para cada 10 (dez) sumidouros. A realização deste teste deverá ser acompanhada por um técnico da FUNASA.

A construção de um sumidouro começa pela escavação de buraco, a cerca de 3 m da fossa séptica e em nível um pouco mais baixo, para facilitar o escoamento dos efluentes por gravidade. A profundidade do buraco deve ser de 70 cm maior que a altura final do sumidouro. Isso permite a colocação de uma camada de brita, no fundo do sumidouro, para infiltração mais rápida no solo e de uma camada de terra, de 20cm, sobre a tampa do sumidouro.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm.

O sumidouro deverá ser locado com afastamento de 3 vezes o diâmetro, ou no mínimo a 3,00m do conjunto séptico, distante a 1,50m de quaisquer obstáculos, tais como paredes, árvores, ou divisa de terreno, de acordo com o espaço ou tamanho do terreno.

O sumidouro deverá ser construído em uma escavação cilíndrica, na profundidade e diâmetro, observando sempre a capacidade de infiltração do solo daquela região e o número de pessoas residentes naquele domicílio.

As paredes do sumidouro deverão ser executadas em alvenaria de blocos cerâmicos 10 x 20 x 20 com os furos dispostos radialmente, de tal maneira que permita a infiltração do efluente da fossa séptica no terreno sem que haja o desmoronamento das paredes do sumidouro.

No caso de terrenos onde o lençol freático estiver a uma profundidade menor que 1,50 m abaixo da cota de fundo do sumidouro, deverão ser adotadas variações deste, seja em profundidade, diâmetros e/ou outras soluções para infiltração de efluentes líquidos, previstas na Norma 7229/97 da ABNT, cabendo ao técnico da FUNASA a aprovação da solução adotada.

4.5 Dimensionamento do sumidouro (NBR 13969/97)

$$Su = \left[\left(\frac{h \times \pi \times D}{2} \right) + \left(\frac{\pi \times D^2}{4} \right) \right] \geq \left[\frac{C \times N}{1000 \times Ta} \right]$$

Onde:

Su = superfície útil em m²

h = profundidade abaixo da geratriz inferior da canalização de entrada - 2,75m

 $\pi = 3,14$

D = diâmetro externo = 1,50m

C = consumo por habitante em L/s

N = número de moradores no domicílio

Ta = taxa máxima de aplicação diária = 0,065; NBR 13.969/97, Tabela A.1, pg. 25



$$\mathcal{Su} = \left[\left(\frac{2,75 \times 3,14 \times 1,5}{2} \right) + \left(\frac{3,14 \times 1,50^2}{4} \right) \right] \geq \left[\frac{100 \times 5}{1000 \times 0,037} \right]$$

 $Su = [14,72] \ge [13,51]$

Foi adotada a taxa máxima de aplicação de 0,065 m³/m².dia o que corresponde à uma taxa de percolação de 400 min/m, conforme for a taxa de percolação medida no local as dimensões do sumidouro deverão ser alteradas.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção e nem resíduos. As cavas que porventura forem executadas deverão ser completamente fechadas.

5 - TANQUES DE LAVAR ROUPAS

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação do tanque, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.



Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland comum: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
 - NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
 - NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

O tanque deverá ser locado no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.



4.2 Fundação

A fundação do suporte do tanque deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento do tanque. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio do tanque.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio do tanque deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos

Propriedade

Valor

Dimensão individual

90 x 190 x 190 +/- 3 mm



>= 2,5 MPa (Paredes)

Resistência individual mínima à compressão

>= 4,0 MPa (Fundações)

Esquadro, desvio na extremidade do bloco

 $\leq 3 \text{ mm}$

Planeza, flexa

 $\leq 3 \text{ mm}$

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

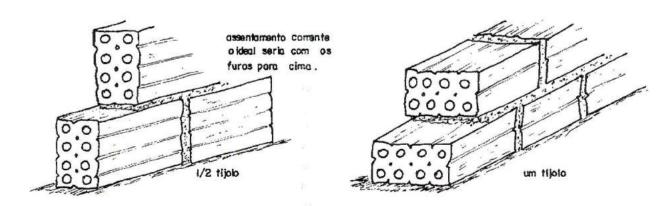


Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.



4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.

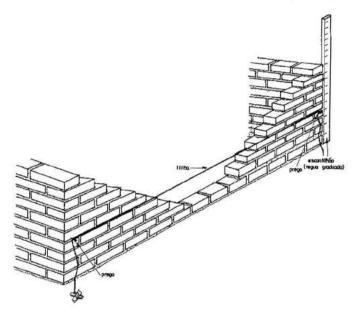


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

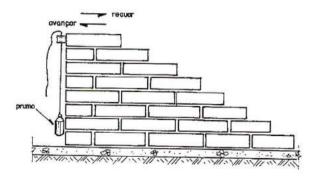


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

1º – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.



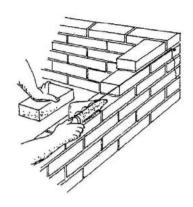


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.

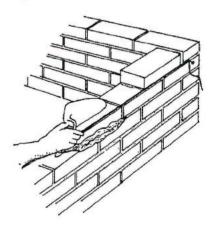


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

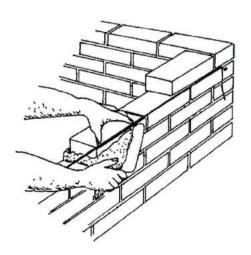


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa

4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)

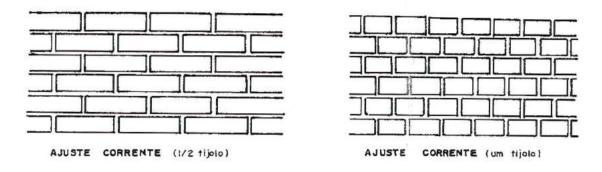


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede .

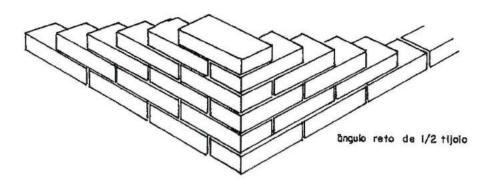


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

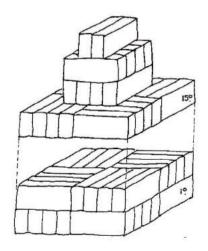


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço

4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

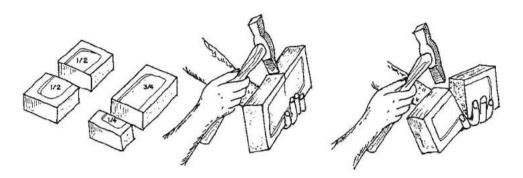


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato: a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação: a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos: a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético: a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30cm), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de azulejo disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte do tanque deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.



Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Tanque de lavar roupa

O tanque poderá ser de concreto pré-moldado, mármore sintético, granilite ou granitina com uma bacia e um batedouro separados, assentados sobre paredes de alvenaria de blocos cerâmicos 10x20x20, até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento e areia, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material do tanque não deverá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser poroso, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água, qualquer detergente ou produto de limpeza comercial; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

O tanque deverá ser resistente para que possa ser instalado sem que se deforme ou deteriore.

Os tanques de lavar roupas deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário. Deverão ser devidamente instaladas a caixa sifonada, as válvulas do tanque e do batedor de roupas, demais tubos e conexões conforme previsto no projeto. Deve ser construído em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

O tanque deverá possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a válvula e torneira, e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"

Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão

Torneira metal amarelo 1/2" ou 3/4" curta p/ tanque

Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

6 - TANQUE SÉPTICO E FILTRO ANAEROBICO

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto séptico dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

O conjunto séptico, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a



apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118.

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O conjunto séptico deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O conjunto séptico é composto pelo tanque séptico e pelo filtro anaeróbio, os quais deverão ser instalados em cota topográfica igual ou inferior ao do conjunto sanitário, de preferência na frente da casa, o mais próximo possível da via pública.

Os dois itens que compõem o conjunto séptico são considerados como tratamentos de esgoto complementares entre si, de forma que o tanque séptico só será indicado se acompanhado do filtro anaeróbio, e vice-versa.

Caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário, o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na



rede pública coletora de esgoto. Neste caso, a fossa e o filtro anaeróbio não deverão ser construídos.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do conjunto séptico deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço e o reboco.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com conseqüente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor	
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm	
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)	
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm	
Planeza, flexa	<= 3 mm	

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da



cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa; o prumo e o vão livre entre as laterais (ombreiras) de portas e janelas deverão ser verificados com todo o cuidado.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

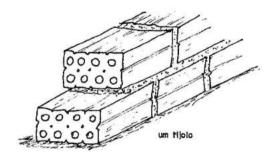


Figura 1 - Execução de alvenaria de 1 vez, utilizando tijolos furados.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do tanque e do filtro anaeróbico serão erguidas conforme projeto. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 5) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 6) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 5).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



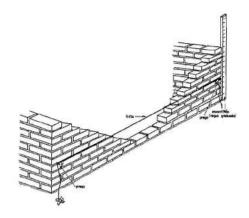


Figura 5 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

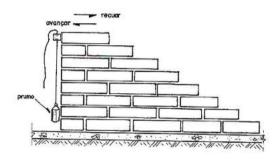


Figura 6 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 7, 8 e 9 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 7.

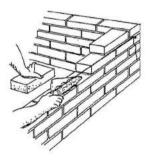


Figura 7 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 8.



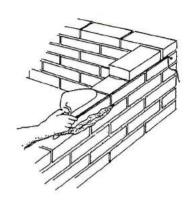


Figura 8 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 9.

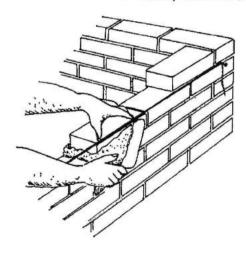


Figura 9- Retirada do excesso de argamassa

4.2.2 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 10)

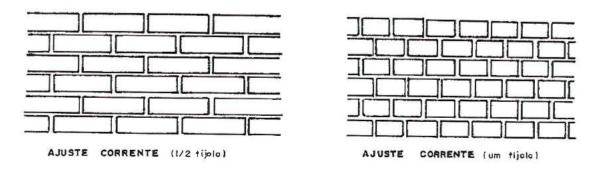


Figura 10 - Ajuste corrente (comum)



4.2.3 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente, pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 11 mostra a execução do canto da parede.

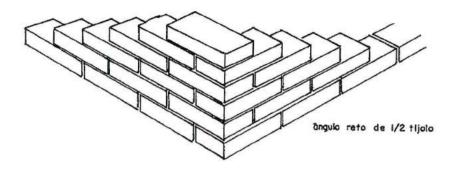


Figura 11 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o conjunto séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Tanque séptico

O tanque ou fossa séptica é uma unidade de tratamento primário de esgoto doméstico na qual são feitas a separação e degradação da matéria sólida contida no esgoto.

A fossa séptica, uma benfeitoria complementar e necessária às moradias, é fundamental no combate a doenças, verminoses e endemias (como a cólera), pois evita o lançamento dos dejetos humanos diretamente em rios, lagos, nascentes ou mesmo na superfície do solo. O seu uso é essencial para a melhoria das condições de higiene da população onde não existe rede coletora de esgoto sanitário.

Esse tipo de fossa nada mais é que um tanque enterrado, que recebe os esgotos (dejetos e águas servidas), retém a parte sólida e inicia o processo de tratamento.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm. Para garantir a impermeabilização, estanqueidade, segurança e durabilidade da mesma, o tanque deverá ser revestido internamente (chapisco, emboço e reboco) com argamassa 1:3 e espessura 1,5cm.

Deverá ser observado o afastamento mínimo de 1,50m de qualquer parede, obstáculos, árvores ou cerca de divisa de terreno e de acordo com o tamanho do terreno.

O tanque séptico deverá ser construído em uma escavação prismática retangular, de acordo com o cálculo do volume obtido pelo número de residentes, sendo que sua capacidade mínima será de 2.100 litros.

Deverá ser observada a diferença de nível de 0,05m entre a entrada e a saída do efluente, possibilitando um escoamento constante.

A tampa do tanque séptico deverá ser constituída de 4 lajes independentes (conforme projeto), de forma a permitir o acesso para manutenção e limpeza do tanque, com a remoção do lodo e da espuma acumulados, assim como a desobstrução dos dispositivos internos. As lajes deverão ser executadas em local próximo, utilizando de ferragem e concreto necessários, de preferência à sombra, com cura adequada, de forma a garantir rigidez à estrutura, segurança e a vedação do equipamento.

Antes de entrar em funcionamento o tanque séptico deverá ser submetido ao ensaio de estanqueidade, realizado após ele ter sido saturado (enchido com água até a altura da geratriz inferior do tubo de saída) por no mínimo 24 horas. A estanqueidade é medida pela variação do nível de água após preenchimento, decorridas 12 h. Se a variação for superior a 3% da altura útil, a estanqueidade é insuficiente, devendo-se então corrigir trincas, fissuras ou juntas.

4.4.1 Dimensionamento

São dados básicos para o dimensionamento:

- a) número de pessoas a serem atendidas;
- b) o volume de esgoto produzido por pessoa por dia



O volume de esgoto produzido por pessoa por dia é função do nível de consumo de água. No caso de não haver dados locais, a NBR 7229/1993 fornece uma tabela com indicações para diversos tipos de prédios, do volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia ou taxa de acumulação total de lodo e escuma por pessoa por ano.

O volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia é função da dieta da população e do material de limpeza anal. Para prédios com ocupação permanente a NBR 7229/1993 assume o valor de 1,0 l/hab/dia e valores menores para prédios de ocupação temporária.

4.4.2 Dimensionamento de fossas de câmara única

A NBR 7229/93 recomenda a seguinte fórmula para o cálculo do volume útil de fossas co câmara única, com intervalo entre limpezas de um ano:

$$Vu = 1000 + N \times (C \times T + K \times Lf)$$

onde:

Vu = volume útil em litros

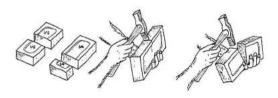
N = número de pessoas = 5 pessoas

C = contribuição de esgotos - 100L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4

T = tempo de detenção = 1 dia, NBR 7.229, tabela 2, pg. 5

K = taxa de acumulação de lodo digerido = 65 dias, NBR 7.229, tabela 3, pg. 5

Lf = contribuição de lodo fresco = 1L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4



As seguintes medidas e relações devem ser observadas nas fossas de câmara única:

- Profundidade útil mínima: 1,20 m;
- Largura interna mínima: 0,80 m;
- Relação comprimento/largura entre 2 e 4;
- A largura n\u00e3o deve ultrapassar duas vezes a profundidade;
- 8. Diâmetro interno mínimo para as fossas cilíndricas: 1,10 m;



9. O diâmetro interno não deve ser superior a duas vezes a profundidade útil.

Cabe observar que o prolongamento do Tê de saída da fossa dever ter um comprimento de, no mínimo, 1/3 da altura da lâmina de água (NBR 7.229). Sem esse prolongamento, a fossa não cumpriria a função de tratar o esgoto e funcionaria simplesmente como uma caixa de passagem, não garantindo o tempo de retenção do líquido na fossa, tempo esse necessário ao efetivo tratamento (Figura 12):

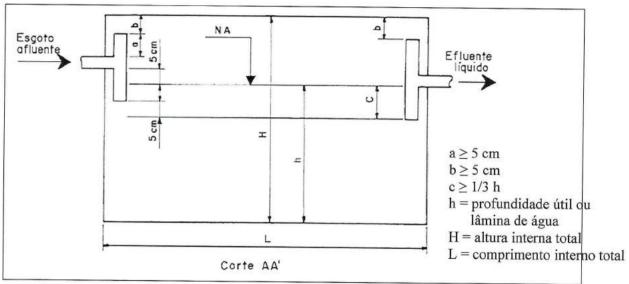


Figura 12. Corte de um tanque séptico (NBR 7229/93, Anexo A, figura 3)

OBSERVAÇÃO:

Para o bom funcionamento do conjunto séptico e conforto do usuário, as instalações da pia de cozinha, tanque de lavar roupa, lavatório devem ter sido previamente dotadas da caixa de gordura, válvula da pia, sifões, caixa de passagem, ventilação e demais elementos exigidos no projeto.

4.5 Filtro anaeróbico

O filtro anaeróbio é de grande eficiência no tratamento de efluentes sanitários. Consiste em uma caixa com pedra britada que, recebendo o efluente do tanque séptico por sua parte inferior, procede a um tratamento anaeróbio por bactérias aderidas ao meio suporte que são as pedras. O fluxo é de baixo para cima, fato este que proporciona uma eficiência consideravelmente maior. O efluente do filtro anaeróbio, já tratado, livre de resíduos orgânicos, é encaminhado ao sumidouro ou



vala de infiltração. O Filtro Anaeróbio é dimensionado em conformidade com o número de usuários.

Construído em alvenaria, assentes com argamassa traço 1:5 de cimento e areia, revestido interna e externamente com argamassa no traço 1:3 de cimento e areia.

A manutenção do filtro deve ser feita periodicamente através da troca do material filtrante (brita).

Observação - conforme NBR 13969/97:

- a) O filtro anaeróbio pode ser construído em concreto armado, plástico ou fibra de vidro de alta resistência ou alvenaria revestida, de modo a não permitir a infiltração da água externa à zona reatora do filtro e vice-versa.
- Não deve ser permitida a mistura de britas com dimensões distintas, a não ser em camadas separadas, para não causar a obstrução precoce do filtro.
- c) O volume útil mínimo do leito filtrante deve ser de 1.000 l.
- d) A altura do leito filtrante, já incluindo a altura do fundo falso, deve ser limitada a 1,20m.
- e) A altura do fundo falso deve ser limitada a 0,60m já incluindo a espessura da laje.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio de sobras de materiais de construção, e nem com resíduos. As cavas que forem executadas deverão ser completamente fechadas.

João Francisco Rodrígues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: LIGAÇÃO DOMICILIAR DE AGUA. LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA – CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Ligações domiciliares de água no município de GUAIÚBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIÚBA - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca



dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



Sumário

1.	Considerações preliminares		
		crição	
	Materiais de construção		
	Execução da obra		
		Locação da obra	
		Instalações hidráulicas	
		Limpeza	



Considerações preliminares

A ligação domiciliar de água é recomendada quando a localidade for provida de sistema público de abastecimento de água e a rede estiver próxima à residência, possibilitando a instalação da ligação domiciliar e/ou da intradomiciliar de água

Será imprescindível a observação das normas e regulamentos do operador do serviço de abastecimento de água para realizar a correta instalação do ramal. No caso da ligação domiciliar (da rede pública ao cavalete), geralmente, utiliza-se um colar de tomada. A ligação intra-domiciliar consiste na tubulação interna que liga o cavalete até o reservatório do domicílio. O cavalete e o hidrômetro não são itens financiáveis pela FUNASA e deverão ser providenciados pelo operador do serviço de abastecimento de água.

Descrição

A ligação domiciliar de água, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.



4.1 Locação da obra

A ligação domiciliar de água deverá ser locada no muro ou parede da casa, na fachada que esteja voltada para a via pública por onde passa a rede de distribuição de água, conforme o projeto técnico. Tendo em vista as diferentes dimensões e materiais adotados pelas diversas concessionárias de abastecimento de água, o projeto técnico sugerido deverá ser adequado às normas do operador do serviço de abastecimento de água local.

4.2 Instalações hidráulicas

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo;
- As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam;
- As valas para assentamento da tubulação deverão ser completamente reaterradas.

4.3 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção.

Dao Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53



PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: LIGAÇÃO DOMICILIAR DE AGUA. LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA – CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Ligações domiciliares de água no município de GUAIÚBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIÚBA - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca



dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



Sumário

1.	Considerações preliminares		
		crição	
	Materiais de construção		
	Execução da obra		
		Locação da obra	
		Instalações hidráulicas	
		Limpeza	



Considerações preliminares

A ligação domiciliar de água é recomendada quando a localidade for provida de sistema público de abastecimento de água e a rede estiver próxima à residência, possibilitando a instalação da ligação domiciliar e/ou da intradomiciliar de água

Será imprescindível a observação das normas e regulamentos do operador do serviço de abastecimento de água para realizar a correta instalação do ramal. No caso da ligação domiciliar (da rede pública ao cavalete), geralmente, utiliza-se um colar de tomada. A ligação intra-domiciliar consiste na tubulação interna que liga o cavalete até o reservatório do domicílio. O cavalete e o hidrômetro não são itens financiáveis pela FUNASA e deverão ser providenciados pelo operador do serviço de abastecimento de água.

Descrição

A ligação domiciliar de água, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.



4.1 Locação da obra

A ligação domiciliar de água deverá ser locada no muro ou parede da casa, na fachada que esteja voltada para a via pública por onde passa a rede de distribuição de água, conforme o projeto técnico. Tendo em vista as diferentes dimensões e materiais adotados pelas diversas concessionárias de abastecimento de água, o projeto técnico sugerido deverá ser adequado às normas do operador do serviço de abastecimento de água local.

4.2 Instalações hidráulicas

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo;
- As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam;
- As valas para assentamento da tubulação deverão ser completamente reaterradas.

4.3 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção.

Dao Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53



PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: PIA DE COZINHA.

LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA - CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de pias de cozinha no município de GUAIÚBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIÚBA – CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes



construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



PIA DE COZINHA

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação da pia de cozinha, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para facilitá-la a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118
- Placas cerâmicas:



- NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia
- NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação

NBR13818 - Placas cerâmicas para revestimento - Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

A pia de cozinha deverá ser locada no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.

4.2 Fundação

A fundação do suporte da pia deverá ser executado em alvenaria de tijolos maciços e construído de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento da pia de cozinha. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros:
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio da pia.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio da pia deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.



As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 Mpa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a



constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.



Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo ao prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois se estica uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



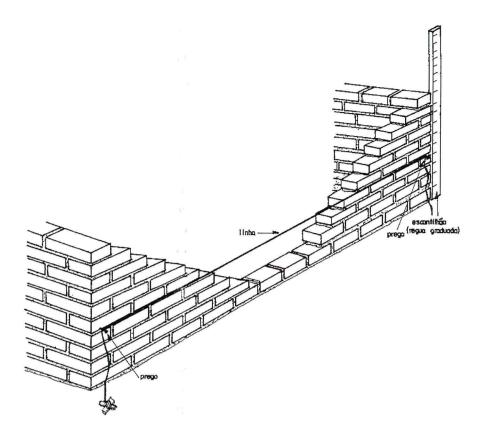


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

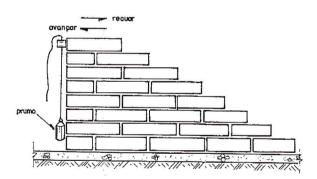


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.

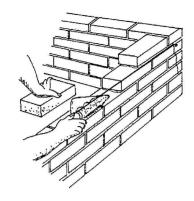


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.

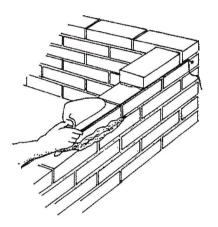


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

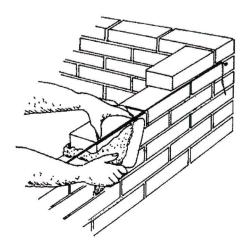


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa

4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)

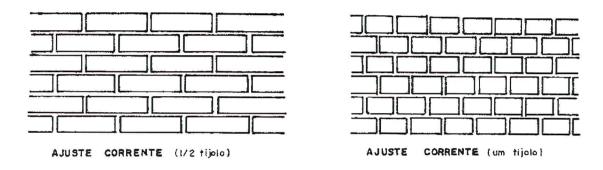


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede .

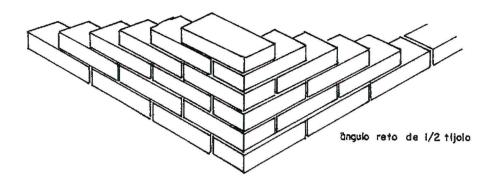


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

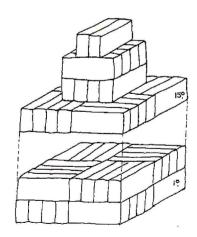


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço



4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

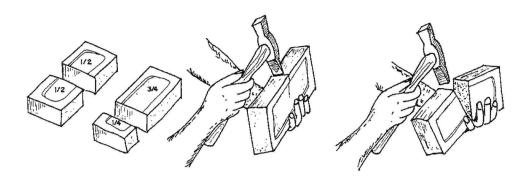


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato : a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação : a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos : a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético : a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de cerâmica disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte da pia deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser



assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o tanque séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Pia de cozinha

Deve ser construída em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

A pia será em mármore sintético, granilite ou granitina, assentada sobre parede de alvenarias de tijolos de barro comum maciço até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento, areia e cal, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material da pia de cozinha não poderá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser áspero ou poroso; não deverá favorecer o acúmulo de gordura, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água ou qualquer detergente ou produto de limpeza comercial, a base de cloro ou amoníaco; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

A pia de cozinha deverá ser resistente, de forma que possa ser instalada sem que se deforme ou deteriore, suportando ainda a queda de panelas sem que se quebre.

As pias de cozinha deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a caixa de gordura, válvula da pia, torneira e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Banca c/ cuba - marmorite/granilite ou granitina - 120 x 60cm p/ pia cozinha

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"

Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão

Torneira longa metal amarelo 1/2" ou 3/4" ref 1126

Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de gordura

Caixa destinada à retenção de gordura nas instalações sanitárias domiciliares.

Deverá possuir uma chicana, para conter a gordura, evitando que ela acesse a fossa ou a rede coletora de esgotos e provoquem entupimentos.

Deverá ser inspecionada e limpa pelo menos 1 vez a cada 30 dias.

4.5.5 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

Eng°. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: SUMIDOURO.

LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA - CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de sumidouros no município de Guaiúba - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de Guaiúba – CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes



construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS PARA A CONSTRUÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES. SUMIDOURO

Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto sanitário dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A construção do sumidouro, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3

- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041

Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522

Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367

- Cimento Portland: NBR 5732

Agregados para concreto: NBR 7211

Fator água/cimento: NBR 6118



Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locações da obra

O sumidouro deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O sumidouro deverá ser locado em cota inferior ao do filtro biológico, conforme o projeto técnico e em terreno com taxa de percolação mínima de 400 min/m. Em casos de solos de mais baixa porosidade ou terrenos com o lençol freático próximo à superfície, principalmente naqueles locais aonde a água subterrânea é explorada para consumo humano, consultar o corpo técnico da FUNASA.

O sumidouro não deverá ser construído caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário. Neste caso o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na rede pública coletora de esgoto.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do sumidouro deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.



A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A alvenaria deverá ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas. A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa nas juntas horizontais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do sumidouro serão erguidas conforme projeto. A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8. A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

4.2.2 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

Os tijolos ou blocos só devem ser assentados com argamassa de cimento e areia nas juntas horizontais. As juntas verticais não devem receber argamassa de



assentamento e devem ter espaçamentos (no caso de tijolo) para facilitar a infiltração dos efluentes. Se as paredes forem de anéis pré-moldados, eles devem ser apenas colocados uns sobre os outros, sem nenhum rejuntamento, para permitir o escoamento dos efluentes.

A laje ou tampa do sumidouro pode ser feita com uma ou mais placas prémoldadas de concreto, ou executada no próprio local, tendo o cuidado de armar em forma de tela.

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.

Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Sumidouro

O sumidouro é um poço sem laje de fundo que permite a penetração do efluente do conjunto séptico no solo. Os sumidouros podem ser construídos de tijolo maciço ou blocos de concreto ou ainda com anéis pré-moldados de concreto.

O diâmetro e a profundidade dos sumidouros dependem da quantidade de efluentes e do tipo de solo. Mas não devem ter menos de 1 m de diâmetro e nem mais de 3m de profundidade, para simplificar a construção.

Previamente deverá ser realizado teste de percolação atendendo aos critérios estabelecidos na norma 7229/97 ABTN, para conhecer a capacidade de absorção do terreno, na proporção de um teste para cada 10 (dez) sumidouros. A realização deste teste deverá ser acompanhada por um técnico da FUNASA.



A construção de um sumidouro começa pela escavação de buraco, a cerca de 3 m da fossa séptica e em nível um pouco mais baixo, para facilitar o escoamento dos efluentes por gravidade. A profundidade do buraco deve ser de 70 cm maior que a altura final do sumidouro. Isso permite a colocação de uma camada de brita, no fundo do sumidouro, para infiltração mais rápida no solo e de uma camada de terra, de 20cm, sobre a tampa do sumidouro.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm.

O sumidouro deverá ser locado com afastamento de 3 vezes o diâmetro, ou no mínimo a 3,00m do conjunto séptico, distante a 1,50m de quaisquer obstáculos, tais como paredes, árvores, ou divisa de terreno, de acordo com o espaço ou tamanho do terreno.

O sumidouro deverá ser construído em uma escavação cilíndrica, na profundidade e diâmetro, observando sempre a capacidade de infiltração do solo daquela região e o número de pessoas residentes naquele domicílio.

As paredes do sumidouro deverão ser executadas em alvenaria de blocos cerâmicos 10 x 20 x 20 com os furos dispostos radialmente, de tal maneira que permita a infiltração do efluente da fossa séptica no terreno sem que haja o desmoronamento das paredes do sumidouro.

No caso de terrenos onde o lençol freático estiver a uma profundidade menor que 1,50 m abaixo da cota de fundo do sumidouro, deverão ser adotadas variações deste, seja em profundidade, diâmetros e/ou outras soluções para infiltração de efluentes líquidos, previstas na Norma 7229/97 da ABNT, cabendo ao técnico da FUNASA a aprovação da solução adotada.

4.5 Dimensionamento do sumidouro (NBR 13969/97)

$$Su = \left[\left(\frac{h \times \pi \times D}{2} \right) + \left(\frac{\pi \times D^2}{4} \right) \right] \ge \left[\frac{C \times N}{1000 \times Ta} \right]$$

Onde:

Su = superfície útil em m²

h = profundidade abaixo da geratriz inferior da canalização de entrada - 2,75m

 $\pi = 3,14$

D = diâmetro externo = 1,50m

C = consumo por habitante em L/s

N = número de moradores no domicílio

Ta = taxa máxima de aplicação diária = 0,065; NBR 13.969/97, Tabela A.1, pg. 25



$$Su = \left[\left(\frac{2,75 \times 3,14 \times 1,5}{2} \right) + \left(\frac{3,14 \times 1,50^2}{4} \right) \right] \geq \left[\frac{100 \times 5}{1000 \times 0,037} \right]$$

 $Su = [14,72] \ge [13,51]$

Foi adotada a taxa máxima de aplicação de 0,065 m³/m².dia o que corresponde à uma taxa de percolação de 400 min/m, conforme for a taxa de percolação medida no local as dimensões do sumidouro deverão ser alteradas.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção e nem resíduos. As cavas que porventura forem executadas deverão ser completamente fechadas.

João Francisco Ros/igues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: TANQUE DE LAVAR ROUPAS.

LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA – CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de tanque de lavar roupas no município de GUAIÚBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIÚBA - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer



discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação do tanque, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland comum: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento : NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia



- NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
- NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

O tanque deverá ser locado no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.

4.2 Fundação

A fundação do suporte do tanque deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento do tanque. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio do tanque.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio do tanque deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.



Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do



prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.



Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo o prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



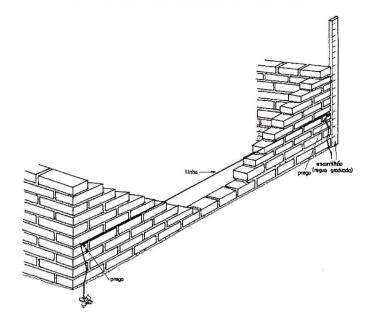


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

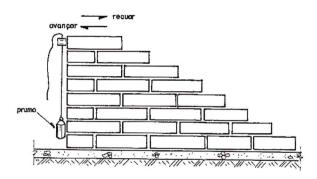


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.



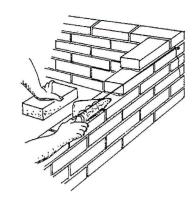


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.

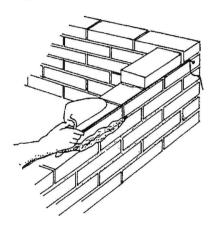


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

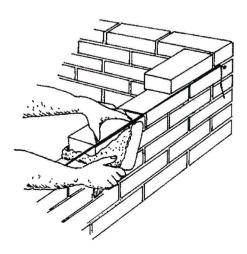


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa



4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)

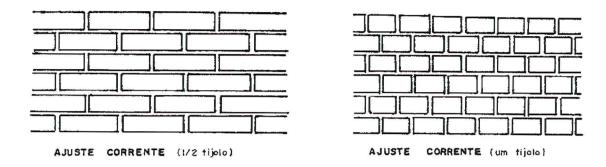


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede .

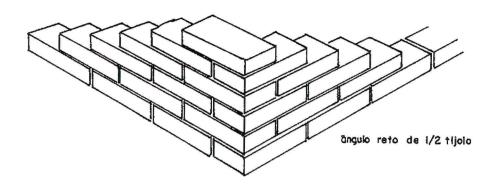


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

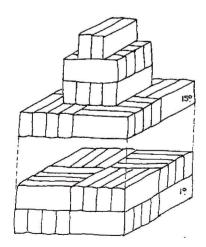


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço



4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

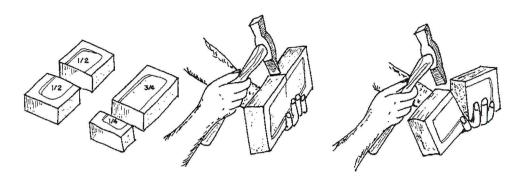


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato : a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação : a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos : a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético : a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30cm), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de azulejo disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte do tanque deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.



Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Tanque de lavar roupa

O tanque poderá ser de concreto pré-moldado, mármore sintético, granilite ou granitina com uma bacia e um batedouro separados, assentados sobre paredes de alvenaria de blocos cerâmicos 10x20x20, até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento e areia, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material do tanque não deverá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser poroso, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água, qualquer detergente ou produto de limpeza comercial; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

O tanque deverá ser resistente para que possa ser instalado sem que se deforme ou deteriore.

Os tanques de lavar roupas deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário. Deverão ser devidamente instaladas a caixa sifonada, as válvulas do tanque e do batedor de roupas, demais tubos e conexões conforme previsto no projeto. Deve ser construído em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

O tanque deverá possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a válvula e torneira, e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"
Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão
Torneira metal amarelo 1/2" ou 3/4" curta p/ tanque
Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

João Francisco Ródrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545 413-53

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: TANQUE DE LAVAR ROUPAS.

LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA – CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de tanque de lavar roupas no município de GUAIÚBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIÚBA - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer



discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento da pia de cozinha dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

A instalação do tanque, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Tijolo maciço cerâmico: NBR 6460, NBR 7170 e NBR 8041
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC soldável para instalações prediais: NBR 5648
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Torneiras: NBR 10281
- Registros: NBR15704-1, NBR 11306, NBR 10929
- Cimento Portland comum: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento : NBR 6118
- Placas cerâmicas:
 - NBR13816 Placas cerâmicas para revestimento Terminologia



- NBR13817 Placas cerâmicas para revestimento Classificação
- NBR13818 Placas cerâmicas para revestimento Especificação e métodos de ensaios

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.

4.1 Locação da obra

O tanque deverá ser locado no imóvel do beneficiário e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes.

4.2 Fundação

A fundação do suporte do tanque deverá ser executada em alvenaria de tijolos maciços e construída de forma a garantir a estabilidade da edificação para assentamento do tanque. A alvenaria de fundação deverá ter as seguintes dimensões mínimas:

- Largura maior ou igual a 0,30 metros;
- Altura maior ou igual a 0,30 metros;
- O comprimento deverá apoiar as paredes de apoio da pia.

Atenção especial deverá ser dada à execução da fundação no que se refere à impermeabilização, ao nivelamento e ao esquadro, de forma a permitir a construção adequada das paredes de apoio do tanque.

4.3 Paredes de apoio

4.3.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes de apoio do tanque deverá ser executada com blocos cerâmicos 10x20x20 cm, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.



Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço.

Os blocos e tijolos cerâmicos a ser empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.

Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requesitos mínimos

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa, problema indesejável sobretudo nas alvenarias aparentes.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do



prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.



Figura 1 - Execução de alvenaria utilizando tijolos furados.

4.3.2 - Paredes de tijolos

As paredes serão erguidas conforme o projeto de arquitetura. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 2) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo o prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 3) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 2).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.



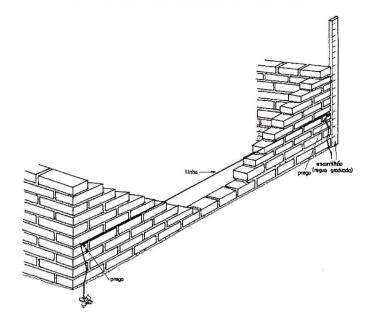


Figura 2 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

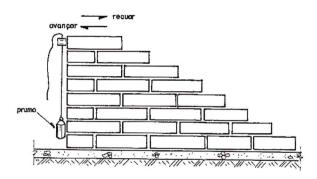


Figura 3 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 4, 5 e 6 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.

 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 4.



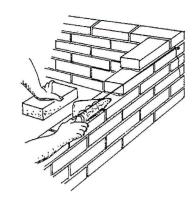


Figura 4 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 5.

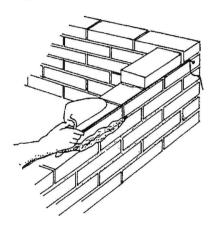


Figura 5 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 6.

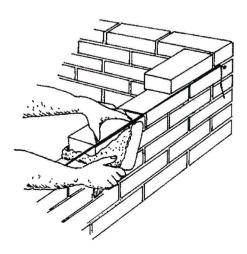


Figura 6- Retirada do excesso de argamassa



4.3.3 - Amarração dos tijolos

Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 7)

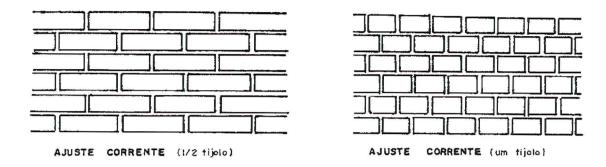


Figura 7 - Ajuste corrente (comum)



4.3.4 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 8 mostra a execução do canto da parede .

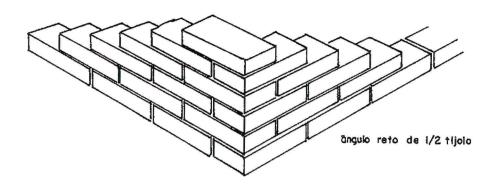


Figura 8 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3.5 - Empilhamento de blocos e tijolos maciços

Para conferir na obra a quantidade de tijolos maciços recebidos, é comum empilhar os tijolos da maneira como mostra a Figura 9. São 15 camadas, contendo cada 16 tijolos, resultando 240. Como coroamento, arrumam-se mais 10 tijolos, perfazendo uma pilha de 250 tijolos. Costuma-se, também, pintar ou borrifar com água de cal as pilhas, após cada descarga do caminhão, para não haver confusão com as pilhas anteriores.

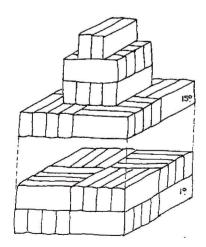


Figura 9 - Empilhamento do tijolo maciço



4.3.6 - Cortes em blocos cerâmicos e tijolos maciços

O tijolo maciço permite ser dividido em diversos tamanhos, o que facilita no momento da execução. Podemos dividi-lo pela metade ou em 1/4 e 3/4 de acordo com a necessidade (Figura 10).

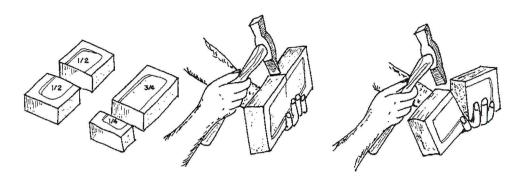


Figura 10 - Corte do tijolo maciço

4.3.7 - Revestimento

Após a instalação das tubulações, as alvenarias de todas as paredes do conjunto deverão ser chapiscadas com argamassa de cimento com areia fina traço 1:3 e posteriormente revestida com emboço de cimento, cal e areia traço 1:2:8, com 2,5 cm de espessura.

Paredes de apoio

Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.

Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.

Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.

Os furos dos blocos cerâmicos devem ser vedados com argamassa impossibilitando o alojamento de insetos ou quaisquer outros animais ou vegetais.

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30), linha popular PEI-4, conforme projeto. As demais paredes deverão receber pintura com tinta PVA em duas demãos.

4.3.8- Pintura

A execução dos serviços de pintura deverá atender às normas NBR 11702, NBR 12554 e NBR 13245.



A parede que receberá a pintura deverá ter o emboço e o reboco suficientemente curados para que a umidade e alcalinidade elevada não danifiquem a pintura, como também suficientemente endurecidos e preparados conforme as orientações do fabricante da tinta.

A parede que receberá a pintura deverá estar isenta de óleos, graxas, fungos, algas, bolor, eflorescências, materiais particulados ou qualquer outro material que prejudique ou dificulte a pintura no seu aspecto visual ou funcional, ou reduza a sua vida útil.

Após o reboco, todas as paredes, exceto aquelas que receberão revestimento cerâmico, deverão ser pintadas com tinta PVA na cor branca, em duas demãos. A pintura deverá ser durável, ter bom acabamento e proporcionar um bom aspecto à obra. A pintura deverá ser firme e de forma alguma desprender-se da parede quando tocada com as mãos.

A pintura deverá atender aos seguintes requisitos básicos:

- a) Proteção da base ou substrato : a pintura deve proteger o substrato contra a umidade, evitando que os agentes agressivos o atinjam, durante a sua vida útil;
- b) Proteção da edificação : a pintura não deve permitir o aparecimento de pontos ou manchas de umidade. A capacidade de repelência de água deve permanecer inalterada ao longo da vida útil da pintura;
- c) Resistência aos ataques biológicos : a pintura não deve permitir o crescimento de musgos, fungos, bactérias ou qualquer tipo de micro-organismos em sua superfície;
- d) Efeito estético : a pintura deve manter a homogeneidade de cor e brilho ao longo da sua vida útil. Não devem ocorrer alterações desiguais na cor e no brilho.

4.3.9 - Revestimento Cerâmico

Acima do nível da pia, a parede deverá ser revestida com cerâmica esmaltada (20x30cm), linha popular PEI-4, conforme projeto, assentada com argamassa colante, com rejuntamento em cimento branco. A cerâmica deverá apresentar esmalte liso, vitrificação homogênea, coloração perfeitamente uniforme, dureza, sonoridade à percussão característica, resistência mecânica adequada ao transporte e instalação, e atender aos requisitos da classe B conforme a norma NBR13817 e NBR13818. Deverão garantir a não proliferação de bolor, fungos ou eflorescências quaisquer.

A cerâmica deverá poder ser cortada na obra, sem que apresente rebarbas em quaisquer de suas faces com o auxílio de cortador de azulejo disponível e facilmente encontrado no mercado.

O material da cerâmica e dos rejuntes deverá ser resistente aos produtos químicos normalmente utilizados na limpeza dos conjuntos, cozinhas e lavanderias, de forma que não apresente qualquer alteração indesejada quando da utilização destes produtos.



Após a sua instalação na parede deverá apresentar a mesma sonoridade da parede sem revestimento quando percutido e não a sonoridade característica de vazios entre a cerâmica e a parede.

4.4 Pavimentação

4.4.1 Piso de concreto

O piso sob o conjunto de suporte do tanque deverá ser executado em concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, conforme projeto, de forma que após concluído deverá resultar em uma superfície plana com 7 cm de espessura e com cota de no mínimo 15 cm acima do solo. Não deverá apresentar fissuras visíveis, furos, saliências, depressões ou quaisquer outros defeitos, nem tão pouco apresentar resíduos de pintura.

4.5 Instalações hidrossanitárias

4.5.1 Instalações hidráulicas

Para a instalação de tubulações **embutidas em paredes de alvenaria**, os tijolos deverão ser recortados cuidadosamente com talhadeira, conforme marcação prévia dos limites de corte. As tubulações embutidas serão fixadas pelo enchimento do vazio restante nos rasgos com argamassa de cimento e areia traço 1:4.

As instalações hidráulicas deverão ser executadas em tubos soldáveis de PVC rígido, conforme detalhe isométrico do projeto, respeitando as especificações técnicas e construtivas para o material utilizado, garantindo o perfeito funcionamento, estanqueidade e funcionalidade. As posições e cotas dos pontos de consumo deverão ser as mesmas previstas no projeto e não será tolerado um desvio de mais de 2 cm.

Para a execução das juntas soldadas de canalização de PVC rígido dever-se-á:

- Limpar a bolsa da conexão e a ponta do tubo e retirar o brilho das superfícies a serem soldadas com auxílio de lixa apropriada;
- Limpar as superfícies lixadas com solução apropriada;
- Distribuir adequadamente, em quantidade uniforme, com um pincel ou com a própria bisnaga, o adesivo nas superfícies a serem soldadas;
- Encaixar as extremidades e remover o excesso de adesivo.

4.5.2 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.



Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para a fossa séptica e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.5.3 Tanque de lavar roupa

O tanque poderá ser de concreto pré-moldado, mármore sintético, granilite ou granitina com uma bacia e um batedouro separados, assentados sobre paredes de alvenaria de blocos cerâmicos 10x20x20, até uma altura de 0,80 a 0,90m, com argamassa de cimento e areia, proporcionando rigidez e estabilidade ao conjunto.

O material do tanque não deverá liberar substâncias tóxicas; não deverá ser poroso, e nem favorecer a proliferação de musgos, fungos, ou qualquer tipo de microorganismo, quando em contato com a água, qualquer detergente ou produto de limpeza comercial; deverá ser resistente à abrasão ou qualquer outra solicitação advinda do processo de utilização, instalação ou de limpeza.

O tanque deverá ser resistente para que possa ser instalado sem que se deforme ou deteriore.

Os tanques de lavar roupas deverão possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário. Deverão ser devidamente instaladas a caixa sifonada, as válvulas do tanque e do batedor de roupas, demais tubos e conexões conforme previsto no projeto. Deve ser construído em local adequado de forma a facilitar o escoamento das águas servidas, para o tanque séptico ou rede coletora.

O tanque deverá possuir instalações hidráulicas e sanitárias necessárias ao seu bom funcionamento e conforto do usuário, devendo ser devidamente instaladas a válvula e torneira, e demais tubos e conexões conforme previsto no projeto:

Adaptador PVC p/ válvula de pia 40mm x 1"
Válvula em plástico branco 1" sem unho c/ ladrão
Torneira metal amarelo 1/2" ou 3/4" curta p/ tanque
Tubo PVC série normal - esgoto predial dn 40 - NBR 5688



4.5.4 Caixa de passagem/inspeção

Caixa destinada a permitir a reunião, inspeção e desobstrução de canalizações nas instalações sanitárias domiciliares.

A caixa deve ser construída conforme o projeto. As paredes da caixa serão em alvenaria de tijolos cerâmicos maciços de meia vez, assentados com argamassa, espessura das juntas 12 mm. Internamente, serão chapiscadas com argamassa de cimento e areia média, no traço de 1:3 e terão as paredes revestidas com argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante.

O fundo, que corresponde à fundação da caixa, será constituído por uma camada de concreto simples (fck=13,5MPa) e terá enchimento com declividade no sentido da tubulação efluente. O interior da caixa será preenchido com argamassa de cimento alisado, formando um canal no fundo, de forma a convergir e facilitar o perfeito escoamento dos dejetos e das águas servidas para o tanque séptico, de modo que nunca acumule dejetos ou águas servidas em seu interior.

A tampa será em concreto armado fck=13,5MPa com dimensões e ferragens conforme projeto.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio sobras de materiais de construção, e nem com resíduos de pintura.

João Francisco Ródrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545 413-53

PROJETO BÁSICO DE ENGENHARIA

- MEMORIAL DESCRITIVO
- ORÇAMENTO
- BDI BONIFICAÇÕES E DESPESAS INDIRETAS
- ENCARGOS SOCIAIS
- PLANTAS

OBJETO: TANQUE SEPTICO E FILTRO ANAEROBICO.

LOCAL: MUNICÍPIO DE GUAIUBA - CEARÁ.

DATA: NOVEMBRO / 2018

MEMORIAL DESCRITIVO E ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

1. OBJETO:

Construção de tanque séptico e filtro anaeróbico no município de GUAIUBA - Ceará

2. PROJETO:

A execução da presente obra deverá obedecer à integral e rigorosamente aos projetos, especificações e detalhes que serão fornecidos ao Construtor com todas as características necessárias à perfeita execução dos serviços.

3. LOCALIZAÇÃO:

Município de GUAIUBA - CE.

4. JUSTIFICATIVA QUANTO À ALTERNATIVA ADOTADA:

A escolha pelo tipo de empreendimento adotado em projeto contempla melhorias e benfeitorias para as necessidades da população carente que sobre por falta d'água. O uso de soluções construtivas simples, rápidas e seguras foi à idéia norteadora para a concepção do projeto, que aliaram duas visões primordiais: a relação de custo x benefício, deixado por este tipo de obra, para seus reais beneficiários; uma contribuição social valiosa.

5. NORMAS:

Fazem parte integrante deste, independente de transcrição, todas as Normas especificações e métodos da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT) que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

6. ASSISTENCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A responsabilidade técnica da obra será de profissional devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura – CREA

7. MATERIAIS, MÃO-DE-OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea que assegure o bom andamento dos serviços. Deverão ter no canteiro todo equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

8. DISPOSIÇÕES GERAIS:

Estas especificações têm por objetivo estabelecer e determinar condições e tipos de materiais a serem empregados, assim com fortalecer detalhes construtivos acerca dos serviços que ocorrerão por ocasião da obra. Qualquer



discrepância entre estas especificações e os projetos a dúvida será dirimida pela fiscalização.



Considerações preliminares

Este projeto foi desenvolvido na suposição de que existe no local uma fonte de água disponível, com vazão mínima de 0,5 l/s e pressão mínima de 5 mca. Caso essa não seja a realidade local, será de responsabilidade do engenheiro responsável a execução das devidas alterações de projeto que garantam o funcionamento do conjunto séptico dentro dos padrões aceitáveis de higiene e saúde pública, preconizados pelo Ministério da Saúde.

Descrição

O conjunto séptico, como toda a obra de construção civil, deverá atender às condições impostas pelas normas brasileiras (ABNT) no que se refere à resistência, à segurança e à utilização, pertinentes ao assunto. Esta especificação e o projeto que a acompanha são apenas uma referência e uma contribuição da FUNASA para a facilitar a execução da obra. Caberá à convenente e ao seu corpo técnico ou à aquele que venha a representar legal e tecnicamente a convenente, analisar o projeto, responder pelo seu conteúdo e pela sua execução, sendo necessário inclusive o pagamento e a apresentação das respectivas anotações de responsabilidade técnica (ART) emitidas pelo CREA, referentes ao projeto, ao orçamento e à execução da obra.

Materiais de construção

Os materiais de construção deverão ser apreciados e aprovados pela convenente antes da sua utilização, sem prejuízo de outras fiscalizações que poderão ser efetuadas pela FUNASA.

De maneira geral os materiais deverão ser de boa qualidade e atender às seguintes normas brasileiras da ABNT:

- Blocos cerâmicos: NBR 7171, NBR 15270-1, NBR15270-2 e NBR15270-3
- Argamassas: NBR 7214, NBR 7215, NBRNM67 e NBR 8522
- Tubos e conexões de PVC para esgoto sanitário predial: NBR 10570, NBR 7367
- Cimento Portland: NBR 5732
- Agregados para concreto: NBR 7211
- Fator água/cimento: NBR 6118.

Execução da obra

As recomendações a seguir devem ser adotadas sem prejuízo às normas brasileiras pertinentes e de forma alguma pretendem esgotar o assunto. Em casos onde as recomendações não se mostrem adequadas, sua aplicação se torne extremamente difícil, em casos omissos ou em que não haja uma boa compreensão, o corpo técnico da FUNASA deverá ser consultado.



4.1 Locações da obra

O conjunto séptico deverá ser locado dentro do terreno da casa e de forma que a sua posição seja a mais conveniente, tendo em vista as condições de execução, a funcionalidade da obra e o conforto do usuário. A locação também deve levar em consideração a interação da melhoria com as demais construções existentes, seja do usuário ou dos seus vizinhos.

O conjunto séptico é composto pelo tanque séptico e pelo filtro anaeróbio, os quais deverão ser instalados em cota topográfica igual ou inferior ao do conjunto sanitário, de preferência na frente da casa, o mais próximo possível da via pública.

Os dois itens que compõem o conjunto séptico são considerados como tratamentos de esgoto complementares entre si, de forma que o tanque séptico só será indicado se acompanhado do filtro anaeróbio, e vice-versa.

Caso o domicílio se encontre em logradouro que já conte com rede de esgoto sanitário, o ramal de esgoto do conjunto sanitário deverá ser lançado diretamente na rede pública coletora de esgoto. Neste caso, a fossa e o filtro anaeróbio não deverão ser construídos.

4.2 Paredes

4.2.1 Alvenaria

A alvenaria das paredes do conjunto séptico deverá ser executada com blocos cerâmicos de 1 vez, com dimensões nominais de 10x20x20 cm, e deverão ser assentados em juntas de 1,0 cm, conforme o projeto. A alvenaria deverá ser executada em prumo e esquadro perfeito.

As juntas deverão vedar completamente os furos dos blocos, impossibilitando que quaisquer animais ou vegetais ali se alojem.

Para a perfeita aderência do emboço, será aplicado chapisco de argamassa de cimento e areia, no traço em volume de 1:3, sobre a alvenaria e em seguida será aplicado o emboço e o reboco.

Os blocos e tijolos cerâmicos a serem empregados nas alvenarias com função portante ou de vedação deverão apresentar dimensões padronizadas, sem desvios visíveis na forma ou dimensões que repercutam no excessivo consumo de argamassas de assentamento ou de revestimento. Nas alvenarias portantes, as irregularidades geométricas dos blocos redundariam ainda na falta de uniformidade das juntas de assentamento, com consequente surgimento de tensões concentradas e diminuição da resistência global da parede.

Visualmente os tijolos e blocos cerâmicos não deverão apresentar trincas, quebras, superfícies irregulares, deformações e falta de uniformidade de cor.

A aceitação ou rejeição dos tijolos e blocos cerâmicos, no que se refere às dimensões, deve ser avaliada segundo os planos de amostragem dupla, preconizados pelas normas NBR 7170, NBR15270-1 e NBR15270-2, respectivamente.



Os blocos e tijolos cerâmicos empregados deverão atender aos seguintes requisitos mínimos:

Propriedade	Valor
Dimensão individual	90 x 190 x 190 +/- 3 mm
Resistência individual mínima à compressão	>= 2,5 MPa (Paredes) >= 4,0 MPa (Fundações)
Esquadro, desvio na extremidade do bloco	<= 3 mm
Planeza, flexa	<= 3 mm

As argamassas deverão ser bem dosadas, recomendando-se para as pequenas construções os traços de 1:2:9 e 1:1:6 (cimento, cal e areia em volume). A presença da cal hidratada na argamassa lhe conferirá maior poder de acomodação às variações dimensionais da parede, minimizando-se assim o risco de ocorrência de fissuras ou destacamentos entre blocos e argamassa.

A qualidade final de uma alvenaria dependerá substancialmente dos cuidados a serem observados na sua execução, os quais deverão ser iniciados pela correta locação das paredes e do assentamento da primeira fiada de blocos (nivelamento do qual dependerá a qualidade e a facilidade de elevação da alvenaria).

A construção dos cantos deve ser executada com todo cuidado possível (nivelamento, perpendicularidade, prumo, espessura das juntas), passando os cantos a constituírem-se em gabarito para a construção em si das paredes. O emprego de uma régua graduada (escantilhão) será de grande valia na elevação dos cantos, devendo-se assentar os blocos aprumados e nivelados (auxílio de linha esticada). A verificação do prumo deve ser efetuada continuadamente ao longo da parede, de preferência na sua face externa; o prumo e o vão livre entre as laterais (ombreiras) de portas e janelas deverão ser verificados com todo o cuidado.

Os blocos devem ser assentados nem muito úmidos nem muito ressecados. Na operação de assentamento, os blocos deverão ser firmemente pressionados uns contra os outros, buscando-se compactar a argamassa tanto nas juntas horizontais quanto nas verticais. O cuidado de proteger o chão com papelão ou plástico, ao lado da alvenaria em elevação, permite o reaproveitamento imediato da argamassa expelida das juntas, que de outra forma estaria perdida.



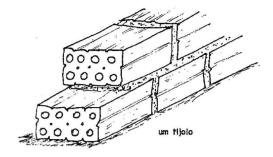


Figura 1 - Execução de alvenaria de 1 vez, utilizando tijolos furados.

4.3 - Paredes de tijolos

As paredes do tanque e do filtro anaeróbico serão erguidas conforme projeto. O serviço é iniciado pelos cantos (Figura 5) após o destacamento das paredes (assentamento da primeira fiada), obedecendo o prumo de pedreiro para o alinhamento vertical (Figura 6) e o escantilhão no sentido horizontal (Figura 5).

Os cantos são levantados primeiro porque, desta forma, o restante da parede será erguido sem preocupações de prumo e horizontalidade, pois estica-se uma linha entre os dois cantos já levantados, fiada por fiada.

A argamassa de assentamento utilizada é de cimento, cal e areia no traço 1:2:8.

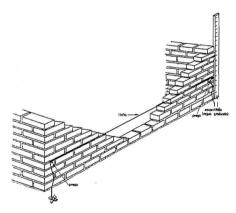


Figura 5 - Detalhe do nivelamento da elevação da parede.

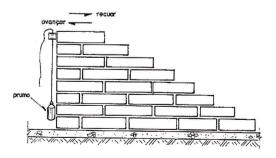


Figura 6 - Detalhe do prumo das alvenarias.

Podemos ver nas figuras 7, 8 e 9 a maneira mais prática de executarmos a elevação da alvenaria, verificando o nível e o prumo.



 1° – Colocada a linha, a argamassa e disposta sobre a fiada anterior, conforme a Figura 7.

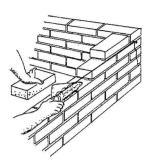


Figura 7 - Colocação da argamassa de assentamento

 2° - Sobre a argamassa o tijolo e assentado com a face rente à linha, batendo e acertando com a colher conforme Figura 8.

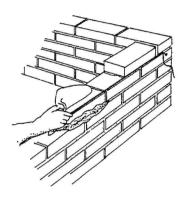


Figura 8 - Assentamento do tijolo

3° - A sobra de argamassa é retirada com a colher, conforme Figura 9.

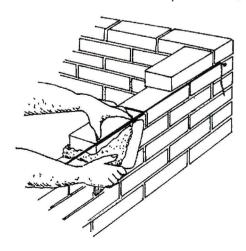


Figura 9- Retirada do excesso de argamassa

4.2.2 - Amarração dos tijolos



Os elementos de alvenaria devem ser assentados com as juntas desencontradas, para garantir uma maior resistência e estabilidade dos painéis.

a - Ajuste comum ou corrente, é o sistema que deverá ser utilizado (Figura 10)

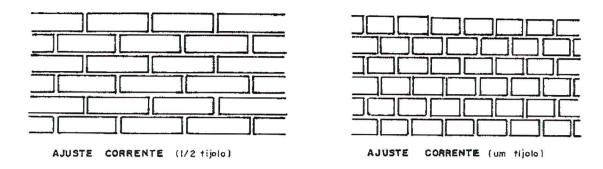


Figura 10 - Ajuste corrente (comum)

4.2.3 - Formação dos cantos de paredes

É de grande importância que os cantos sejam executados corretamente pois, como já visto, as paredes iniciam-se pelos cantos. A Figura 11 mostra a execução do canto da parede .

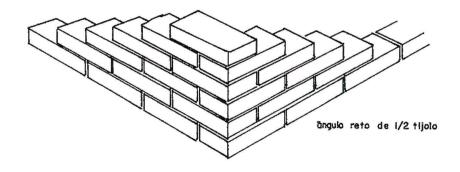


Figura 11 - Canto em parede de meio tijolo no ajuste comum

4.3 Instalações Sanitárias

As tubulações enterradas serão assentadas de acordo com o alinhamento, elevação e com cobertura tal que não ocorra a sua deformação, quando sujeita às solicitações oriundas do peso da terra de cobertura e do trânsito de pessoas, animais e equipamentos que porventura existam no local. As tubulações enterradas poderão ser assentadas sem embasamento, desde que as condições de resistência e qualidade do terreno o permitam.



Deverão ser executadas em PVC para esgoto predial, conforme detalhamento no projeto, respeitando-se as especificações técnicas e construtivas do material utilizado, bem como os dispositivos necessários para o afastamento dos dejetos e águas servidas para o conjunto séptico e sumidouro, de forma a proporcionar um bom escoamento.

Para a execução das juntas elásticas de canalizações de PVC rígido, dever-se-á:

- Limpar a bolsa do tubo e a ponta do outro tubo das superfícies a serem encaixadas, com auxílio de estopa comum;
- Introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa do tubo;
- Aplicar pasta lubrificante adequada na parte visível do anel;
- Introduzir a ponta do tubo até o fundo do anel e depois recuar aproximadamente 1 cm.

4.4 Tanque séptico

O tanque ou fossa séptica é uma unidade de tratamento primário de esgoto doméstico na qual são feitas a separação e degradação da matéria sólida contida no esgoto.

A fossa séptica, uma benfeitoria complementar e necessária às moradias, é fundamental no combate a doenças, verminoses e endemias (como a cólera), pois evita o lançamento dos dejetos humanos diretamente em rios, lagos, nascentes ou mesmo na superfície do solo. O seu uso é essencial para a melhoria das condições de higiene da população onde não existe rede coletora de esgoto sanitário.

Esse tipo de fossa nada mais é que um tanque enterrado, que recebe os esgotos (dejetos e águas servidas), retém a parte sólida e inicia o processo de tratamento.

Será construído em alvenaria de 1 vez, em blocos cerâmicos de 10 x 20 x 20cm. Para garantir a impermeabilização, estanqueidade, segurança e durabilidade da mesma, o tanque deverá ser revestido internamente (chapisco, emboço e reboco) com argamassa 1:3 e espessura 1,5cm.

Deverá ser observado o afastamento mínimo de 1,50m de qualquer parede, obstáculos, árvores ou cerca de divisa de terreno e de acordo com o tamanho do terreno.

O tanque séptico deverá ser construído em uma escavação prismática retangular, de acordo com o cálculo do volume obtido pelo número de residentes, sendo que sua capacidade mínima será de 2.100 litros.

Deverá ser observada a diferença de nível de 0,05m entre a entrada e a saída do efluente, possibilitando um escoamento constante.

A tampa do tanque séptico deverá ser constituída de 4 lajes independentes (conforme projeto), de forma a permitir o acesso para manutenção e limpeza do tanque, com a remoção do lodo e da espuma acumulados, assim como a desobstrução



dos dispositivos internos. As lajes deverão ser executadas em local próximo, utilizando de ferragem e concreto necessários, de preferência à sombra, com cura adequada, de forma a garantir rigidez à estrutura, segurança e a vedação do equipamento.

Antes de entrar em funcionamento o tanque séptico deverá ser submetido ao ensaio de estanqueidade, realizado após ele ter sido saturado (enchido com água até a altura da geratriz inferior do tubo de saída) por no mínimo 24 horas. A estanqueidade é medida pela variação do nível de água após preenchimento, decorridas 12 h. Se a variação for superior a 3% da altura útil, a estanqueidade é insuficiente, devendo-se então corrigir trincas, fissuras ou juntas.

4.4.1 Dimensionamento

São dados básicos para o dimensionamento:

- a) número de pessoas a serem atendidas;
- b) o volume de esgoto produzido por pessoa por dia

O volume de esgoto produzido por pessoa por dia é função do nível de consumo de água. No caso de não haver dados locais, a NBR 7229/1993 fornece uma tabela com indicações para diversos tipos de prédios, do volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia ou taxa de acumulação total de lodo e escuma por pessoa por ano.

O volume de lodo fresco produzido por pessoa por dia é função da dieta da população e do material de limpeza anal. Para prédios com ocupação permanente a NBR 7229/1993 assume o valor de 1,0 l/hab/dia e valores menores para prédios de ocupação temporária.

4.4.2 Dimensionamento de fossas de câmara única

A NBR 7229/93 recomenda a seguinte fórmula para o cálculo do volume útil de fossas co câmara única, com intervalo entre limpezas de um ano:

```
Vu = 1000 + N \times (C \times T + K \times Lf)
```

onde:

Vu = volume útil em litros

N = número de pessoas = 5 pessoas

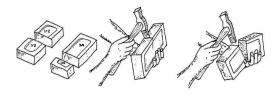
C = contribuição de esgotos - 100L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4

T = tempo de detenção = 1 dia, NBR 7.229, tabela 2, pg. 5

K = taxa de acumulação de lodo digerido = 65 dias, NBR 7.229, tabela 3, pg. 5

Lf = contribuição de lodo fresco = 1L/hab/dia, NBR 7.229, tabela 1, pg. 4





As seguintes medidas e relações devem ser observadas nas fossas de câmara única:

- 4. profundidade útil mínima: 1,20 m;
- 5. largura interna mínima: 0,80 m;
- 6. relação comprimento/largura entre 2 e 4;
- 7. a largura não deve ultrapassar duas vezes a profundidade;
- 8. diâmetro interno mínimo para as fossas cilíndricas : 1,10 m;
- 9. o diâmetro interno não deve ser superior a duas vezes a profundidade útil.

Cabe observar que o prolongamento do Tê de saída da fossa dever ter um comprimento de, no mínimo, 1/3 da altura da lâmina de água (NBR 7.229). Sem esse prolongamento, a fossa não cumpriria a função de tratar o esgoto e funcionaria simplesmente como uma caixa de passagem, não garantindo o tempo de retenção do líquido na fossa, tempo esse necessário ao efetivo tratamento (Figura 12):

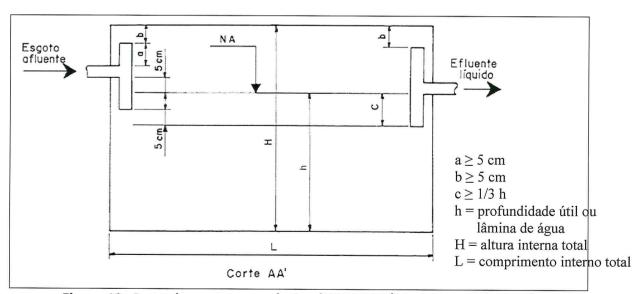


Figura 12. Corte de um tanque séptico (NBR 7229/93, Anexo A, figura 3)



OBSERVAÇÃO:

Para o bom funcionamento do conjunto séptico e conforto do usuário, as instalações da pia de cozinha, tanque de lavar roupa, lavatório devem ter sido previamente dotadas da caixa de gordura, válvula da pia, sifões, caixa de passagem, ventilação e demais elementos exigidos no projeto.

4.5 Filtro anaeróbico

O filtro anaeróbio é de grande eficiência no tratamento de efluentes sanitários. Consiste em uma caixa com pedra britada que, recebendo o efluente do tanque séptico por sua parte inferior, procede a um tratamento anaeróbio por bactérias aderidas ao meio suporte que são as pedras. O fluxo é de baixo para cima, fato este que proporciona uma eficiência consideravelmente maior. O efluente do filtro anaeróbio, já tratado, livre de resíduos orgânicos, é encaminhado ao sumidouro ou vala de infiltração. O Filtro Anaeróbio é dimensionado em conformidade com o número de usuários.

Construído em alvenaria, assentes com argamassa traço 1:5 de cimento e areia, revestido interna e externamente com argamassa no traço 1:3 de cimento e areia.

A manutenção do filtro deve ser feita periodicamente através da troca do material filtrante (brita).

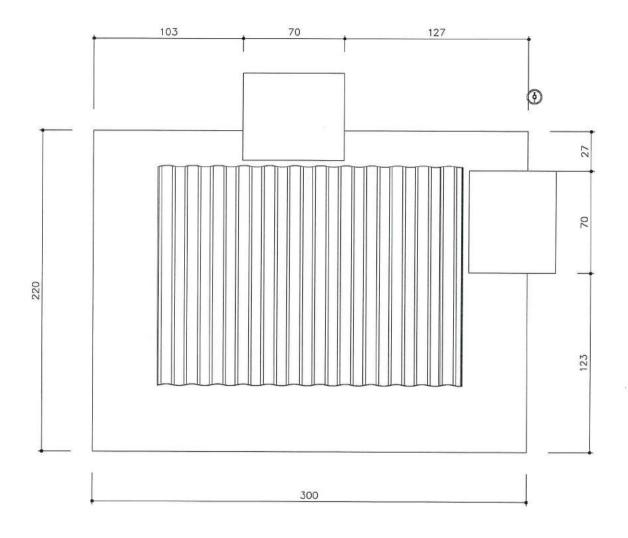
Observação - conforme NBR 13969/97:

- a) O filtro anaeróbio pode ser construído em concreto armado, plástico ou fibra de vidro de alta resistência ou alvenaria revestida, <u>de modo a não permitir a infiltração da água externa à zona reatora do filtro e vice-versa.</u>
- b) Não deve ser permitida a mistura de britas com dimensões distintas, a não ser em camadas separadas, para não causar a obstrução precoce do filtro.
- c) O volume útil mínimo do leito filtrante deve ser de 1.000 L.
- d) A altura do leito filtrante, já incluindo a altura do fundo falso, deve ser limitada a 1,20m.
- e) A altura do fundo falso deve ser limitada a 0,60m já incluindo a espessura da laje.

4.6 Limpeza

A obra deverá ser entregue sem nenhum vestígio de sobras de materiais de construção, e nem com resíduos. As cavas que forem executadas deverão ser completamente fechadas.





João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ULO	

CONJUNTO SANITÁRIO - VISTA DE TOPO

DATA ESCALA ARQUIVO 1:25

PRANCHA 01/15

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

noma:

DESENV.

AUTORES

NOME: CREA:

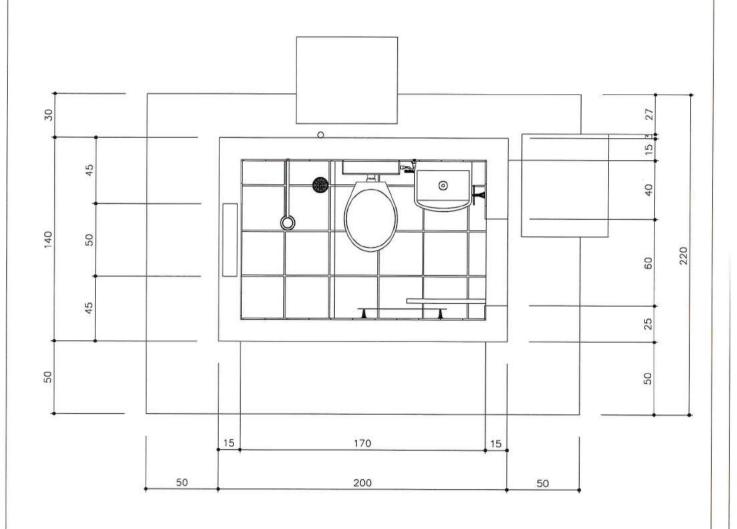
NOME: CREA:

DESENHO

VISTO

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE



João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TTTULO		
	1	

CONJUNTO SANITÁRIO - PLANTA BAIXA

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE

DATA ESCALA ARQUIVO 1:25 OUT/2013

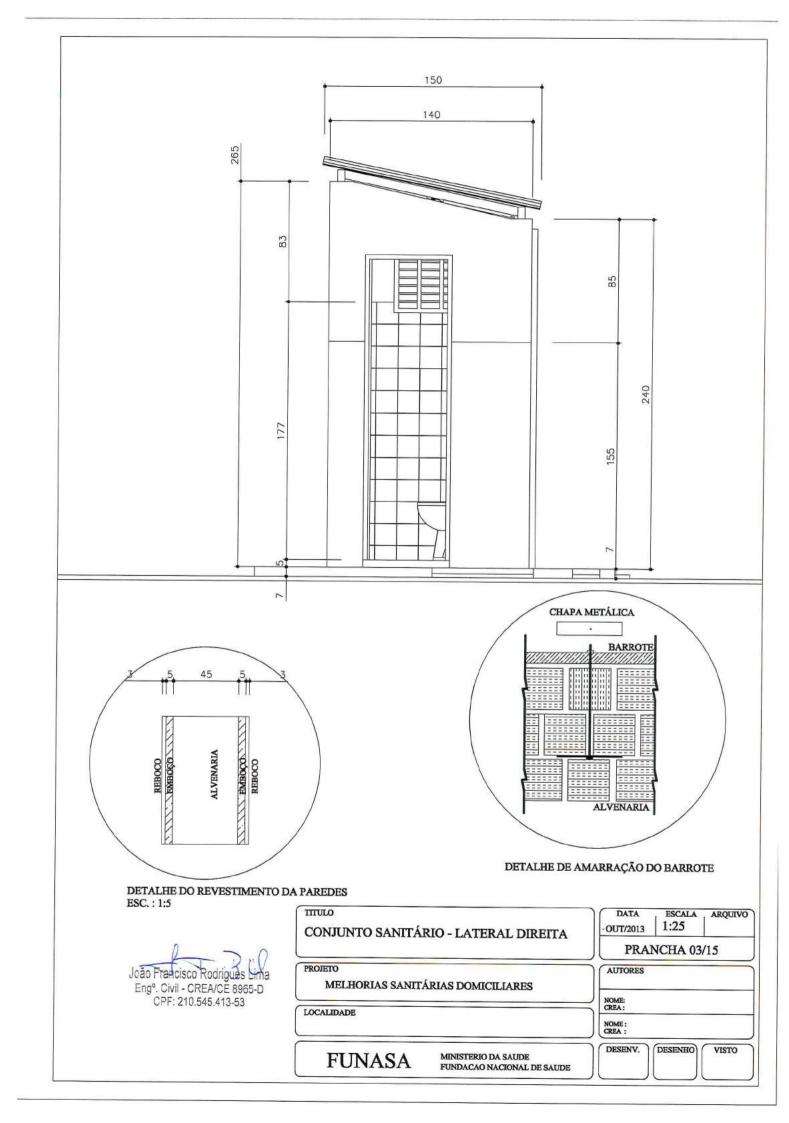
PRANCHA 02/15

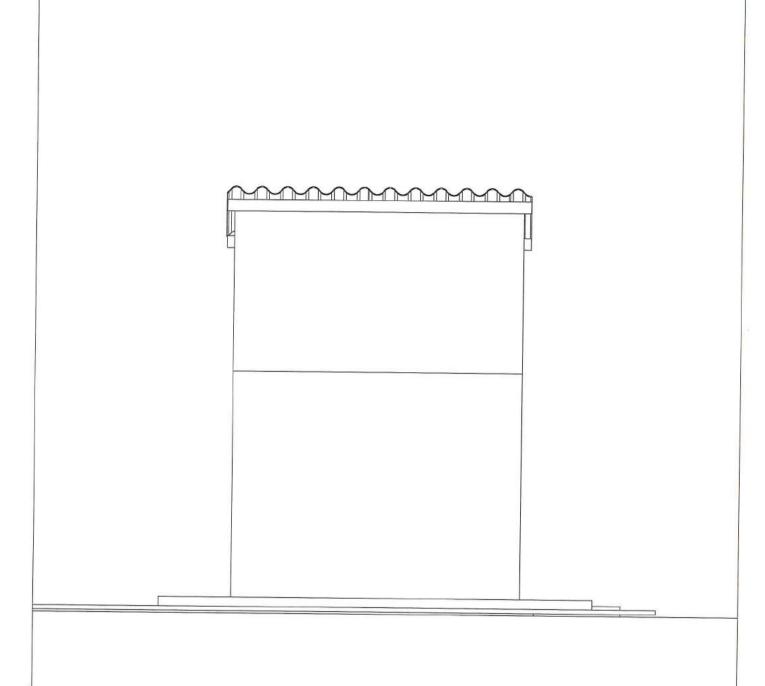
AUTORES

NOME: CREA:

NOME: CREA:

DESENV. DESENHO VISTO





João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ULO				

CONJUNTO SANITÁRIO - VISTA NORTE

DATA ESCALA ARQUIVO
OUT/2013 1:25

PRANCHA 04/15

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

NOME: CREA: NOME: CREA:

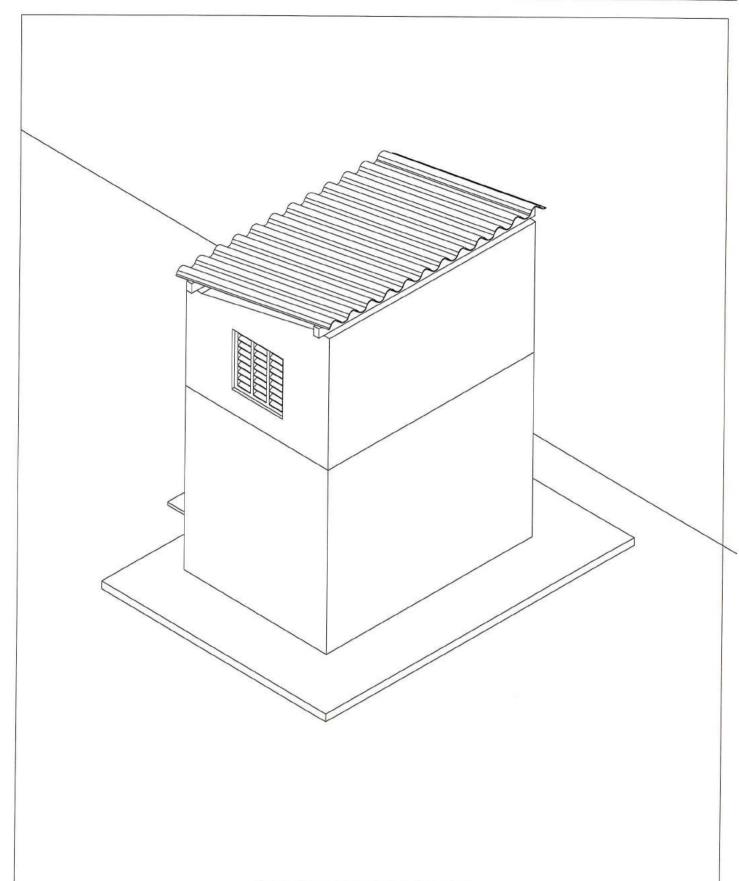
FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DESENV.

AUTORES

DESENHO

VISTO



João Francisco Rourigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO	

CONJUNTO SANITÁRIO - ISOMÉTRICO 30

ESCALA ARQUIVO 1:25 OUT/2013

PRANCHA 05/15

PROJETO

LOCALIDADE

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

NOME: CREA:

AUTORES

NOME: CREA:

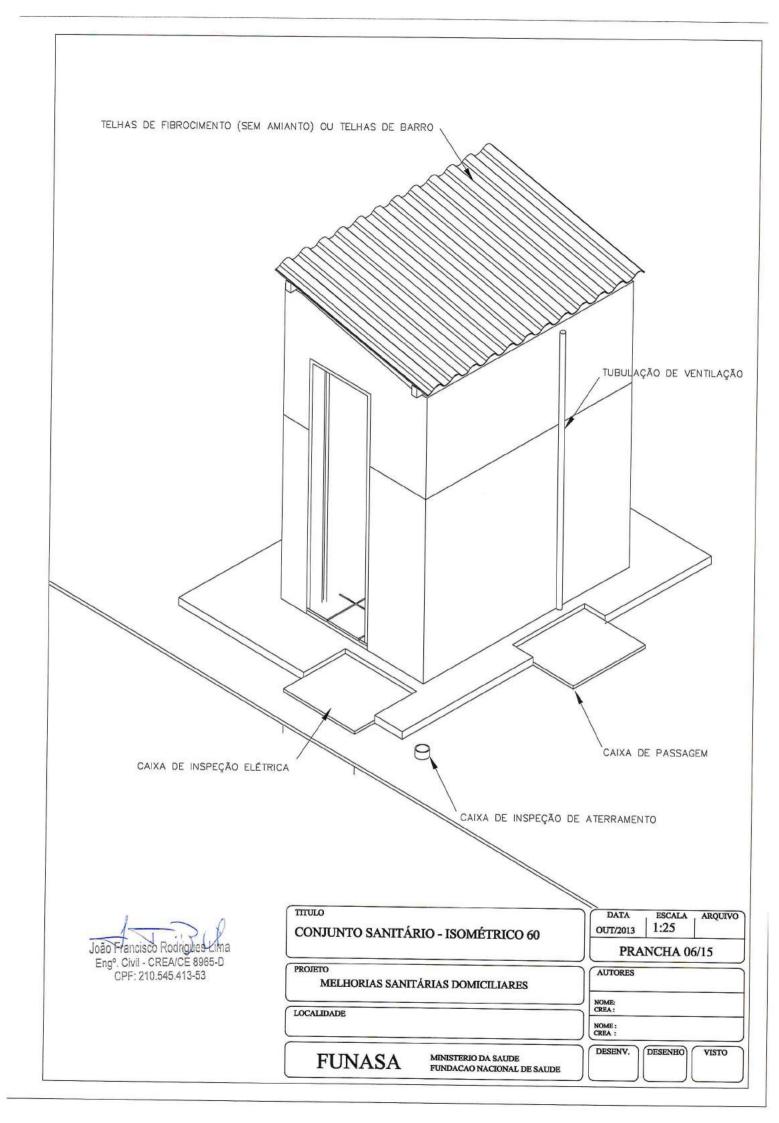
DESENV.

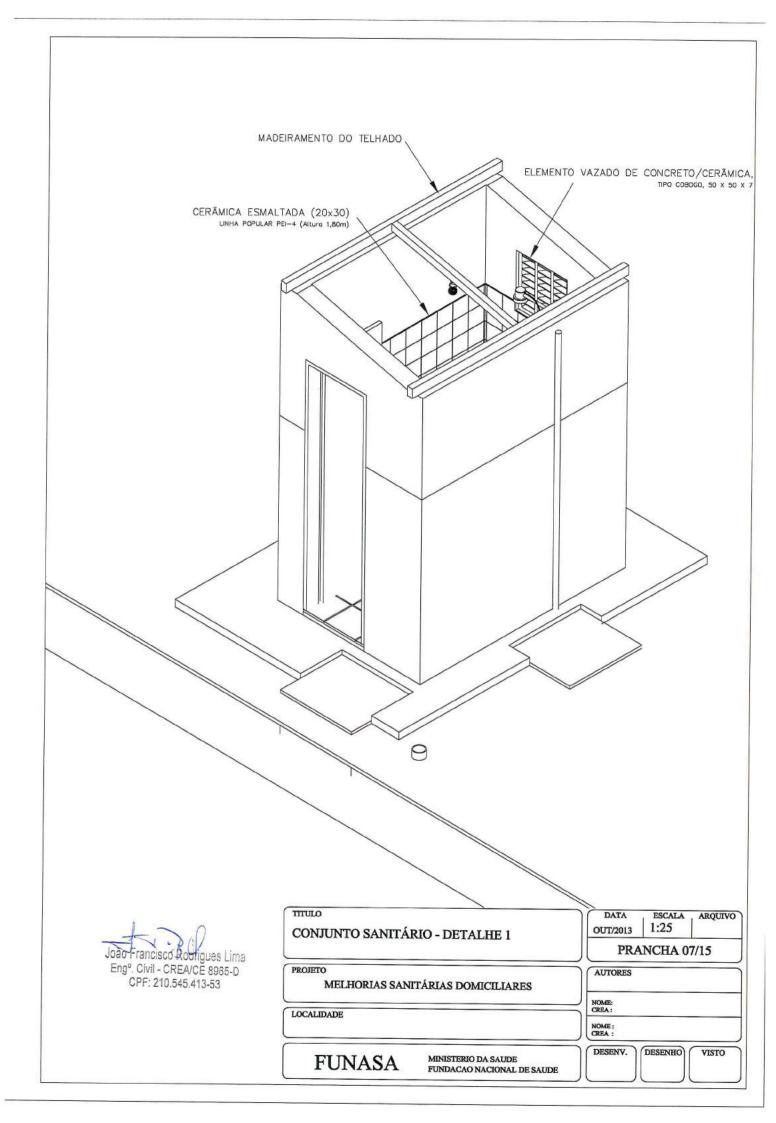
DESENHO

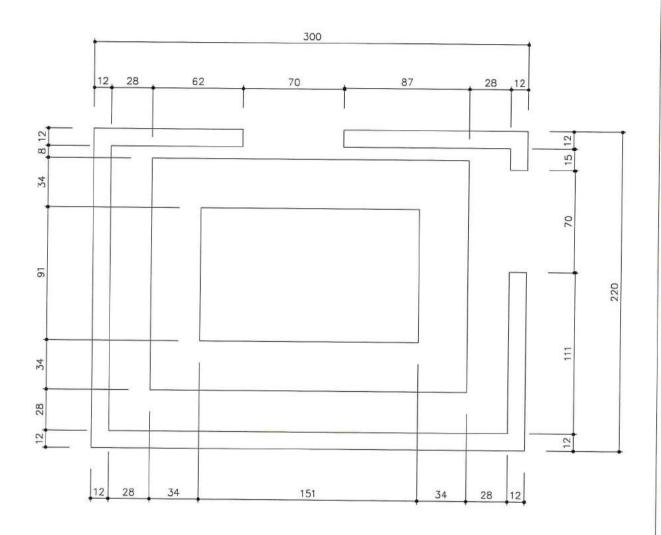
VISTO

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE

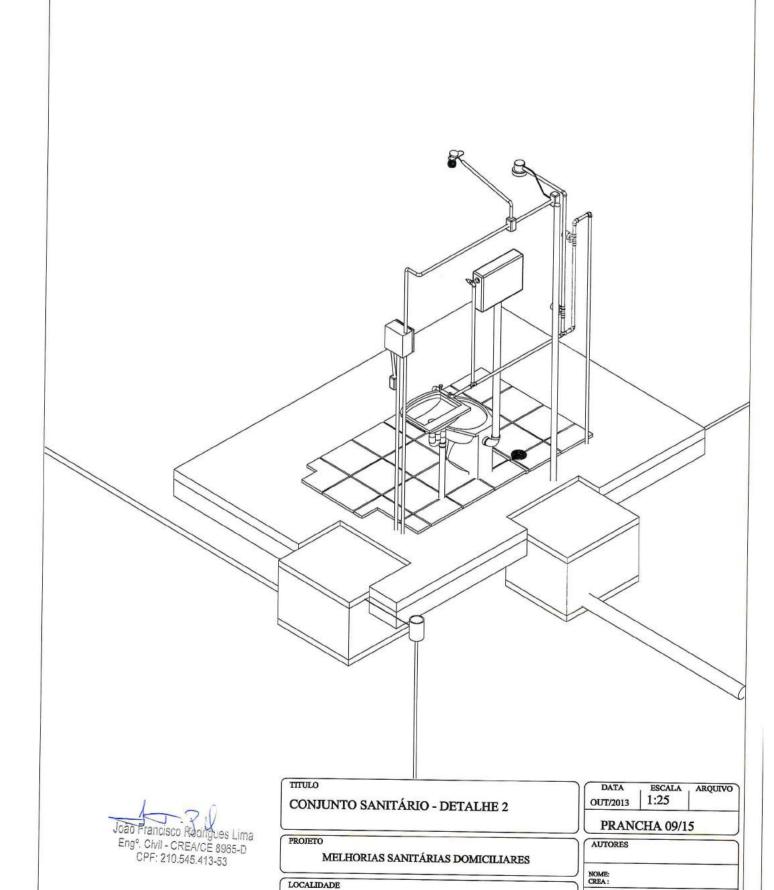






João Francisco Rockigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO CONJUNTO SANITÁRIO - FUNDAÇÃO	DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25		
	PRANCHA 08/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO		

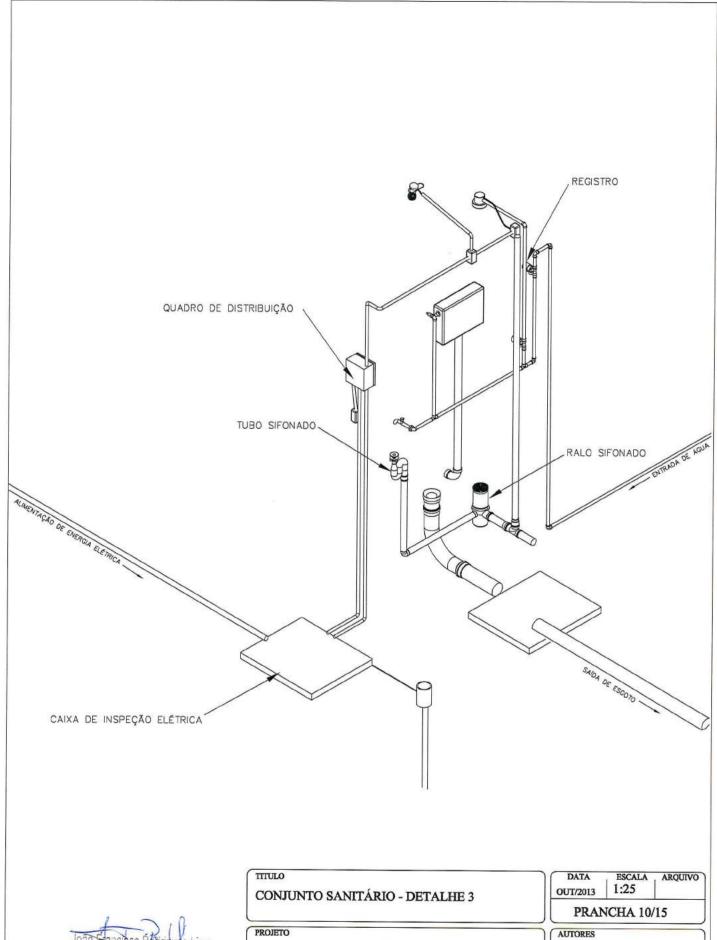


FUNASA

NOME: CREA:

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DESENV.

DESENHO



Eng°. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

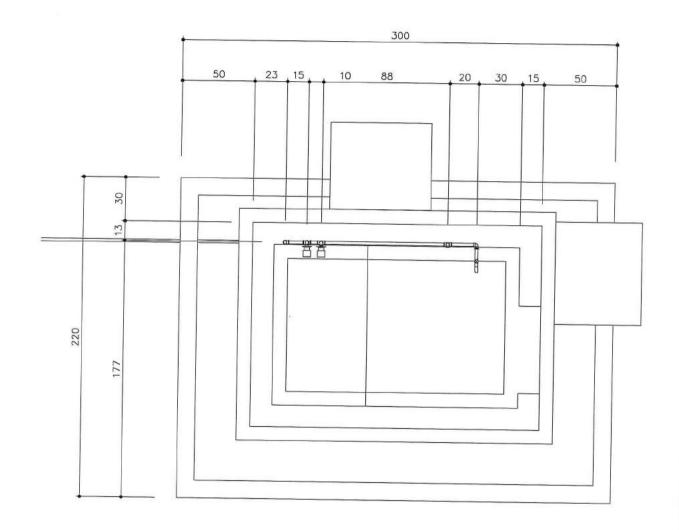
DESENV.

DESENHO

VISTO

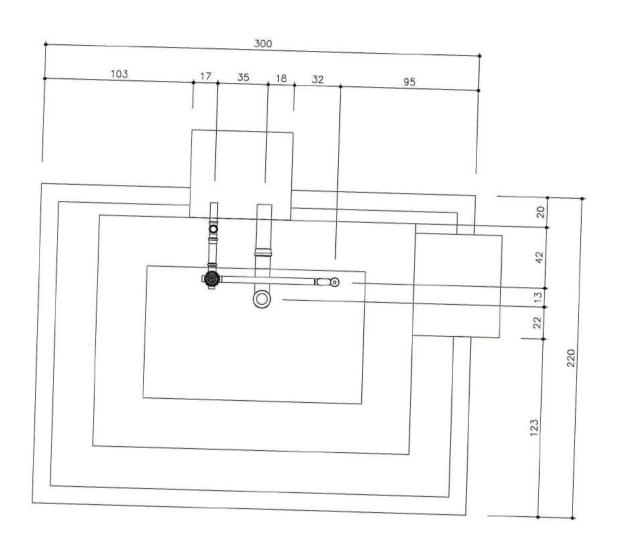
FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE



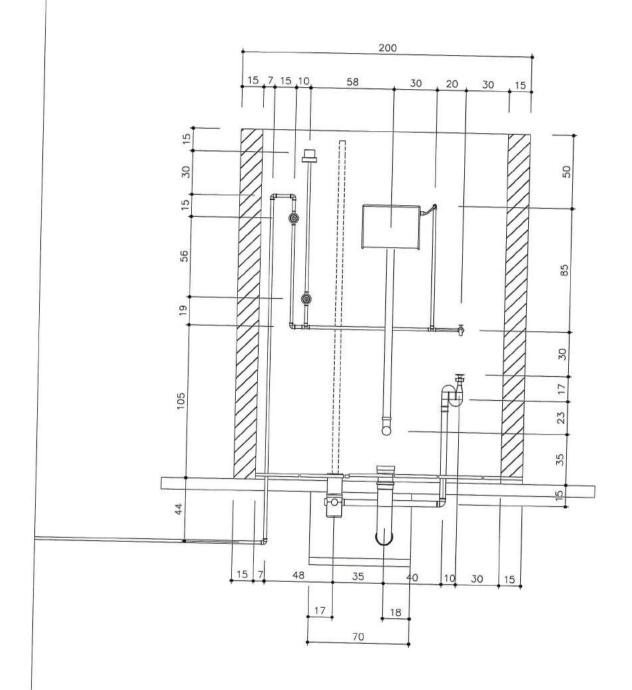
Joao Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

MULO CONJUNTO SANITÁRIO - HIDRÁULICO PLANTA	DATA OUT/2013	ESCALA 1:25	ARQUIVO
	PRANCHA 11/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV.	DESENHO	VISTO



João Francisco Rodriguês Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

CONJUNTO SANITÁRIO - ESGOTO PLANTA	DATA ESCALA ARQUIVA		
	PRANCHA 12/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO		



João Francisco Redrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

111010	
CONTINTO SANITÁDIO INST	TUDD (TETE

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25

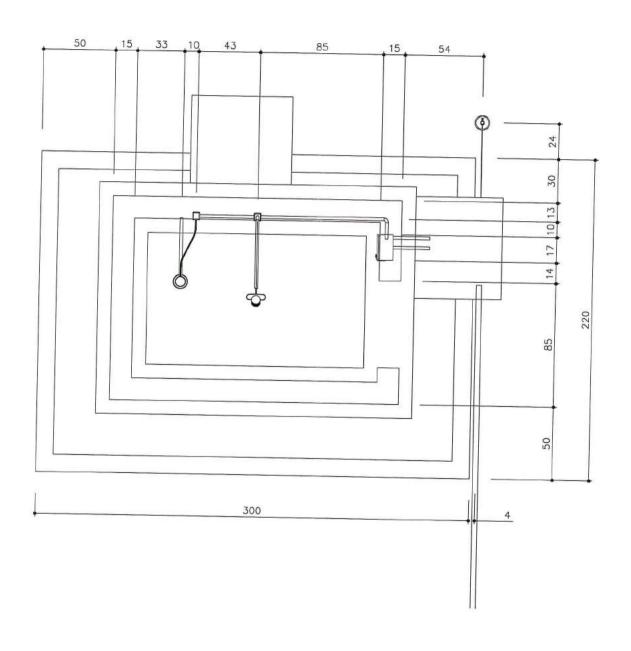
PRANCHA 13/15

AUTORES

NOME:
CREA:

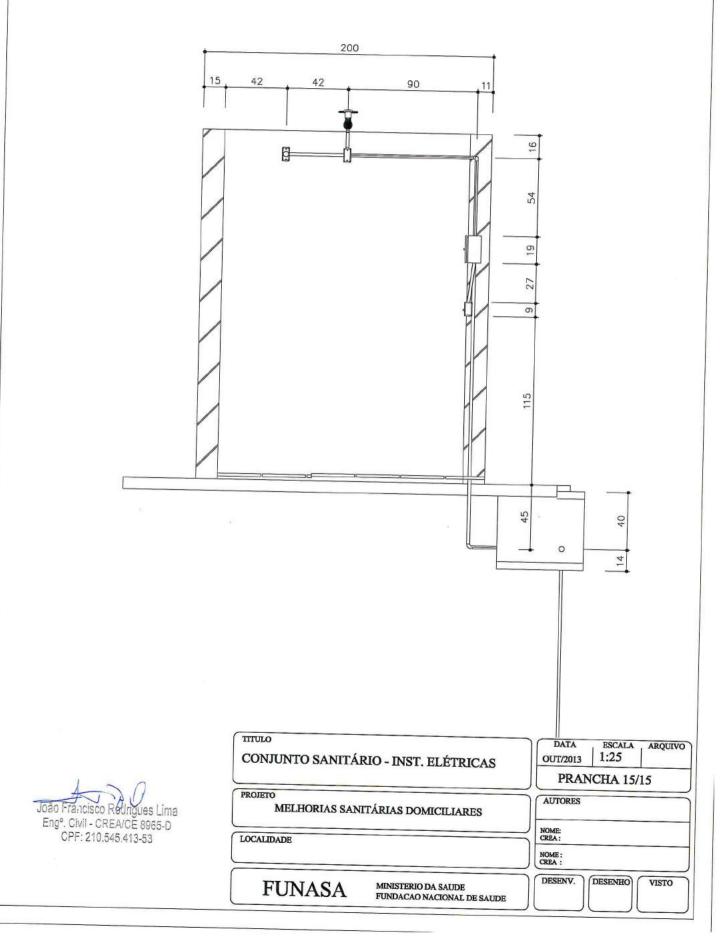
NOME: CREA: NOME: CREA:

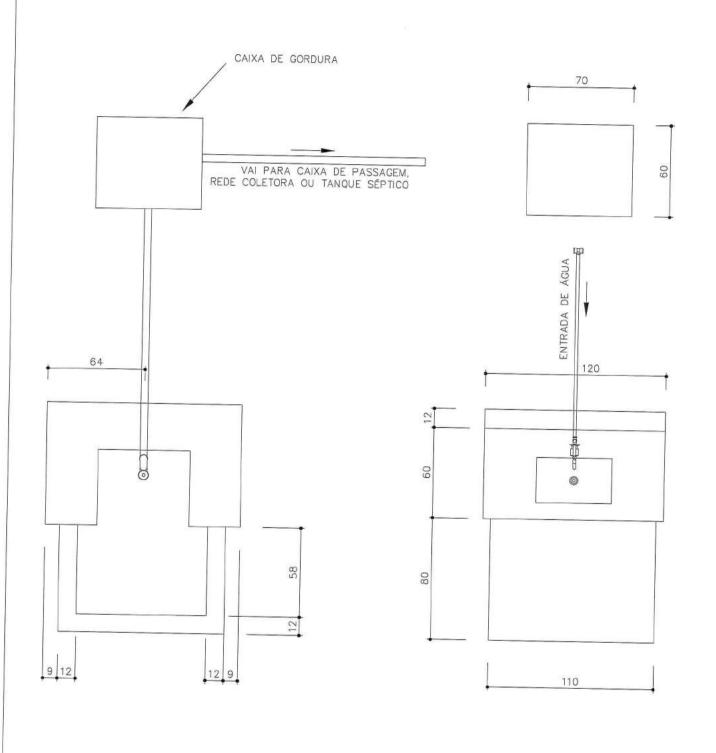
DESENV. DESENHO VISTO



Joan Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8985-D CPF: 210.545.413-53

CONJUNTO SANITÁRIO - ELÉTRICO PLANTA	DATA OUT/2013	ESCALA 1:25	ARQUIVO
	PRANCHA 14/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV.	DESENHO	VISTO

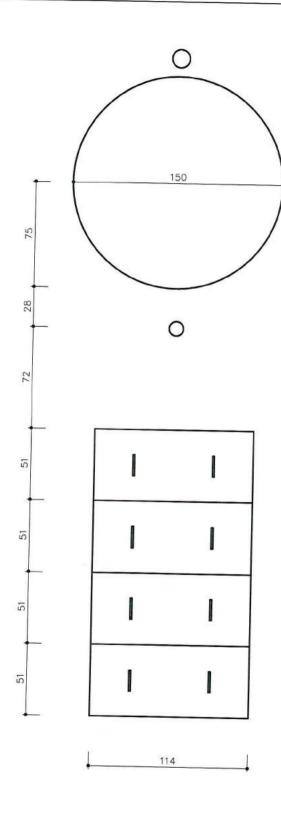




João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PIA DE COZINHA - VISTA DE TOPO		CALA ARQUIVO	
2000 - WWW.	PRANCHA 01/04		
	AUTORES		
AS DOMICILIARES			
LOCALIDADE			
	NOME: CREA:		
MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESE	NHO VISTO	
	AS DOMICILIARES MINISTERIO DA SAUDE	AS DOMICILIARES OUT/2013 1:2 PRANCH AUTORES NOME: CREA: NOME: CREA: DESENV. DESE	

	2112	
João Francisco Rodrígues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53	TITULO LIGAÇÃO DOMICILIAR DE ÁGUA - TOPO PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES LOCALIDADE FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25 PRANCHA 01/03 AUTORES NOME: CREA: NOME: CREA: DESENV. DESENHO VISTO



João Francisco Redrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO

CONJUNTO SÉPTICO SISTEMA TANQUE SÉPTICO/FILTRO - TOPO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE

DATA OUT/2013 ESCALA

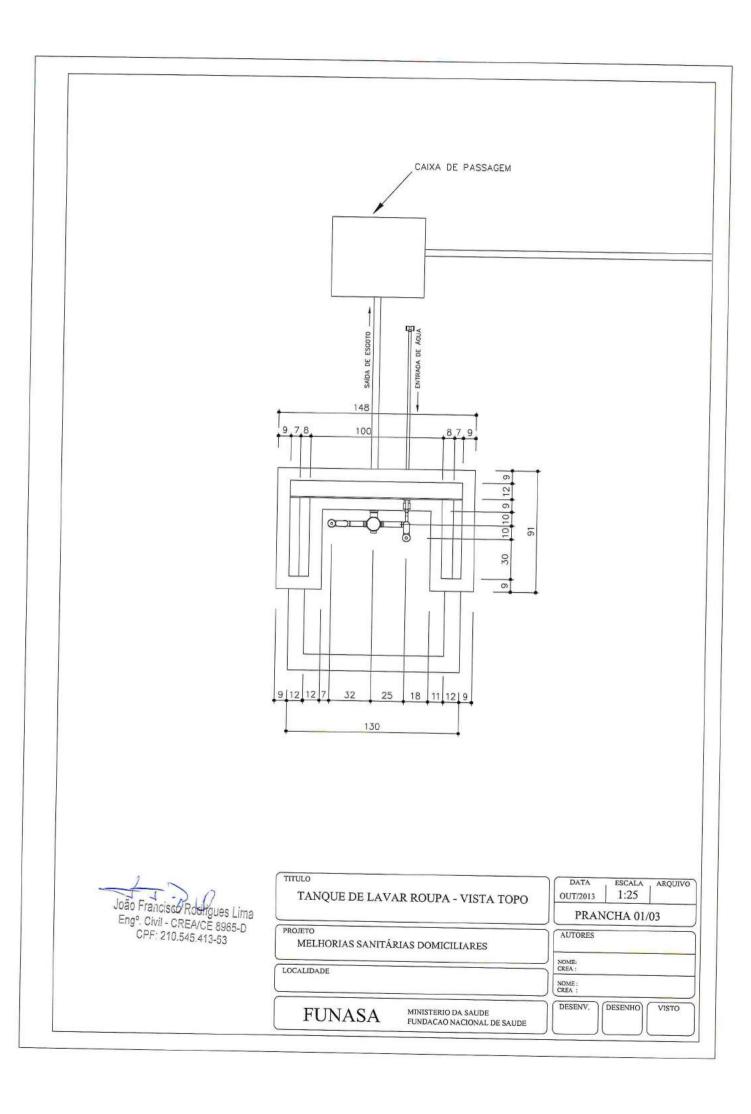
1:25

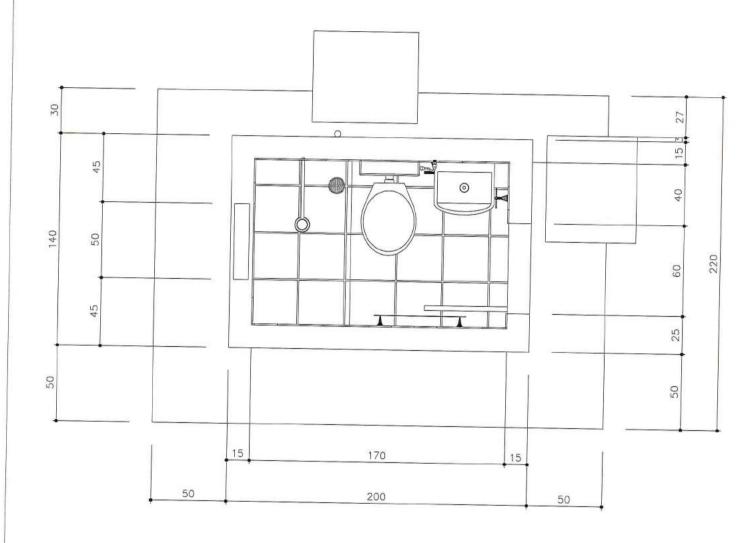
PRANCHA 01/04

AUTORES

DESENV.

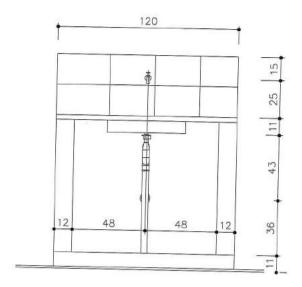
DESENHO

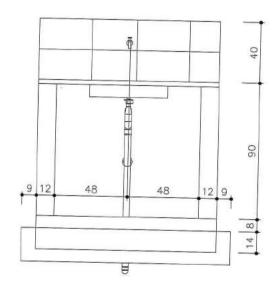




João Francisco Rodrígues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

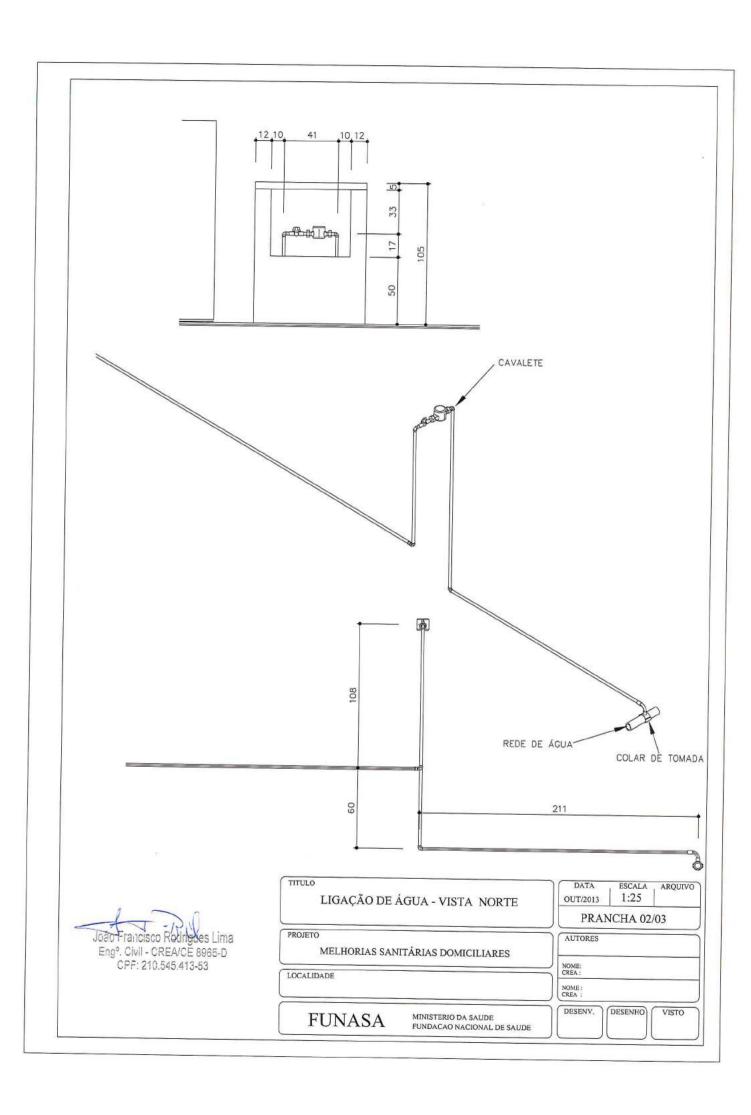
TITULO CONJUNTO SANITÁRIO - PLANTA BAIXA	DATA ESCALA ARQUIVO		
	PRANCHA 02/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO		

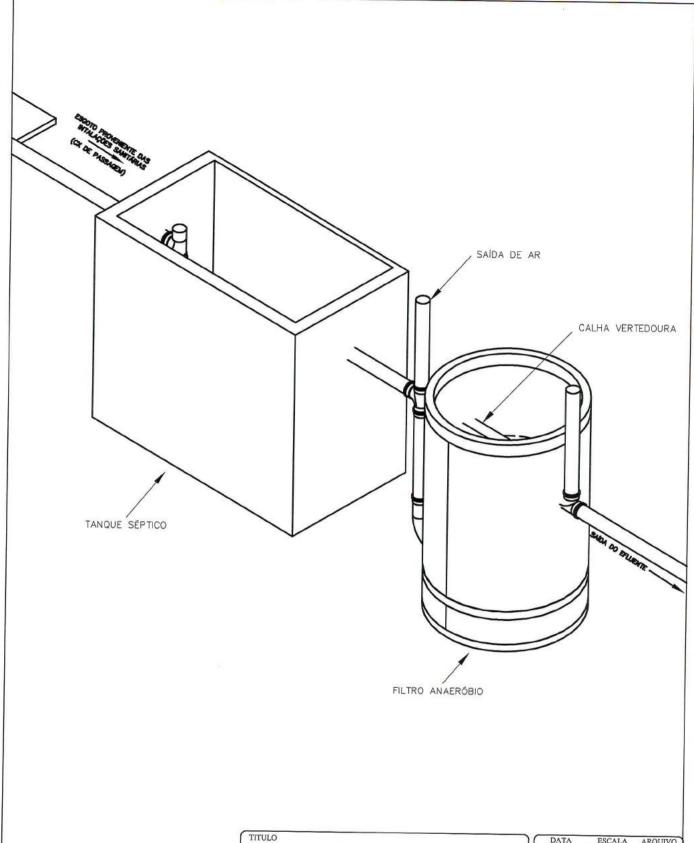




João Francisco Rodrigues Lima Engº, Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PIA DE COZINHA - VISTA NORTE	DATA ESCALA ARQUIVO 0UT/2013 1:25
	PRANCHA 02/04
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES
LOCALIDADE	NOME: CREA:
	NOME : CREA :
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO





João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53 rulo CONJUNTO SÉPTICO

TANQUE SÉPTICO /FILTRO - ISOMÉTRICO 60

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25

PRANCHA 02/04

AUTORES

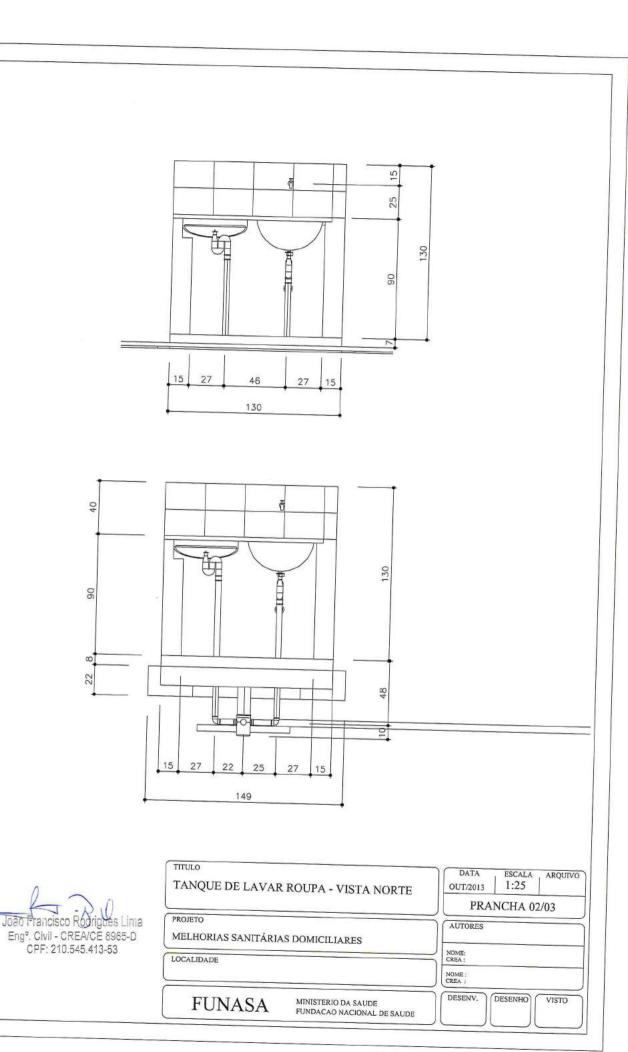
NOME: CREA:

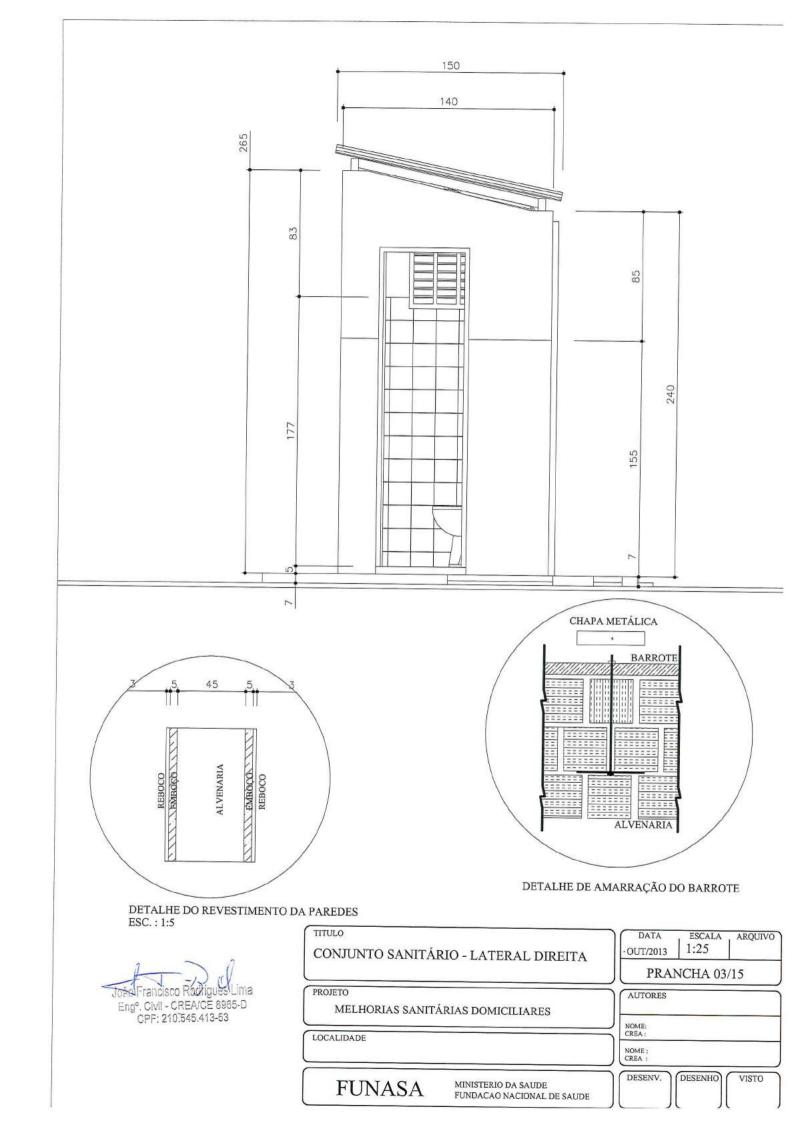
OME -

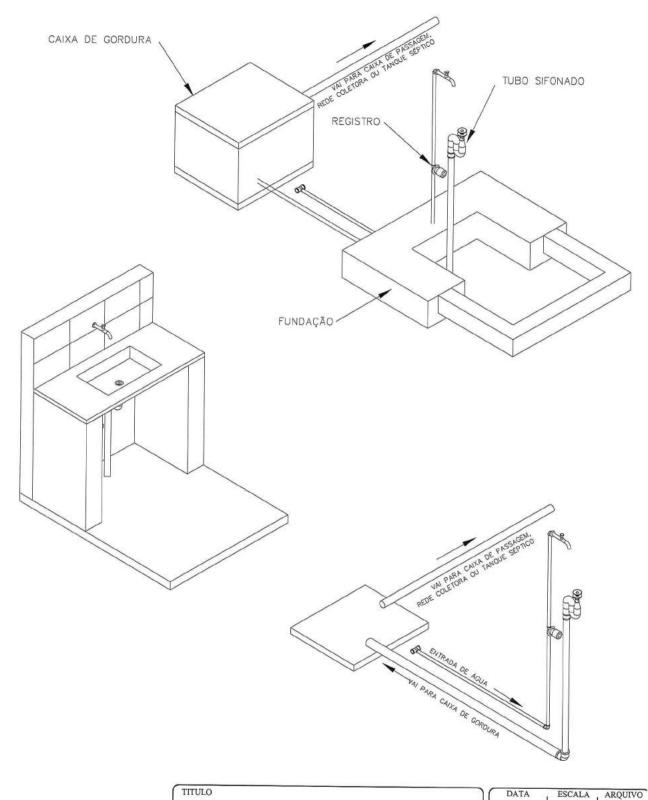
CREA:

DESENV.

DESENHO







Prancisco Rodiigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PIA	DE	COZI	NHA -	- ISON	ΛÉTRIC	O	30

OUT/2013 PRANCHA 03/04

AUTORES

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

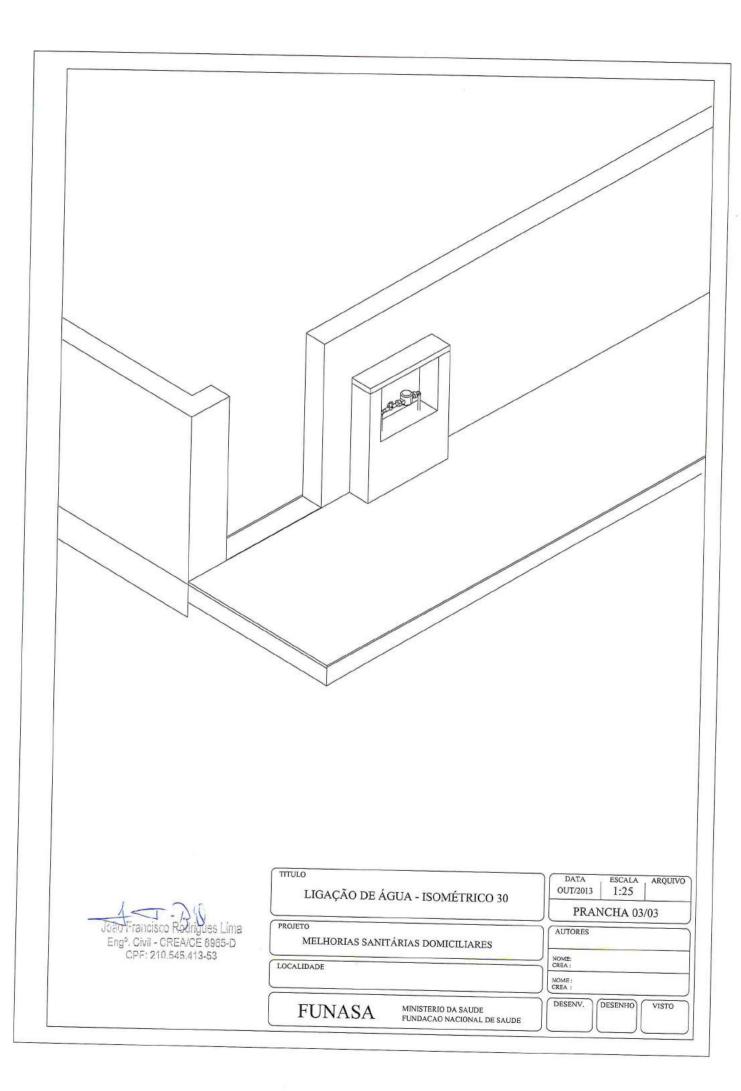
LOCALIDADE

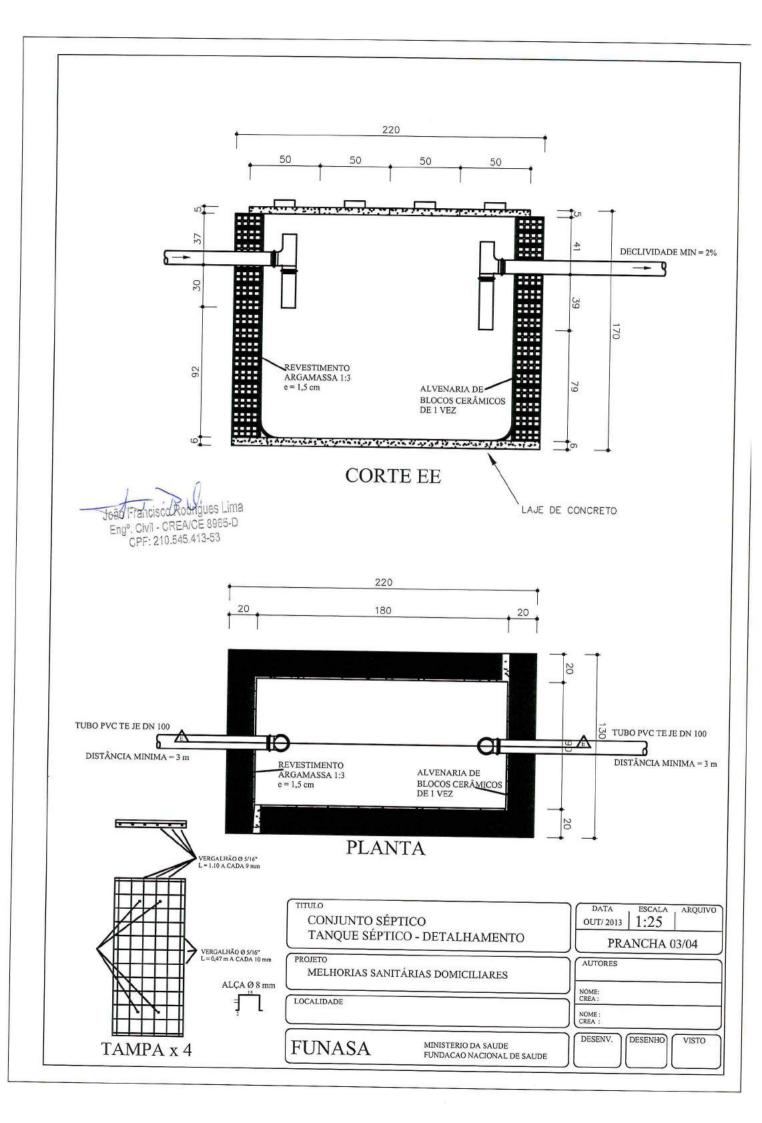
NOME : CREA :

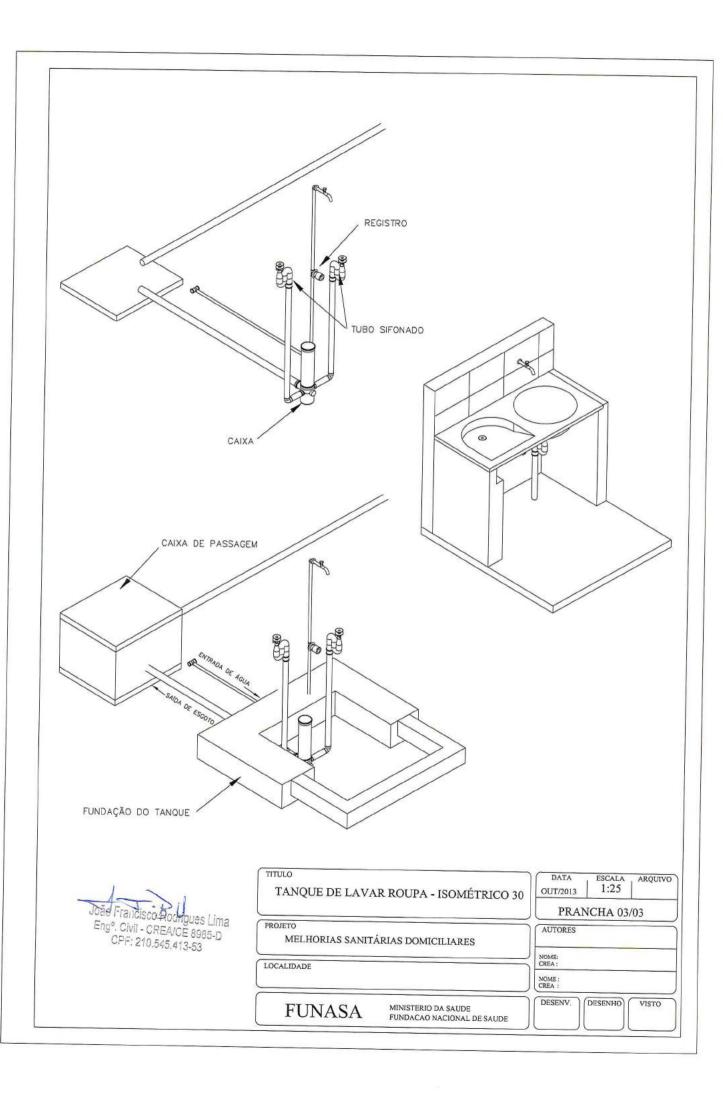
1:25

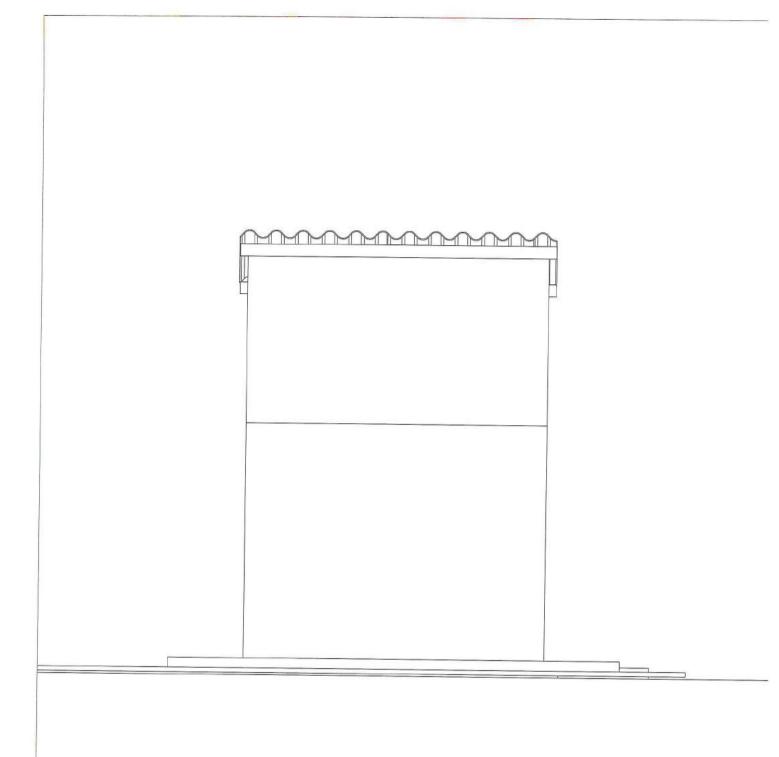
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE DESENV.

DESENHO



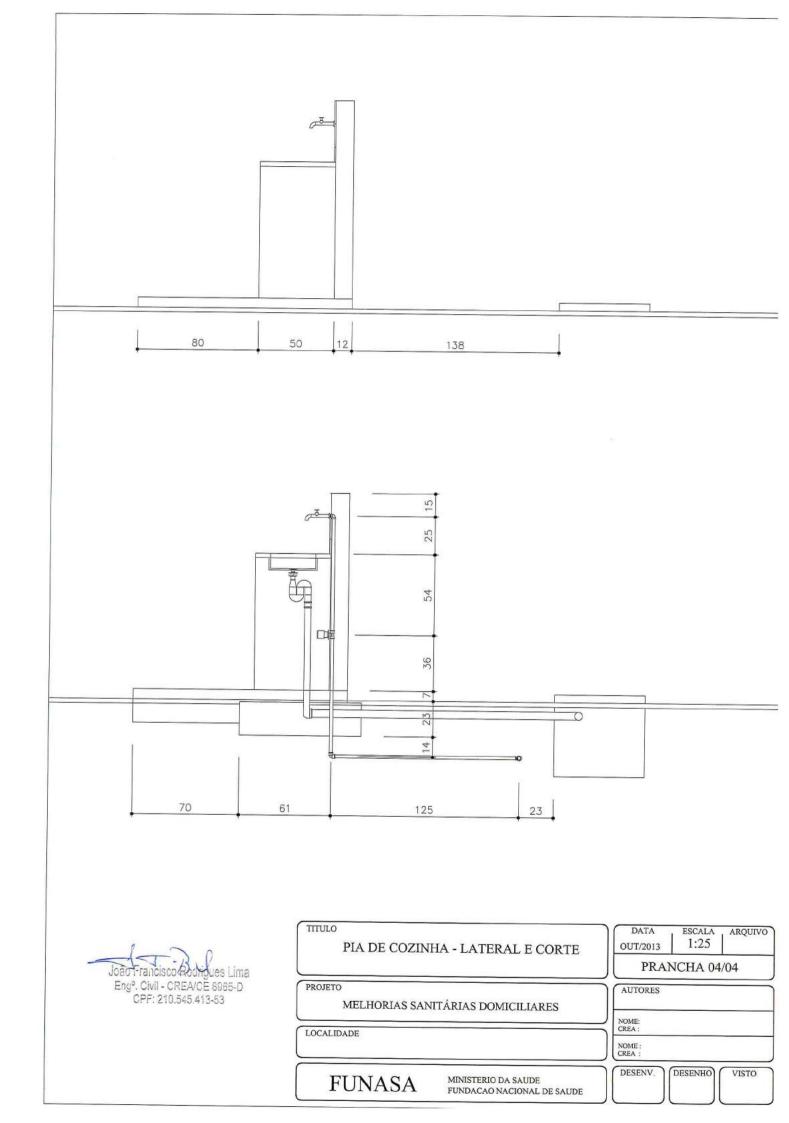


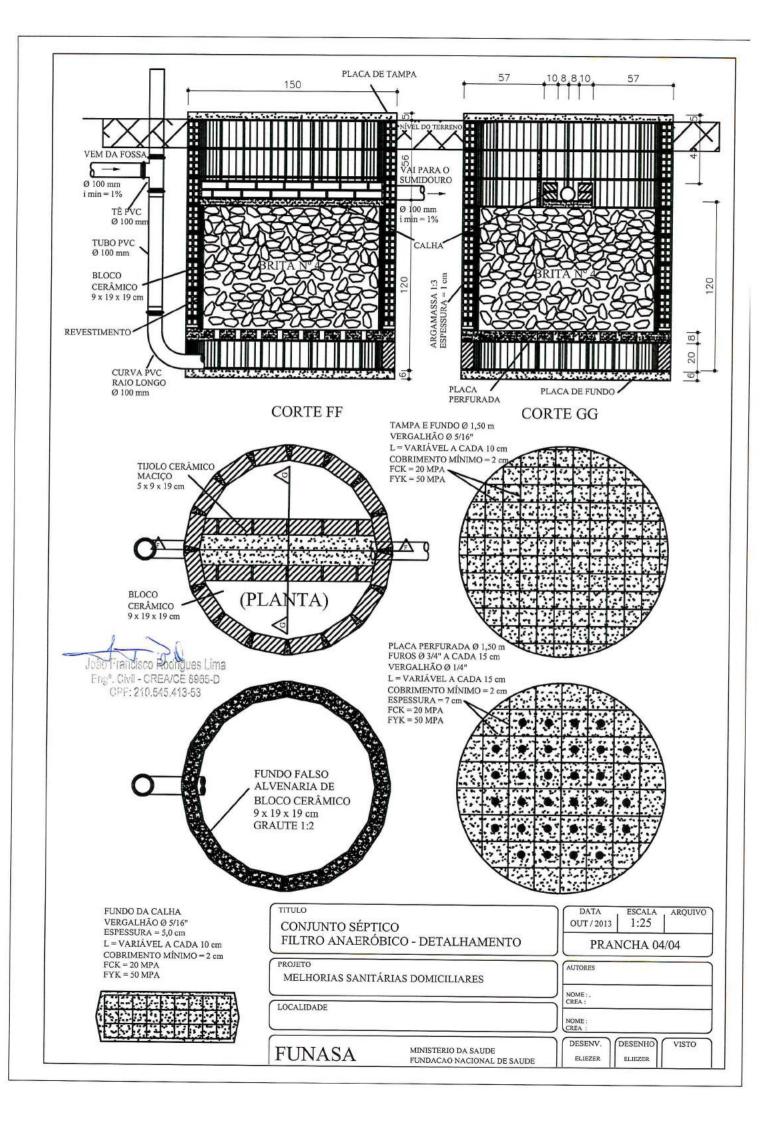


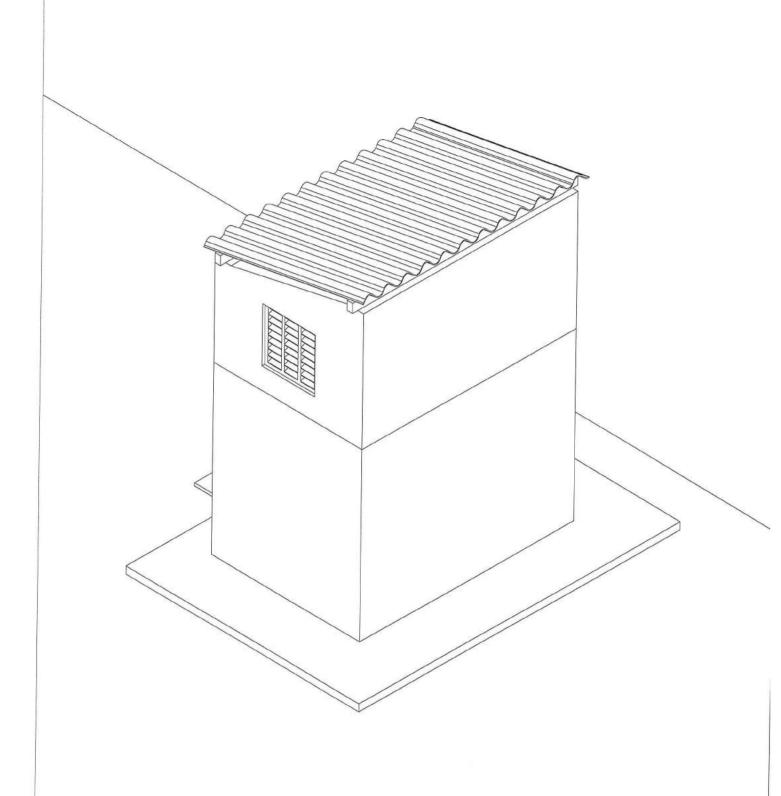


João Francisco Bodingues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO CONJUNTO SANITÁRIO - VISTA NORTE	DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25		
	PRANCHA 04/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
LOCALIDADE	NOME: CREA:		
FUNASA MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO		







João Francisco Bodrígues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ULO		

CONJUNTO SANITÁRIO - ISOMÉTRICO 30

DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25

PRANCHA 05/15

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

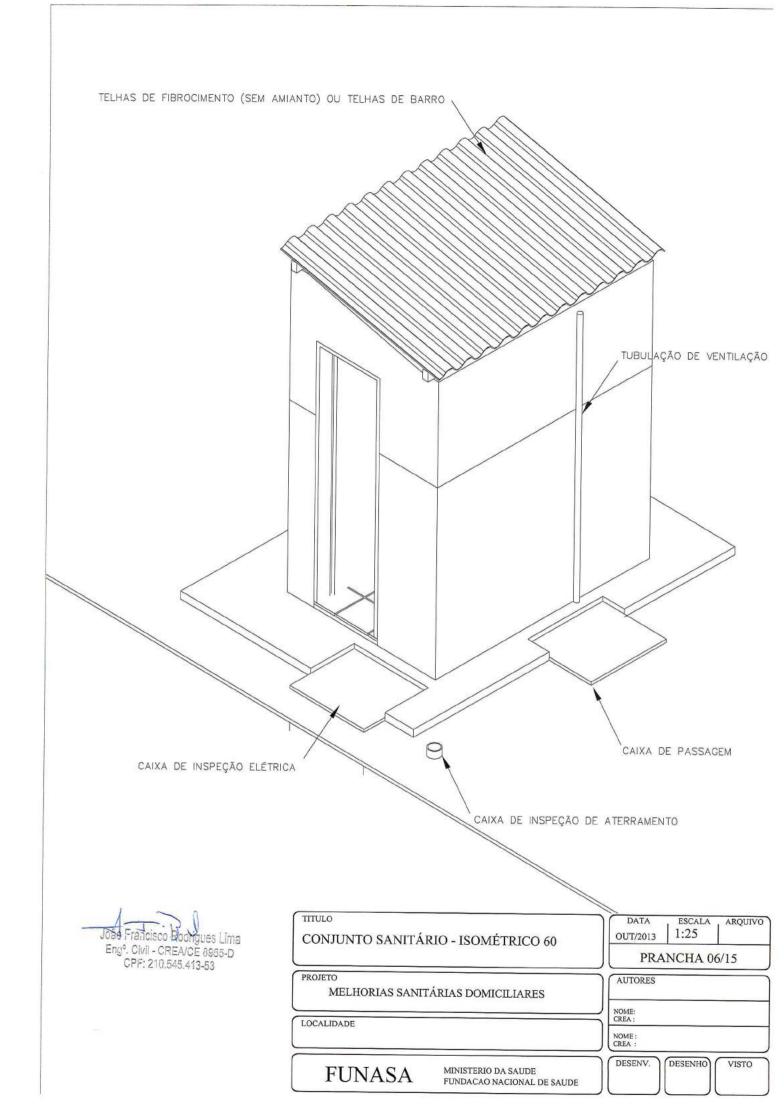
AUTORES

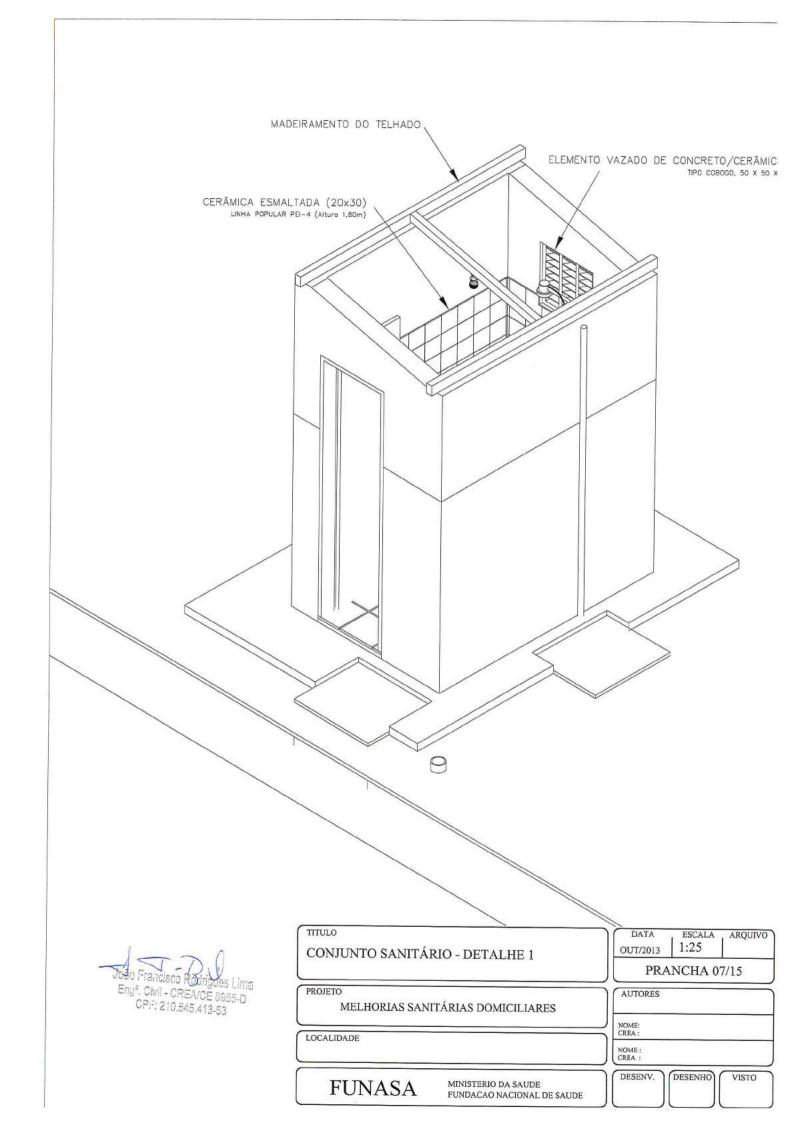
NOME: CREA:

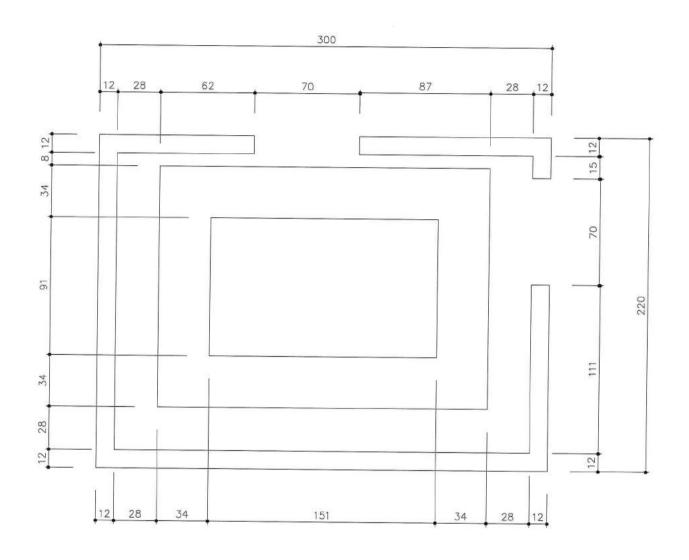
NOME: CREA:

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DESENV. DESENHO

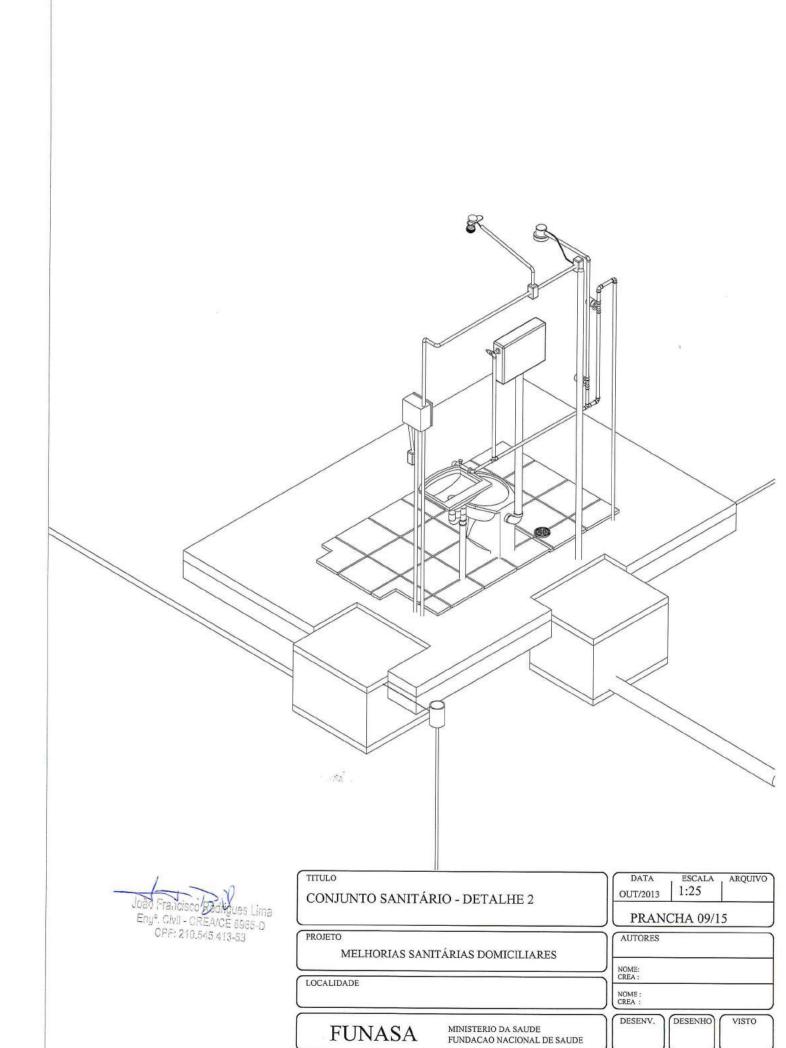


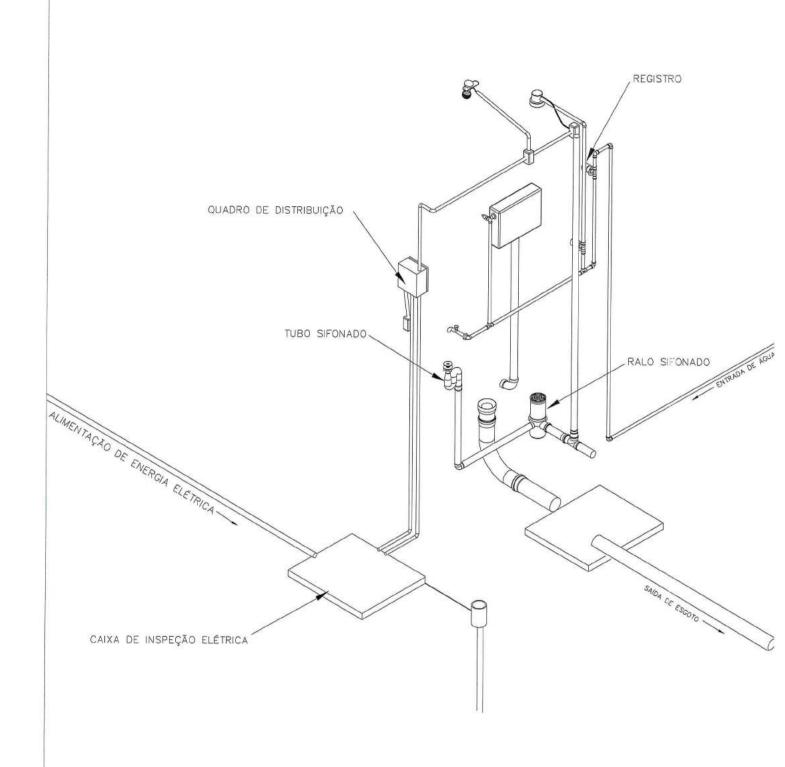




João Francisco Rotrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPP: 210.545.413-53

TITULO CONJUNTO SANITÁ	RIO - FUNDAÇÃO	DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25	
Tonbigho		PRANCHA 08/15	
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES		AUTORES	
LOCALIDADE		NOME: CREA:	
		NOME: CREA:	
FUNASA	MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO	





Joso Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO	
CONJUNTO SANITÁRIO -	- DETALHE 3

DATA	ESCALA	ARQUIV
OUT/2013	1:25	
PRAN	ICHA 10/	15

PROJETO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

AUTORES

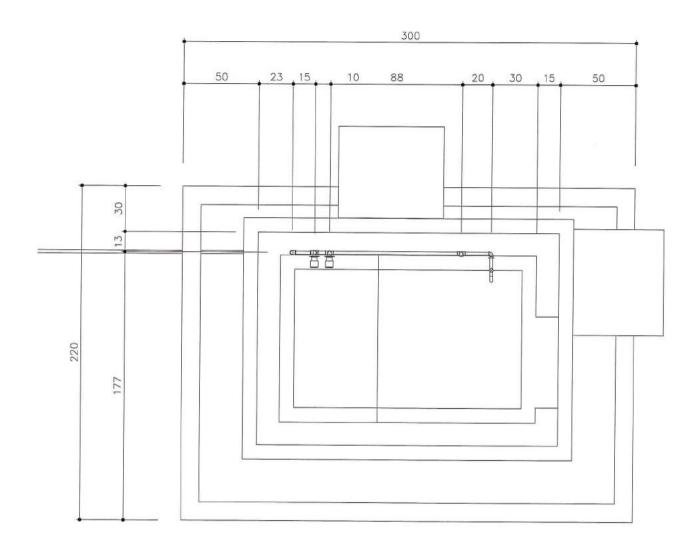
NOME:
CREA:

NOME :
CREA :

FUNASA

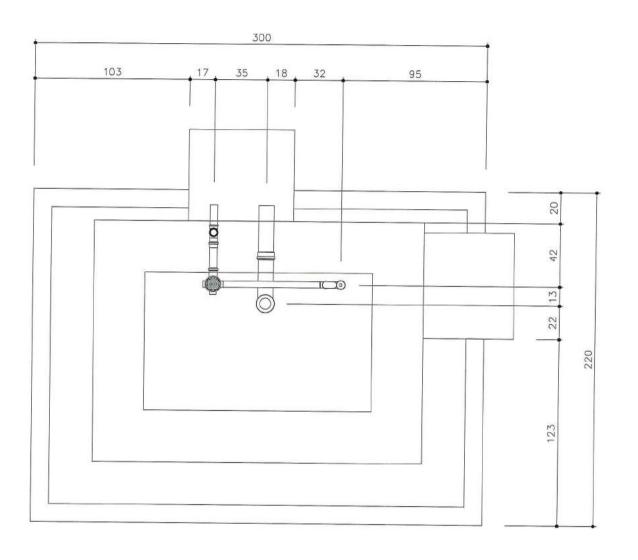
MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DESENV.

DESENHO



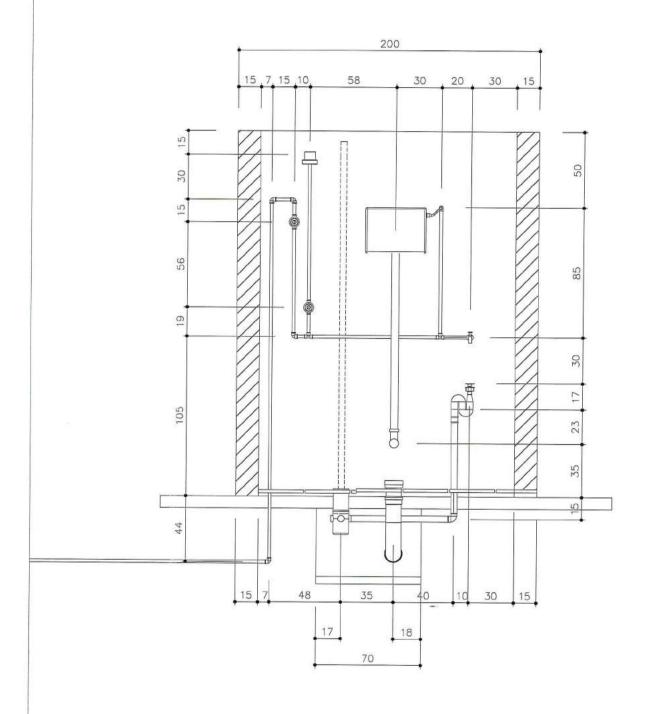
João Francisco Roeligues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO CONJUNTO SANITÁI	RIO - HIDRÁULICO PLANTA	DATA OUT/2013	ESCALA 1:25	ARQUIVO
CONSCITO SANTARIO - HIDRAULICO FLANTA			PRANCHA 11/15	
PROJETO MELHORIAS SANITA	ÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES		
LOCALIDADE		NOME: CREA:		
		NOME: CREA:		
FUNASA	MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE	DESENV.	DESENHO	VISTO



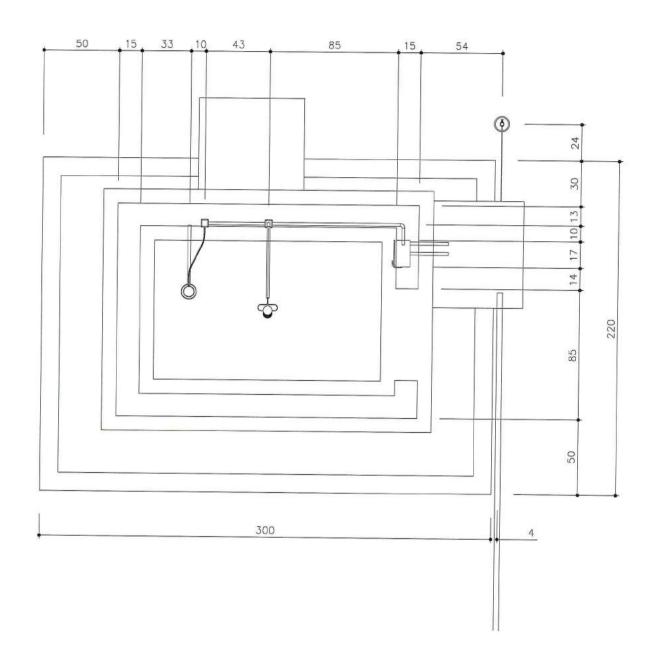
João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

TITULO CONJUNTO SANITÁI	RIO - ESGOTO PLANTA	DATA OUT/2013	ESCALA 1:25	ARQUIVO
- ESGOTOTEANTA		PRANCHA 12/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES		AUTORES		
LOCALIDADE		NOME: CREA:		
		NOME: CREA:		
FUNASA	MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE	DESENV.	DESENHO	VISTO



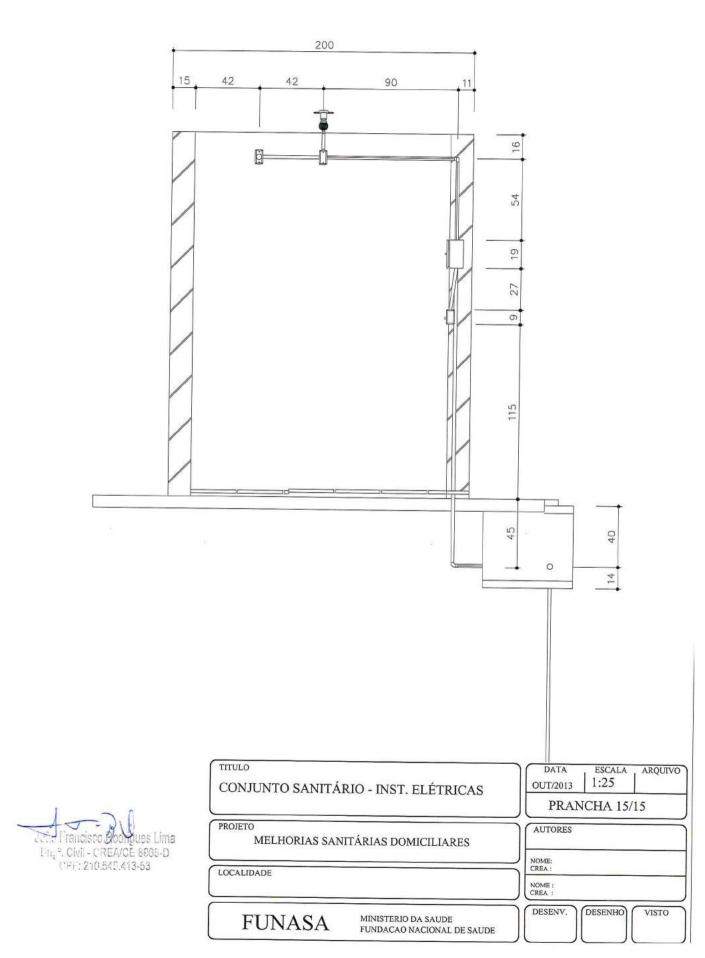
Joan Francisco Rodogues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

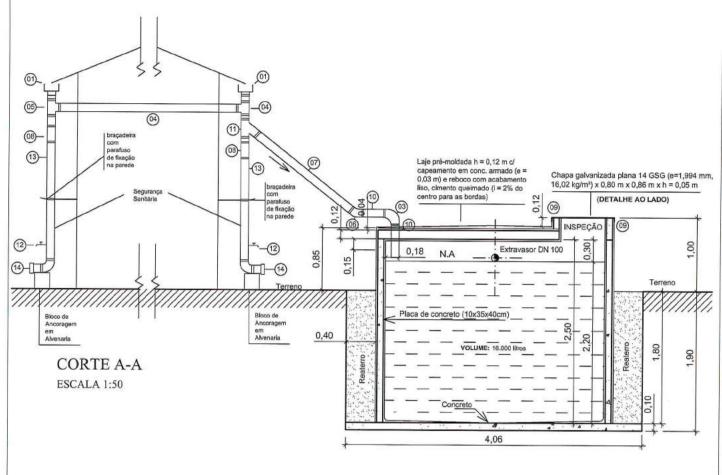
TITULO CONJUNTO SANITÁRIO - INST. HIDRÁULICA		DATA ESCALA ARQUIVO OUT/2013 1:25
		PRANCHA 13/15
PROJETO MELHORIAS SAI	NITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES
LOCALIDADE		NOME: CREA:
LOCALIDADE		NOME : CREA :
FUNASA	MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE	DESENV. DESENHO VISTO

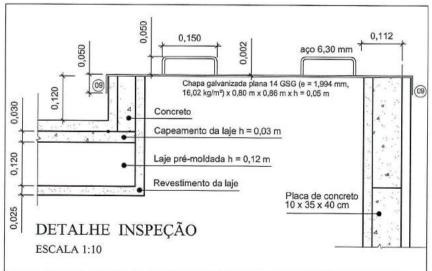




TITULO CONJUNTO SANITÁI	RIO - ELÉTRICO PLANTA	DATA OUT/2013	1:25 ARQUIVO	
- ELEITACO I EANTA		PRANCHA 14/15		
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES		AUTORES		
LOCALIDADE		NOME: CREA:		
LOCALIDADE		NOME : CREA :		
FUNASA	MINISTERIO DA SAUDE FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAUDE	DESENV.	DESENHO VISTO	







Joan Francisco Rodrigues Lima Eng^o. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

CORTE A-A - RESERVA	ATÓRIO CILÍNDRICO EM PLACAS	
		_
PROJETO		_

PROJETO

TITULO

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

LOCALIDADE

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DATA ESCALA ARQUIVO NOV/2013 1:50

PRANCHA 02/03

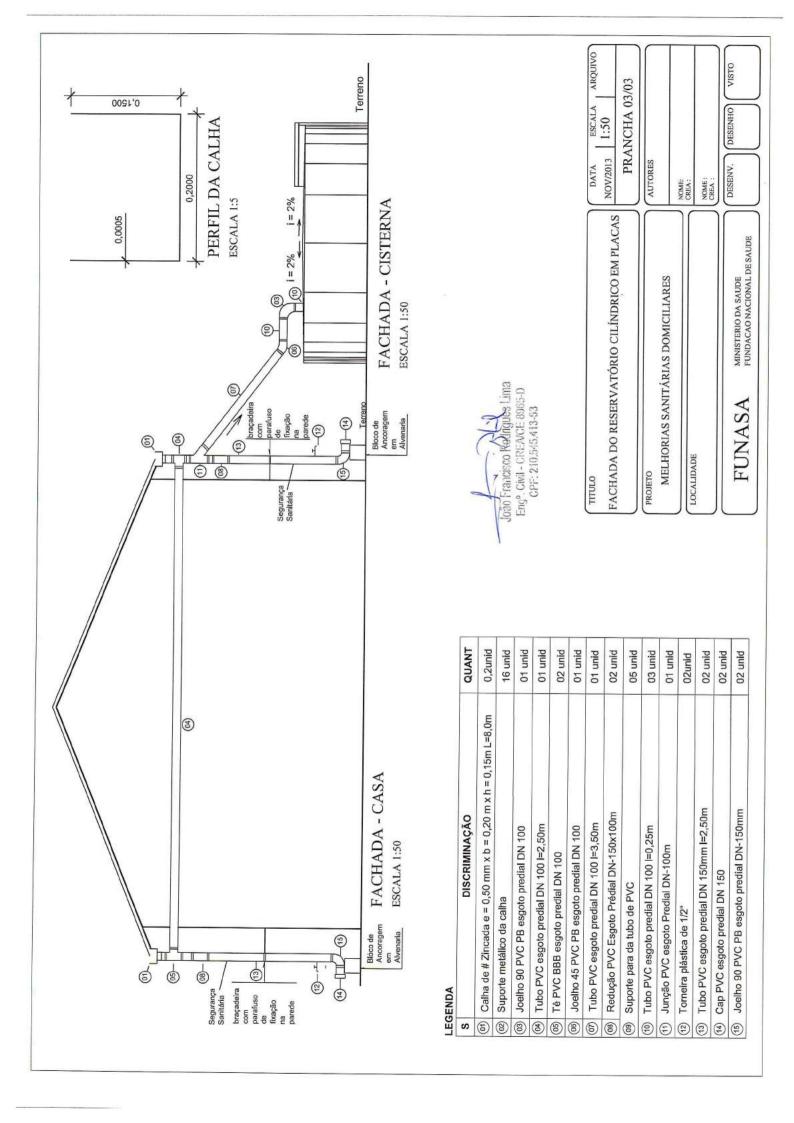
AUTORES

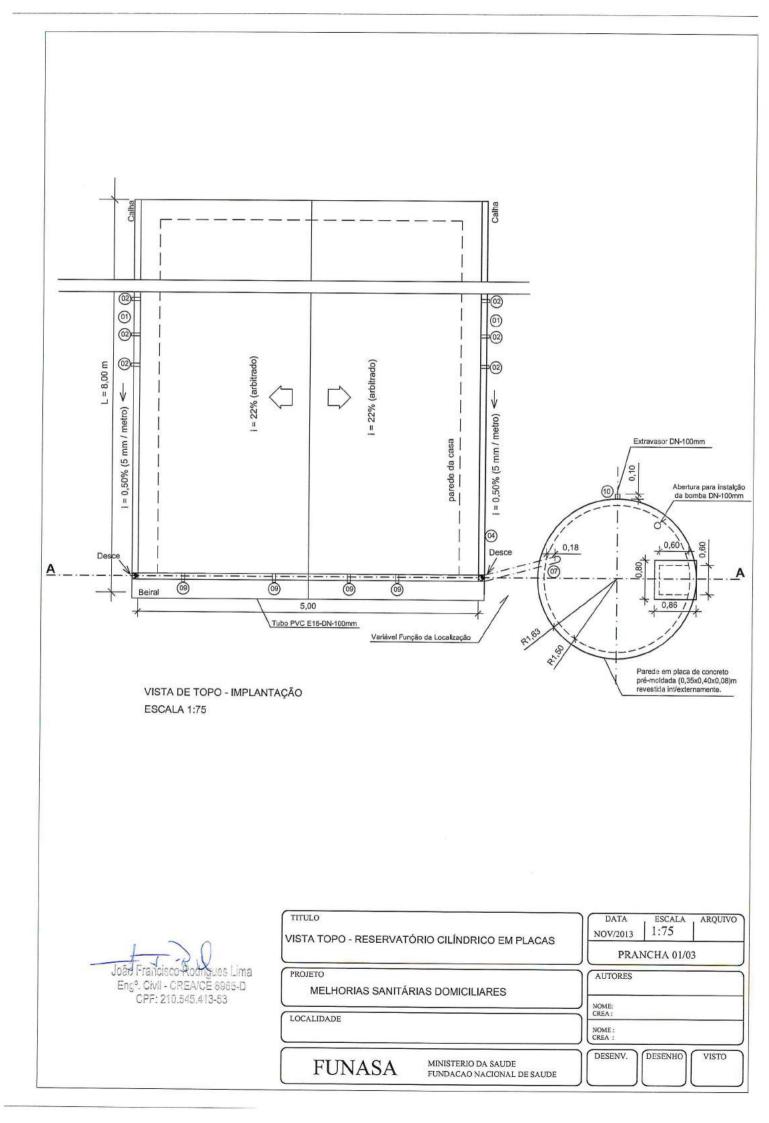
NOME: CREA:

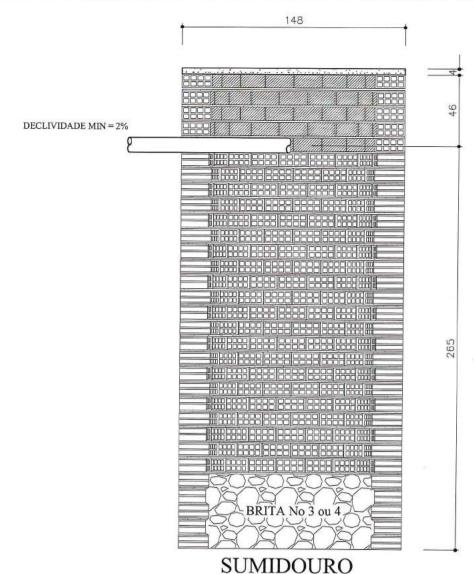
NOME: CREA: DESENV.

DESENHO

VISTO

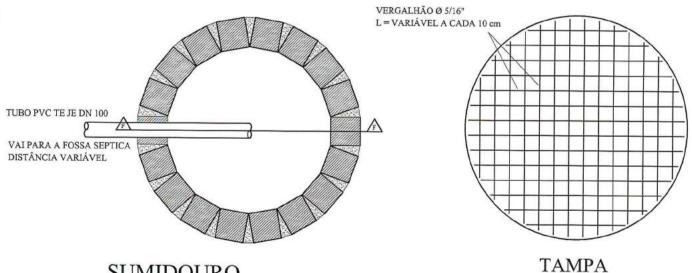






CORTE FF

TITULO



SUMIDOURO (PLANTA)

1-1
João Francisco Redrigues Lima
Eng ^o , Civil - CREA/CE 8965-D
CPF: 210.545.413-53

SUMIDOURO - DETALHAMENTO	DATA ESCALA AR OUT/2013 1:25
SOMBOOKO - BEITAEHAWENTO	PRANCHA 01/01
PROJETO MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES	AUTORES
LOCALIDADE	NOME:. CREA:
TO COMMING THE PROPERTY OF THE	NOME: CREA:

FUNASA

MINISTERIO DA SAUDE FUNDACAO NACIONAL DE SAUDE DESENV. DESENHO

VISTO

ARQUIVO

PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO: OBRA: FONTE:

GUAIÚBA

CONJUNTO SANITÁRIO

SINAPI ABRIL/2016

ESTADO:

BDI (%):

CE

ENC. SOCIAIS (%):

87,01 29,90%

	1			Q	uantidade	23
					UNIT.	_
1.1		CEDIVICOS PRELIMINADES				
1.1		SERVIÇOS PRELIMINARES				21,
1.1.1	80000	Raspagem e limpeza do terreno e Locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²	9,45	2,26	21,
1.2		FUNDAÇÃO				186,
1.2.1	73481	Escavação manual de valas em terra compacta, prof. até 1 metro	M ³	0,59	29,69	17,
1.2.2	5622	Regularização do fundo das valas	M ²	1,86	3,84	7
1.2.3	80003	Reaterro manual das valas de fundação	M ³	0,18	2,00	0,
1.2.4	80011	Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm	M ²	1,98	81,71	161
1.3		PAVIMENTAÇÃO			-	114
1.3.1	80005	Contrapiso da área interna do abrigo, com concreto não estrutural de cimento, areia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 5 cm	M²	1,87	15,52	29
1.3.2	80007	Piso em cerâmica esmaltada 20 x30 - PEI 4 padrão popular	M ²	1,87	14,43	26
1.3.3	80005	Calçada do abrigo, com concreto não estrutural de cimento, areia e brita nº 1, no traço 1:3:6, espessura = 7 cm	M ²	3,80	15,52	58
1.4		ALVENARIAS DE VEDAÇÃO				507
1.4.1	80045	Aquisição e instalação de elemento vazado em concreto, nas dimensões de 0.50 x 0.50 m , conforme projeto	UN	1,00	42,50	42
1.4.2	80010	Alvenaria de vedação para as paredes do abrigo, com blocos cerâmicos 9x19x19, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 9 cm.	M²	21,72	16,41	356
1.4.3	74202/002	LAJE PRE-MOLDADA P/PISO, SOBRECARGA 200KG/M2, VAOS ATE 3,50M/E=8CM, C/LAJOTAS E CAP.C/CONC FCK=20MPA, 4CM, INTER-EIXO 38CM, C/ESCORAMENTOEAPR.3X) E FERRAGEM NEGATIVA	M²	1,87	57,94	108,
1.5		REVESTIMENTOS DE PAREDES				844,
1.5.1	80013	Chapisco sobre paredes internas e externas empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.	M²	32,24	1,94	62,
1.5.2	80016	Emboço para as paredes internas e externas empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.	M²	32,24	8,82	284,
1.5.3	80017	Reboco das paredes internas do abrigo, empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.	M²	22,16	10,08	223,
1.5.4	87251	Revestimento cerâmico padrão popular PEI 4 assentado sobre argamassa de cimento colante rejuntado com cimento branco	M²	10,08	27,20	274,
1.6		PINTURAS				200
1.6.1	88487	Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos	M ²	22,16	7,10	299, 157,
1.6.2	79498/1	Pintura a óleo brilhante sobre superficie metálica, incluso uma demão de fundo anticorrosivo	M ²	3,15	10,65	33,
1.6.3	83742	IMPERMEABILIZACAO DE SUPERFICIE COM EMULSAO ASFALTICA A BASE D'AGUA	M ²	5,60	19,33	108,
1.7		CODEDTUDA				
1.7.1	80019	COBERTURA Estrutura do modeiro por estallas est	200			235,0
T.1.T	90013	Estrutura de madeira para as telhas onduladas de fibrocimento 2,13x1,10.	M ²	4,47	5,42	24,2
1.7.2	80020	Cobertura com telha ondulada de fibrocimento (sem amianto em sua composição) 2,13x1,10, espessura 6 mm, com inclinação de 15º.	M²	4,47	47,26	211,4



PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO: OBRA:

FONTE:

GUAIÚBA

CONJUNTO SANITÁRIO

SINAPI ABRIL/2016

ESTADO:

CE

ENC. SOCIAIS (%): 87,01
BDI (%): 29,90%

					BDI (%):	29,90
					Quantidade	23
					LINUT	
			+		UNIT.	
1.8		ESQUADRIAS				369
101	90042	Colocação e acabamento de porta metálica de uma folha, tipo veneziana				368,4
1.8.1	80042	completa, 60 A 80 X 210 cm – linha popular (chapa fina - nº 20 A 24)	' Un	1,00	368,40	368,4
		() ()			_	
1.9		INSTALAÇÕES			_	615,2
1.9.1		HIDRÁULICAS				312,9
1.9.1.1	80023	Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm	Un	1,00	59,57	59,
1.9.1.2	80024	Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 a 50		1,00	33,37	33,.
1.5.1.2	80024	mm	Un	1,00	211,85	211,8
1.9.1.3	94795	TORNEIRA DE BÓIA REAL, ROSCÁVEL, 1/2", FORNECIDA E INSTALADA EM	2000			
1.5.1.5	94795	RESERVAÇÃO DE ÁGUA. AF_06/2016	Un	1,00	41,49	41,4
1.9.2		SANITÁRIAS				132,9
1.9.2.1	80032	Instalação da tubulação de PVC para esgoto predial, inclusive conexões, para o		21.000		
1.7.2.1	80032	abrigo do conjunto sanitário.	Un	1,00	132,99	132,9
1.9.3		ELÉTRICAS				169,3
		Instalação eletrodutos , caixas de passagem, fiação, disjuntores, bocal,				105,5
1.9.3.1	80044	lâmpada, interruptor, tomada e aterramento, visando a instalação da	Un	1,00	169,32	169,3
		iluminação interna do conjunto sanitário e do chuveiro elétrico.			103,32	103,5
1.10		LOUÇAS E ACESSÓRIOS SANITÁRIOS				600,7
1.10.1	80027	Bacia sanitária de louça branca, padrão popular, inclusive conexões	20			000,7
1.10.1	00027	(Fornecimento e Instalação)	Un	1,00	130,00	130,0
1.10.2	80026	Lavatório de louça branca suspenso 29,5 x 39,0 cm ou equivalente, padrão	2.50			
	00020	popular., inclusive conexões (Fornecimento e Instalação)	Un	1,00	105,54	105,5
1.10.3	80025	Reservatório de fibrocimento sem amianto, volume = 500 l, inclusive conexões				
	00025	(Fornecimento e Instalação).	Un	1,00	251,17	251,1
		Caixa de descarga de sobrepor de plástico com capacidade de 9 litros, completa,				
1.10.4	80031	com tubo de descarga, engate fléxível, bóia e suporte para fixação	Un	1,00	49,64	49,6
		(Fornecimento e Instalação).				
1.10.5	7608	CHUVEIRO PLASTICO BRANCO SIMPLES 5 " PARA ACOPLAR EM HASTE 1/2 ",	11-	1.00	2.40	
		AGUA FRIA	Un	1,00	3,19	3,1
1.10.6	14267	Papeleira de louca branca (Fornecimento e Instalação)	Un	1,00	23,40	23,40
1.10.7	14270	Saboneteira de louca branca 7,5x15cm (Fornecimento e Instalação)	Un	1,00	17,24	17,2
1.10.8	14271	Cabide de louca branca simples tipo gancho (Fornecimento e Instalação)	Un	2.00	10.20	
		and a superior superior (i office line cities to e instalação)	OII	2,00	10,28	20,56
	1	TOTAL DOS MATERIAIS /	EQUIP	AMENTOS	SEM B.D.I.	3.793,98
			B.D.I. :			1.134,40
	1	TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS CONJU	INTO SA	ANITÁRIO (COM B.D.I.	4.928,38
		VALOR TOTA	L DO CO	OTNULNC	SANITÁRIO	4.928,38
	74200/001	DIACA DE ODDA EL GUADA DE CARACTERIA DE CARA				
	/4209/001	PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO	M2	13	274,17	3.512,13
				VALC	R GLOBAL	113.352,74

116.864,87

João Francisco Radrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ESTADO DO CEARA PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA

OBRA: CONJUNTO SANITÁRIO LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIÚBA CEARÁ.

				CROI	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	SICO-FINAL	VCEIRO						
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS	T	TOTAL	30	30 DIAS	99	60 DIAS	36	90 DIAS	12	120 DIAS	15	150 DIAS
	CONTRACTOR DOS SERVICOS	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	RŚ
1.1	SERVIÇOS PRELIMINARES	95'0	491,65	100,00	491,65	ı	ĩ	1	1	1			1
1.2	FUNDAÇÃO	4,93	4.298,90	100,00	4.298,90		1	ı	-	-	1	-	1
1.3	PAVIMENTAÇÃO	3,03	2.644,55	50,00	1.322,27	20,00	1.322,27	1	1		1		1
1.4	ALVENARIAS DE VEDAÇÃO	13,37	11.667,07		ı	50,00	5.833,53	50,00	5.833,53	1	,	1	1
1.5	REVESTIMENTOS DE PAREDES	22,25	19.419,20		ı	30,00	5.825,76	30,00	5.825,76	20,00	3.883,84	20.00	3.883.84
1.6	PINTURAS	7,88	6.880,02	-	1		1		í		1	100,00	6.880.02
1.7	COBERTURA	6,21	5.419,91	Ţ	1	100,00	5.419,91	ı	1	ı	,		1/2
1.8	ESQUADRIAS	9,71	8.473,23	1	1	ij		50,00	4.236,61	50,00	4.236.61	1	
1.9	INSTALAÇÕES	32,05	27.966,96	10,00	2.796,70	25,00	6.991,74	25,00	6.991,74	30,00	8.390,09	10,00	2.796.70
	TOTAL SIMPLES	100,00	87.261,49	10,21	8.909,51	29,10	25.393,22	26,23	22.887,65	18,92	16.510,54	15,54	13.560,56
	BDI 28,82%	100,00	25.148,94	10,21	2.567,72	29,10	7.318,42	26,23	6.596,31	18,92	4.758,34	15,54	3.908,15
	TOTAL ACUMULADO	100,00	100,00 112.410,43	10,21	11.477,23	39,31	44.188,87	65,54	73.672,83	84,46	94.941,71	100,00	112.410,43

PLACA DE OBRA EM CHAPA DE	0000	7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	700	7							
ACO GALVANIZADO	100,00	5.512,13	100,00	3.512,13	II.	t	ı	·	ï	ı	T
TOTAL SIMPLES	100,00	3.512,13	100,00	3.512,13							
TOTAL ACUMULADO	100,00	3.512,13	100,00	3.512,13	100,00	100,00		100,00		100,00	

Joan Francisco Redrigues Lima Eng., Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
	Descrição				
Item		Unid	Quant.	Unitário	Total
80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²			2,26
Encargos					2,20
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				0,00
6111	SERVENTE	Н	0,3	7,54	2,26
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		,-	1 /	2,26
	Custo Total				2.26

80003	Reaterro de valas	M ³			2,00
Encargos		1,33			2,00
Item	Descrição	To be		T	
iteiii	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
		Materiais			
					0,00
	Sub-total do	s materiais			0,00
		Mão de obra			-,
6111	SERVENTE	Н	0,264705882	7,54	2,00
	Sub-total da mão de obr				2,00
	Custo Custo	Total			2,00

80011	Alvenaria de elevação com tijolos comuns, esp.=20cm	M ²			81,71
Encargos	Alvenaria de elevação com tijolos cerâmicos maciços, dimensões 4,5x10x20 cm, assentados com a	rgamassa,	espessura das ju	untas 12 mm	. espessura d
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,057	265,22	15,12
7258	TIJOLO CERAMICO MACICO 5 X 10 X 20CM	MIL	0,159	250,00	39,75
	Sub-total dos materiais				54,87
	Mão de obra				<u> </u>
4750	PEDREIRO	Н	1,470588235	10,71	15,75
6111	SERVENTE	Н	1,470588235	7,54	11,09
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			1,70	26,84
	Custo Total				81,71
					01,71
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0		265,22
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9		Ü		203,22
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		4,000,100	Officario	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74,52
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0.74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais	1110	1,210	1 40,00	243,04
	Mão de obra				2-3,04
6111	SERVENTE	Н	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			.,54	22,18
	Custo Total				265,22

80005	Execução do lastro concreto	M ²			15,52
Encargos	Execução de lastro de concreto não estrutural, espessura 3 cm				13,32
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³	0,040	198,40	7,94
	Sub-total dos materiais		,	1220/10	7,94
	Mão de obra				7,54
4750	PEDREIRO	I H	0.294117647	10.71	3,15
6111	SERVENTE	Н	0,588235294	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		-,	1,3.	7,59
	Custo Total				15,52
					13,32
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³			198,40
Encargos	Preparo de concreto não estrutural sem betoneira, para lastro de piso	1.00			130,40



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRI	IOS			
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	220,000	0,46	101,20
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,677	46.00	31,12
4721	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,263	50,00	13,15
4718	PEDRA BRITADA N. 2 OU 25 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,615	50,00	30,75
	Sub-total dos materiais				176,22
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total				198,40

80007	Piso cimentado	M ²			14,43
Encargos	Cimentado empregando argamassa de cimento e areia média ou grossa sem pene	irar, no traço 1;4, espessu	ra 1,5 cm		,
Itom	Descrição				
item	Cimentado empregando argamassa de cimento e areia média ou grossa sem peneirar, no traço 1;4, espessura 1,5 cm Materiais		Total		
20006		12			
80000	reparo de argamassa cimento e areia 1.4	M³	0,015	246,01	3,69
	Sub-total dos materiais				3.69
					3,03
4750		Н	0.588235294	10.71	6,30
6111	SERVENTE	Н			4,44
	Sub total da mão do abra com ancorres soci-				
		ais			10,74
80006		1 243			14,43
Encargos		IVI			246,01
	1 0				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
1379		KG	365,000	0.46	167,90
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	46,00	55,94
	Sub-total dos materiais				222.04
	Mão de obra				223,84
6111	SERVENTE	Н	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos socia	iis			22,18
	Custo Total				246.01

80045	Aquisição e instalação de elemento vazado	UN			42,50
Encargos	Aquisição e instalação de elemento vazado				,-
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
665	ELEMENTO VAZADO CONCRETO 50 X 50 X 7CM	UN	1,000	16,91	16,91
80006	Preparo de argamassa cimento e areia 1:4	M³	0,030	246,01	7,34
	Sub-total dos materiais				24,25
	Mão de obra				- 1,23
4750	PEDREIRO	Н	1	10,71	10,71
6111	SERVENTE	Н	1	7,54	7,54
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				18,25
	Custo Total				42,50

80010	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 9 cm	M ²			16,41
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, as	ssentados com argamassa, esp	essura das ju	ntas 12 mm, e	spessura da
Item	Descricão				
item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,010	265,22	2,65
7271	TIJOLO CERAMICO FURADO 8 FUROS 9 X 19 X 19CM	UN	25,000	0,40	10,00
	Sub-total dos materiais			37.0	12,65



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Itaua	Descrição				,
Item		Unid	Quant.	Unitário	Total
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,205882353	10,71	2,21
6111	SERVENTE	Н	0,205882353	7,54	1,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		0,203002333	1,54	3,76
	Custo Total				16,41
					10,41
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³			265,22
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9	141			205,22
	partoner) no dayo 1.2.5				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	7 01.114	Quant.	Officario	TOtal
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74.50
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000		74,52
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3		0,74	119,88
	Sub-total dos materiais	IVI3	1,216	40,00	48,64
	Mão de obra				243,04
6111	SERVENTE				
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	H	2,941176471	7,54	22,18
					22,18
	Custo Total				265,22

80013	Chapisco	M ²			1,94
Encargos	Chapisco sobre superfícies verticais empregando argamassa de cimento e areia média ou gro	ssa sem peneira	er no traco de 1	3 esnessura	de 3 mm
			arayo ac 1	.5, cspcssura	de 5 mm.
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais			Omeano	Total
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³	0,003	288,76	0,87
	Sub-total dos materiais		3,000	200,70	0,87
					0,07
4750	PEDREIRO	Н	0,058823529	10,71	0,63
6111	SERVENTE	Н	0,058823529	7,54	0,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		,	1,6.	1,07
	Custo Total				1,94
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³			288,76
Encargos	Preparo de argamassa cimento e areia sem peneirar, no traço de 1:3				
	D				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
4070	CIMENTO PODELAND CONTINUE CONT				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	486,000	0,46	223,56
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,935	46,00	43,03
	Sub-total dos materiais			,	266,59
C444	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total				288,76

80016	Emboço	M ²		T	8,82
Encargos	Emboço para paredes internas ou externas, empregando argamassa mista de cimento, cal hidrata	ada e areia	média ou grossa	sem peneira	ar no trace
Liicaigos	1:2:11, espessura 10 mm.		8,000	- vom peneme	ii, no truç
Item	Descrição				
item		Unid	Quant.	Unitário	Total
80014	Droporo do arroya de inicia de Materiais				
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³	0,010	237,71	2,38
	Sub-total dos materiais				2,38
4750	PEDREIRO Mão de obra				
4750	2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 -	Н	0,352941176	10,71	3,78
6111	SERVENTE	Н	0.352941176	7,54	2,66
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			1,,,,,,	6,44
	Custo Total				8,82
20244	In., and the second sec				0,02
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³			237,71
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:11				237,71
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		200.101	Omtario	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	133,000	0,46	61,18
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	133,000	0,74	98,42
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	46,00	55,94
	Sub-total dos materiais		_,	1 40,00	215,54
	Mão de obra				213,34



		OMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS			
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Tatal
6111	SERVENTE	H	2.941176471	7,54	Total 22,18
		le obra com encargos sociais	_,	, ,,,,,,	22,18
		Custo Total			237,71

80017	Reboco com acabamento liso	M ²	ľ	1 1	10,08
Encargos	Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa	de cimer	ito e areia média	ou fina, no	traco 1:1.5.
Elicargos	com aditivo impermeabilizante, espessura 3 mm			1 10 -01 TOOLOGIA (10 FC)	
	Dosaviaño				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
00045	Materiais Control of the Control of				
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³	0,003	496,09	1,49
	Sub-total dos materiais				1,49
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,470588235	10,71	5,04
6111	SERVENTE	Н	0,470588235	7,54	3,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				8,59
	Custo Total				10,08
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³			496,09
Encargos	Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com ac	ditivo imp	permeabilizante		,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				· otai
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	753,000	0.46	346,38
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0.725	46,00	33,33
7325	IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA	KG	20,000	4,71	94,20
	Sub-total dos materiais	1.0	20,000	7,7 ±	473,91
	Mão de obra				4,3,31
6111	SERVENTE	Н	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		_,,	,,54	22,18
	Custo Total				496.09

80019	Estrutura de madeira para telhas onduladas de fibrocimento	M ²			5,42
Encargos	Por o caibro serrado sobre a parede e amarrá-lo com arame galvanizado chumbac	lo na alvenaria			3,42
Item	Descrição	1			
reciii		Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
4493	PECA DE ADEIRA 2A QUALIDADE 7,5 X 7,5C NAO APARELHADA	l M l	0,174	6,66	1,16
333	ARAME GALVANIZADO 14 BWG - 2,10MM - 27,20 G/M	KG	0,020	13.50	0,27
		, mg	0,020	13,50	0,27
	Sub-total dos materiais				1,43
	Mão de obra				1,43
6111	SERVENTE	Н	0,529411765	7,54	3,99
			-/	.,5.	3,33
	Sub-total da mão de obra com encargos soci	nis			3,99
	Custo Total				5,42

80020	Cobertura com telha de fibrocimento	M ²			47,26
Encargos	Cobertura com telha de fibrocimento perfil ondulado, espessura: 5,6 ou 8 mm, dimensões: altura 5: (27%)		gura útil 110 cm	, com inclina	ção de 15°
Item	Descrição				
item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	, Materiais				7014.
7207	TELHA FIBROCIMENTO ONDULADA 6MM 2,44 X 1,10M	UN	0,67	64.23	43,11
4299	PARAFUSO ZINCADO ROSCA SOBERBA 5/16" X 110MM P/ TELHA FIBROCIMENTO	UN	2,013	0,75	1,51
1607	CONJUNTO ARRUELAS DE VEDACAO 5/16" P/ TELHA FIBROCIMENTO (UMA ARRUELA METALICA E UMA ARRULA PVC - CONICAS)	С	2,013	0,14	0,28
	Sub-total dos materiais				
					44,90
4750	PEDREIRO Mão de obra				
	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	Н	0,129411765	10,71	1,39
6111	SERVENTE	Н	0,129411765	7,54	0,98
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,36



		COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIO)S			
Município	GUAIUBA		UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição		Unid	Quant.	Unitário	Total
		Custo Total				47,26

80042	Instalação de porta metálica 0,60x2,10	Un			368,40
Encargos	Colocação e acabamento de portas de ferro tipo caixilho com uma ou duas folhas				555,15
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
4977	PORTA DE MADEIRA TIPO VENEZIANA, EUCALIPTO OU SIMILAR DA REGIAO, E = *3,5* CM	M2	1,26	265,53	334,57
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	2,03	0,46	0,93
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	0,49	0,74	0,36
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,0072	46,00	0,33
	Sub-total dos materiais	-			336.20
	Mão de obra				,
4750	PEDREIRO	Н	1,764705882	10,71	18.90
6111	SERVENTE	Н	1,764705882	7,54	13,31
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				32,21
	Custo Total				368,40

Farmer	Assentamento de tubos soldáveis de PVC	UN			59,57
Encargos	Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido , marron				
Item	Descrição	111-14		1,, .,	
пеш	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
9868	TUBO PVC SOLDAVEL EB-892 P/AGUA FRIA PREDIAL DN 25	М	3,880	2,59	10,05
122	ADESIVO PVC FRASCO C/ 850G	UN	0,0004	34,32	0,01
20083	SOLUCAO LIMPADORA FRASCO PLASTICO C/ 1000CM3	UN	0,0004	29,81	0,01
80021	Abertura de rasgos em alvenaria	M	6,620	1,74	11.51
80022	Enchimento de rasgos em alvenaria	M	6,620	1,74	9,52
9875	TUBO PVC SOLDAVEL EB-892 P/AGUA FRIA PREDIAL DN 50	M	2,740	10,04	27,51
3073	Sub-total dos materiais	IVI	2,740	10,04	58,61
	Mão de obra				28,61
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	Н	0.052941176	10.71	0.57
6111	SERVENTE	H	0,052941176	7,54	0,40
			0,002341170	1,54	0,40
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				0,97
	Custo Total				59,57
80021	Abertura de rasgos em alvenaria	M			1,74
Encargos	Abertura de rasgos em alvenaria para a passagem de tubulações de diametro 15 a 25 mm				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	,	Quanti	Omtario	Total
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				0,00
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO IDRAULICO	T 11 T	0,058823529	10,71	0.62
2000		1 H I			
6111	SERVENTE	H			0,63
		H	0,038823329	7,54	1,11
	SERVENTE				1,11
					1,11
	SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais				1,11 1,74 1,74
6111 80022	SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total	Н			1,11
6111	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25	Н			1,11 1,74 1,74
6111 80022	SUB-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria	Н	0,147058824	7,54	1,11 1,74 1,74 1,44
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais	H M			1,11 1,74 1,74
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição	H M	0,147058824	7,54	1,11 1,74 1,74 1,44 Total
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais	M Unid	0,147058824 Quant.	7,54	1,11 1,74 1,74 1,44
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais	M Unid	0,147058824 Quant.	7,54	1,11 1,74 1,74 1,44 Total
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais Preparo de argamassa cimento e areia 1:4 Sub-total dos materiais Mão de obra	M Unid	0,147058824 Quant.	7,54	1,11 1,74 1,74 1,44 Total
80022 Encargos	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais Preparo de argamassa cimento e areia 1:4 Sub-total dos materiais	M Unid	Quant. 0,0002	7,54 Unitário 246,01	1,11 1,74 1,74 1,44 Total 0,05 0,05
80022 Encargos Item	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais Preparo de argamassa cimento e areia 1:4 Sub-total dos materiais Mão de obra	M Unid	Quant. 0,0002	7,54 Unitário 246,01 10,71	1,11 1,74 1,74 1,44 Total 0,05 0,05
80022 Encargos Item 80006	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais Preparo de argamassa cimento e areia 1:4 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO	M Unid	Quant. 0,0002	7,54 Unitário 246,01	1,11 1,74 1,74 1,44 Total 0,05 0,05
80022 Encargos Item 80006	Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Enchimento de rasgos em alvenaria Enchimento de rasgos em alvenaria para tubulações diametro 15 a 25 Descrição Materiais Preparo de argamassa cimento e areia 1:4 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO	M Unid	Quant. 0,0002	7,54 Unitário 246,01 10,71	1,11 1,74 1,74 1,44 Total 0,05 0,05

80024	Assentamento de conexões de PVC	Un	211.85
Encargos	Assentameto de conexões soldáveis de PVC, marrom		



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	1 11.00			
		Unid	Quant.	Unitário	Total
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	Oniu	Quant.	Onitario	TOTAL
3529	JOELHO PVC SOLD 90G P/ AGUA FRIA PREDIAL 25 MM	UN	3,000	0,46	1,38
7139	TE PVC SOLD 90G P/ AGUA FRIA PREDIAL 25MM	UN	2,000	0,40	1,64
3497	JOELHO REDUCAO 90 PVC ROSCA E BUCHA DE LATAO 3/4" X 1/2"	UN	3,000	5,01	15,03
3874	LUVA REDUCAO PVC SOLDAVEL / ROSCA C/ BUCHA LATAO 25MM X 1/2"	UN	2,000	3,17	6,34
99	ADAPTADOR PVC SOLDAVEL C/ FLANGES E ANEL DE VEDACAO P/ CAIXA D' AGUA 50MM X 11/2"	UN	1,000	29,87	29,87
111	ADAPTADOR PVC SOLDAVEL CURTO C/ BOLSA E ROSCA P/ REGISTRO 50MM X 1 1/4"	UN	2,000	6,49	12,98
86	ADAPTADOR PVC SOLDAVEL FLANGES LIVRES P/ CAIXA D' AGUA 40MM X 1 1/4"	UN	1,000	21,35	21,35
11753	REGISTRO PRESSAO 3/4" BRUTO REF 1400	UN	1,000	19,64	19,64
6017	REGISTRO GAVETA 1.1/4" BRUTO LATAO REF 1502-B	UN	1,000	52,68	52,68
7142	TE PVC SOLD 90G P/ AGUA FRIA PREDIAL 50MM	UN	1,000	5,98	5,98
7129	TE REDUCAO PVC SOLD 90G P/ AGUA FRIA PREDIAL 50 MM X 25 MM	UN	1,000	5,78	5,78
4211	NIPEL PVC C/ C/ ROSCA P/ AGUA FRIA PREDIAL 3/4"	UN	1,000	0,81	0,81
65	ADAPTADOR PVC SOLDAVEL CURTO C/ BOLSA E ROSCA P/ REGISTRO 25MM X 3/4"	UN	1,000	0,80	0,80
Sub-total dos materiais					
	Mão de obra	К.			174,28
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HHIDRAULICO	Н -	2,058823529	10,71	22,05
6111	SERVENTE	Н	2,058823529	7,54	15,52
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				37,57
	Custo Total				211,85

80032	Instalações sanitárias	Un			132,99
Encargos	Instalação da tubulação de esgoto, inclusive conexões, do abrigo do conjunto sanitário				132,33
Item	Descrição	Tuesd			
	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
9835	TUBO PVC SERIE NORMAL - ESGOTO PREDIAL DN 40 - NBR 5688				
9838	TUBO PVC SERIE NORMAL - ESGOTO PREDIAL DN 50 - NBR 5688	M	6,600	3,40	22,44
9836	TUBO PVC SERIE NORMAL - ESGOTO PREDIAL DN 100 - NBR 5688	M	1,920	5,85	11,23
3517	JOELHO PVC SOLD 90G BB P/ ESG PREDIAL DN 40MM	M	0,450	8,99	4,05
1932	CURVA PVC 90G CURTA PVC P/ ESG PREDIAL DN 50MM	UN	4,000	1,05	4,20
1966	CURVA PVC 90G CURTA PVC P/ ESG PREDIAL DN 100MM	UN	0,000	5,23	0,00
20083	SOLICAO LIMBADORA FIASCO DI ASTICO CARROLLA	UN	1,000	11,20	11,20
	SOLUCAO LIMPADORA FRASCO PLASTICO C/ 1000CM3	UN	0,020	29,81	0,60
20078	PASTA LUBRIFICANTE PARA TUBOS DE PVC C/ ANEL DE BORRACHA (POTE 500G)	UN	0,046	12,56	0,58
122	ADESIVO PVC FRASCO C/ 850G	UN	0,030	34,32	1,03
296	ANEL BORRACHA P/TUBO ESGOTO PREDIAL EB 608 DN 50MM	UN	3,000	0,70	2,10
301	ANEL BORRACHA P/ TUBO ESGOTO PREDIAL EB 608 DN 100MM	UN	1,000	1,25	1,25
	CAIXA SIFONADA PVC 100 X 100 X 50MM C/ GRELHA REDONDA BRANCA	UN	1,000	8,45	8,45
11733	PROLONGAMENTO PVC EB=608 P/ CX SIFONADA 100MMX10CM	UN	1,000	1,42	1,42
9817	TUBO PVC EB-644 P/ REDE COLET ESG JE DN 100	М	0,150	11,01	1,65
9820	TUBO PVC EB-644 P/ REDE COLET ESG JE DN 250	М	0.150	60,82	9,12
	Sub-total dos materiais		0)130	00,02	79,32
	Mão de obra				13,32
	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	H	2,941176471	10,71	31,50
6111	SERVENTE	H	2,941176471	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	11 1	2,3411/04/1	7,54	53,68
	Custo Total				132,99

80044	Instalações elétricas de caixa de passagem e eletrodutos, sem fiação.	Vb			169.32
Encargos	Instalação elétrica de caixa de passagem e eletrodutos, sem fiação				103,32
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	7.1.1
	Materiais	T Office 1	Quant.	Unitario	Total
80021	Abertura de rasgos em alvenaria	M	2.700	1.74	4.00
80022	Enchimento de rasgos em alvenaria	M	2,700		4,69
2556	CAIXA DE PASSAGEM 4" X 2" EM FERRO GALV"	UN	2,000	1,44	3,88
2676	ELETRODUTO PVC SOLDAVEL NBR-6150 CL B - 20	M	4,950	0,63	1,26
939	FIO RIGIDO, ISOLACAO E PVC 450/750V 2,52	M	40.000	1,42	7,03
7528	TOMADA EMBUTIR 2P IVERSAL REDONDA 10A/250V C/ PLACA, TIPO SILENTOQUE PIAL OU EQUIV	UN	1,000	1,00	40,00
7564	INTERRUPTOR SIMPLES EMBUTIR 10A/250V S/PLACA, TIPO SILENTOQUE PIAL OU FOLIIV	UN		6,80	6,80
13399	QUADRO DE DISTRIBUICAO DE EMBUTIR SEM BARRAMENTO P/ 3 DISJTORES IPOLARES, COM PORTA	UN	1,000	4,37	4,37
20009	DISJUNTOR MONOFASICO 15A, 2KA (220V)	UN	1,000	9,20	9,20
20011	DISJUNTOR MONOFASICO 30A, 2KA (220V)		1,000	9,45	9,45
3376	HASTE DE ATERRAMENTO, DN 3/4 X 3000MM , EM ACO REVESTIDO COM UMA CAMADA DE	UN	1,000	9,75	9,75
12296	BOCAL/SOQUETE/RECEPTACULO DE PORCELANA	UN	1,000	43,20	43,20
		UN	1,000	2,54	2,54



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UN	TÁRIOS			
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
3764	LAMPADA INCANDESCENTE 60W	UN	1,000	1,35	1,35
	Sub-total dos materiais		,		143,53
	Mão de obra				
2436	ELETRICISTA OU OFICIAL ELETRICISTA	H	1	10.71	10,71
6111	SERVENTE	Н	2	7,54	15,08
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				25,79
	Custo Total				169.32

80027	Instalação de bacia sanitária	Un			130,00
Encargos				L	
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	1		0	
10420	VASO SANITARIO SIFONADO LOUCA BRANCA - PADRAO POPULAR	UN	1,000	115,90	115,90
6140	BOLSA DE LIGACAO EM PVC FLEXIVEL P/ VASO SANITARIO 1.1/2" (40MM)	UN	1,000	2.60	2,60
4350	BUCHA NYLON S-8 C/ PARAF ROSCA SOBERBA ACO ZINCADO CAB CHATA FENDA SIMPLES 4,8 X	UN	2,000	0,38	0,76
	Sub-total dos materiais			3,22	119,26
	Mão de obra				
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	Н	0.588235294	10,71	6,30
6111	SERVENTE	Н	0,588235294	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				10,74
	Custo Total				130.00

80026	Instalação do lavatório	Un	0		105,54
Encargos	Instalação de lavatório de louça, sem coluna, com torneira de pressão e acessórios				
lhaus.	Descrição				
Item		Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
10425	LAVATORIO LOUCA BRANCA SUSPENSO 29,5 X 39,0CM OU EQUIV-PADRAO POPULAR	UN	1,000	75,63	75,63
7603	TORNEIRA METAL AMARELO 1/2" OU 3/4" CURTA REF 1120 P/ TANQUE	UN	1,000	10,65	10,65
84	ADAPTADOR PVC P/ VALVULA PIA OU LAVATORIO 40MM X 1"	UN	1,000	1,40	1,40
6158	VALVULA EM PLASTICO BRANCO 1" SEM HO C/ LADRAO P/ LAVATORIO	UN	1,000	3,13	3,13
3148	FITA VEDA ROSCA EM ROLOS 18MMX50M	UN	0.017	10,21	0.17
4350	BUCHA NYLON S-8 C/ PARAF ROSCA SOBERBA ACO ZINCADO CAB CHATA FENDA SIMPLES 4,3	3X UN	2,000	0,38	0,76
9835	TUBO PVC SERIE NORAL - ESGOTO PREDIAL DN 40 - NBR 5688	M	0,900	3,40	3,06
	Sub-total dos materiais				94,80
	Mão de obra				•
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	Н	0,588235294	10,71	6.30
6111	SERVENTE	Н	0,588235294	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	•			10,74
	Custo Total				105,54

80025	Instalação do reservatório de fibrocimento	Un			251,17
Encargos	Instalação do reservatório de fibrocimento, capacidade 250 a 1000 l				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
11871	CAIXA D'AGUA DE FIBRA DE VIDRO, PARA 500 LITROS, COM TAMPA	UN	1,000	219,00	219,00
	Sub-total dos materiais				219,00
	Mão de obra				
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HHIDRAULICO	Н	1.764705882	10.71	18,90
6111	SERVENTE	Н	1,76	7,54	13,27
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				32,17
	Custo Total				251,17

80031	Instalação de caixa de descarga de sobrepor de plástico	Un	0		49,64
Encargos					13,04
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		•		
1030	CAIXA DESCARGA PLASTICA, EXTERNA, COMPLETA COM TUBO DE DESCARGA, ENGATE FLEXIVEL,	UN	1,000		
1030	BOIA E SUPORTE PARA FIXACAO - CAPACIDADE 9L			29,90	29,90
11950	BUCHA NYLON S-6 C/ PARAFUSO ACO ZINC CAB CHATA ROSCA SOBERBA 4,2 X 45MM	UN	2.000	0.30	0,60
6141	ENGATE OU RABICHO FLEXIVEL PLASTICO (PVC OU ABS) BRANCO 1/2" X 30CM	UN	1,000	3.04	3,04



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIO	S			
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Sub-total dos materiais				33,54
	Mão de obra				
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	Н	0,882352941	10,71	9,45
6111	SERVENTE	Н	0,882352941	7,54	6,65
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	•			16,10
	Custo Total				49,64

João Francis: Dyues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A	0.30 (0.00)	
A1	INSS	0,00	0,0
A2	SESI	1,50	1,5
A3	SENAI	1,00	1,0
A4	INCRA	0,20	0,2
A5	SEBRAE	0,60	0,6
A6	Salário Educação	2,50	2,5
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,0
A8	FGTS	8,00	8,0
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
B6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
В7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
B9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
В	Total de Encargos Sociais que recebem incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		0 ×
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
С	Total de Encargos Sociais que não recebem incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e eincidência do FGTS	0,53	0,48
	sobre Aviso Prévio Indenizado	,	2
D	Total de Reincidências de um grupo sobre o outro	8,33	3,62
	*GRUPO E		
E1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	0,00	0,00
E1	Total dos Encargos Sociais Complementares	0,00	0,00
	TOTAL (A+B+C+D+E)	87,01	50,72

OBS: *Grupo E deverá ser apropiado como item do custo direto

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

Joaq - rancisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,43
DF	Despesas financeiras	0,94
R	Riscos	1,00

Benefício	
Garantia/seguros	0,28
Lucro	6,74
	Garantia/seguros

Ī	Impostos	13,15
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	5,00
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15

BDI = 29,90%

$$BDI = \frac{(1 + AC + S + R + G)(1 + DF)(1 + L)}{(1 - I)} - 1$$

CONFORME ACORDÃO 2622/2013-TCU

Joan Francisco Rediferes Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

MATERIAL + MÃO DE OBRA

MUNICÍPIO:

ESTADO: CEARA

SERVIÇO: DATA:

GUAIÚBA /CE FILTRO DOMESTICO (CERÂMICO)

nov/18

87,01 28,82% ENC. SOCIAIS (%):

BDI (%):

23

					P	REÇO
ITEM	Cod. Sinapi ou composição de custo	DESCRICACI	UNID.	QUANT.	UNIT.	TOTAL
1.0		FILTRO DOMESTICO (CERÂMICO)				
1.1	PESQUISA DE PREÇO	FILTRO DOMESTICO (CERÂMICO)	UND	23,00	150,00	3.450,00
				VALO	R GLOBAL	3.450,00

João Francisco Redrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

SERVIÇO: FILTRO DOMESTICO (CERÂMICO) LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIÚBA CEARÁ.

				CRONOG	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	O-FINANC	EIRO						
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS	TO	TAL	30	30 DIAS	109	60 DIAS	106	90 DIAS	120	120 DIAS	150	150 DIAS
	בייניילים בייניילים בייניילים	%	R\$	%	RŚ	%	RŚ	%	R¢		Þ¢		, o
,	*						4	2		2	2	2	Ş
1.0	FILTRO DOMESTICO (CERÁMICO)	100,00	3.450,00	100,00	3.450.00	ì	ì	1					
	CT : CA SIG : STOP				ļ								
	I O I AL SIMPLES	100,00	3.450,00	100,00	3.450,00		ľ			,	9		
	CAN INVITOR INTOL								-	7	0		i
	I O I AL ACUMULADO	100,00	3.450,00	100,00	3.450,00	100,00	3.450.00	100.00	3.450.00	100 00	3 450 00	100 00	3 450 00
									00/00: :0	2000	3.130,00	100,001	00,000

João Francisco Rodrigues Lima Eng°. Civil - CREAVCE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,00
A2	SESI	1,50	1,50
A3	SENAI	1,00	1,00
A4	INCRA	0,20	0,20
A5	SEBRAE	0,60	0,60
A6	Salário Educação	2,50	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
B6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
B7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
В9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
	Total de Encargos Sociais que recebem	45.45	10.00
В	incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
	Total de Encargos Sociais que não recebem	45.43	44.50
С	incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio	0,53	0,48
	Trabalhado e eincidência do FGTS sobre Aviso		
	Prévio Indenizado		
	Total de Reincidências de um grupo sobre o	0.55	
D	outro	8,33	3,62
	TOTAL (A+B+C+D)	87,01	50,72

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

João Francisco Rodrigoes Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,00
DF	Despesas financeiras	0,59
R	Riscos	0,97

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,80
L	Lucro	6,16

1	Impostos	13,15
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	5,00
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15
	BDI =	28,82%

$$BDI = \left[\left(\frac{\left(1 + \frac{I}{100}\right)\left(1 + \frac{R}{100}\right)\left(1 + \frac{F}{100}\right)}{1 - \left(\frac{T + S + C + L}{100}\right)} \right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) + 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 +$$

Sendo:

i = taxa de Administração Central;

r = taxa de risco do empreendimento;

f = taxa de custo financeiro do capital de giro;

t = taxa de tributos federais;

s = taxa de tributo municipal – ISS

c = taxa de despesas de comercialização

I = lucro ou remuneração liquida da empresa.

CONSULTA REALIZADA NO ACORDÃO 2622/2013-TCU

Engº. Civil - CREA/CE 8965-D

CPF: 210.545.413-53

MATERIAL + MÃO DE OBRA

MUNICÍPIO:

ESTADO: CEARA

OBRA: DATA: GUAIUBA /CE LIGAÇÃO DOMICILIAR DE ÁGUA

nov/18

ENC. SOCIAIS (%): 87,01

BDI (%): Quantidade

28,82%

					Р	REÇO
ITEM	Cod. Sinapi ou composição de custo	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.	UNIT.	TOTAL
1.0	_	LIGAÇÃO DOMICILIAR DE ÁGUA				
1.1	9866	TUBO PVC, ROSCAVEL, 1", AGUA FRIA PREDIAL	М	18,79	9,66	181,51
1.2	95634	KIT CAVALETE PARA MEDIÇÃO DE ÁGUA - ENTRADA PRINCIPAL, EM PVC SOLDÁVEL DN 20 (½) FORNECIMENTO E INSTALAÇÃO (EXCLUSIVE HIDRÔMETRO). AF 11/2016	UND	1,00	80,42	80,42
		 TOTAL DOS MATERIAIS	 S / EQUII	PAMENTOS	SEM B.D.I.	261,93
			B.D.I. :	28,82%		75,49
		TOTAL DOS MATERIAIS	/ EQUIP	AMENTOS (OM B.D.I.	337,42
				VAL	OR TOTAL	337,42
				VALO	R GLOBAL	2.024,52

João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ESTADO DO CEARA PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA

OBRA: LIGAÇÃO DOMICILIAR DE ÁGUA LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

			J	RONOGR	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	-FINANC	EIRO						
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS	Τ	TOTAL	30	30 DIAS	09	60 DIAS	90	90 DIAS	12(120 DIAS	150	150 DIAS
	SCOUNTS SCOUNTS	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$
1.0	LIGAÇÃO DOMICILIAR DE ÁGUA	100,00	1.571,59	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32
	TOTAL SIMPLES	100,00	1.571,59	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32	20,00	314,32
	BDI 28,82%	100,00	452,93	20,00	90,59	20,00	90,59	20,00	90,59	20,00	90,59	20,00	90,59
	TOTAL ACUMULADO	100,00	2.024,52	20,00	404,90	40,00	809,81	00'09	1.214,71	80,00	1.619,62	100,00	2.024,52
												The second secon	

João Francisco Rosabuse Lima Eng". Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,00
A2	SESI	1,50	1,50
A3	SENAI	1,00	1,00
A4	INCRA	0,20	0,20
A5	SEBRAE	0,60	0,60
A6	Salário Educação	2,50	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
В6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
В7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
В9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
	Total de Encargos Sociais que recebem	45.45	10.60
В	incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
	Total de Encargos Sociais que não recebem	45.42	11.50
С	incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio	0,53	0,48
	Trabalhado e eincidência do FGTS sobre Aviso		
	Prévio Indenizado		
	Total de Reincidências de um grupo sobre o		
D	outro	8,33	3,62
	TOTAL (A+B+C+D)	87,01	50,72

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,00
DF	Despesas financeiras	0,59
R	Riscos	0,97

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,80
L	Lucro	6,16

1	Impostos	13,15
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	5,00
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15

BDI = 28,82%

$$BDI = \left[\left(\frac{\left(1 + \frac{I}{100}\right)\left(1 + \frac{R}{100}\right)\left(1 + \frac{F}{100}\right)}{1 - \left(\frac{T + S + C + L}{100}\right)} \right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left($$

Sendo:

i = taxa de Administração Central;

r = taxa de risco do empreendimento;

f = taxa de custo financeiro do capital de giro;

t = taxa de tributos federais;

s = taxa de tributo municipal – ISS

c = taxa de despesas de comercialização

I = lucro ou remuneração liquida da empresa.

CONSULTA REALIZADA NO ACORDÃO 2622/2013-TCU

João Francisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ESTADO DO CEARA PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO:

GUAIUBA

OBRA: FONTE:

1.4

1.7.2.2

1.8

1.8.1

PIA DE COZINHA SINAPI ABRIL/2016

areia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 5 cm

ALVENARIAS DE VEDAÇÃO

instalacao

fornecimento e instalacao

LOUÇAS E METAIS (material e instalação)

74051/002

86894

ESTADO:

CE

ENC. SOCIAIS (%):

87,01% 28,82%

30,12

BDI (%):

QUANTIDADE: 23 PREÇO ITEM Cod. Sinapi DESCRIÇÃO UNID. QUANT. UNIT. TOTAL 1.0 PIA DE COZINHA 1.1 SERVIÇOS PRELIMINARES 5,84 Raspagem e limpeza do terreno e Locação simples de construção sem gabarito de 1.1.1 80000 M^2 2,58 2,26 5,84 1.2 **FUNDAÇÃO** 154,01 1.2.1 73481 Escavação manual de valas em terra compacta, prof. até 1 metro M³ 0,51 26,30 13,35 Regularização do fundo das valas 1.2.2 5622 M² 1,69 3,40 5,75 1.2.3 73964/006 Reaterro manual das valas de fundação M^2 0,15 30,95 4,74 1.2.4 80011 Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm M² 1,69 76,94 130,17 1.3 **PAVIMENTAÇÃO** 30,12 Contrapiso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de cimento, 80005 1.3.1

	-	THE THE TENT OF TH				43,32
1.4.1	80010	Alvenaria de vedação para as paredes de suporte da pia, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm.	M²	2,64	16,41	43,32
1.5		REVESTIMENTOS DE PAREDES				83,59
1.5.1	80013	Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.	M²	3,72	1,92	7,15
1.5.2	80016	Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.	M²	3,72	8,75	32,53
1.5.3	80017	Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.	M²	3,24	10,01	32,43
1.5.4	87251	Revestimento cerâmico padrao popular PEI 4 assentado sobre argamassa de cimento colante rejuntado com cimento branco	M ²	0,48	23,89	11,47
792 327						
1.6		PINTURAS				22,45
1.6.1	88487	Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos	M ²	3,24	6,93	22,45
		I				,
1.7		INSTALAÇÕES				149,94
1.7.1		HIDRÁULICAS				0,00
1.7.1.1	PROJETO	Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm	Un	0,00	11,72	0,00
1.7.1.2	PROJETO	Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm	Un	0,00	10,42	0,00
1.7.2		SANITÁRIAS				140.04
1.7.2.1	89711	Tubo PVC esgoto JS predial DN 40mm, inclusive conexões - fornecimento e	m	5.00	10 46	149,94 52 30

TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I	621,77
B.D.I.: 28,82%	179,19
TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DA PIA DE COZINHA COM B.D.I	800,96
VALOR TOTAL DA PIA DE COZINHA	800,96
VALOR GLOBAI	18.422.08

Caixa de gordura simples em concreto pre-moldado DN 40mm com tampa -

Bancada (tampo) com cuba em marmorite, granilite ou granitina 120x60cm

Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

m

Un

Un

5,00

1,00

1,00

10,46

97,64

132,51

52,30

97,64

132,51

132,51

 M^2

1,96

15,36

OBRA: PIA DE COZINHA LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

					CRONOGE	RONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	INANCEIRO						
į	2		TOTAL) 6	20 0100	00							
TEM	DESCRIÇÃO DOS SERVICOS		JOINE.	ñ	UDIAS	96	60 DIAS	96	90 DIAS	1,	120 DIAS	151	150 DIAS
		%	R\$	%	R\$	%	B¢	70	ŷĠ	ı			- 1
1.1	SERVICOS PREI IMINIARES	700		400.00			à.	0/	ξ¥	%	RŞ	%	R\$
1 ,	SENVIÇOS I NECIMINANES	0,34	134,23	TOO'OO	134,23	i	ì	9	ı	ï	,		
1.2	FUNDAÇAO	24,77	3.542,30	100,00	3.542.30	1				9			
1.3	PAVIMENTAÇÃO	4,84	692.66	50.00	346 33	20 00	346.33				X	1	
1.4	ALVENARIAS DE VEDACÃO	6 97		20/20	CCIOLO	20,00	55,040			1			ī
L 7		100				20,00	498,19	20,00	498,19		3	1	
T.5	REVESTIMENTOS DE PAREDES	13,44	1.922,48	r	1	30.00	17 975	30.00	AC 2C3	00.00			
1.6	PINTURAS	2 61	E16.43			20/20	11/010	20,00	3/0//4	70,00	384,50	20,00	384,50
1	O T	1000	24,010				ā		ŗ	ï		100 001	516.12
T./	INSTALAÇÕES	24,11	3.448.62		,	100 00	3 449 62					100,00	24,010
0	LOUÇAS E METAIS (material e					20,001	20,044.0			Û		î	1
T.0	instalação)	21,31	3.047,73	i	1		ï	20,00	1.523,87	20,00	1.523,87	ı	i
	TOTAL SIMPLES	100.00	14 300 82	28 13	A 023 0E	20.00	00 000 0		WORK TO THE PROPERTY OF THE PR		AND DESCRIPTION OF THE PERSON	The state of the s	
	700 00 100	2000	Totoccus	CTION	4.022,63	54,05	4.809,88	18,1/	2.598,80	13,34	1.908,36	6.30	900.92
	DDI 20,02%	100,00	4.121,27	28,13	1,159,39	34.05	1.403.37	18 17	70 017	10.01	740.00		
	TOTAL ACUMULADO	100 00	18 722 08	20.13	1 400 04	20,00	10/001 11	17()-	10,041	CC'CT	549,99	05'9	259,64
		20/20-	20:422,00	CT'07	47'79T'C	97,18	11.455,49	80,36	14.803,17	93,70	17.261,52	100.00	18,422.08
													00/1111101

João Francisco Rodrígues Eima Eng. Civil - CREAICE 8965-D CPF: 210.545,413-53

	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant	Unitéria	T-4-I
80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²	Quant.	Unitário	7otal 2,26
Encargos			_		
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	0	Quanti	Omtario	Total
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				•
6111	SERVENTE	Н	0,3	7,54	2,26
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,26
	Custo Total				2,26

80011	Alvenaria de elevação com tijolos comuns, esp.=20cm	M ²			76,94
Encargos	Alvenaria de elevação com tijolos cerâmicos maciços, dimensões 4,5x10x20 cm, assentados com arg	amassa,	espessura das	iuntas 12 mr	m. espessura da
	parede sem revestimento: 20cm.			,	, copessura da
ltem	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		2004 Production 314		
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,057	265,22	15,12
7255	TIJOLO CERAMICO MACICO 5 X 10 X 20CM	MIL	0,159	220,00	34.98
	Sub-total dos materiais				50,10
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	1,47058824	10,71	15,75
6111	SERVENTE	Н	1,47058824	7,54	11,09
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				26,84
	Custo Total				76,94
					1400-2-1-1
	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0		265,22
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9	•			
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74,52
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				243,04
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total				265,22

80005	Evacueão do lactro consucto				
	Execução do lastro concreto	M ²			15,36
Encargos	Execução de lastro de concreto não estrutural, espessura 3 cm				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³	0,040	194,34	7,77
	Sub-total dos materiais		-,	20 1,0 1	7,77
	Mão de obra				,,,,
4750	PEDREIRO	Н	0,29411765	10,71	3,15
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		7,00020025	7,51	7,59
	Custo Total				The second second
					15,36
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³			194,34
	Preparo de concreto não estrutural sem betoneira, para lastro de piso				194,54
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	Oilid	Qualit.	Officario	rotal
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	220,000	0.46	101.20
	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3		0,46	101,20
	(control on (or minute)	IVI3	0,677	40,00	27,06



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
4721	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0.263	50,00	13,15
4718	PEDRA BRITADA N. 2 OU 25 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,615	50,00	30,75
	Sub-total dos materiais				172,16
	Mão de obra				•
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	•			22,18
	Custo Total				194,34

80010	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 9 cm	M²			16,41
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, assentados com argam	assa, e	spessura das ju	ıntas 12 mm,	espessura da
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
_	Materiais				
	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,010	265,22	2,65
7271	TIJOLO CERAMICO FURADO 8 FUROS 9 X 19 X 19CM	UN	25,000	0,40	10,00
	Sub-total dos materiais				12,65
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,20588235	10,71	2,21
6111	SERVENTE	Н	0,20588235	7,54	1,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				3,76
	Custo Total				16,41
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9				
	Preparo de argamassa de cimento, cal e aleia, traço 1.2.9 Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9	M ³			265,22
Lincargos	r reparo de argamassa mista de cimento, carmidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74,52
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				243.04
	Mão de obra				,
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total				265,22

80013	Chapisco	M ²			1,92
Encargos	Chapisco sobre superfícies verticais empregando argamassa de cimento e areia média ou grossa sem	peneira	ar no traco de	1:3. espessura	de 3 mm
			,	,	
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³	0,003	283,15	0,85
	Sub-total dos materiais				0,85
4750	PEDREIRO	Н	0,05882353	10,71	0,63
6111	SERVENTE	Н	0,05882353	7,54	0,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				1,07
	Custo Total				1,92
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M³			283,15
ncargos	Preparo de argamassa cimento e areia sem peneirar, no traço de 1:3				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	486,000	0,46	223,56
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,935	40,00	37,42
	Sub-total dos materiais		2004 - 200-200-200-2		260,98
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18



COM	IPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS			
Município GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Sub-total da mão	o de obra com encargos sociais			22,18
	Custo Total			283,15

80016	Emboço	M²			8,75
Encargos	Emboço para paredes internas ou externas, empregando argamassa mista de cimento, cal hidratada	e areia	média ou gros	ssa sem penei	rar, no traço
Vanish Control					
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³	0,010	230,42	2,30
	Sub-total dos materiais				2,30
W-0-14-702	Mão de obra				
	PEDREIRO	Н	0,35294118	10,71	3,78
6111	SERVENTE	Н	0,35294118	7.54	2,66
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				6,44
	Custo Total				8,75
					0,73
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³			230,42
ncargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:11	0.000			230,12
Item	Descrição	I			
	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32				
20.00		KG	133,000	0,46	61,18
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	133,000	0,74	98,42
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				208,24
Caaa I	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total				230,42

80017	Reboco com acabamento liso	M²			10,01
Encargos	Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa	de cimen	to e areia méd	dia ou fina, no	traco 1:1 5
			ar a a a a a a a a a a a a a a a a a a	and ou find, fro	1140 1.1,5,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
Walter Marie Str	Materiais				
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³	0,003	473,94	1,42
	Sub-total dos materiais				1,42
	Mão de obra				Aller & CHANGE
4750	PEDREIRO	Н	0,47058824	10,71	5,04
6111	SERVENTE	Н	0,47058824	7,54	3,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				8,59
	Custo Total				10,01
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M³			473,94
ncargos	Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com a	ditivo imp	permeabilizant	:e	****
	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	
Item		Office		0	Total
	Materiais	Oniu		oturio	Iotal
1379	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	753,000	0,46	346,38
1379 370	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)		753,000 0,725		
1379	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA	KG		0,46	346,38
1379 370	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais	KG M3	0,725	0,46 40,00	346,38 28,98
1379 370 7325	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra	KG M3	0,725	0,46 40,00	346,38 28,98 76,40
1379 370 7325	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra SERVENTE	KG M3	0,725	0,46 40,00	346,38 28,98 76,40
1379 370 7325	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra	KG M3 KG	0,725 20,000	0,46 40,00 3,82	346,38 28,98 76,40 451,76

Joac Hancisco Rodrigues Lima Engº. Civil - CREA/CE 6965-D CPF: 210.545.413-53

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	DESCRIÇÃO	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,0
A2	SESI	1,50	
A3	SENAI	1,00	
A4	INCRA	0,20	0,2
A5	SEBRAE	0,60	0,6
A6	Salário Educação	2,50	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		10,00
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
В6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
В7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
В8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
В9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
В	Total de Encargos Sociais que recebem incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
С	Total de Encargos Sociais que não recebem incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		11,02
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e eincidência do FGTS	0,53	0,48
	sobre Aviso Prévio Indenizado	5,55	0,40
D	Total de Reincidências de um grupo sobre o outro	8,33	3,62
	*GRUPO E	5,55	3,02
	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	0,00	0,00
E1	Total dos Encargos Sociais Complementares	0,00	0,00
	TOTAL (A+B+C+D+E)	87,01	50,72

OBS: *Grupo E deverá ser apropiado como item do custo direto

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

João Francisco Rosingues Lima Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,00
DF	Despesas financeiras	0,59
R	Riscos	0,97

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,80
L	Lucro	6,16

	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	ISS	5,00
	COFINS	3,00
	PIS	0,65
ı	Impostos	13,15

:BDI =	28,82%
	20,0270

$$BDI = \frac{(1 + AC + S + R + G)(1 + DF)(1 + L)}{(1 - I)} - 1$$

CONFORME ACORDÃO 2622/2013-TCU

Joan Francisco Rodrigues Lima Engo. Civil - CREA/GE 8965-D CPF: 210.545,413-53

MATERIAL + MÃO DE OBRA

MUNICÍPIO:

OBRA: DATA: GUAIUBA /CE RECIPIENTE PARA LIXO

ESTADO: CEARA

nov/18

87,01 28,82% ENC. SOCIAIS (%):

BDI (%): Quantidade 23

					P	REÇO
ITEM	Cod. Sinapi ou composição de custo	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.	UNIT.	TOTAL
1.0		RECIPIENTE PARA LIXO				
1.1	PESQUISA DE MERCADO	RECIPIENTE PARA LIXO EM FIBRA DE VIDRO EM ESTRUTURA METALICA COM CAPACIDADE PARA 50 L	М	23,00	243,45	5.599,35
			B.D.I. :	28,82%		5.599,35
		TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTO			OM B.D.I.	5.599,35

João Francisco Rodrigue Aum. Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ESTADO DO CEARA PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA

OBRA: RECIPIENTE PARA LIXO LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

			J	SRONOGR4	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	FINANCE	IRO						
	20	T0	TOTAL	301	30 DIAS	09	60 DIAS	90	90 DIAS	120	120 DIAS	15	150 DIAS
TEM	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$	%	R\$
1.0	RECIPIENTE PARA LIXO	100,00	5.599,35	100,00	5.599,35		E	5	1	1	r	1	ı
	TOTAL SIMPLES	100,00	5.599,35	100,00	100,00 5.599,35		1						

João Francisco Romálues Lima Eng°. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,00
DF	Despesas financeiras	0,59
R	Riscos	0,97

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,80
L	Lucro	6,16

	PIS	0,65
C	COFINS	3,00
IS	SS	5,00
С	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15

BDI = 28,82%

$$BDI = \left[\frac{\left(1 + \frac{I}{100} \right) \left(1 + \frac{R}{100} \right) \left(1 + \frac{F}{100} \right)}{1 - \left(\frac{T + S + C + L}{100} \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right) - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \right] x 100 = \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + r \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + l \right)} \right] - 1 \left[\frac{\left(1 + i \right) \left(1 + f \right)}{1 - \left(t + s + c + c +$$

Sendo:

i = taxa de Administração Central;

r = taxa de risco do empreendimento;

f = taxa de custo financeiro do capital de giro;

t = taxa de tributos federais;

s = taxa de tributo municipal - ISS

c = taxa de despesas de comercialização

I = lucro ou remuneração liquida da empresa.

CONSULTA REALIZADA NO ACORDÃO 2622/2013-TCU

João Francisco Robridus Lim Engº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,00
A2	SESI	1,50	1,50
A3	SENAI	1,00	1,00
A4	INCRA	0,20	0,20
A5	SEBRAE	0,60	0,60
A6	Salário Educação	2,50	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
В6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
В7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
В9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
	Total de Encargos Sociais que recebem	46.45	10.60
В	incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
	Total de Encargos Sociais que não recebem	15.42	11.62
С	incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio	0,53	0,48
\$ WATER CO. 1. C.	Trabalhado e eincidência do FGTS sobre Aviso		^
	Prévio Indenizado		
	Total de Reincidências de um grupo sobre o		2.60
D	outro	8,33	3,62
	TOTAL (A+B+C+D)	87,01	50,72

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

Eng°. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

MATERIAL + MÃO DE OBRA

MUNICÍPIO: OBRA: GUAIÚBA

SUMIE

DATA:

SUMIDOURO

nov/18

ESTADO: CE

ENC. SOCIAIS (%): 87,01

BDI (%): 29,90%

Quantidade 23

					P	REÇO
ITEM	Cod. Sinapi ou composição de custo	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.	UNIT.	TOTAL
1.0		SUMIDOURO				
1.1	80000	Raspagem e limpeza do terreno e Locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²	1,77	2,35	4,16
1.2	79479	Escavacao manual, campo aberto, em solo exceto rocha, de 2,00 ate 4,00 m de profundidade.	M³	5,50	48,65	267,37
1.3	80039	Tubulação em PVC rígido esgoto primário para sumidouro, inclusive conexões	Un	1,00	54,80	54,80
1.4	80043	Alvenaria de vedação para as paredes do sumidouro, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 19 cm, furos no sentido radial.(*)	1.42	14,46	38,27	553,32
1.5	80041	Camada de brita nº 3 ou 4	M ³	0.67	57,15	38,02
1.6	80033	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura	M ²	1,77	67,33	118,98
		TOTAL DOS MATERIAIS	/ EQUIF	AMENTOS	SEM B.D.I.	1.036,64
			B.D.I.:	29,90%		309,96
		TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTO	S DO SU	MIDOURO C	OM B.D.I.	1.346,59
						•
	1	V	ALOR TO	TAL DO SUI	MIDOURO	1.346,59
				VALO	R GLOBAL	30.971,70

PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA OBRA: SUMIDOURO LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

					CRONOG	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	INANCEIRO						
					ı								
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS		TOTAL	30	30 DIAS	99	60 DIAS	06	90 DIAS	120	120 DIAS	150	150 0145
	200	/6	- Pu	/0	1							201	CUID
		00	КŞ	%	\$	%	RŞ	%	R\$	%	B¢	70	Þ¢
-	CHIMIDOLING	40000								2	÷	9	2
1.0	SUMIDOURO	100,00	23.842,69	20,00	4.768.54	20.00	4.768.54	20.00	A 768 54	0000	N 369 EA	0000	1 100 1
	TOTAL CIRABILE	0000					10/00 :::	20,00	+0,00,1.+	20,00	4.700,34	20,00	4.768,54
	I O I AL SIMPLES	100,00	23.842,69	20,00	4.768.54	20.00	4.768 54	20.00	A 769 EA	00.00	710317	00.00	
	7000 00 100					20/2-	rofoo :::	20,02	40,00,34	20,00	4.708,34	20,00	4.768,54
	BDI 28,82%	100,00	6.871,49	20,00	1.374,31	20.00	1.374.31	20.00	1 37/1 20	00.00	00 170 1	00.00	00 410 7
	COTALINATION INTOIN	10.00						20,00	C3/11/C:1	20,00	E2/4/CT	20,00	1.3/4,29
	I O I AL ACUMULADO	100,00	30.714,20	20,00	6.142,85	40.00	12.285.70	60.00	18 428 54	00 08	70 F73 AC	00.001	00 444 00
							2:/2	20/20	10,01	00,00	1C'T 1C'+7	T00,001	30./14.20

		COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA		UF	CE	Data:	nov/18
Item	Descrição		Unid	Quant.	Unitário	Total
Encargos						
Item	Descrição		Unid	Quant.	Unitário	Total
		Materiais				
		Sub-total dos materiais				0,00
		Mão de obra				
6111	SERVENTE		Н	0,3	7,84	2,35
		Sub-total da mão de obra com encargos sociais		W. * 1755	300,000	2,35
		Custo Total				2,35

Encargos					
Liicuigos					
Item	Descrição	Unid	Quant.	Hatafata	T
	Materiais	Oilia	Quant.	Unitário	Total
9836	TUBO PVC SERIE NORAL - ESGOTO PREDIAL DN 100 - NBR 5688	М	3,000	8,50	25.50
301	ANEL BORRACHA P/ TUBO ESGOTO PREDIAL EB 608 DN 100MM	UN	1,000	1,75	25,50 1,75
7091	TE SANITARIO PVC P/ ESG PREDIAL DN 100 X 100MM	UN	1,000	12,33	12,33
20078	PASTA LUBRIFICANTE PARA TUBOS DE PVC C/ ANEL DE BORRACHA (POTE 500G)	UN	0,046	12,66	0,58
80002	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M ³	0,180	14,99	2,70
80003	Reaterro de valas	M ³	0,156	2,08	0,32
		141	0,130	2,06	0,32
	Sub-total dos materiais				43,18
	Mão de obra				45,16
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO HIDRAULICO	Н	0,58823529	11,90	7,00
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,84	4.61
		- '	0,50025525	7,04	4,01
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				11,61
	Custo Total				54,80
80002	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M ³			14,99
Encargos	Escavação manual de de valas, solo de qualquer categoria, exceto rocha, até 2,00 m de profundidade				14,55
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	1,91176471	7,84	14,99
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				14,99
	Custo Total				14,99
	Reaterro de valas	M ³			2,08
Encargos		•			•
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		•		
	Sub-total dos materiais				0,00
C444 T	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	0,26470588	7,84	2,08
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,08
	Custo Total				2,08

Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, as	ssentados com argamassa, es	pessura das	iuntas 12 mm.	espessura d
			•	,,	
Item	Descrição	20 22			
	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
recin	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
	1	Unid M ³	Quant. 0.034	253.75	Total 8,63



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	nov/1
	Sub-total dos materiais				20,85
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,88235294	11,90	10,50
6111	SERVENTE	Н	0,88235294	7,84	6,92
					•
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				17,42
	Custo Total				38,27
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0		253,75
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9				•
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,38	61,56
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,50	49,25
	Sub-total dos materiais				230,69
	Mão de obra				January Communication of the C
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,84	23,06
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				23,06
	Custo Total				253,75

ncargos			•		
ltem	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
4722	PEDRA BRITADA N. 3 OU 38 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,000	52,54	52,54
	Sub-total dos materiais				52,54
	Mão de obra				•
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,84	4,61
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				
					4,61
	Custo Total				57,15

ncargos	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura				
	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais			0	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	16,200	0,38	6,16
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	М3	0,033	40,50	1,34
4721	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	М3	0,040	52,54	2,10
42	ACO CA-60 - 7,0MM	KG	5,270	3,70	19,50
337	ARAME RECOZIDO 18 BWG - 1,25MM - 9,60 G/M	KG	0,090	9,90	0,89
1347	CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA PLASTIFICADA E=12MM DE 1,10 X 2,20 M PARA FORMA CONC	M2	0,400	33,06	13,22
6188	TABUA MADEIRA 3A QUALIDADE 2,5 X 30CM (1 X 12") NAO APARELHADA	M2	0,120	16,94	2,03
	Sub-total dos materiais				45,24
	Mão de obra				
1213	CARPINTEIRO DE FORMAS	Н	0,17647059	11,90	2,10
4750	PEDREIRO	Н	0,17647059	11,90	2,10
378	ARMADOR	Н	0,27058824	11,90	3,22
6111	SERVENTE	Н	1,87058824	7,84	14,67
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				22,09
	Custo Total				67,33

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A	•	
A1	INSS	0,00	0,0
A2	SESI	1,50	1,50
A3	SENAI	1,00	1,00
A4	INCRA	0,20	0,20
A5	SEBRAE	0,60	0,60
A6	Salário Educação	2,50	2,50
Α7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
B6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
B7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
B9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
	Total de Encargos Sociais que recebem		
В	incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C		
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
	Total de Encargos Sociais que não recebem		100.00
С	incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio	0,53	0,48
	Trabalhado e eincidência do FGTS sobre Aviso	-,	0,10
	Prévio Indenizado		
	Total de Reincidências de um grupo sobre o	1	
D	outro	8,33	3,62
	TOTAL (A+B+C+D)		

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,43
DF	Despesas financeiras	0,94
R	Riscos	1,00

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,28
L	Lucro	6,74

I	Impostos	13,15
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	5,00
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15

$$BDI = \left[\left(\frac{\left(1 + \frac{I}{100}\right)\left(1 + \frac{R}{100}\right)\left(1 + \frac{F}{100}\right)}{1 - \left(\frac{T + S + C + L}{100}\right)} \right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + r\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c + l\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right) - 1 \right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right] x 100 = \left[\left(\frac{\left(1 + i\right)\left(1 + f\right)}{1 - \left(t + s + c\right)}\right)$$

Sendo:

i = taxa de Administração Central;

r = taxa de risco do empreendimento;

f = taxa de custo financeiro do capital de giro;

t = taxa de tributos federais;

s = taxa de tributo municipal – ISS

c = taxa de despesas de comercialização

I = lucro ou remuneração liquida da empresa.

CONSULTA REALIZADA NO ACORDÃO 2622/2013-TCU

PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO:

GUAIUBA

MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES - TANQUE DE LAVAR ROUPAS

OBRA: FONTE:

SINAPI ABRIL/2016

ESTADO:

CE

ENC. SOCIAIS (%): 87,01% BDI (%): 28,82%

TEM						BDI (%):	28,82
Cod. Sinapi							23
1.1 1 1.1 1.1 1.1 1.1 1.1 1.1 1.1 1.1 1	ITEM	Cod Sinani	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.		
1.1 SERVIÇOS PRELIMINARES	1.0	cou. Siliapi				UNIT.	TOTAL
1.1.1 80000 Raspagem e limpeza do terreno e Locação simples de construção sem paberito de madeira FUNDAÇÃO 152 15							
Separation de madeira 1.2 FINDAÇÃO 15.2 1.2.1 7.3481 1.2.2 5.62.2 Regularização do fundo das valas a fundação 1.2.2 5.62.2 Regularização do fundo das valas a fundação 1.2.4 8.001.1 1.6.9 3.34 6. 1.6.9 7.6.94 1.3.0 1.2.4 8.001.3 Reaterio manual das valas de fundação 1.2.4 8.001.1 Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm 1.6.9 7.6.94 1.3.0 1.3.1 8.0005 Reaterio manual das valas de fundação 1.3.1 8.0005 Contrapiso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de dimento, areia média e brita 1 no traço 1.3.5, espessura = 5 cm 1.3.1 8.0005 Contrapiso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de dimento, areia média e brita 1 no traço 1.3.5, espessura = 5 cm 1.3.4 8.0001 Alvenaria de vedação para as paredes da lavandería, com blocos cerámicos 10x.02x02,0 assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2.9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede 1.5.4 8.001.5 REVESTIMENTOS DE PAREDES 1.5.1 8.001.5 REVESTIMENTOS DE PAREDES 1.5.1 8.001.6 Emboço para as paredes empregando argamassa de cimento, cal e areia média sem peneirar no traço de 1:2.3, espessura = 3 mm. 1.5.2 8.001.6 Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar no traço de 1:2.11, espessura = 1 cm. 1.5.3 8.001.7 8.001.7 Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1.5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm. 1.5.4 8.7251 8.001.6 Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1.5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm. 1.5.4 8.7251 8.001.7 8	***	-					5,8
1.2.1 73481 Escavação manual de valas em terra compacta, prof. até 1 metro M³ 0,51 29,69 15		80000	gabarito de madeira	M²	2,58	2,26	5,8
1.2.1 73481 Escavação manual de valas em terra compacta, prof. até 1 metro M² 0.51 23,65 3.84 65 62 Regularização do fundo das valas M² 1,69 3,84 65 62 8 8003 8 8 6 6 7 1,69 3,84 6 6 7 1,69 7 1							152,0
1.2.2 5622 Regularização do fundo das valas M² 1.69 3.84 6 1.2.3 80003 Restrem manual das valas de fundação M² 0.15 2.00 0.0 1.2.4 80011 Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm M² 1.69 76,94 130 1.3.1 80005 PAVIMENTAÇÃO 130 1.3.1 80005 Contrapliso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de cimento, a reia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 5 cm M² 1,96 15,36 30, 1.4.1 ALVENARIAS DE VEDAÇÃO 43, 1.4.1 80010 Alvenaria de vedação para as paredes da lavanderia, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de dimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede 8 2,64 16,44 43, 1.5.1 80013 Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm. M² 3,72 1,92 7, 1.5.2 80016 Emboco para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm. M³ 3,72 8,82 32, 1.5.3 80017 Reboco das paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 5 mm. M³ 3,72 8,82 32, 1.5.4 87251 Revestimento cerâmico padrão popular PEI 4 assentado sobre argamassa M² 0,48 27,20 13,4 1.6.1 88487 Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos M² 3,24 7,10 23,4 1.7.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rigido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,42 10,4 1.7.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rigido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,42 10,6 1.8.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rigido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,6,19 106,19 1.8.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rigido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,6,19 106,19 1.8.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de pvC rigido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,6,19 106,19 1.			Escavação manual de valas em terra compacta, prof. até 1 metro	M ³	0,51	29,69	15,0
1.2.4 80003 Reaterro manual das valas de fundação M² 0,15 2,00 0 1.3 9011 Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm M² 1,69 76,94 130 30 13.3 PAVIMENTAÇÃO Contrajbis da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de deneto, areia média e brita 1 no traço 13:6, espessura = 5 cm M² 1,96 15,36 30 1.4 ALVENARIAS DE VEDAÇÃO AVenaria de vedação para as paredes da lavanderia, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de dimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm. 1.5 REVESTIMENTOS DE PAREDES MªC Alpeiros com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura da juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm. 1.5.1 80013 Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm. 1.5.2 80016 Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm. 1.5.3 80017 Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm. 1.5.4 87251 Revestimento cerâmico padrão popular PEI 4 assentado sobre argamassa M² 3,24 10,06 32,15,4 10,10				M ²	1,69	3,84	6,50
1.34 30011 Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm M² 1,69 76,94 130		80003		M ²	0,15	2,00	0,3:
1.3.1 80005 Contrapiso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de cimento, areia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 5 cm	1.2.4	80011	Alvenaria de fundação com tijolos comuns, espessura = 20 cm	M ²	1,69		130,1
1.3.1 80005 Contrapiso da área de suporte da pia, com concreto não estrutural de cimento, areia média e brita 1 no traço 1.3:6, espessura = 5 cm	1.3		PAVIMENTAÇÃO				30,12
Alvenaria de vedação para as paredes da lavanderia, com blocos cerámicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm. 1.5		80005	cimento, areia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 5 cm	M²	1,96	15,36	30,12
Alvenaria de vedação para as paredes da lavanderia, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm. 1.5	1.4						43,40
1.5.1 80013 Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm. M² 3,72 1,92 7,		80010	cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 10 cm.	M²	2,64	16,44	43,40
Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm. M² 3,72 1,92 7,	1.5						85,61
1.5.2 80016 Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm. M² 3,72 8,82 32,	1.5.1	80013		M²	3,72	1,92	7,15
traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm. 1.5.4 87251 Revestimento cerâmico padrão popular PEI 4 assentado sobre argamassa de cimento colante rejuntado com cimento branco 1.6.1	1.5.2	80016	Emboço para as paredes empregando argamassa mista de cimento, cal e	M²	3,72	8,82	32,79
de cimento colante rejuntado com cimento branco M1	1.5.3	80017	Reboco das paredes empregando argamassa de cimento e areia fina, no traço de 1:5, com aditivo impermeabilizante, espessura = 5 mm.	M²	3,24	10,06	32,61
1.6.1 88487 Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos M² 3,24 7,10 23,0 1.7 INSTALAÇÕES 80,1 1.7.1.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 11,72 11,7 1.7.1.2 PROJETO Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,42 10,4 1.7.1.1 PROJETO ASSENTAMENTO SEM B.D.I. 1,70 106,19 1.7.2 SANITÁRIAS 1.7.2.1 89711 Tubo PVC esgoto JS predial dn 40mm, inclusive conexões - fornecimento e instalacao 1.8 LOUÇAS E METAIS 106,1 1.8.1 PROJETO Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalacao TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 28,82% 151,8 1.7.2.1 POTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 1.8 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6	1.5.4	87251	Revestimento cerâmico padrão popular PEI 4 assentado sobre argamassa de cimento colante rejuntado com cimento branco	M²	0,48	27,20	13,06
1.6.1 88487 Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos M² 3,24 7,10 23,00 1.7	1.6						23.00
1.7	1.6.1	88487	Pintura das paredes com tinta PVA em duas demãos	M ²	3 24	7.10	
1.7.1 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 11,72 11,7 1.7.1.2 PROJETO Assentamento de tubos soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm Un 1,00 10,42 10,4 1.7.2 SANITÁRIAS 1.7.2.1 89711 Tubo PVC esgoto JS predial dn 40mm, inclusive conexões - fornecimento e instalacao 1.8 LOUÇAS E METAIS Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalacao TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 526,8 B.D.I.: 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6	1.7				3,2.	7,10	
Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 un 1,00 10,42 10,4 1.7.2 SANITÁRIAS Tubo PVC esgoto JS predial dn 40mm, inclusive conexões - fornecimento e instalação 1.8 LOUÇAS E METAIS Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalação TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 28,82% TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,66 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,66	1.7.1		HIDRÁULICAS				30,04
Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25 un 1,00 10,42 10,4 1.7.2 SANITÁRIAS Tubo PVC esgoto JS predial dn 40mm, inclusive conexões - fornecimento e instalação 1.8 LOUÇAS E METAIS Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalação TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 28,82% TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,66 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,66	1.7.1.1	PROJETO	Assentamento de tubos soldáveis de PVC rígido diâmetro 25 a 50 mm	Un	1.00	11 72	11 72
1.7.2 SANITÁRIAS 1.7.2.1 89711 Tubo PVC esgoto JS predial dn 40mm, inclusive conexões - fornecimento e instalacao m 5,00 11,70 58,5 1.8 LOUÇAS E METAIS 106,1 Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalacao TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6	1.7.1.2	PROJETO	Assentamento das conexões soldáveis para tubos PVC rígido diâmetro 25				10,42
1.8.1 PROJETO e instalacao	1.7.2						
1.8.1 PROJETO Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalacao TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6	1.7.2.1			m	5,00	11,70	58,50
Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento e instalacao TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6	1.8			-			
TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS SEM B.D.I. 526,8 B.D.I.: 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6	1.8.1	PROJETO	Tanque de mármore sintético, granitina ou marmorite - com válvula em plástico branco .1/4"x1.1/2", sifao plástico flexível ou tipo copo 1.1/4" e torneira de metal amarelo curta 1/2" ou 3/4" para tanque - fornecimento	Un	1,00	106,19	106,19
B.D.I.: 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6							
B.D.I.: 28,82% 151,8 TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6			TOTAL DOS MATERIAIS	/ EOUID	NACHTOCC	EMPDI	
TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TANQUE DE LAVAR ROUPA COM B.D.I. 678,6 VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6						EINI R'D'I'	526,84
VALOR TOTAL DO TANQUE DE LAVAR ROUPA 678,6			TOTAL DOS MATERIAIS / FOLIDAMENTOS DO TANOLIS	D.D.I. :	28,82%	204 5 5 :	151,84
							678,68
VALOR GLOBAL 15.609.6			VALOR TOTAL D	JIANQ	JE DE LAVA	K ROUPA	678,68
					VALOR	GLOBAL	15.609,64

ESTADO DO CEARA PREFEITURA MUNICIPAL DE GUAIÚBA

OBRA: MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES - TANQUE DE LAVAR ROUPAS LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

			a	ONOCEAN	CRONOGRAMA EISICO FINANCIES	OGI JOHN							
				E CONTRACTOR DE LA CONT	MA FISICO-FIIN	AINCEIRO							
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS		TOTAL	36	30 DIAS	9	60 DIAS	96	90 DIAS	12	120 DIAS	150	150 DIAC
		%	R\$	%	R¢	%	Þ¢		Y		2		CHIA
1.1	SERVICOS PRELIMINARES	111	124 22	2007	424.22	2	Ċ.	R	Ş	%	КŞ	%	R\$
,	0,000	11/1	C2,+C1	100,001	T24,43			1		i			
1.2	FUNDAÇÃO	28,86	3.497,11	100,00	3,497.11		1	,					
1.3	PAVIMENTAÇÃO	5.72	692.66	50,00	346 33	20 00	246.22				1	1	r
1.4	ALVENIABIAC DE VEDACÃO		20/100	20/22	CC'OLC	20,00	240,23	1		ı	ī	1	
-	ALVENAMIAS DE VEDAÇÃO	47'8	998,23	i	•	50.00	499,12	20 00	71 007)			
1.5	REVESTIMENTOS DE PAREDES	16.25	1 969 01	,		30.00	27,007	20,00	7T/CC+				ı
1.6	PINTIIRAS	TC 1	10/0011			20,00	07,086	30,00	590,70	20,00	393,80	20,00	393,80
	COIDINI	4,37	529,09	,		•			,	,		100.00	00 001
1.7	INSTALAÇÕES	15,31	1.854.72	1	ı	100 00	1 854 72					T00,00	529,09
1.8	LOUÇAS E METAIS	20,16	2.442.37			200'00-	7/100-		- 700 7				í
	TOTAL SIMPLES	100.00	00 10000	1				20,00	T.221,19	20,00	1.221,19		ī
	COLUMN PEO	DO'DOT	12.117,42	32,83	3.977,67	27,16	3.290,87	19.07	2.311.01	13.33	1 614 99	7.63	00 000
	BDI 28,82%	100,00	3.492.22	32.83	1.146.36	27.16	9/8/13	10.01	100000	20,00	CC'LTO:-	70',	322,63
	TOTAL ACUMULADO	100 00	15 600 64	20.00		2	ST(ST)	12,01	10,000	13,33	402,44	7,62	262,98
		DO'DOT	13.609,64	32,83	5.124,03	29,98	9.363,32	90'62	12,340,34	92.38	14.420.77	100 00	15 600 64

	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV /2046
		01	CL	Data.	NOV./2018
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	
80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira		Quant.	Unitario	Total
Encargos	- O	M ²			2,26
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				2,00
6111	SERVENTE	Н	0,3	7,54	2,26
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			.,	2,26
	Custo Total				2,26

80003	Reaterro de valas	M ³	T			
Encargos		IVI				2,00
Item	Descrição	Unio	d	Quant.	Unitário	Total
		Materiais				Total
	Sub-total dos	materiais				0,00
control of the		Mão de obra				0,00
6111	SERVENTE	Н	0	,26470588	7,54	2,00
	Sub-total da mão de obra o	com encargos sociais				2,00
	Custo To	otal				2,00

80011	Alvenaria de elevação com tijolos comuns, esp.=20cm	M ²			76,94
Encargos	Alvenaria de elevação com tijolos cerâmicos maciços, dimensões 4,5x10x20 cm, assentados com ar	gamassa	. espessura da	s iuntas 12 mi	m ecnoccura
	parede sem revestimento: 20cm.	0	, copessara aa	o juntas 12 mi	ii, espessura
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais			ocario	iotai
	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,057	265,22	15,12
7255	TIJOLO CERAMICO MACICO 5 X 10 X 20CM	MIL	0,159	220,00	34,98
	Sub-total dos materiais		0,200	220,00	50,10
	Mão de obra				30,10
	PEDREIRO	H	1,47058824	10,71	15,75
6111	SERVENTE	Н	1,47058824	7,54	11,09
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				26,84
	Custo Total				76,94
00000					,
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0		265,22
encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
1270	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74,52
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				243.04
Casa I	Mão de obra				,. 1
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			422.2	22,18
	Custo Total				265.22

80005	Execução do lastro concreto	2.2		
	Execução de lastro de concreto não estrutural, espessura 3 cm	M ²		15,36
Item	Descrição			



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./201
	Materiais				
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³	0,040	194,34	7,77
	Sub-total dos materiais		5,0 .0	154,54	7,77
1000000	Mão de obra				7,77
4750	PEDREIRO	Н	0,29411765	10,71	3,15
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				7,59
	Custo Total				15,36
00004				<u> </u>	
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³			194,34
Encargos	Preparo de concreto não estrutural sem betoneira, para lastro de piso				
Item	Descrição				
iteiii		Unid	Quant.	Unitário	Total
1379	Materiais				
370	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	220,000	0,46	101,20
	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,677	40,00	27,06
	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,263	50,00	13,15
4/18	PEDRA BRITADA N. 2 OU 25 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,615	50,00	30,75
	Sub-total dos materiais				172,16
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
		Н	2,94117647	7,54	22,18 22,18

80010	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 9 cm	M²			16,44
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, assentados com	m argamassa. e	snessura das i	untas 12 mm	
		a. gamassa, c	spessara das j	untas 12 mm,	espessura (
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,010	268,26	2,68
7271	TIJOLO CERAMICO FURADO 8 FUROS 9 X 19 X 19CM	UN	25,000	0,40	10,00
	Sub-total dos materiais				12,68
100000000	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,20588235	10,71	2,21
6111	SERVENTE	Н	0,20588235	7,54	1,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			.,,,,,	3,76
	Custo Total				16,44
					10,11
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³			268,26
ncargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9				200,20
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				Total
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0,46	74,52
1106	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0.74	119,88
**************************************	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	42,50	51,68
370	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			.2,00	
370	Sub-total dos materiais				746 UX
	Sub-total dos materiais Mão de obra				246,08
	Sub-total dos materiais Mão de obra SERVENTE	Н	2.94117647	7.54	•
	Sub-total dos materiais Mão de obra	Н	2,94117647	7,54	22,18 22,18

80013	Chapisco	M²			1,92
	Charles				
encargos	Chapisco sobre superfícies verticais empregando argamassa de cimento e areia média ou grossa	sem peneira	no traço de	e 1:3, espessura	de 3 mm.



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./201
	Materiais				
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³	0,003	283,15	0,85
	Sub-total dos materiais		0,000	203,13	0,85
4750	DEDDEIDO				100,000
4750	PEDREIRO	Н	0,05882353	10,71	0,63
6111	SERVENTE	H	0,05882353	7,54	0,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				1,07
	Custo Total				1,92
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³			283,15
Encargos	Preparo de argamassa cimento e areia sem peneirar, no traço de 1:3				200,13
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Takal
	Materiais	Oiliu	Quant.	Unitario	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	486,000	0,46	222.56
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,935	40,00	223,56
	Sub-total dos materiais	1015	0,333	40,00	37,42 260,98
	Mão de obra				200,30
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			on Porto. Se	22,18
	Custo Total				283,15

80016	Emboço	M²			8,82
Encargos	Emboço para paredes internas ou externas, empregando argamassa mista de cimento, cal hidratada	e areia	média ou gros	sa sem nenei	
			meana da gros	sa sem pener	rai, no traço 1
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³	0,010	237,45	2,37
	Sub-total dos materiais				2,37
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,35294118	10,71	3,78
6111	SERVENTE	Н	0,35294118	7,54	2,66
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				6,44
	Custo Total				8,82
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³			237,45
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:11				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	133,000	0,50	66,50
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	133,000	0,73	97,09
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	42,50	51,68
	Sub-total dos materiais			12,50	215,27
	Mão de obra				-13,21
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	- 100	_,	.,5 +	22,18
	Custo Total				237,45

80017	Reboco com acabamento liso	M²			10,06
Encargos	Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, em	pregando argamassa de cime	nto e areia mé	dia ou fina, no	traco 1:1 5
					1. uyo 1.1,5,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	•			
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³	0,003	491,74	1,48
	Sub-total dos materiais			10 2), 1	1,48
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,47058824	10,71	5,04
6111	SERVENTE	Н	0,47058824	7,54	3,55



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./201
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				8,59
	Custo Total				10,06
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³	T		491,74
Encargos	Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com	aditivo im	permeabilizar	nte	432,74
Item	Descrição	Unid			
			Quant.	Unitário	
	Materiais	Office	Quant.	Officatio	Total
1379		KG			
1379 370	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)		753,000 0,725	0,46 40,00	346,38
Complete Complete	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	753,000	0,46	
370	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	KG M3	753,000 0,725	0,46 40,00	346,38 28,98
370 7325	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra	KG M3	753,000 0,725	0,46 40,00	346,38 28,98 94,20
370	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra SERVENTE	KG M3	753,000 0,725	0,46 40,00	346,38 28,98 94,20
370 7325	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA Sub-total dos materiais Mão de obra	KG M3 KG	753,000 0,725 20,000	0,46 40,00 4,71	346,38 28,98 94,20 469,56

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,00
DF	Despesas financeiras	0,59
R	Riscos	0,97

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,80
L	Lucro	6,16

1	Impostos	13,15
	PIS	0,65
	COFINS	3,00
	ISS	5,00
	CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
	TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15

BDI = 28,82%

$$BDI = \frac{(1 + AC + S + R + G)(1 + DF)(1 + L)}{(1 - I)} - 1$$

CONFORME ACORDÃO 2622/2013-TCU

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

CÓDIGO	DESCRIÇÃO	HORISTA %	MENSALISTA %
	GRUPO A	The second of th	
A1	INSS	0,00	0,00
A2	SESI	1,50	
A3	SENAI	1,00	
A4	INCRA	0,20	0,20
A5	SEBRAE	0,60	0,60
A6	Salário Educação	2,50	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,00
A8	FGTS	8,00	8,00
A9	SECONCI	0,00	0,00
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,80
	GRUPO B		10,00
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,00
B2	Feriados	3,72	0,00
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,69
B4	13º Salário	10,92	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08	0,06
В6	Faltas Justificadas	0,73	0,56
В7	Dias de Chuvas	1,65	0,00
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	0,09
В9	Férias Gozadas	10,42	8,93
B10	Salário Maternidade	0,03	0,02
В	Total de Encargos Sociais que recebem incidências de A	46,45	18,68
	GRUPO C	,	
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	5,39
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	0,30
C3	Férias indenizados	3,56	1,82
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	3,66
C5	Indenização Adicional	0,53	0,45
С	Total de Encargos Sociais que não recebem incidências de A	15,43	11,62
	GRUPO D		
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7,80	3,14
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e eincidência do FGTS	0,53	0,48
	sobre Aviso Prévio Indenizado] 3,55	0,40
D	Total de Reincidências de um grupo sobre o outro	8,33	3,62
	*GRUPO E	-,-0	3,02
E1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	0,00	0,00
E1	Total dos Encargos Sociais Complementares	0,00	0,00
	TOTAL (A+B+C+D+E)	87,01	50,72

OBS: *Grupo E deverá ser apropiado como item do custo direto

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET

irrancisco Robagues Lima Ilingº. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO: GUAIUBA

OBRA: TANQUE SÉPTICO - FILTRO ANAERÓBICO

FONTE: SINAPI ABRIL/2016 ESTADO: CE

ENC. SOCIAIS (%): 87,01% BDI (%): 29,90%

				Qı	uantidade	23
	Cod Sinoni					PREÇO
ITEM	Cod. Sinapi ou composição de custo	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.	UNIT.	ТОТА
1.0		TANQUE SÉPTICO				
1.1	80000	Raspagem e limpeza do terreno e Locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²	4,00	2,26	9,05
1.2	79478	Escavação manual em solo até 2,00m de profundidade	M ³	6,80	30,23	205,56
1.3	80043	Alvenaria de vedação para as paredes do tanque séptico, com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 19 cm	M²	10,54		462,92
1.4		Chapisco sobre paredes internas e externas empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.(*)	M²	9,18	1,84	16,85
1.5	80016	Emboço para as paredes internas e externas empregando argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.	M²	9,18	8,67	79,55
1.6	80017	Reboco das paredes internas do tanque séptico, empregando argamassa de cimento e areia fina peneirada no traço de 1:3, espessura = 5 mm.	M²	9,18	9,93	91,14
1.7	80005	Contrapiso da área interna do abrigo, com concreto não estrutural de cimento, areia média e brita 1 no traço 1:3:6, espessura = 6 cm	M²	2,86	14,72	42,11
1.8	73964/006	Reaterro manual com material proveniente da escavação	M ³	1,94	30,95	59,98
1.9	80033	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura	M ²	2,86	71,61	204,80
1.10	80039	Tubulação em PVC rígido esgoto primário para fossa séptica, inclusive conexões.	Un	1,00	52,06	52,06
		TOTAL DOS MATERIAIS /	EQUIPA	MENTOS SEI	VI B.D.I.	1.224,02
			B.D.I. :	29,90%		365,98
		TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO TA	ANQUE	SÉPTICO CON	∕I B.D.I.	1.590,00
		VALOR TOTA	AL DOS	TANQUES SÉ	PTICOS	36.570,00

Quantidade 23

2.0		FILTRO ANAERÓBICO				
2.1	80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira	M²	2,54	2,26	5,76
2.2	80040	Escavação manual em solo até 4,00 m de profundidade	M³	4,76	17,21	81,89
2.3	80046	Tubulação em PVC rígido esgoto primário para filtro anaeróbico, inclusive conexões	Un	1,00	89,15	/
2.4	80043	Alvenaria de vedação para as paredes do filtro biológico com blocos cerâmicos 10x20x20, assentados com argamassa de cimento, cal e areia no traço de 1:2:9, espessura das juntas = 12 mm, espessura da parede sem revestimento = 19 cm.	M²	7,21	43,92	316,66
2.5	80013	Chapisco sobre paredes empregando argamassa de cimento e areia média sem peneirar no traço de 1:3, espessura = 3 mm.	M²	7,21	1,92	13,86



PLANILHA ORÇAMENTÁRIA

MUNICÍPIO: GUAIUBA

OBRA: TANQUE SÉPTICO - FILTRO ANAERÓBICO

FONTE: SINAPI ABRIL/2016 ESTADO: CE

ENC. SOCIAIS (%): 87,01% BDI (%): 29,90%

				Qı	ıantidade	23
	Cod. Sinapi					PREÇO
ITEM	ou ou	DESCRIÇÃO				
	composição	DESCRIÇÃO	UNID.	QUANT.	UNIT.	TOTAL
	de custo				J	TOTAL
	de custo	Embaga nara narada internet la contrata de la contrata del contrata de la contrata de la contrata del contrata de la contrata del la contrata del contrata del la contrata del la contrata de la contrata				
2.6	80016	Emboço para paredes internas do tanque séptico, empregando				
2.0	80010	argamassa mista de cimento, cal e areia média sem peneirar, no	M ²	7,21	8,75	63,05
		traço de 1:2:11, espessura = 1 cm.				
2.7	80017	Reboco das paredes internas do tanque séptico, empregando		1		
2.7	80017	argamassa de cimento e areia fina peneirada no traço de 1:1,5,	M ²	7,21	10,06	72,56
2.8	90044	espessura = 5 mm.				
	80041	Camada de brita nº 4	M ³	1,89	54,44	102,95
2.9	80033	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura	M ²	1,77	72,58	128,26
2.10	80033	Execução da placa de fundo em concreto armado 6 cm de	M ²	4 77	70.50	
		espessura	IVI-	1,77	72,58	128,26
2.11	80033	Execução da placa perfurada em concreto armado 7 cm de	M ²	4.77	70.50	
	-0	espessura	IVI-	1,77	72,58	128,26
		TOTAL DOS MATERIAIS /	EQUIPA	MENTOS SEI	M B.D.I.	1.130,66
			B.D.I. :	29,90%		338,07
		TOTAL DOS MATERIAIS / EQUIPAMENTOS DO FILTR	O ANAE	RÓBICO COI	M B.D.I.	1.468,73
					LINE DEPOSITS NO.	21.00,75
		VALOR TOTAL I	OOS FILT	ROS ANAER	ÓBICOS	33.780,79
					22.300	33.780,79
				VALOR (GLOBAL	70.350,79

Eng°. Civil - CREA/CE 8965-D CPF: 210.545.413-53

OBRA: TANQUE SÉPTICO - FILTRO ANAERÓBICO LOCAL: MUNICIPIO DE GUAIUBA CEARÁ.

				CRONO	CRONOGRAMA FISICO-FINANCEIRO	O-FINAN	CEIBO						
		ľ					CEINO						
ITEM	DESCRICÃO DOS SERVICOS		IOIAL	3(30 DIAS	9	60 DIAS	90	90 DIAS	12	120 DIAS	15(150 0146
	006	70	P¢	/0	74	į					0.000	ST.	2517
		0/	ξŽ	8	\$	%	RS S	%	RS	%	ÞÇ	70	, c
1.0	TANOLIF SÉPTICO	E1 00	70 453 46	0000	2. 000 1					8	th.	0/	Ş
	001 10 10 10 11 11	02,10	28.132,46	70,00	5.630,49	20.00	5.630.49	20.00	5 630 19	20.00	01 000	00.00	0000
000	COLONA NA PROPINCI	000,	1 1 1 1				61 (00010	20,00	0.000,40	20,00	5.030,49	70,00	5.630.49
2.0	LILING ANAEROBICO	48,02	26.005,18	20.00	5.201.04	20.00	5 201 04	20.00	100100	000	. 0 . 0 . 0		
	TOTAL CINADIFC				10/-0-10	20,00	7.201,U4	20,00	3.201,U4	70,00	5.201,04	70.00	5.201.04
	I OI AL SIIVIPLES	100,001	54.157,64	20.00	10.831.53	20.00	10 821 52	00.00	10 024 52	00.00			0/2020
	/טרס סר ותם				20/200	20,00	+0.01+100	20,00	TO:031,33	70,00	10.831,53	20,00	10.831.53
	DDI 28,82%	100,00	15.608.26	20.00	3 121 65	20.00	73 101 67	0000	00000	100			
			21/22/2	20/0-	0:1210	20,04	3.121,07	20,00	3.121,66	20.00	3.121.65	2000	2 121 65
	TOTAL ACUMULADO	100.00	69 765 90	20.00	12 052 17	00.00	1000010				Coleman	20,00	3.121,03
		20/22-	00,001.00	20,02	13.333,17	40,00	77.306.37	00.09	41.859.55	8000	55 812 72	100 00	00 101 00

	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição - TANQUE SEPTICO	Unid	Quant.	Unitário	Total
80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²	Quant.	Officario	2,26
Encargos					2,20
Invites					
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				0,00
6111	SERVENTE	Н	0,3	7,54	2,26
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais			1,70	2,26
	Custo Total				2,26

80043	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 19 cm	M ²			43.92
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, assentados com ar		l Spocura daci	untas 13 mas	43,92
Liicaigos	parede sem revestimento: 19 cm.	541114334, 6	spessura uas j	untas 12 mm	, espessura a
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
00000	Materiais				
	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,034	265,22	9,02
7271	TIJOLO CERAMICO FURADO 8 FUROS 9 X 9 X 19CM	UN	47,000	0,40	18,80
	Sub-total dos materiais				27.02
	Mão de obra				27,82
4750	PEDREIRO	Н	0,88235294	10,71	0.45
6111	SERVENTE	Н	0,88235294	7,54	9,45 6,65
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				
	Custo Total				16,10
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9				43,92
11.00.0	Preparo de argamassa de cimento, cal e areia, traço 1:2:9 Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9	M ³			265,22
Item	Descrição	_			
		Unid	Quant.	Unitário	Total
1379	Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32				
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,46	74,52
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	KG	162,000	0,74	119,88
370		M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				243,04
6111	Mão de obra SERVENTE				
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Custo Total				22,18
	Custo lotal				265,22

	Chapisco	M ²			1,84
Encargos	Chapisco sobre superfícies verticais empregando argamassa de cimento e areia média ou grossa ser	n peneir	ar no traco de	1:3. espessur	a de 3 mm
				, copcood:	a ac 5 mm.
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³	0,003	253,99	0,76
	Sub-total dos materiais				0,76
4750	PEDREIRO				
6111	SERVENTE	Н	0,05882353	10,71	0,63
OIII		Н	0,05882353	7,54	0,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				1,07
80012	Custo Total				1,84
OVER STATE OF THE	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³			253,99
incurgos	Preparo de argamassa cimento e areia sem peneirar, no traço de 1:3				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Tatal
	Materiais	Oiliu	Quant.	Unitario	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	486,000	0.40	104.40
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,935	0,40	194,40
		IVIS	0,555	40,00	37,42



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município GUAIUBA		UF	CE	Data:	NOV./2018
	Sub-total dos materiais				231,82
	Mão de obra				231,02
6111 SERVENTE		Н	2,94117647	7,54	22,18
Sub-tota	al da mão de obra com encargos sociais				22,18
	Custo Total			-272	253.99

80016	Emboço	M ²			8,67
Encargos	Emboço para paredes internas ou externas, empregando argamassa mista de cimento, cal hidratada	e areia	média ou gros	sa sem penei	irar, no traco
				or compense	ary no traço .
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais		1000 00 000000000		
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³	0,010	222,44	2,22
	Sub-total dos materiais				2,22
	Mão de obra				
	PEDREIRO	Н	0,35294118	10,71	3,78
6111	SERVENTE	Н	0,35294118	7,54	2,66
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				6,44
	Custo Total				8,67
State of the last					
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³			222,44
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:11				,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	133,000	0,40	53,20
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	133,000	0,74	98,42
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	МЗ	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				200,26
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		·		22,18
	Custo Total				222,44

	Reboco com acabamento liso	M ²			9,93
ncargos	Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa	de cime	nto e areia mé	dia ou fina no	2,33
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	- 40 01110	nto e areia me	ala oa iiia, ii	7 traço 1.1,3
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais			o i i i di	Total
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³	0,003	446,56	1,34
	Sub-total dos materiais				1,34
	Mão de obra				_,,,,,
4750	PEDREIRO	Н	0,47058824	10,71	5,04
6111	SERVENTE	Н	0,47058824	7,54	3,55
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				8,59
	Custo Total				9,93
					-/
80015	Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	M ³			446.56
ncargos	Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com a	ditivo im	permeabilizan	te	1.10,00
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	753,000	0,40	301.20
1379 370	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32 AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	KG M3	753,000 0,725	0,40 40,00	301,20 28.98
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,725	40,00	301,20 28,98
370 7325	The state of the s				100000000000000000000000000000000000000
370 7325	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA	M3	0,725	40,00	28,98 94,20
370 7325	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA EQUIVALENTE	M3	0,725	40,00	28,98
370 7325	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA EQUIVALENTE Sub-total dos materiais	M3	0,725 20,000	40,00	28,98 94,20 424,38
370 7325	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) IMPERMEABILIZANTE P/ CONCRETO E ARGAMASSA TP VEDACIT OTTO BAUMGART OU MARCA EQUIVALENTE Sub-total dos materiais Mão de obra	M3 KG	0,725	40,00	28,98 94,20



CC	SIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS			
Município GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018

80005	Execução do lastro concreto	M ²			14,72
ncargos	Execução de lastro de concreto não estrutural, espessura 3 cm				,, -
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M ³	0,040	178,44	7,14
	Sub-total dos materiais				7,14
	Mão de obra				
4750	PEDREIRO	Н	0,29411765	10,71	3,15
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				7,59
	Custo Total				14,72
				•	
80004	Preparo de concreto não estrutural para lastro de piso	M³			178,44
ncargos	Preparo de concreto não estrutural sem betoneira, para lastro de piso			•	
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				7 7 7 7
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	220,000	0,40	88,00
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,677	42,50	28,75
4721	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,263	45,00	11,84
4718	PEDRA BRITADA N. 2 OU 25 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,615	45,00	27,68
	Sub-total dos materiais			.5,50	156,26
	Mão de obra				
			2.04447647	7.54	22.40
6111	SERVENTE	H	2,94117647	7.54	22.18
6111	SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais	Н	2,94117647	7,54	22,18 22,18

80033	Tampa de concreto armado	M ²			71,61
ncargos	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura				,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	16,200	0,40	6,48
	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	М3	0,033	40,00	1,32
4721	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	М3	0,040	50,00	2,00
42	ACO CA-60 - 7,0MM	KG	5,270	4,02	21,19
337	ARAME RECOZIDO 18 BWG - 1,25MM - 9,60 G/M	KG	0,090	9,55	0,86
1347	CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA PLASTIFICADA E=12MM DE 1,10 X 2,20 M PARA FORMA CONC	M2	0,400	29,39	11,76
6188	TABUA MADEIRA 3A QUALIDADE 2,5 X 30CM (1 X 12") NAO APARELHADA	M2	0,120	60,20	7,22
	Sub-total dos materiais				50,82
	Mão de obra				•
1213	CARPINTEIRO DE FORMAS	Н	0,17647059	10,71	1,89
	PEDREIRO	Н	0,17647059	10,71	1,89
378	ARMADOR	Н	0,27058824	10,71	2,90
6111	SERVENTE	Н	1,87058824	7,54	14,10
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				20,78
	Custo Total				71,61

80039	Instalação de ramal de esgoto sanitário, inclusive conexões	Un			52,06
Encargos					52,55
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
				(A)	
	Materiais				
9836	TUBO PVC SERIE NORAL - ESGOTO PREDIAL DN 100 - NBR 5688	M	3.000	8,99	26,97



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município		UF	CE	Data:	NOV./2018
7091	TE SANITARIO PVC P/ ESG PREDIAL DN 100 X 100MM	UN	1,000	9,62	9,62
20078	PASTA LUBRIFICANTE PARA TUBOS DE PVC C/ ANEL DE BORRACHA (POTE 500G)	UN	0,046	12,56	0,58
80002	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M ³	0,180	14,41	2,59
80003	Reaterro de valas	M ³	0,156	2,00	0,31
	Sub-total dos materiais				41,32
2505	Mão de obra				
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO IDRAULICO	Н	0,58823529	10,71	6,30
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				10,74
	Custo Total				52,06
80002	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M ³			14,41
Encargos	Escavação manual de de valas, solo de qualquer categoria, exceto rocha, até 2,00 m de profundidade	9			
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
					X-2-2-3
	Sub-total dos materiais				0.00
	Mão de obra				•
6111	SERVENTE	Н	1,91176471	7,54	14,41
					110 10 2009
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				14,41
	Custo Total				14,41
80003	Reaterro de valas	M ³			2,00
Encargos					
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	Oiliu	Quant.	Officario	Total
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	0,26470588	7,54	2,00
	Cule hashed do us % - do - los				
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,00
	Custo Total				2,00

	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./2018
Item	Descrição - FILTRO ANAEROBICO	Unid	Quant.	Unitário	Total
80000	Raspagem e limpeza do terreno e locação simples de construção sem gabarito de madeira	M ²			2,26
Encargos					_,
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				5,00
6111	SERVENTE	Н	0,3	7,54	2,26
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,26
	Custo Total			_	2,26

80040	Escavação manual de de valas ou cavas até 4,00 m	M ³			17,21
Encargos	Escavação manual de de valas ou cavas, solo de qualquer categoria, exceto rocha	a, até 4,00 m de profundida	de		17,21
Item	Descrição	lu-sa			
	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
	iviaterials		г - т		
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				0,00
6111	SERVENTE	Н	2,28235294	7,54	17,21
	Sub-total da mão de obra com encargos so	ociais			17,21
	Custo Total				17,21

80046	Instalação de ramal de esgoto sanitário, inclusive conexões	Un			89.15
Encargos					
Itom	Descripe.				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
9836	Materiais Materiais				
301	TUBO PVC SERIE NORAL - ESGOTO PREDIAL DN 100 - NBR 5688	М	3,000	8,99	26,97
1200	ANEL BORRACHA P/ TUBO ESGOTO PREDIAL EB 608 DN 100MM	UN	6,000	1,25	7,50
	CAP PVC SOLD P/ ESG PREDIAL DN 100 MM	UN	1,000	5,99	5,99
20078	PASTA LUBRIFICANTE PARA TUBOS DE PVC C/ ANEL DE BORRACHA (POTE 500G)	UN	0,046	12,56	0,58
80002	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M³	0,180	14,41	2,59
80003	Reaterro de valas	M ³	0,156	2,00	0,31
20088	CAP PVC SERIE R P/ ESG PREDIAL DN 100 MM	UN	1,000	8,72	8,72
1970	CURVA PVC LONGA 90G P/ ESG PREDIAL DN 100MM	UN	1,000	25,75	25,75
	Sub-total dos materiais				======
	Mão de obra				78,41
2696	ENCANADOR OU BOMBEIRO IDRAULICO	Н	0,58823529	10,71	C 20
6111	SERVENTE	Н	0,58823529		6,30
		П	0,30023329	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				10.74
	Custo Total				89,15
	Escavação manual de valas até 2 m de profundidade	M ³			14,41
ncargos	Escavação manual de de valas, solo de qualquer categoria, exceto rocha, até 2,00 m de profundidade				
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	Oniu	Quant.	Officario	Iotai
	Sub-total dos materiais				0,00
C444 1	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	1,91176471	7,54	14,41



	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Município	GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./201
	Cub based do Co do				
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				14,41
	Custo Total				14,41
80003	Reaterro de valas	M ³			2,00
Encargos					_,00
ltem	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	•	•		
	Sub-total dos materiais				0,00
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	0,26470588	7,54	2,00
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				2,00
	Custo Total				2,00
					2,00
80043	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 19 cm	M ²			43,92
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, assentados com	argamassa es	nessura das in	ntas 12 mm o	cooccura da
Lincargos	parede sem revestimento: 19 cm.	ar Barriassa, es	pessura das ju	illas 12 IIIII, es	pessura da

	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, esp = 19 cm	M ²			43,92
Encargos	Alvenaria de elevação com blocos cerâmicos furados, dimensões 9x19x19 cm, assentados com arga	ımassa, e	spessura das i	untas 12 mm.	espessura da
	parede sem revestimento: 19 cm.	•	,		copessara ac
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	-			
	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³	0,034	265,22	9,02
7271	TIJOLO CERAMICO FURADO 8 FUROS 9 X 19 X 19CM	UN	47,000	0,40	18,80
	Sub-total dos materiais				
	Mão de obra				27,82
4750	PEDREIRO	1			
	SERVENTE	Н	0,88235294	10,71	9,45
0111	SERVENTE	Н	0,88235294	7,54	6,65
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				16,10
	Custo Total				43,92
80008	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:9	M ³			265,22
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:9	3.50			203,22
	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	162,000	0.46	74,52
	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	162,000	0,74	119,88
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,216	40,00	48,64
	Sub-total dos materiais				243,04
	Mão de obra				,
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	-		,	22,18
	Custo Total				265,22

80013	Chapisco	M ²			1.02
Encargos	Chapisco sobre superfícies verticais empregando argamassa de cimento	e areja média ou grossa sem peneir	ar no traco do	1.2 050055115	1,92
	. 0	o area media oa grossa sem penen	ai ilo traço de	1.5, espessure	de 3 mm.
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materi	ais		56	Total
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M³	0,003	283,15	0,85
	Sub-total dos materiai	s	3,000	203,23	0,85
					0,05
4750	PEDREIRO	Н	0,05882353	10,71	0,63
6111	SERVENTE	Н	0,05882353	7,54	0,44
	Sub-total da mão de obra com enc		0,03002333	7,54	1,07
	Custo Total				1,92
80012	Preparo de argamassa cimento e areia 1:3	M ³			283,15
	Preparo de argamassa cimento e areia sem peneirar, no traço de 1:3	IVI			203,13



Municípi	COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
	o GUAIUBA	UF	CE	Data:	NOV./20
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais			Omtano	Total
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	486,000	0,46	223,56
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	0,935	40,00	37,42
	Sub-total dos materiais				260,98
6111	Mão de obra SERVENTE	1	2.0411764	7 7 7 7	22.12
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais	Н	2,94117647	7 7,54	22,18 22,18
	Custo Total Annual Custo Total				283,15
					200)15
80016	Emboço	M ²			8,75
Encargos	Emboço para paredes internas ou externas, empregando argamassa mista de cimento, cal hidratad	a e areia	média ou gro	ssa sem pene	irar, no traço :
Item	Descrição				
item	Materiais	Unid	Quant.	Unitário	Total
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	M ³	0.010	220.42	2.20
	Sub-total dos materiais	I IVI	0,010	230,42	2,30 2,30
	Mão de obra				2,30
4750	PEDREIRO	Н	0,35294118	10,71	3,78
6111	SERVENTE	Н	0,35294118	7,54	2,66
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				6,44
	Custo Total				8,75
80014	Preparo de argamassa de cimento , cal e areia, traço 1:2:11	N 43			
Encargos	Preparo de argamassa mista de cimento, cal hidratada e areia sem peneirar, no traço 1:2:11	M ³			230,42
	, statut data d'al autom penenur, no trago 1.2.11				
ltem	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
1379	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	133,000	0,46	61,18
1106 370	CAL HIDRATADA, DE 1A. QUALIDADE, PARA ARGAMASSA	KG	133,000	0,74	98,42
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE) Sub-total dos materiais	M3	1,216	40,00	48,64
	Mão de obra				208,24
6111	SERVENTE	Н	2,94117647	7,54	22.10
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais		2,34117047	7,54	22,18
	Custo Total				22,18
					230,42
80017	Reboco com acabamento liso	M ²			230,42
100000000000000000000000000000000000000		M² de ciment	o e areia mé	dia ou fina, no	230,42
100000000000000000000000000000000000000	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o	de ciment			230,42 10,06 traço 1:1,5, co
Encargos	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição	M² de ciment	o e areia méo	dia ou fina, no Unitário	230,42
Encargos	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o	de ciment	Quant.	Unitário	230,42 10,06 traço 1:1,5, co
Encargos Item	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais	de ciment			230,42 10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48
Item 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra	de ciment	Quant.	Unitário	230,42 10,06 traço 1:1,5, co
Item 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO	Unid M3	Quant. 0,003 0,47058824	Unitário	230,42 10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48
Item 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE	Unid M3	Quant. 0,003	Unitário 491,74	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55
Item 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais	Unid M3	Quant. 0,003 0,47058824	Unitário 491,74 10,71	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59
Item 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE	Unid M3	Quant. 0,003 0,47058824	Unitário 491,74 10,71	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55
Item 80015 4750 6111 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	Unid M³ H H	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824	Unitário 491,74 10,71 7,54	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06
Item 80015 4750 6111 80015	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5	Unid M³ H H	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824	Unitário 491,74 10,71 7,54	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59
Item 80015 4750 6111 80015 Encargos	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com ad	Unid M³ H H	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824	Unitário 491,74 10,71 7,54	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06
Item	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa de Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com aconomica de secrição	Unid M³ H H	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824	Unitário 491,74 10,71 7,54	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06
Item	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa de Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com ado Descrição Materiais	Unid H H H Unid Unid	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824 ermeabilizan	Unitário 491,74 10,71 7,54 te	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06 491,74
Item	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa o Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com aco Descrição Materiais CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	Unid H H H Unid KG	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824 ermeabilizan Quant. 753,000	Unitário	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06 491,74 Total
Item	Reboco com acabamento liso Reboco para paredes internas com acabamento liso, lustrado e cilindrado, empregando argamassa de Descrição Materiais Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Sub-total dos materiais Mão de obra PEDREIRO SERVENTE Sub-total da mão de obra com encargos sociais Custo Total Preparo de argamassa de cimento e areia fina, traço 1:1,5 Preparo de argamassa de cimento e areia média ou fina, seca e peneirada, no traço de 1:1,5, com ado Descrição Materiais	Unid H H H Unid Unid	Quant. 0,003 0,47058824 0,47058824 ermeabilizan	Unitário 491,74 10,71 7,54 te	10,06 traço 1:1,5, co Total 1,48 1,48 5,04 3,55 8,59 10,06 491,74



		ÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS				
Municipio	GUAIUBA	U	F	CE	Data:	NOV./201
		Mão de obra				
6111	SERVENTE	Гн	2,9	94117647	7,54	22,18
	Sub-total da mão de o	bra com encargos sociais				22,18
	Cust	o Total				491,74

80041	Execução da camada de brita	M ³	#VALOR!		54,44
Encargos					34,44
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais	'		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
4722	PEDRA BRITADA N. 3 OU 38 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	M3	1,000	50,00	50,00
	Sub-total dos materiais	'			50,00
	Mão de obra				
6111	SERVENTE	Н	0,58823529	7,54	4,44
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				4,44
	Custo Total				54,44

80033	Tampa de concreto armado	M ²		T	72,58
ncargos	Execução de tampa de concreto armado de 5 cm de espessura				72,38
Item	Descrição	Unid	Quant.	Unitário	Total
	Materiais				
	CIMENTO PORTLAND COMUM CP I- 32	KG	16,200	0,46	7,45
	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	МЗ	0,033	40,00	1,32
	PEDRA BRITADA N. 1 OU 19 MM - POSTO PEDREIRA / FORNECEDOR (SEM FRETE)	МЗ	0,040	50,00	2,00
	ACO CA-60 - 7,0MM	KG	5,270	4,02	21,19
	ARAME RECOZIDO 18 BWG - 1,25MM - 9,60 G/M	KG	0,090	9,55	0,86
	CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA PLASTIFICADA E=12MM DE 1,10 X 2,20 M PARA FORMA CON	M2	0,400	29,39	11,76
6188	TABUA MADEIRA 3A QUALIDADE 2,5 X 30CM (1 X 12") NAO APARELHADA	M2	0,120	60,20	7,22
					.,
	Sub-total dos materiais				51,80
	Mão de obra				,00
	CARPINTEIRO DE FORMAS	Н	0,17647059	10,71	1,89
	PEDREIRO	Н	0,17647059	10,71	1,89
- Marie - 100 Color - 100 Colo	ARMADOR	Н	0,27058824	10,71	2,90
6111	SERVENTE	Н	1,87058824	7,54	14,10
				. ,	1,10
	Sub-total da mão de obra com encargos sociais				20,78
	Custo Total				72,58

COMPOSIÇÃO DE BDI

COD	DESCRIÇÃO	%
	Despesas Indiretas	
AC	Administração central	3,43
DF	Despesas financeiras	0,94
R	Riscos	1,00

	Benefício	
S + G	Garantia/seguros	0,28
L	Lucro	6,74

TOTAL DOS IMPOSTOS	13,15
 CPRB (4,5%, Apenas quando tiver desoneração INSS)	4,50
ISS	5,00
COFINS	3,00
PIS	0,65
 Impostos	13,15

BDI = 29,90%

$$BDI = \frac{(1 + AC + S + R + G)(1 + DF)(1 + L)}{(1 - I)} - 1$$

CONFORME ACORDÃO 2622/2013-TCU

ENCARGOS SOCIAIS SOBRE DA MÃO-DE-OBRA - COM DESONERAÇÃO

<u>CÓDIGO</u>	<u>DESCRIÇÃO</u>	HORISTA %	MENSALISTA S
	GRUPO A		
A1	INSS	0,00	0,0
A2	SESI	1,50	
A3	SENAI	1,00	1,0
A4	INCRA	0,20	0,2
A5	SEBRAE	0,60	0,6
A6	Salário Educação	2,50	2,5
A7	Seguro Contra Acidentes sde Trabalho	3,00	3,0
A8	FGTS	8,00	8,0
A9	SECONCI	0,00	0,0
Α	Total de Encargos Sociais Básicos	16,80	16,8
	GRUPO B	10,00	10,0
B1	Repouso Semanal Remunerado	17,87	0,0
B2	Feriados	3,72	0,0
В3	Auxilio - Enfermidade	0,91	0,6
B4	13º Salário	10,92	8,3
B5	Licença Paternidade	0,08	
В6	Faltas Justificadas	0,73	0,0 0,5
B7	Dias de Chuvas	1,65	0,0
B8	Auxílio Acidentes de Trabalho	0,12	
B9	Férias Gozadas	10,42	0,0
B10	Salário Maternidade	0,03	8,9
В	Total de Encargos Sociais que recebem incidências de A	46,45	0,0
	GRUPO C	40,45	18,6
C1	Aviso Prévio Trabalhado	6,35	F 2/
C2	Aviso Prévio Indenizado	0,15	5,39
C3	Férias indenizados	3,56	0,30
C4	Depósito Rescisão sem Justa Causa	4,84	1,82
C5	Indenização Adicional	0,53	3,66
С	Total de Encargos Sociais que não recebem incidências de A		0,45
	GRUPO D	15,43	11,62
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	7.00	
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e eincidência do FGTS	7,80	3,14
	sobre Aviso Prévio Indenizado	0,53	0,48
	Total de Reincidências de um grupo sobre o outro	0.00	
	*GRUPO E	8,33	3,62
E1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	0.001	0.00
E1	Total dos Encargos Sociais Complementares	0,00	0,00
	TOTAL (A+B+C+D+E)	0,00	0,00
	TOTAL (ATDICIDIL)	87,01	50,72

OBS: *Grupo E deverá ser apropiado como item do custo direto

Fonte: Informação Dias de Chuva - INMET



Estado do Ceará Prefeitura Municipal de Guaiuba

MINISTÉRIO DA SAÚDE PLANO DE TRABALHO: DESCRIÇÃO DO PROJETO - ANEXO IV

1 – Nome do Órgão ou Entidade Convenente, conforme contido no Cartão do CNPJ

MUNICÍPIO DE GUAIUBA

2 - CNPJ 12.359.535	5/0001-32	3 – Exercício 2018	4 – UF CE	5 – Nº do Processo	rocesso			
6 – DDD	7 – Fone			8 – Fax	9 – E-mail			
85	3376-100	1			prefeituramunicipalguaiuba@gmail.c			
10 - Nome	do Banco C	Conveniado		11 – Nº do Banco Conveniado				
BANCO DO BRASIL				001				
12 – Agênc	ia			13 – Praça de Pagamento		14 - UF		
3967-5				11088-4 CE				
15 - Recurso Orçamentário				16 – Emenda Nº				
1. Programa ()								
2. Emenda (X)								
17 – Programa				1		_		

17 – Programa

3621120110007 - Serviços Urbanos de Água e Esgoto

18 - Descrição do Objeto

IMPLANTAÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS E DOMICILIÁRES NO MUNICÍPIO DE GUAIUBA

19 - Justificativa da Proposição

O Município de Guaiúba localiza-se na Região Metropolitana de Fortaleza, conta com uma população atual é de 24.091 habitantes (estimativa IBGE 2010), sendo 18.877 residente na zona urbana e 5.214 na zona rural. O Índice de Desenvolvimento Humano (2000) é de 0,652 (48º no ranking do Ceará), o IDM (2002) é de 26,73 (74º no ranking do Ceará). Foi elevada a condição de município no ano de 1986. No tocante aos serviços de água e esgoto, o Município possui um índice de 77,86% em serviços de água (urbano) e 25,36% em serviços de esgoto (urbano). Embora o primeiro seja satisfatório, o índice de Serviços de Esgoto demonstra a necessidade de Ações de Saneamento no Município. Portanto, o presente projeto consiste na Construção de Melhorias Sanitárias Domiciliares no Município de Guaiúba-CE, beneficiando diretamente inúmeras famílias de baixa renda e contribuindo para a redução de casos de doenças provocadas pela falta ou inadequação das condições de saneamento básico domiciliar; também melhorará a qualidade de vida da população beneficiária, pela adoção de melhores condições de higiene (pelo fato da construção do banheiro adequado e pela destinação adequada do esgotamento sanitário). As famílias que não possuem em suas residências instalações sanitárias convivem com riscos de doenças como a cólera, desinteria, micoses e tantas outras doenças relacionadas à falta de higiene sanitária. Dessa forma, faz-se de grande urgência a aquisição da, então, Unidade Sanitária contribuindo, assim, para um crescimento na qualidade de vida de toda a população de Guaiúba.

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000 Fone/ Fax: (085) 3376 1001





20 - Objetivos/Resultados

IMPLANTAÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS E DOMICILIÁRES NO MUNICÍPIO DE GUAIUBA

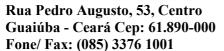
21 - Acompanhamento

Será licitada uma empresa que ficará responsável pela execução das obras. A prefeitura disponibilizará um engenheiro para acompanhar e avaliar o andamento das mesmas.

22 - População do Município, segundo o último censo do IBGE (www.ibge.gov.br)

IBGE (2010) é de 23.853 habitantes

23 – Autenticação		
Data	Nome do Dirigente ou do Representante Legal	Assinatura do Dirigente ou do Representante Legal
05/11/2018	Marcelo de Castro Fradique Accioly Prefeito de Guaiúba-CE	AMOA Legal







MINISTÉRIO DA SAÚDE PLANO DE TRABALHO: CRONOGRAMA DE EXECUÇÃO E PLANO DE APLICAÇÃO - ANEXO V

I - Identificação do Proponente

1 – Nome do Órgão ou Entidade Proponente, conforme contido no Cartão do CNPJ	2 – Ação	3 – Nº do Processo
MUNICÍPIO DE GUAIUBA	IMPLANTAÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS E DOMICILIÁRES NO MUNICÍPIO DE GUAIUBA	

II – Cronograma de Execução

4 – Meta	5 – Etapa/Fase	6 - Especificação	7 – Indicador Físico		8 – Previsão de Execução		
			Unidade de Medida	Qtde.	Início	Término	
1	1.1	IMPLANTAÇÃO DE MELHORIAS SANITÁRIAS E DOMICILIÁRES NO MUNICÍPIO DE GUAIUBA	und	23	Nov/2018	Nov/2019	

III - Plano de Aplicação

9 – Natureza da Despesa	10 - Especificação	11 - Concedente	12 - Proponente	13 – Subtotal Por Natureza de Gasto (Em R\$ 1,00)
	Capital			
	Construção Nova	250.000,00	9.641,16	259.641,16
	Conclusão			
	Ampliação			
	Equipamento e Material Permanente			

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000

Fone/ Fax: (085) 3376 1001



Estado do Ceará Prefeitura Municipal de Guaiuba

 Subtotal desta Categoria Econômica			
14 – TOTAIS dos valores das despesas de capital referentes à concedente e ao proponente	250.000,00	9.641,16	259.641,16

IV – Contrapartida de Bens e Serviços Mensuráveis

15 – Total de Be	ns e Serviços Mensuráveis:	16 - Descrição dos Bens e Serviços Mensuráveis

V – Autenticação

Data	Nome do Dirigente ou do Representante Legal	Assinatura do Dirigente ou do Representante Legal
05/11/2018	Marcelo de Castro Fradique Accioly Prefeito de Guaiúba-CE	

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000 Fone/ Fax: (085) 3376 1001



Estado do Ceará Prefeitura Municipal de Guaiuba

MINISTÉRIO DA SAÚDE PLANO DE TRABALHO: CRONOGRAMA DE DESEMBOLSO - ANEXO VI

1 - Nome o	do Órgão ou Ent	idade Proponente, co	onforme contido no Car	tão do CNPJ		2- Ação			3	3- Nº do Processo
MUNICÍPIO	DE GUAIUBA					IMPLANTAÇ MUNICÍPIO	ÇÃO DE MELHORIAS SAN: DE GUAIUBA	ITÁRIAS E DOMICILIÁRES	S NO	
	4- Ano	5- Meta	6 - Mês							
CONCEDENTE 1,00)	_		Janeiro	Fevereiro	Março	Abril	Maio		Junho	
DENT 1,00	2019	1	125.000,00							
) E (E)			Julho	Agosto	Setembro	Outubro	Novembro		Dezem	ibro
(EM R\$	2018	1					125.000,00			
				I	7- Total Acur	mulado de Recu	ursos da Concedente (Em	R\$ 1,00)		R\$ 250.000,00
	8- Ano	9- Meta	10 - Mês							
₹ОРО			Janeiro	Fevereiro	Março		Abril	Maio	Junho	
PROPONENTE 1,00)	2019	1	4.820,58							
) E (E)			Julho	Agosto	Setembro		Outubro	Novembro	Dezem	ibro
(EM R\$	2018	1						4.820,58		
				I	11- Total Acu	mulado de Rec	ursos do Proponente (Em	R\$ 1,00)		R\$ 9.641,16
					12- Total Ger	ral dos Recurso	os (Em R\$ 1,00)			R\$ 259.641,16
13 - Autentica	ação do Propone	ente				1.	4 – Aprovação da Concec	lente		
Data			Nome do Diriger	nte ou do Representar	nte Legal			Nome da Conce	dente	
05/11/2018			Marcelo d Prei	e Castro Fradique Acciol pio de Guaiúba-CE	y					

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000 Fone/ Fax: (085) 3376 1001

RESOLUÇÃO - RE Nº 4.064, DE 27 DE SETEMBRO DE 2012

O Diretor da Diretoria Colegiada da Agência Nacional de O Diretor da Diretorda de Colegada da Agencia Nacional de Vigilância Sanitária, no uso das atribuições que lhe conferem o Decreto de recondução de 26 de agosto de 2010, do Presidente da República, publicado no DOU de 27 de agosto de 2010, o inciso VIII do art. 15, e o inciso I e o § 1º do art. 55 do Regimento Intermo aprovado nos termos do Anexo I da Portaria n.º 354 da ANVISA, de a Portaria nº 498, de 29 de março de 2012, considerando, o art. 7º da Lei nº 6.360, de 23 de setembro de

considerando, o art. 8" do Decreto nº 79.094, de 05 de

considerando, o art. 148 § 1º do Decreto nº 79.094, de 05 de janeiro de 1977;

considerando os artigos 104, 105, 212, 283 § 3º inciso III e 284 da Resolução nº 17 de 16 de abril de 2010; considerando as observações consignadas no relatório de ins-

peção investigativa realizada por esta Agência e ainda o laudo Técnico de inspeção da Prefeitura Municipal de Diadema/SP de 17 de

nico de inspeção da Prefeitura Municipal de Diadema/SP de 17 de fevereiro de 2012.

considerando, que a empresa fabricou medicamentos descumprindo a notificação TRM 001-A 0846 lavrada em 17 de fevereiro de 2012 emitida pela vigilância que suspendia a venda e fabricação de produtos da linha de sólidos por não atender aos requisitos de BPF, resolve:

Art. 1º, Determinar, como medida de intereses santiário, a acuanda de direthivida consederá que su suspendia de a bertificio a

Suspensão da distribuição, comércio e uso, em todo o território na-cional, de todos os produtos fabricados na linha de sólidos, pro-duzidos entre 18 de fevereiro e 03 de maio de 2012 pela empresa ROYTON QUÍMICA E FARMACÉUTICA LTDA, localizado na AVENIDA CASA GRANDE Nº 874 PIRAPORINHA DIADE-MA/SP.

Art. 2º. Determinar, o recolhimento do estoque existente no mercado de todos os lotes, na forma da Resolução RDC nº 35/2005, fabricados na linha de sólidos compreendidos entre 18 de fevereiro de 2012 e 03 de maio de 2012 conforme especificado no artigo 1º. 3º. Esta Resolução entra em vigor na data de sua puticios. Fart. 3º. Esta Resolução entra em vigor na data de sua puticios. blicação

JOSÉ AGENOR ÁLVARES DA SILVA

RESOLUÇÃO - RE Nº 4.065. DE 27 DE SETEMBRO DE 2012

O Diretor da Diretoria Colegiada da Agência Nacional de Vigilância Sanitária, no uso das atribuições que lhe conferem o Decidência Sanitária, no uso das atribuições que lhe conferem o Decidência de Cole de Gosto de 2010, da Presidenta da República, publicado no D. O. U. de 27 de agosto de 2010, o art. 4º inciso III altinea "cº do Regitinento Interno aprovado nos termes do Anexo I da Portaria nº 354 da ANVISA, de 11 de agosto de 2066, republicada no D. O. U. de 21 de agosto de 2006 e a Portaria nº 498, de 29 de março de 2012; considerando, o art. 62 caput e inciso II, da Lei nº 6.360, de 20 de agosto de 1900; considerando, o art. 18, § 6º, II, da Lei nº 8.078, de 11 de setembro de 1970; considerando, o art. 7º, XV, da Lei nº 9.782 de 26 de janeiro de 1990;

considerando, o art. 7°. XV, da Lei n° 9.782 de 26 de janeiro de 1999; considerando ainda, que a empresa devidamente detentora do registro do produto. Laboratório Qúimico Farmacéutico Berganto Ltda. desconhece a existência do lote 091194031 do produto Hormotroy (somatropina) 12Ul, data de fabricação: 06/2011, e data de validadie: 11/2014, resolve:

Art. 1° Determinar, como medida de interesse sanitário, a apreensão e inutilização, em todo o território nacional, do produto assemelhado ao medicamento Hormotroy (somatropina), na apresuração de 12 Ul pê Liofilizado Injuétivel, com descrição de lote via 091194031 e Código de Cartucho 600680, cuja detentora do registro 19µ13 de configura a empresa Laboratório Químico Faramectuito Bergamo Ltda. uma vez que o citado lote, conforme posicionamento da originalmente fabricante, não apresenta origem conhecida pelo laboratório.

Art. 2° Esta Resolução entra em vigor na data da sua publicação.

JOSÉ AGENOR ÁLVARES DA SILVA

GERÊNCIA-GERAL DE PORTOS, AEROPORTOS. FRONTEIRAS E RECINTOS ALFANDEGADOS

DESPACHO DO GERENTE-GERAL Em 26 de setembro de 2012

O Gerente-Geral de Portos, Aeroportos e Fronteiras e Re-cintos Alfandegados da Agência Nacional de Vigilância Sanitária-ANVISA, no uso de suas atribuições legais conferidas pelo art. 42, inciso XII, da Portaria n.º 354, de 11 de agosto de 2006, alterada pela Portaria n.º 783, de 13 de julho de 2009, vem tortar pública a Decisão Administrativa referente ao processo administrativo-sanitário

KIMENZ EQUIPAMENTOS LTDA 25759.803075/2008-85 - AIS:505293/08-9 - CVPAF/SP Penalidade de Multa no valor de R\$ 4,000,00 (Quatro mil

PAULO BIACARDI COURY

RETIFICAÇÃO

Na Resolução RE nº. 3.087, de 18 de julho de 2012, publicada no DOU nº. 141, de 23 de julho de 2012, Seção 1 Página 31 e Suplemento a presente edição página 118. Onde se lê:

ATIVIDADE: Prestação de serviço de armazenagem de afimentos, bem como das matérias-primas e insumos que esses contem em terminais alfandegados.

Luia-se:

ATIVIDADE: Prestação de serviço de armazenagem de produtos sob vigilância santiária: medicamentos e substâncias sob controle especial (Port. 344/98).

FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAÚDE

PORTARIA Nº 801, DE 27 DE SETEMBRO DE 2012

O PRESIDENTE EM EXERCÍCIO DA FUNDAÇÃO NACIONAL DE SAÚDE, no exercício da competência que lhe confere o art. 14, IV, do Estatuto, aprovado pelo Decreto nº 7.335, de 19 de outubro de 2010, publicado no Diário Oficial da União do dia 20 subseqüente;

Considerando o encerramiento, nesta data, do prizo para apresentação de projeto básico ou termo de referência nos convênios celebrados no exercício de 2011;

Considerando, a complexidade que envolve a airividade de elaboração de projetos técnicos de engenharia;

Considerando, ainda, o periodo eleitoral por que passam os municípios brasileiros, resolve:

Art. 1º, Prorrogar por igual periodo o prazo previstos na Cláusula Quarta, incisso II, afinea "a", dos convênios abaixo listados, celebrados por esta Fundação Nacional de Saúde com municípios ou consórcios intermunicipais no exercício de 2011, para apresentação de projeto básico ou termo de referência.

Qtd.	Convēnio	Entidade	Ação
11	760558/2011	Epitaciolândia/AC	Residuos Sólidus
2	766236/2011	Consórcio de Desenvolvimento Intermunicipal do Alto Acre e Capixaba	Residuos Sólidos
3	759693/2011	Cacimbinhas/AL.	PMSB
4	: 759697/2011	Olho D'Àgua das Flores/AL	PMSB
<u>s</u>	759700/2011	Piacabuçu/AU.	PMSB
6	760562/2011	Barra de São Miguel/Al.	Residuos Sólidos
7	761369/2011	Inhapi/AL	Residuos Sólidos
8	760375/2011	São Paulo, de Olivença/AL	SAA
9	765098/2011	Silves/AM	Residuos Solidos
10	60541/2011	Presidente Tancredo Neves/BA	MSD
11	760542/2011	Xique-Xique/BA	SAA
12	760566/2011	Fitadelfia/BA	Residuos Sólidos
13	760585/2011	Jaborandi/BA	Residuos Sólidos
14	761136/2011	Serra Dourada/BA	Residuos Sólidos
15	762143/2011	Cândido Sales/BA	Residuos Sólidos
16	763359/2011	São Gabriel/BA	Residuos Sólidos
17	765589/2011	Riachão do Jacuipe/BA	Residuos Sólidos
18	766278/2011	Feira de Santana/BA	MSD
19	760271/2011	Aracoiaba/CE	SAA
20	760273/2011	Beberibe/CE	SAA
21	760274/2011	Beberibe/CE	SAA

7808	ISSN 1677-7042	Diário Oficial da União - Seção 1	Nº 189, sexta-feira, 28 de setembro de 2013
	760278/2011	Forquilha/CE	iere
23	760306/2011	Guaiuba/CE	SES
24	760381/2011	Araçojaha/CE	MSD SES
25	760385/2011	Itapiùna/CE	
26	760570/2011	Paracuni/CE	SAA
27	760572/2011	Parambu/CE	Residuos Sólidos
28	762202/2011	Milagres/CE	Residuos Sálidos
29	762205/2011	- Quixer@CE	Residuos Sólidos
30	763225/2011	Massapé/CE	Residuos Sólidos
31	765093/2011	IpwCE	MSD
32	760312/2011	Marilândia/ES	Resíduos Sólidos
33	760575/2011	Pedro Canário/ES	SAA
34	762210/2011	Ecuporanga/ES	SES
35	762213/2011	Montanha/ES	Residuos Sólidos
36	767693/2011	Mucurici/ES	Residuox Sólidos
37	760579/2011	Jaciara/GO	Resíduos Sólidos
38	761189/2011	Cajaponia/GQ	Residuos Sólidos
39	762318/2011	Fazenda Nova/GO	Residuos Sólidos
40	763238/2011		Resíduos Sóligos
41	763242/2011	Alto Paraíso de Goiás/GO	Residuos Sólidos
42	764874/2011	São João D'Aljança/GO	Resíduos Sólidos
43	765026/2011	Varjão/GO	Residuos Sólidos
44	765106/2011	Mutunópolis/GO	Residuos Sólidos
45	760280/2011	Piracanjuba/GO	Residuos Sólidos
46	760325/2011	Lagoa Grande do Maranhão/MA	<u>\$AA</u>
47	760326/2011	Penalva/MA	SAA
48	760407/20 1	Estreito/MA	SAA SAA
49	1	Sítio Novo/MA	MSD
50	760589/2011	Afunso Cunha/MA	MŞD
51_	760594/2011	Colinas/MA	Residuos Sólidos
52	760604/2011	Paraibano/MA	SAA.
	760605/2011	Passagem Françu/MA	SA4
53	760607-2011	Sucupira do Norte/MA	SAA
54	762229/2011	Alto Parnaiba/MA	Residuos Sólidos
55	762231/2011	Bom Lugar/MA	Residuos Sólidos
56	762232/2011	Guimarães/MA	Residuos Sólidos
57	763245/2011	. Carutapera/MA	SAA
58	763246/2011	Lagoa Grande do Maranhão/MA	MSD
59		Porto Franco/MA	SAA
60	765156/2011	Afonso Cunha/MA	Residuos Sólidos
61	767228/2011	A fonse Cunha/MA	SAA
62	759617/2011	Andradas/MG	PMSB
63	7596[9/2011	Paraopeba/MG	PMSB
64	759653/2011	Recreit/MG	PMSB
65	759654/2011	Santa Juliana/MG	PMSB
66	759680/2011	São Roque de Minas/MG	PMSB
67	759688/2011	Caiana/MG	PMSB
	· ·		

Nº 189, sexta-feira, 28 de setembro de 2012	Diário Oficial da União
	Diano Official da Offici

89, sexta-feira,	28 de setembro de 2012	Diário Oficial da União - Seção 1	ISSN 1677-7042 97
68	759720/2011	Francisco Sá/MG	PMSB
69	759722/2011	Guiricema/MG	
70	760647/2011	Bom Successo/MG	PMSB
71	760669/201	Campo Florido/MG	Residuos Sólidos
72	760682/2011	Coronel Murta/MG	Residuos Sólidos
73	760686/2011	Espinosa/MG	SAA
74	760699/2011	São Sebastião do Maranhão/MG	isaa
75	760705-2011	Verissimo/MG	SAA
76	762236/3011		Residuos Sólidos
77	762238/2011	Campos Gerais/MG	Residuos Sólidos
78	762241/2011	Monalyania/MG	Residuos Sólidos
79.	!	Rio Pomba/MG	Residuos Sólidos
80	763361/2011	Alto Rio Doce/MG	Resíduo <u>s Sólidos</u>
	763376/2011	Pintópolis/MG	Residuos Sólidos
81	765228/2011	Novo Cruzeiro/MG	Resíduos Sólidos
82	765348/2011	São Bento Ahadc/MG	Resíduos Sólidos
83	765363/2011	Gurinhat#/MG	Resíduos Sólidos
84	762320/2011	Anaurilándia/MS	Residuos Sólidos
85	762323/2011	Fátima do Sul/MS	Residuos Sólidos
86	762332/2011	Nova Andradina/MS	Residuos Sólidos
		Lyiphema/MS	Residuos Sótidos
88	760330/2011	Juscimeira/MT	SAA
89	760331/2011	Nessa Senhora do Livramento/MT	SES
90	762249/2011	Nova Canaă do Norte/MT	
91	765296/2011	Consórcio Internunicipal de Desenvolvimento Econômico, Social, Ambier fístico do Complexo Nascentes de Pantaria	Resíduos Sólidos ntal e Tu- Resíduos Sólidos
92	765646/2011	Consórcio Internunicipal de Desenvolvimento Econômico, Social, Ambier ristico do Complexo Nascentes do Panianal	
. 93	760287/2011	Alenquer/PA	<u> </u>
94	760290/2011	Garrafio do Norte/PA	SAA
95	760292/2011		SAA
96	760295/2013	Magalhàcs Baraja/PA	iSAA
97	760299/2011		SAA
98		Óbidos/PA	<u>'SAA</u>
99		Obidos/PA	SAA
100	760303/2011	Quatipuru/PA	SAA
	760708/2011	Trairão/PA	Residuos Sólidos
101		Acaté/PA	SAA
102		Belterra/PA	SAA
103	763254/2011	Brasil Novo/PA	SAA
104	763255/2011	Brasil Novo/PA	,SAA
105	764962/2011	Ponta de Pedras/PA	Residuos Sólidos
100			
106	765304/2011	Praioha/PA	Resíduos Sólidos
107	765304/2011 765360/2011	Prainha/PA Santarém Novo/PA	
	· ·	Santarém Novo/PA	Rusiduos Sólidos
107	765360/2011	Santarém Nove/PA Cachoeira (los Índios/PB	Residuos Sólidos Residuos Sólidos
108	765360/2011 755339/2011 760275/2011	Santarém Nove/PA Cachoeira dos Índios/PB Curral de Cima/PB	Residuos Sólidos Residuos Sólidos SAA
108	765360/2011 755339/2011	Santarém Nove/PA Cachoeira (los Índios/PB	Residuos Sólidos Residuos Sólidos

Este documento pode ser verificado no endereço eletrônico http://www.in.gov.ho/autmticidade.lanil.pelo código 00012012092800097

Documento assinado digitalmente conforme MP nº 2.200-2 de 24/08/2001, que institui a Infraestrutura de Chaves Públicas Brasileira - ICP-Brasil.

	7307 1077-7072	Diano Oficial da União - Seção 1	Nº 189, sexta-feira. 28 de setembro de 201
113	760709/2011	Bogucirão/PB	Melliorias Habitacionais para Controle da Doenide Chagas
114	762263/2011	Príncesa Isabel/PB	Residuos Sólidos
115	763362/2011	Baraúns/PB	Resídues Sólides
116	763363/2011	Erci Martinho/PB	Resíduos Súlidos
	765255/2011	Fagundes/PB	Residuos Sólidos
118	765262/2011	Inga/PB	
119	765274/2011	Mataraca/PB	Residuos Sólidos
120	765329/2011	Serra Redonda/PB	Residuos Sólidos
121	765656/2011	Dona Inës/PB	Residuos Sólidos
122	765667/2011	Natuba/PB	Residuos Sólidos
[23	759641/2011	João Alfredo/Pt	Residuos Sólidos
124	760263/2011	Tracumbacm/PE	PMSB
125	760304/2011	Arco Verde/PE	SES
126	760307/2011		MSD
127	760710/2011	Cusinbas/PE	MSD
128	763257/2011	Lajędo/PE	Residuos Sólidos
129	763259/2011	Agrestina/PE	Sançamento Rural
130		Vertentes/PE	SES .
131	7607 4/201	Nossa Senhora dos Remédios/PI	Resíduos Sólidos
	760715/2011	Porto/PI	Residuos Súlajos
132	761191/2011	Campo Largo do Piaui/PI	Residuos Sólidos
133	761192/2011	Marcos Parentes/PI	Residuos Sólidos
134	761367/2011	Nazaria/PI	Residuos Sólidos
1.35	761600/2011	Caraçol/PI	Residuos Sólidos
136	762265/2011	Riacle Frio/Pt	Residues Sélidos
	762268/2011	São José do Peixe/PI	Residuos Sólidos
138	762341/2011	Medeiro/PI	Residuos Sólidos
139		Murici dos Portelas/PI	Residuos Sólidos
140	763351/20]1	Batałha/PI	Residuos Sólidos
141	764941/2011	Curral Novo do Piaui/PI	Residuos Sótidos
142	764957/2011	São José do Piaui/Pl	Residuos Sálidos
143	760264/2011	Abatia/PR	SES
144	760269/2011	Manfrinopolis/PR	SAA
145		Macipé/PR	SAA
146	760281/2011	Mariselva/PR	SAA
147	760284/2011	São Jorge D'Ogste/PR	SAA
148	760286/2011	Verê/PR	SAA
149	760593/2011	Lindocste/PR	SAA
150	760685/2011	Querèpeia do Norte/PR	Residuos Sólidos
151	761198/2011	Nova Esperança/PR	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
152	762273/2011	Saudade, do Iguaçu/PR	Residuos Sólidos
153	762275/2011	Coronel Domingos Sparce/PR	Residuos Sólidos
154	755352/2011	Vassouras/R1	Residuos Sólidos
155	759773/2011	yassouras/KJ Nativitade/RJ	SES
156	760395/2011		PMSB
157	760712/2011	Rio Claro/RJ	SES
		Rio das Flores/RJ	Residuos Sólidos

Este documento pode ser verificado no endereço eletrônico http://www.in.gov.br/auctuicidade.html, pelo código 00012012092800098

Documento assinado digitalmente conforme MP nº 2,200-2 de 24/08/2001, que institui a Infraestrutura de Chaves Públicas Brasileira - ICP-Brasil.

			33/4 10/7-7042 22 11505
158	762281/2011	Duas Barras/RJ	
1.59	760317/2011	Serra do Mel/RN	Residuos Sólidos
160	764968/2011	Serrinha/RN	MSD
161	765684/2011	Lucrécia/RN	Residuos Sólidos
162	759656/2011	Cujubim/RO	Residuos Sólidos
162	759729/2011		PMSB
163	760260/2011	Bom Jesus/RS	PMSB
164	760262/2011	Nova Petrópolis/RS	ISES
165	760267/2011	Santana da Boa Vista/RS	SAA
166	760419/2011	Boqueirão do Leão/RS	SAA
167	760716/2011	São Francisco de Assis/RS	SAA
168	762289/2011	Novo Machado/RS	iResiduos Sólidos
169	765075/2011	Dojs Irmãos/RS	Resíduos Sólidos
170	765083/2011	Graniado/RS	Residuos Sólidos
171	760718/2011	Anitápolis/SC	Residuos Sólidos
172	761201/2011	Santa Terezinha do Progresso/SC	Residuos Sólidos
173	765111/2011	Xanxerë/SC	Residuos Sólidos
.174	765301/2011	Jaguaruna/SC	Residuos Sólidos
175	766287/2011	Consorcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Mejo Ambiente, Atenção à Sa	
176	766288/2011	Consórcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa nutade dos Produtos de Origem, Agropecuária e Segurança Alimentar Consorcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção a Sa nidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	
177	766289/2011	nidade dos Produtos de Origent Agroppe de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sancamento Básico, Atenção de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sancamento Básico, Atenção de Sancamento Básico, Atenção Básico, Atenção Básico, Atenção Básico, Atenç	
178	766291/2011	Consorcio latermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa- nidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	360
179	766292/2011	Consórcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meto Ambiente, Atenção à Sanidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	
180	766294/2011	Consórcio Infermunicipal de Saneamento Básico, Mejo Ambiente, Atenção à Sa- nidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	3E3
181	766295/2011	Consórcio Internumicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa- nidade dos Produtos de Origem Agropocuária e Segurança Alimentar	32.0
182	766296/2011	Consórcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sanidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	
183	766297/2011	Consorcio Internunicipal de Saneamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sanidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	353
184	7,66298/2011	Consorcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Alenção à Sa- nidade dos Produtos de Origem Agropocuária y Seguranea Alimentar	
185	766299/2011	Consórcio Intermunicipal de Saneamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sanidade dos Produtos de Origem Agroniculária e Sepurança Alimentar	363
186	766300/2011	Consorcio Intermunicipal de Saneamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa- midade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	
187	766301/2011	Consorcio Intermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Aienção à Sa-	SES
188	766302/2011	Consorcio Infermunicipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção a Sa- midade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	
189	766303/2011	Consorcio Internumcipal de Sancamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa- nidade dos Produtos de Origem Agropecuária e Seguração Alimentar	SFS
190	767421/2011	Consórcio Internunicipal de Saneamento Básico, Meio Ambiente, Atenção à Sa- midade dos Produtos de Origem Agropecuária e Segurança Alimentar	32.3
	755337/2011	P	Residuos Sólidos
192	759746/2011		PMSB
193	76(9323/2011	Piquerobi/SP	Residuos Sólidos
194	760327/2011		Residuos Sólidos
195	760392/2011		Residuos Sólidos
196	760408/2011		Residuos Sólidos
197	760726/2011		Residuos Sótidos
198	760729/2011	B 1.00	Residuos Sólidos
199	760730/2011		Residuos Sólidos
200	760733/2011		Residuos Sólidos
201	761199/2011		Residuos Sólidos
202	760297/2011		SAA

Art. 2º. Esta Portaria entra em vigor na data de sua publicação.

FLAVIO MARCOS PASSOS GOMES JUNIOR

1.947,60 R\$ 259.641,16		2.024,52	18.422,08 113.352,74 2.024,52	18,422,08	30.971,66	3.512,13 15.609,64 30.971,66		33.780,79	36.570,00	3.450,00	FAMÍLIAS
	Of the particular control of the particular										
							0.1,210.0	1.468,73	1.590,00	150,00	VALOR (R\$)
	243,45	337,42	4.928,38	800.96	1 346 59	678 68		1 168 73	2	100	DEINE ICIONO
	c	o	23	23	23	23	Ъ	23	23	23	BENEELCIADOS
	0)	22			100/					
	LIXO	ÁGUA	COZINHA (46) SANITARIO (54)	COZINHA (46)	(54)	(53)	PLACA DA OBRA LAVAR ROOFAS	ANAEROBICO (53)	(54)	DOMESTICO (53)	No
TOTAL GERAL	RECIPIENTE DE	DE	CONJUNTO	PIA DE	SUMIDOURO	I ANQUE DE		FILTRO	TANQUE SEPTICO	FILTRO	
		HGACÃO				10000		50	20	TO	
	TO	60	80	07	90	05	04	03	03	2	
	10	3	3			QUADRO RESCIVIO	NON.				
						ON DECLINO	2				

Comprovante de Inscrição e de Situação Cadastral

Contribuinte,

Confira os dados de Identificação da Pessoa Jurídica e, se houver qualquer divergência, providencie junto à RFB a sua atualização cadastral.

\$07	REPÚBLICA FEDER ADASTRO NACIONAL I							
NÚMERO DE INSCRIÇÃO 12.359.535/0001-32 MATRIZ	COMPROVANTE DE SITUAÇÃO C		DATA DE ABERTURA 02/01/1989					
NOME EMPRESARIAL MUNICIPIO DE GUAIUBA								
TÍTULO DO ESTABELECIMENTO (NOMI PREFEITURA MUNICIPAL D								
CÓDIGO E DESCRIÇÃO DA ATIVIDADE 84.11-6-00 - Administração p								
CÓDIGO E DESCRIÇÃO DAS ATIVIDAD Não informada	ES ECONÔMICAS SECUNDÁRIAS							
CÓDIGO E DESCRIÇÃO DA NATUREZA 124-4 - Município	AJURÍDICA							
LOGRADOURO R PEDRO AUGUSTO								
	RO/DISTRITO NTRO	MUNICÍPIO GUAIUBA	UF CE					
ENDEREÇO ELETRÔNICO		TELEFONE (085) 3761-004						
ENTE FEDERATIVO RESPONSÁVEL (EF MUNICÍPIO DE GUAIUBA	FR)							
SITUAÇÃO CADASTRAL ATIVA			ATA DA SITUAÇÃO CADASTRAL 4/09/2005					
MOTIVO DE SITUAÇÃO CADASTRAL								
SITUAÇÃO ESPECIAL			ATA DA SITUAÇÃO ESPECIAL					
Aprovado pela Instrução No	ormativa RFB nº 1.634, de 06	de maio de 2016.						

Emitido no dia 28/06/2017 às 12:11:45 (data e hora de Brasília).

Voltar

Consulta QSA / Capital Social



Página: 1/1

A RFB agradece a sua visita. Para informações sobre política de privacidade e uso, <u>clique aqui</u>. <u>Atualize sua página</u>



DECLARAÇÃO DE CAPACIDADE TÉCNICA E GERENCIAL

Pelo presente instrumento, A Prefeitura Municipal de Guaiuba, pessoa jurídica de direito público, inscrita no CNPJ sob nº. 12.359.535/0001 - 32, com sede na Rua Pedro Augusto, 53 – Centro, CEP: 61.890-000, neste ato representado por **Prefeito** Municipal, Sr. Marcelo de Castro Fradique Accioly, brasileiro, casado, chefe do poder executivo, inscrito(a) no CPF sob o nº 315.724.563-53, residente e domiciliado na PV Tamboata, S/N – Dois Rios, Guaiuba - CE, CEP 61.890-000. Em conformidade como art.1º, §1º, XXIX,DECLARO, para fins de formalização de convênio com a Fundação Nacional de Saúde -Funasa, que possui experiência nas atividades referentes à matéria relacionada ao convênio, bem como que possui capacidade técnica e gerencial para celebrar, executar e prestar contas, observadas as condições previstas no convênio e no Plano de Trabalho.

Por ser verdadeira a informação prestada, estou ciente que esta declaração estará sujeita as penalidades da lei, conforme dispõe o art. 299 do Código Penal, que prevê a pena por falsidade ideológica:

"Art. 299 - Omitir, em documento público ou particular, declaração que dele devia constar, ou nele inserir ou fazer inserir declaração falsa ou diversa da que devia ser escrita, com o fim de prejudicar direito, criar obrigação ou alterar a verdade sobre fato juridicamente relevante:

Pena - reclusão, de um a cinco anos, e multa, se o documento é público, e reclusão de um a três anos, e multa, se o documento é particular."

Guaiuba, 21 de novembro de 2017.

Marcelo de Castro Fradique Accioly Prefeito de Guaiúba

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000 Fone/ Fax: (085) 3376 1001



Ministério da Saúde Fundação Nacional de Saúde

Município: GUAIÚBA /CEARÁ

Localidade: JAGUARA / VILA HELDER BESERRA

Possui Sistema de Coleta de Resíduos Sólidos Possui Sistema de Abastecimento de Água? Possui Sistema de esgotamento Sanitário?

Sim Não Sim

DATA DA VISITA: 31/10/2018 - 0214/2011 - SICONV: 760306/2011

LEVANTAMENTO DE NECESSIDADES

LENE - MSD

DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

	NFORM	INFORMAÇÕES DO DOMICÍLIO		. 19			ME	LHOF	IAS SA	NITÁ	SIAS	DOMIC	MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES NECESSÁRIAS	S NEC	ESSÁ	RIAS		/ Com
Nome do Beneficiário Endereço	Endereço		Coord	Coordenadas Geográficas	sətnstidsd əb	ação Domiciliar água	o raso	terna Gervatório	obev imac oinòtevrae obev	oinėsine2 otnuju	ednizoD eb	ique de Lavar ipas ro Doméstico	oup fico/Filtro	ógico nidouro	a de Infiltração	ema de Reuso	ação domiciliar goto	ipiente para íduos Sólidos
			Lat.	Long.	ōΝ				Кез	гоЭ		гоу	nsT qè2		ilsV	tsi2		
JAQUELINE DE MATOS DOS REIS Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s o	541191	9555390	7	ı		П		Н	П	1	Н	Н				
BRUNO BARROS MACHADO Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s	541190	9555392	2	Н		1		Н	Н	1	Н	П				
GERMANA DA SILVA FERREIRA Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s	541191	9555394	9	Н		П		Н	Н	1	Н	П				
VALTERCIO BARROS MACHADO Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541196	9555410	1	1		П		Н	\vdash	1 1	Н	Т				
JOSÉ WEDSON FERREIRA DE MATOS Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541202	9555441	1	Н		П		Н	Н	1		1				
CELSO MARCOLINO DA SILVA Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541197	9555670	2	1		1		Н	Н	1	Н	П				
LENIZETE ARAÚJO CAVALCANTE Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado s	/u	541187	9555689	2	1		-		1	1	1	Н	П				
Mª MARGARIDA EVARISTO DA SILVA Sítio Gurita	Sítio Gurita		541008	9553456	4	1		1		1	1	1 1	1	Н				
ALBECÍ SILVA DOS SANTOS Sítio Gurita	Sítio Gurita		541003	9554551	1	1		1		1	1	1 1	1	П				
FRANCISCO JÚLIO HOLANDA Sítio floresta, 14	Sítio floresta, 14		540951	9554530	1	1		1		1	1	1 1	Т	Н				
FRANCISCO ASSIS RIBEIRO Rua Gervásio Teixeira, s/n	Rua Gervásio Teixeira,	s/n	540666	9554091	1	1		1		Н	П	1	Н	Н				
ERINALDA BRAZ DE SOUSA Rua Gervásio Teixeira, 4	Rua Gervásio Teixeira	, 4	540619	9554139	4	1		1		Н	T	1	Н	1				
CRISTIANE BRAZ DE SOUSA Rua Gervásio Teixeira, 5	Rua Gervásio Teixeira,	5	540618	9554137	2	1		1		Н	Н	1	1	П				
FCO. ROBERTO XAVIER DOS SANTOS Rua Gervásio Teixeira, 7	Rua Gervásio Teixeira	, 7	540609	9554144	1	1		1		П	Н	1 1	Η.	Н				
ELIENE FERREIRA BARBOSA Rua Gervásio Teixeira,	Rua Gervásio Teixeir	a, 9	540610	9554141	4	t		1		1	1	1 1	Η.	Т				
					42	9		15	2	15	15	15 15	5 15/15	5 15				

LENE - MSD

LEVANTAMENTO DE NECESSIDADES DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

Município: GUAIÚBA /CEARÁ

Ministério da Saúde Fundação Nacional de Saúde

Localidade: VILA HELDER BEZERRA.

Possui Sistema de Coleta de Resíduos Sólidos Possui Sistema de Abastecimento de Água? Possui Sistema de esgotamento Sanitário?

Não Sim

DATA DA VISITA: 31/10/2018 - 0214/2011 - SICONV: 760306/2011

	sobilò2 soub	ÌsэЯ			1		1	T -	Т			1			1
	goto piente para	Reci	-	-	1	1	-	Н	1	1		∞		00	
SI	ção domiciliar		1	1	1	1		1	1			1		'	
ÁRIA	osnay ap ems	ətsi2	ł	ī	ı	1	1	1	'			1		.1	
ESS/	de Infiltração	eleV	1	1	3	1	1	ı	'			1		1	
NEC	idouro		Н	-	1	-	-	-	Н	Н		∞		23	
MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES NECESSÁRIAS	eup ico/Filtro ico/go		1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1		8/8	7	23/23	
C	o Doméstico	Hiltr	⊣	Н	-	Н	\leftarrow	-	Н	П		∞		23	
DO		neT Rou	1	Н	Н	Н	\leftarrow	Н	Н	1		∞		23	
RIAS	sdnizoO 9k	ei9	Н	П	П	1	Н	Н	1	Н		∞		23	
NITÁ	oinėtine2 otnuį	uoɔ	Н	Н	Н	Н	Н	Н	Н	Н		8		23	
S SA	imač oinotsvre obs													23	
ORIA	oinòtsvre obs		П	1	П	Н	\leftarrow	Н	Н	\vdash		∞		23	
1ELH	erna	tsiD										1			
2	o raso	рос										1			
	ção Domiciliar água	10-01	1	1	1	1	ι	ı				î		9	
	sətnstidsd ək	ōN	7	7	∞	Н	4	4	က	2		24		99	
		50	85	00	22	80	79	94	38						
ale A	Coordenadas Geográficas	Long.	553985	9554000	9554022	9553980	9553979	9553994	9553938						
	coordenadas Geográficas		1											+1	
	ე <u>გ</u> დ	Lat.	540851	540860	540862	540799	540808	540780	540787					FIs. 14	
			5	Ŋ	5	5	Ŋ	Ŋ	Ω						
				39				, 4							
ÍLIO	OŞ.		rmo,	Rua Maria do Carmo, 39	Rua Maria do Carmo,	Trav. Fco. Galdino, 63	Trav. Fco. Galdino, 74	Rua Francisco Galdino, 4		u l					
MIC	Endereço		Rua Maria do Carmo,	lo Ca	lo Ca	aldin	aldin	co Ga	Rua São Paulo, 8	Rua dos Canos, s/n					
od c	<u>.</u>		aria c	aria c	aria c	50. G	50. G	ıncis	o Pau	s Car					
ES D(ıa Ma	ıa Ma	ıa Ma	av. F	av. F	ıa Fra	ıa Sã	la do					
AÇÕI			조	조	R.	<u></u>	ř	R	집	골					
INFORMAÇÕES DO DOMICÍLIO			JES							A					
INF	0		SRIGU	RA	VTOS					SILV					
	iciáric		ROL	OMB	SSA	NETC			ILVA	STA E					
	Benef		NJOS	ÃO S	NDE	LVA	ΛΑ	SA	DA S	8					
	e do l		OS A	CEIÇ	ERNA	DA SI	A SIL	SOU	MES	ZARC	1				
	Nome do Beneficiário		SIA D	CON	OR F	DAL	EIS D	Z DE	4 G0	0 LÁ					
			MAF	A DA	NOC	N 0	IIA RI	BRA	UND	ICISC					
			ANTª. MARIA DOS ANJOS RODRIGUES	17 MARIA DA CONCEIÇÃO SOMBRA	18 ANT [®] JUNIOR FERNANDES SANTOS	19 OTÁVIO VIDAL DA SILVA NETO	RIVANIA REIS DA SILVA	MARA BRAZ DE SOUSA	RAIMUNDA GOMES DA SILVA	FRANCISCO LÁZARO COSTA E SILVA					
	oi Z		16 A	17 N	18 A	19 C	20 R	21 N	-	23	ń				
1 37.3			` '	` '	· ·	` '	. ,	, 1	, ,	, 4					



Ministério da Saúde Fundação Nacional de Saúde

Município: GUAIÚBA /CEARÁ

Localidade: JAGUARA / VILA HELDER BESERRA

Possui Sistema de Coleta de Resíduos Sólidos Possui Sistema de Abastecimento de Água? Possui Sistema de esgotamento Sanitário?

Sim Não Sim

DATA DA VISITA: 31/10/2018 - 0214/2011 - SICONV: 760306/2011

LEVANTAMENTO DE NECESSIDADES

LENE - MSD

DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

	NFORM	INFORMAÇÕES DO DOMICÍLIO		. 19			ME	LHOF	IAS SA	NITÁ	SIAS	DOMIC	MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES NECESSÁRIAS	S NEC	ESSÁ	RIAS		/ Com
Nome do Beneficiário Endereço	Endereço		Coord	Coordenadas Geográficas	sətnstidsd əb	ação Domiciliar água	o raso	terna Gervatório	obev imac oinòtevrae obev	oinėsine2 otnuju	ednizoD eb	ique de Lavar ipas ro Doméstico	oup fico/Filtro	ógico nidouro	a de Infiltração	ema de Reuso	ação domiciliar goto	ipiente para íduos Sólidos
			Lat.	Long.	ōΝ				Кез	гоЭ		гоу	nsT qè2		ilsV	tsi2		
JAQUELINE DE MATOS DOS REIS Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s o	541191	9555390	7	ı		П		Н	П	1	Н	Н				
BRUNO BARROS MACHADO Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s	541190	9555392	2	Н		1		Н	Н	1	Н	П				
GERMANA DA SILVA FERREIRA Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	u/s	541191	9555394	9	Н		П		Н	Н	1	Н	П				
VALTERCIO BARROS MACHADO Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541196	9555410	1	1		П		Н	\vdash	1 1	Н	Т				
JOSÉ WEDSON FERREIRA DE MATOS Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541202	9555441	1	Н		П		Н	Н	1		1				
CELSO MARCOLINO DA SILVA Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado	s/n	541197	9555670	2	1		1		Н	Н	1	Н	П				
LENIZETE ARAÚJO CAVALCANTE Sítio Alto do Machado s/n	Sítio Alto do Machado s	/u	541187	9555689	2	1		-		1	1	1	Н	П				
Mª MARGARIDA EVARISTO DA SILVA Sítio Gurita	Sítio Gurita		541008	9553456	4	1		1		1	1	1 1	1	Н				
ALBECÍ SILVA DOS SANTOS Sítio Gurita	Sítio Gurita		541003	9554551	1	1		1		1	1	1 1	1	П				
FRANCISCO JÚLIO HOLANDA Sítio floresta, 14	Sítio floresta, 14		540951	9554530	1	1		1		1	1	1 1	Т	Н				
FRANCISCO ASSIS RIBEIRO Rua Gervásio Teixeira, s/n	Rua Gervásio Teixeira,	s/n	540666	9554091	1	1		1		Н	П	1	Н	Н				
ERINALDA BRAZ DE SOUSA Rua Gervásio Teixeira, 4	Rua Gervásio Teixeira	, 4	540619	9554139	4	1		1		Н	T	1	Н	1				
CRISTIANE BRAZ DE SOUSA Rua Gervásio Teixeira, 5	Rua Gervásio Teixeira,	5	540618	9554137	2	1		1		Н	Н	1	1	П				
FCO. ROBERTO XAVIER DOS SANTOS Rua Gervásio Teixeira, 7	Rua Gervásio Teixeira	, 7	540609	9554144	1	1		1		П	Н	1 1	Η.	Н				
ELIENE FERREIRA BARBOSA Rua Gervásio Teixeira,	Rua Gervásio Teixeir	a, 9	540610	9554141	4	t		1		1	1	1 1	Η.	Т				
					42	9		15	2	15	15	15 15	5 15/15	5 15				

LENE - MSD

LEVANTAMENTO DE NECESSIDADES DE MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES

Município: GUAIÚBA /CEARÁ

Ministério da Saúde Fundação Nacional de Saúde

Localidade: VILA HELDER BEZERRA.

Possui Sistema de Coleta de Resíduos Sólidos Possui Sistema de Abastecimento de Água? Possui Sistema de esgotamento Sanitário?

Não Sim

DATA DA VISITA: 31/10/2018 - 0214/2011 - SICONV: 760306/2011

	sobilò2 soub	ÌsэЯ			1		1	T -	Т			1			1
	goto piente para	Reci	-	-	1	1	-	Н	1	1		∞		00	
SI	ção domiciliar		1	1	1	1		1	1			1		'	
ÁRIA	osnay ap ems	ətsi2	ł	ī	ı	1	1	1	'			1		.1	
ESS/	de Infiltração	eleV	1	1	3	1	1	ı	'			1		1	
NEC	idouro		Н	-	1	-	-	-	Н	Н		∞		23	
MELHORIAS SANITÁRIAS DOMICILIARES NECESSÁRIAS	eup ico/Filtro ico/go		1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1	1/1		8/8	7	23/23	
C	o Doméstico	Hiltr	⊣	Н	-	Н	\leftarrow	-	Н	П		∞		23	
DO		neT Rou	1	Н	Н	Н	\leftarrow	Н	Н	1		∞		23	
RIAS	sdnizoO 9k	ei9	Н	П	П	1	Н	Н	1	Н		∞		23	
NITÁ	oinėtine2 otnuį	uoɔ	Н	Н	Н	Н	Н	Н	Н	Н		8		23	
S SA	imač oinotsvre obs													23	
ORIA	oinòtsvne obs		П	1	П	Н	\leftarrow	Н	Н	\vdash		∞		23	
1ELH	erna	tsiD										1			
2	o raso	рос										1			
	ção Domiciliar água	10-01	1	1	1	1	ι	ı				î		9	
	sətnstidsd ək	ōN	7	7	∞	Н	4	4	က	2		24		99	
		50	85	00	22	80	79	94	38						
ale A	Coordenadas Geográficas	Long.	553985	9554000	9554022	9553980	9553979	9553994	9553938						
	coordenadas Geográficas		1											+1	
	ე <u>გ</u> დ	Lat.	540851	540860	540862	540799	540808	540780	540787					FIs. 14	
			5	Ŋ	5	5	Ŋ	Ŋ	Ω						
				39				, 4							
ÍLIO	OŞ.		rmo,	Rua Maria do Carmo, 39	Rua Maria do Carmo,	Trav. Fco. Galdino, 63	Trav. Fco. Galdino, 74	Rua Francisco Galdino, 4		u l					
MIC	Endereço		Rua Maria do Carmo,	lo Ca	lo Ca	aldin	aldin	co Ga	Rua São Paulo, 8	Rua dos Canos, s/n					
od c	<u>.</u>		aria c	aria c	aria c	50. G	50. G	ıncis	o Pau	s Car					
ES D(ıa Ma	ıa Ma	ıa Ma	av. F	av. F	ıa Fra	ıa Sã	la do					
AÇÕI			조	조	R.	<u></u>	ř	R	집	골					
INFORMAÇÕES DO DOMICÍLIO			JES							A					
INF	0		SRIGU	RA	VTOS					SILV					
	iciáric		ROL	OMB	SSA	NETC			ILVA	STA E					
	Benef		NJOS	ÃO S	NDE	LVA	ΛΑ	SA	DA S	8					
	e do l		OS A	CEIÇ	ERNA	DA SI	A SIL	SOU	MES	ZARC	1				
	Nome do Beneficiário		SIA D	CON	OR F	DAL	EIS D	Z DE	4 G0	0 LÁ					
			MAF	A DA	NOC	N 0	IIA RI	BRA	UND	ICISC					
			ANTª. MARIA DOS ANJOS RODRIGUES	17 MARIA DA CONCEIÇÃO SOMBRA	18 ANT [®] JUNIOR FERNANDES SANTOS	19 OTÁVIO VIDAL DA SILVA NETO	RIVANIA REIS DA SILVA	MARA BRAZ DE SOUSA	RAIMUNDA GOMES DA SILVA	FRANCISCO LÁZARO COSTA E SILVA					
	oi Z		16 A	17 N	18 A	19 C	20 R	21 N	-	23	ń				
1 37.3			` '	` '	· ·	` '	. ,	, ,	, ,	, 4					





PREFEITURA DE GUAIÚBA

GABINETE DO PREFEITO LISTA DE BENEFICIÁRIOS

MUNICIPIO: GUAIUBA ESTADO: CEARÁ

LOCALIDADE: DISTRITO DE AGUA VERDE

	NOME DO BENEFICIADO	ENDEREÇO
01	Margarida Morais Da Silva	PARADA DA ALEGRIA – 22
02	Resane Vieira Marques	PARADA DA ALEGRIA – 12
03	Vera Vieira Marques	PARADA DA ALEGRIA - 13-C
04	Rita De Cássia Nasc. Da Silva	PARADA DA ALEGRIA – 11
05	Mª Clemita Nascimento Alves	PARADA DA ALEGRIA – 13
06	Giselma Mª Alexandre Silva	PARADA DA ALEGRIA – 09
07	Mª Luzaiane Silva Evangelista	PARADA DA ALEGRIA – 09-C
08	Mª De Fátima G. Dos Santos	PARADA DA ALEGRIA – 08
09	Francisca Andreia N. Alves	PARADA DA ALEGRIA – 14
10	Mª Leila Amâncio Silva	PARADA DA ALEGRIA – 19
11	Nilzinha Nogueira Da Silva	PARADA DA ALEGRIA – 24
12	João Marcio Brasil	PARADA DA ALEGRIA – 29
13	Maria José Alves Da Silva	PARADA DA ALEGRIA – 03
14	Maria Sherly Francisca Da Silva	RUA DA PISTA – 652
15	F. José Luciano Da Silva	RUA DA PISTA – 628
16	José Nogueira Da Silva	RUA DA PISTA – 626
17	Mario Jorge	RUA DA PISTA – 616
18	Maria José Martins	RUA DA PISTA – 534
19	Maria José Lima Candido	RUA DA PISTA – 534
20	Antonio Rosa De Oliveira	RUA DA PISTA – 520
21	Glaciene Sousa De Moura	RUA DA PISTA – 508
22	AnTa Cilda Cavalcante Camilo	RUA DO TRILHO – 601
23	Luis Pereira Lima Neto	RUA DO TRILHO – 607
24	F ^{co} . Cesar Fer. Cavalcante	RUA DO TRILHO – 599
25	F ^{co} . Carlos Alves De Oliveira	RUA DO TRILHO – 605
26	Mª José Alves De Oliveira	RUA DO TRILHO – 617
27	Raimunda De Oliveira França	RUA DO TRILHO – 601-A
28	Cleonice Marques De Sousa	RUA DO TRILHO – 663
29	Iracilda Luciana Da Silva	RUA DO TRILHO – 609-A
30	Ana Cristina De Lima	RUA DO TRILHO – 387
31	Silvana De Sousa Lopes	RUA DO TRILHO – 393
32	José Almir F. Evangelista	RUA DO TRILHO – 389

Marcelo de Castro Fradique Accioly Prefeito de Guaiúba





Estado do Ceará Prefeitura Municipal de Guaiuba LISTA DE BENEFICIÁRIOS

MUNICIPIO: GUAIUBA ESTADO: CEARÁ

LOCALIDADE: SEDE

ITEM	NOME DO BENEFICIADO	ENDEREÇO
01	Antonia Márcia A. fereira	ESTRADA SITIO CÉU – 79
02	Manoel Sales dos santos	ESTRADA SITIO CÉU – 79 - A
03	Luis Carlos dos s. rodrigues	Rua franc. Pereira da silva – 309
04	Ma de Fátima Meneses p.	Rua TV. Franc. Galdino – 27
05	Maria Nilda Iourenço	Rua TV. Franc. Galdino – 91
06	Ana Paula f. da costa	Rua ver. Valdemar texeira – 163
07	Sandro ferreira da costa	Rua ver. Valdemar texeira – 165
80	Paulo calixto leão (Marcelo)	Rua ver. Valdemar texeira – 169
09	Francisca Rufino da silva	Rua são Paulo – 19
10	Eliene ferreira Barbosa	Rua são Paulo – 11
11	Maria augusta Uchoa	Rua são Paulo – 07
12	Ant ^o Carlos Xavier santos	Rua Maria do Carmo – 120
13	Franc. Xavier L. de lima	Rua Maria do Carmo – 70
14	Taiane Brás da silva	TV. Maria do Carmo – 50
15	Franc. Narcelio Cavalcante Sil.	TV. Maria do Carmo – 70
16	Maria gersino coelho	Vila Francisco Galdino – 03
17	Rivania reis da silva	TV franc. Galdino - 05
18	Regina Fernandes da costa	Vila Francisco Galdino – 05 - C
19	Cosmo Brás de Sousa	Vila Francisco Galdino – 23
20	Antonio reis	Vila Francisco Galdino – 13
21	Franc. Welligton reis Gomes	Vila Francisco Galdino – 29
22	Mª de Fátima dos santos	Vila Francisco Galdino – 21
23	Erinalda bras	TV. Francisco Galdino - 08
24	Mª Germânia bento damião	Sitio Jaguará – 01
25	Paulo vinicius bento damião	Sitio Jaguará – 03
26	Evilane silva dos santos	Sitio Jaguará – 02
27	Mª evilane Garcia oliveira	Sitio Jaguará – 04
28	José Luciano f. de matos	Sitio Jaguará – 05
29	Jaqueline matos dos reis	Sitio Jaguará – 07
30	Juscilene matos de lima	Sitio Jaguará – 08
31	Mª leda Lopes Candido	Sitio Jaguará – 10
32	Franc. Elaine Candido Alves	Sitio Jaguará – 12
33	Elena silva dos santos	Sitio Jaguará – 02-B
34	Maria Gomes machado	Sitio Jaguará – 05-B
35	Ant ^a . Luciene s. da silva	Sitio Jaguará – 39-A
36	Sueli reis gomes	Sitio Jaguará – 04-B
37	Fabíola pereira bezerra	Rua dos canos – 10
38	Franc. Muniz da silva ferreira	Rua dos canos - 14

Marcelo de Castro Fradique Accioly Prefeito de Guaiúba

Rua Pedro Augusto, 53, Centro Guaiúba - Ceará Cep: 61.890-000

Fone/ Fax: (085) 3376 1001

