

CNPJ: 05.149.158/0001-41

CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI

JULHO/2017





CNPJ: 05.149.158/0001-41

# MEMORIAL TÉCNICO DESCRITIVO

#### **APRESENTAÇÃO**

O memorial descritivo, como parte integrante do projeto executivo, tem a finalidade de caracterizar criteriosamente todos os materiais e componentes envolvidos, bem como toda a sistemática construtiva utilizada. Tal documento relata e define integralmente o projeto executivo e suas particularidades.

Constam do presente memorial descritivo a descrição dos elementos constituintes do **projeto Arquitetônico**, com suas respectivas sequências executivas e especificações. Constam também do Memorial a citação de leis, normas, decretos, regulamentos, portarias, códigos referentes à construção civil, emitidos por órgãos públicos federais, estaduais e municipais, ou por concessionárias de serviços públicos.

#### **OBJETO DA PROPOSTA**

Este memorial apresenta o estudo para execução de **Construção de Pontes e Bueiros no Município de Peixe-Boi**, no estado do Pará. Todos os insumos e composições de custo presentes na planilha orçamentária foram baseados na planilha da SINAPI - ABRIL 2017 (com desoneração) e SICRO 2 – Abril 2017 com BDI 30,66%, utilizada como parâmetro para Construções de Rodovias e Ferrovias, segundo ACORDÃO Nº2622/2013 – TCU-Plenário.

#### **CONSIDERAÇÕES GERAIS**

A elaboração do projeto seguiu as etapas do processo projetual, onde inicialmente foi realizado o levantamento plani-altimétrico, in loco, e elaboração do programa de necessidades, desenvolvendo assim, um estudo preliminar e posteriormente a elaboração do anteprojeto. A confecção do projeto executivo com elaboração de detalhamentos, especificação técnica, planilha orçamentária e cronograma físico financeiro, se deram após aprovação do estudo preliminar pelo gestor.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### **DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS**

O Projeto desenvolvido visa construir 13 bueiros e 1 ponte na Vicinal Vila das Pedras, 6 bueiros e 4 pontes na Vicinal Vila do Cedro e 5 bueiros na Vicinal Anuerá.

O município de Peixe Boi possui 70% de sua área voltada para agricultura de médio, pequeno e principalmente de micro produtores rurais. Essas famílias sofrem com a dificuldade de escoamento de sua produção, pela má conservação de suas estradas, pontes, drenagens, devido a falta de investimentos e também pela grande incidência de chuvas nessa região, tornando certos trechos intrafegáveis.

A proposta visa melhorar e resolver a trafegabilidade da produção agrícola dessa região, a partir da construção de pontes que serviriam tanto para ser utilizada nas atividades agrícolas como para auxiliar em melhorias nas estradas vicinais do município beneficiando diretamente cerca 4.000(quatro) mil famílias na área rural e indiretamente toda polução do município uma vez que a produção do município em grande parte atende o mercado local.

#### PARÂMETROS DE IMPLANTAÇÃO

Para a implantação do projeto no terreno a que se destina, foram considerados alguns parâmetros indispensáveis ao adequado posicionamento como:

- Características do terreno: avaliação das dimensões, forma e topografia do terreno e etc.;
- Características do solo: conhecer as principais características do solo como o tipo, sua composição e suas características mecânicas, possibilitando dimensionar corretamente as fundações para garantir segurança e economia na execução da obra;
- Topografia: Fazer o levantamento topográfico do terreno observando atentamente suas características procurando identificar as prováveis influências do relevo sobre a edificação, sobre os aspectos de fundações, assim como influencia no escoamento das águas superficiais;
- Localização da Infraestrutura: Avaliar a melhor localização da edificação com relação ao traçado da vicinal.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### ESPAÇOS DEFINIDOS E DESCRIÇÃO DOS AMBIENTES

O projeto básico prevê na Vicinal Vila das Pedras a construção de 13 bueiros e 1 ponte, na Vicinal Vila do Cedro serão executados 6 bueiros e 4 pontes e na Vicinal Anuerá a construção de 5 bueiros.

Nos bueiros serão utilizados tubos em concreto para redes coletoras de águas pluviais com diâmetro de 800 mm, nas extremidades dos tubos serão executadas bocas de ala com paredes em concreto fck=20 MPa

As pontes terão infraestrutura em estacas pré-moldadas de concreto e blocos com armação CA-50 de ø16.0mm, ø10.0mm, ø8.0mm e CA-60 de ø5.0mm, além de concreto com fck=30Mpa. A superestrutura será composta por laje do tabuleiro, lajes de transição e vigas com armação CA-50 de ø25.0mm, ø16.0mm, ø12.5mm, ø10.0mm, ø8.0mm e CA-60 de ø5.0mm, além de concreto com fck=40Mpa.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### **ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS**

#### **GENERALIDADES**

As presentes especificações técnicas têm por objetivo estabelecer as condições que nortearão o desenvolvimento das obras e serviços relativos à **Construção de Pontes e Bueiros**, bem como fixar as obrigações e direitos não tratados no Edital, instruções de concorrência ou contrato.

Os serviços contratados serão executados, rigorosamente, de acordo com estas Especificações Técnicas e com os documentos nelas referidos, as Normas Técnicas vigentes, as especificações de materiais e equipamentos descritos e os Projetos em anexo.

Todos os itens da planilha orçamentária dizem respeito, salvo o disposto em contrário nas Especificações Técnicas, a fornecimento de material e mão de obra, por parte da CONTRATADA.

Serão impugnados pela Fiscalização todos os trabalhos que não satisfaçam às condições contratuais.

Ficará a CONTRATADA obrigada a demolir e a refazer os trabalhos impugnados logo após o recebimento da Ordem de Serviço correspondente, ficando por sua conta exclusiva, as despesas decorrentes dessas providências.

#### 1- Documentação para início da obra

São de responsabilidade da contratada quaisquer despesas referentes à regularização para o início da obra tais como:

- Cadastro junto à Prefeitura Municipal local (ISS);
- Alvará de construção de Obra;
- ART (Anotação de Responsabilidade Técnica) de execução dos serviços contratados, com a respectiva taxa recolhida;

#### 2 - Obrigações da Contratada

#### 2.1- Quanto a materiais

Realizar a devida programação de compra de materiais, de forma a concluir a obra no prazo fixado;



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Observar rigorosamente os prazos de validade dos materiais, pois será recusado pela Fiscalização qualquer tipo de material que se encontre com o prazo de validade vencido:

Todo e qualquer material de construção que entrar no canteiro de obras deverá ser previamente aprovado pela Fiscalização. Aquele que for impugnado deverá ser retirado do canteiro, no prazo definido pela Fiscalização.

Submeter à Fiscalização, sem ônus, amostras dos materiais e acabamentos a serem utilizados na obra.

#### 2.2- Quanto à mão-de-obra

Contratar mão-de-obra idônea, de modo a reunir permanentemente em serviço uma equipe homogênea e suficiente de operários, mestres e encarregados, que assegure progresso satisfatório às obras.

É de responsabilidade da contratada o fornecimento de equipamentos de segurança aos seus empregados tais como: cintos, capacetes, etc., devendo ser obedecidas todas as normas de prevenção de acidentes;

#### 2.3- Quanto aos equipamentos e ferramentas de trabalho

É de responsabilidade da contratada os gastos com aquisição de ferramentas, máquinas, equipamentos necessários na execução da reforma.

#### 2.4 - Quanto à administração da obra

Manter um engenheiro civil ou arquiteto residente na obra, com carga horária mínima equivalente a um turno fixo, por semana;

Manter em dia pagamentos de faturas de água e energia elétrica.

#### 2.5 – Segurança e saúde do trabalho

A Contratada assumirá inteira responsabilidade pela execução dos serviços sub empreitados, em conformidade com a legislação vigente de Segurança e Saúde do Trabalho, em particular as Normas Regulamentadoras do Ministério do Trabalho, instituídas pela Portaria nº 3.214/78 e suas alterações posteriores;

Serão de uso obrigatório os equipamentos de proteção individual estabelecidos na NR-18 e demais Normas de Segurança do Trabalho. Os equipamentos mínimos obrigatórios serão:



CNPJ: 05.149.158/0001-41

- Equipamentos para proteção da cabeça
- Equipamentos para Proteção Auditiva
- Equipamentos para Proteção dos membros superiores e inferiores.

A inobservância das Normas Regulamentadoras relativas à Segurança e Saúde do Trabalho terá como penalidade advertência por escrito e multa.

#### 2.6 - Diário de Obra

Deverá ser mantido no canteiro um Diário de Obra, desde a data de início dos serviços, para que sejam registrados pela CONTRATADA e, a cada vistoria, pela Fiscalização, fatos, observações e comunicações relevantes ao andamento da mesma.

#### 2.7- Limpeza da obra

O local da obra, assim como seus entornos e passeio, deverão ser mantidos limpos e desobstruídos de entulhos, durante e após a realização dos trabalhos.

#### 2.8- Locação de Instalações e Equipamentos

A CONTRATADA procederá à aferição das dimensões, dos alinhamentos, dos ângulos e de quaisquer outras indicações constantes do projeto com as reais condições encontradas no local.

Havendo discrepâncias, que não possam ser sanadas na obra, ou modificações significativas ocorridas após a conclusão e o recebimento do projeto, a ocorrência será comunicada à Fiscalização, que decidirá a respeito.

#### 2.9- Especificações de materiais e serviços

O fornecimento de materiais, bem como a execução dos serviços obedecerá rigorosamente ao constante nos documentos:

- Normas da ABNT;
- Prescrições e recomendações dos fabricantes;
- Normas internacionais consagradas, na falta das citadas;
- Estas especificações e desenhos do projeto.

Os materiais ou equipamentos especificados admitem equivalentes em função e qualidade. O uso destes produtos será previamente aprovado pela CONTRATANTE.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

A existência de FISCALIZAÇÃO, de modo algum, diminui ou atenua a responsabilidade da CONTRATADA pela perfeição da execução de qualquer serviço.

Ficará a critério da FISCALIZAÇÃO recusar qualquer serviço executado que não satisfaça às condições contratuais, às especificações e ao bom padrão de acabamento.

A CONTRATADA ficará obrigada a refazer os trabalhos recusados pela FISCALIZAÇÃO.

Caberá à CONTRATADA manter o DIÁRIO DE OBRAS, no qual se farão todos os registros relativos a pessoal, materiais retirados e adquiridos, andamento dos serviços e demais ocorrências.

Caberá à CONTRATADA a responsabilidade por qualquer acidente de trabalho, bem como danos ou prejuízos causados à CONTRATANTE e a terceiros.

Todas as medidas serão conferidas no local.

A quantificação é da responsabilidade das empresas LICITANTES que serão obrigadas a contemplar todos os itens constantes do projeto.

Todos os materiais serão novos, comprovadamente de primeira qualidade.

#### 2.10- Quanto ao andamento dos trabalhos

Para fiel observância do contrato e perfeita execução e acabamento das obras a CONTRATADA deverá manter na obra pessoal técnico habilitado e obriga-se a prestar toda assistência técnica e administrativa, com a finalidade de imprimir aos trabalhos o ritmo necessário ao cumprimento dos prazos contratuais;

À CONTRATADA caberá a execução das instalações provisórias de água, luz, força, esgoto, etc., bem como o transporte dentro e fora do canteiro de obras;

Além do previsto em itens anteriores, caberá à CONTRATADA proceder à instalação do canteiro de obras dentro das normas gerais de construção com previsão de baias para depósito de agregados, almoxarifado, escritório e, em relação às condições de Medicina e Segurança do Trabalho, dotá-lo de alojamento e instalações sanitárias para operários e fiscalização.

Além da placa da CONTRATADA exigida pelo CREA, deverá ser colocada em local visível, quando da instalação do canteiro de obras, placa conforme modelo fornecido pelo Setor de Engenharia da CONCEDENTE.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### 2.11- Do prazo de execução

O prazo para execução dos serviços em é de 365 (Trezentos e Sessenta e Cinco) dias corridos, a contar da data de recebimento da ordem de serviço.

#### **CONSIDERAÇÕES PRELIMINARES**

Os serviços não aprovados ou que se apresentarem defeituosos durante sua execução serão demolidos e reconstruídos por conta exclusiva da CONTRATADA; Os materiais que não satisfizerem as especificações ou forem julgados inadequados serão removidos do canteiro de obras dentro de 48 (quarenta e oito) horas a contar da determinação do Engenheiro Fiscal;

As obras serão contratadas pela PREFEITURA, através da Comissão Permanente de Licitação, sendo o Setor de Engenharia responsável pela sua fiscalização. Cabe à FISCALIZAÇÃO a verificação do andamento da obra de acordo com o cronograma físico-financeiro, elaborando as medições e faturas referentes aos serviços executados no período em questão para seu respectivo pagamento;

O responsável pela fiscalização respeitará rigorosamente o projeto e suas especificações, sendo o Setor de Engenharia previamente consultado para toda e qualquer modificação.

#### **SERVIÇOS**

#### 1. ADMINISTRAÇÃO LOCAL

#### 1.1. ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA PLENO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

Os serviços de execução das obras devem ser acompanhados por um Engenheiro Civil. A função deste profissional deverá constar da A.R.T. Respectiva.

Este "engenheiro residente" será um engenheiro civil versado na execução de obras similares.

#### 1.2. ENCARREGADO GERAL COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

O Executante manterá em obra, além de todos os demais operários necessários, um Encarregado Geral que deve permanecer no canteiro de obras durante todo o período de execução dos serviços e que deverá estar sempre presente para prestar quaisquer esclarecimentos necessários à Fiscalização.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### 1.3. VIGIA NOTURNO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

A Executante manterá Vigia Noturno no local da obra, no período de 00h00min as 06h00min, até a entrega definitiva da obra. Sendo este inteiramente responsável pela manutenção da segurança nas áreas sob sua responsabilidade.

O Contratante, em hipótese alguma, se responsabilizará por eventuais roubos de materiais ou equipamentos do Executante, ou por danos que venham ocorrer na obra e nas áreas de sua propriedade entregues à responsabilidade do Executante, durante a vigência do CONTRATO.

#### 2. SERVIÇOS PRELIMINARES

#### 2.1. PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO

A placa da obra terá dimensões (2,0 m x 3,0 m) e deverá ser fornecida pela construtora que vai executar o serviço sendo que as identificações deverão ser definidas pela fiscalização. Será colocada em local indicado pela FISCALIZAÇÃO, constituída de chapa de aço galvanizado, fixada em estrutura de madeira de lei, obedecendo ao modelo e dimensão fornecida pela CONCEDENTE.

### 2.2. LOCACAO DA OBRA, COM USO DE EQUIPAMENTOS TOPOGRAFICOS, INCLUSIVE NIVELADOR

Consiste em fixar a obra no terreno, de acordo com as plantas de situação e localização. Cuidados especiais serão tomados para garantir que o piso acabado da obra, fique conforme determinado em projeto.

A locação da obra no terreno será realizada a partir das referências de nível e dos vértices de coordenadas implantados ou utilizados para a execução do levantamento topográfico. Sempre que possível, a locação da obra será feita com equipamentos compatíveis com os utilizados para o levantamento topográfico.

Os eixos de referência e as referências de nível serão materializados através de estacas de madeira cravadas na posição vertical ou marcos topográficos previamente implantados. A locação deverá ser global, sobre quadros de madeira que envolva todo o perímetro da obra. Os quadros, em tábuas ou sarrafos, serão perfeitamente nivelados e fixados de modo a resistirem aos esforços dos fios de marcação, sem oscilação e possibilidades de fuga da posição correta.

A locação será feita sempre pelos eixos dos elementos construtivos, com marcação nas tábuas ou sarrafos dos quadros, por meio de cortes na madeira e pregos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

A Contratada deverá manter em perfeitas condições todas e quaisquer referências de nível (RN) e de alinhamento, o que permitirá reconstruir ou aferir a locação em qualquer tempo e oportunidade. Periodicamente, o responsável pela obra e a Fiscalização deverá proceder à rigorosa verificação no sentido de comprovar se as construções estão sendo executadas de acordo com a locação.

### 2.3. EXECUÇÃO DE ESCRITÓRIO EM CANTEIRO DE OBRA EM CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA, NÃO INCLUSO MOBILIÁRIO E EQUIPAMENTOS.

Serão construídas instalações provisórias destinadas a funcionar como alojamento/escritório.

A instalação provisória deverá possuir 4,0 x 3,65 m, totalizando assim 14,60 m<sup>2</sup> considerando o número provável de funcionários atuantes na administração da obra.

Deverão ser previstas instalações elétricas. O barracão deverá ter paredes em chapa de madeira compensada 10 mm. Deverão ser obedecidas as recomendações da Norma regulamentadora NR 18.

Deverá atender às condições necessárias para o armazenamento dos materiais. Ao término da obra a área onde foi instalado o canteiro deverá ser devolvida recuperada conforme foi entregue.

### 2.4. MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DOS BATE-ESTACAS - Para as três vilas.

Compreende a mobilização e desmobilização de equipamentos do tipo Bate-estaca para cravação das estacas de fundação das pontes que serão executadas: Vicinal Vila das Pedras a construção de 1 ponte, na Vicinal Vila do Cedro serão executados 4 pontes. Para as mobilizações foram consideradas: A distância da sede do município de Belém até a sede do município de Peixe-Boi = 159,00 km acrescido do comprimento da Vicinal da Vila das Pedras = 10,30 km e mais o comprimento da Vicinal da Vila do Cedro = 6,86 km, totalizando a distancia total de 176,16km. Admitindo-se que o Caminhão carroceria com guindauto e o Caminhão Trucado vão rodando, considerou-se velocidade média igual a 40km/h, para uma viagem ate do destino final, e que essa viagem total tem a duração de 4,4040h.

A forma de medição e pagamento será por preço unitário de serviço executado, em duas parcelas a saber: • 50% da verba, quando da mobilização do equipamento e 50% da verba, quando da desmobilização do equipamento. Para execução do serviço será utilizado caminhão trucado (c/ terceiro eixo) eletrônico - potência 231cv - PBT= 22000kg - dist. entre



CNPJ: 05.149.158/0001-41

eixos 5170 mm - inclui carroceria fixa aberta de madeira - CHP diurno. af\_06/2015 - Bate-Estaca.

#### 3. OBRA DE ARTE – BUEIROS

### 3.1. BOCA DE ALA PARA BUEIRO SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO=0,80M, EM CONCRETO 20 MPA

Nas extremidades dos tubos serão executadas boca de ala com a finalidade de conter o aterro, evitar a erosão e direcionar o escoamento das águas.

Para a execução deste serviço será necessário fazer a escavação do terreno para assentamento da tubulação. Será executado lastro de concreto com espessura de 5 cm, serão executadas paredes com espessura de 20 cm, com armação CA-50 de 6.3mm e 10.0mm, com fck=20Mpa.

A execução das formas será em tábuas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto. Todas as operações com formas devem seguir as prescrições da NBR 15696.

As barras de aço para armaduras de concreto devem seguir as prescrições da norma 7480, da ABNT. Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118.

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência. As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

3.2. ESCAVAÇÃO MECANIZADA DE VALA COM PROF. ATÉ 1,5 M (MÉDIA ENTRE MONTANTE E JUSANTE/UMA COMPOSIÇÃO POR TRECHO), COM RETROESCAVADEIRA (0,26 M3/88 HP), LARG. DE 0,8 M A 1,5 M, EM SOLO DE 1A CATEGORIA, EM LOCAIS COM ALTO NÍVEL DE INTERFERÊNCIA.

Deverão ser seguidos os projetos e as Especificações no que se refere à locação, profundidade e declividade da escavação. Entretanto, em alguns casos, as escavações



CNPJ: 05.149.158/0001-41

poderão ser levadas até uma profundidade superior à projetada, até que se encontrem as condições necessárias de suporte para a tubulação, a critério da Fiscalização.

Quando necessário, os locais escavados deverão ser isolados, escorados e esgotados por processo que assegure proteção adequada.

As escavações com mais de 1,25 m de profundidade deverão dispor de escadas ou rampas, colocadas próximas aos postos de trabalho, a fim de permitir, em caso de emergência, a saída rápida dos trabalhadores, independentemente da adoção de escoramento.

A escavação deverá ser executada observando-se as normas de segurança dos trabalhadores, possíveis transeuntes e animais. Mesmo se tratando de escavação em área não urbanizada, deverão ser tomadas as providências necessárias para prevenir possíveis acidentes que possam ocorrer durante a execução do serviço, devido à falta ou deficiência de sinalização e proteção.

## 3.3. LASTRO DE VALA COM PREPARO DE FUNDO, LARGURA MENOR QUE 1,5M, COM CAMADA DE AREIA, LANÇAMENTO MANUAL, EM LOCAL COM NÍVEL BAIXO DE INTERFERÊNCIA

Para execução do lastro de brita é retirada uma camada do fundo da vala com altura suficiente para se atingir áreas mais estáveis do maciço e largura correspondente, para substituição por uma equivalente de areia, que deverá ser vigorosamente compactada e regularizada de forma que a tubulação possa ser assentada sobre ela uniformemente, obedecendo às cotas de projeto.

O controle geométrico consistirá na conferência, por métodos topográficos correntes, do alinhamento e declividade da tubulação assentada.

### 3.4. TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIÂMETRO DE 800 MM, JUNTA RÍGIDA - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO

Serão utilizados tubos de concreto armado, classe PA-1, DN 800 mm, utilizado para assentamento em rede coletora de águas pluviais e serão assentados com argamassa traço 1:3 utilizada para vedação das conexões dos tubos de concreto com junta rígida para redes de águas pluviais.

Antes de iniciar o assentamento dos tubos, o fundo da vala deve estar regularizado e com a declividade prevista em projeto.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

O transporte do tubo para dentro da vala será feito com auxílio do caminhão munck, com cuidado para não danificar a peça. As faces externas das pontas dos tubos e as internas das bolsas devem estar limpas.

Deve-se posicionar a ponta do tubo junto à bolsa do tubo já assentado, proceder ao alinhamento da tubulação e realizar o encaixe. O sentido de montagem dos trechos deve ser realizado de jusante para montante, caminhando-se das pontas dos tubos para as bolsas, ou seja, cada tubo assentado deve ter como extremidade livre uma bolsa, onde deve ser acoplada a ponta do tubo subsequente.

Finalizado o assentamento dos tubos, executam-se as juntas rígidas, feitas com argamassa, aplicando o material na parte externa de todo o perímetro do tubo.

3.5. Transporte dos tubos para as três vicinais - CAMINHÃO TRUCADO (C/TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF 06/2015.

Compreende o Transporte dos tubos em concreto para execução dos bueiros nas três vicinais: Vicinal Vila das Pedras a construção de 13 bueiros, na Vicinal Vila do Cedro serão executados 6 bueiros e na Vicinal Anuerá a construção de 5 bueiros.

Para o Transporte foram consideradas: A distância da sede do município de Belém até a sede do município de Peixe-Boi = 159,00 km acrescido do comprimento da Vicinal da Vila do Cedro = 6,86 km+ Vila das Pedras = 10,30 km e mais o comprimento da Vicinal da Anuera 8,95km. Admitindo-se que o Caminhão carroceria com guindauto e o Caminhão Trucado vão rodando, considerou-se velocidade média igual a 40km/h, para uma viagem ate do destino final, e que essa viagem total tem a duração de 4,63 CHP.

A forma de medição e pagamento será por preço unitário de serviço executado em CHP, que totaliza 4,63 CHP na entrega de todos os tubos, quando da mobilização do equipamento Para execução do serviço será utilizado caminhão trucado (c/ terceiro eixo) eletrônico - potência 231cv - PBT= 22000kg - dist. entre eixos 5170 mm - inclui carroceria fixa aberta de madeira - CHP diurno. af\_06/2015.

#### 3.6. REATERRO DE VALA COM COMPACTAÇÃO MANUAL

O solo destinado ao reaterro de valas deve ser, preferencialmente, o próprio material da escavação da vala, desde que este seja de boa qualidade. Caso contrário o material deve ser importado.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

O solo para reaterro deve ser isento de matéria orgânica. Não se admite a utilização de materiais de qualidade inferior ao do terreno adjacente.

A compactação do material de reaterro deve ser executada em camadas individuais de 20cm de espessura, com soquetes manuais.

A variação do teor de umidade admitido para o material de reaterro é de -2% a +1% em relação à umidade ótima de compactação, e o grau de compactação mínimo exigido é de 95% em relação à massa específica aparente seca máxima, determinada conforme NBR 7182(1), na energia normal.

### 3.7. CONCRETO CICLOPICO FCK=10MPA 30% PEDRA DE MAO INCLUSIVE LANCAMENTO

O concreto ciclópico refere-se à adição ao concreto convencional um volume de até 30% de pedra de mão, lavadas e saturadas, no local de aplicação do concreto. A espessura de envolvimento da pedra de mão pelo concreto deve ser de no mínimo 5,0 cm.

O concreto, onde as pedras de mão são adicionadas, deve possuir resistência característica a compressão mínima de 10 MPa, 30% em volume de pedra de mão e 70% de concreto.

Os ensaios dos materiais constituintes do concreto e composição do traço são da responsabilidade da contratada. A dosagem do concreto, traço, deve decorrer de experimentos; deve considerar todos os condicionantes que possam interferir na trabalhabilidade e resistência.

O tempo de mistura depende das características físicas do equipamento e deve oferecer um concreto com características de homogeneidade satisfatória. O transporte do concreto recém preparado até o ponto de lançamento deve ser o menor possível e com cuidados dirigidos para evitar segregação ou perda de material.

O concreto deve ser lançado de um ponto o mais próximo possível da posição final, através de sucessivas camadas, com espessura não superior a 50 cm, e com cuidados especiais para garantir o preenchimento de todas as reentrâncias, cantos vivos, e prover adensamento antes do lançamento da camada seguinte.

### 3.8. ATERRO MANUAL DE VALAS COM AREIA PARA ATERRO E COMPACTAÇÃO MECANIZADA

Será executado complemento de aterro nos locais onde serão instalados bueiros com volume conforme em levantamento topográfico.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Para execução desse serviço será necessário o uso de equipamento para a compactação do solo utilizado no aterro da vala, além de caminhão pipa para umidificação do solo e o material de empréstimo para aterro.

A execução do serviço inicia-se, quando necessário, com a umidificação do solo afim de atingir o teor umidade ótima de compactação prevista em projeto.

O serviço compreende o lançamento espalhamento, homogeneização do material em camadas de 20 cm, compactação mecanizada sem controle de Grau de Compactação (GC), nivelamento e acabamento.

#### 4. OBRA DE ARTE - PONTES

#### 4.1. ESTACAS

4.1.1. ESTACA PRÉ-MOLDADA DE CONCRETO, SEÇÃO QUADRADA, CAPACIDADE DE 50 TONELADAS, COMPRIMENTO TOTAL CRAVADO ACIMA DE 5M ATÉ 12M, BATE-ESTACAS POR GRAVIDADE SOBRE ROLOS (EXCLUSIVE MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO).

A fabricação se dará por firmas especializadas, a nível industrial, e deverá ocorrer em lotes, sendo que todas as estacas de um lote deverão ser do mesmo tipo (dimensões e capacidade).

O manuseio das estacas só se dará após a aferição da evolução da resistência do concreto, medida através do rompimento de corpos de prova com pelo menos 80 % de sua tensão de ruptura prevista para os 28 dias. Neste caso, as mesmas poderão ser transportadas para o local de armazenamento.

O armazenamento será feito por empilhamento com separação por calços apropriados de madeira. O período de cura poderá se estendido mesmo após o transporte.

O sistema a ser utilizado para transporte, empilhamento e posterior colocação no bate-estacas, deverá evitar danos nas mesmas, como choques, vibrações, estilhaçamentos de concreto, quebra de arestas etc.

As estacas deverão ser suspensas por ganchos previstos pelo calculista e posicionados de forma a facilitar sua movimentação. Estacas danificadas no seu manuseio, deverão ser substituídas, por outras em perfeitas condições de utilização.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### Cravação:

Primeiramente, será feita a locação, sobre o terreno, dos pontos de cravação das estacas. Através de gabarito de madeira serão marcados os eixos das estacas. Nos cruzamentos destes eixos estarão os pontos de cravação.

Na cravação serão utilizados bate-estacas dimensionados para as seções das estacas e as profundidades a serem atingidas, equipados com martelo apropriado para esse fim.

Durante a cravação, o topo das estacas será protegido por um cabeçote de aço.

Deverão ser obedecidas, rigorosamente, as definições de projeto quanto às seções e quantidades de estacas por bloco, às inclinações das mesmas, às condições de "nega" e às profundidades de cravação.

Na cravação das estacas, o operador não deverá cingir-se rigorosamente à profundidade prevista no projeto, porém realizar a cravação até onde ocorrer a "nega", indicando a presença de camadas suficientemente resistentes para a obra em execução.

Quando da cravação de estacas próximas, sobretudo aquelas locadas a distâncias inferiores a 5 (cinco) vezes o diâmetro, serão tomados cuidados maiores no sentido de evitar-se a danificação das estacas circunvizinhas.

#### **Emendas**

As estacas terão o comprimento especificado noprojeto, evitando-se emendá-las salvo se previsto. Havendo necessidade de emendas, essas terão resistência correspondente à da estaca e deverão ser executadas sem prejuízo da parte cravada.

#### **Corte das Estacas**

Após a cravação e verificada a "nega" em todas as estacas de um mesmo bloco de fundação, será efetuado o corte das mesmas a uma altura definida em projeto, acima da cota de arrasamento, deixando as correspondentes armaduras livres e limpas, para possibilitar a ancoragem no interior do bloco de coroamento.

Esse corte deverá ser efetuado normalmente ao eixo da estaca, por meio de ponteiros apropriados.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Nenhuma estaca será cravada sem que toda a locação tenha sido concluída e constatado que as estacas, os blocos de coroamento e vigas baldrame se situem dentro dos limites do terreno.

Todo o concreto produzido será controlado tecnologicamente. O controle a ser adotado será do tipo sistemático.

A "nega" a ser obedecida na cravação será determinada pelo projetista das fundações, em função do tipo de solo, do tipo de equipamento utilizado, do peso do martelo, do tipo de estaca e de sua seção.

# 4.1.2. CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF\_06/2015 - Transporte das estacas.

Para o transporte das estacas será necessário fazer a mobilização dos seguintes equipamentos:

- Caminhão trucado (c/ terceiro eixo) eletrônico - potência 231cv - PBT= 22000kg - dist. entre eixos 5170 mm - inclui carroceria fixa aberta de madeira.

Os equipamentos terão origem no município de Belém até o canteiro de obras na Vicinal Vila das Pedras a construção de 1 ponte, na Vicinal Vila do Cedro serão executados 4 pontes. Para as mobilizações foram consideradas: A distância da sede do município de Belém até a sede do município de Peixe-Boi = 159,00 km acrescido do comprimento da Vicinal da Vila das Pedras = 10,30 km e mais o comprimento da Vicinal da Vila do Cedro = 6,86 km, totalizando a distancia total de 176,16km. Admitindo-se que o Caminhão carroceria com guindauto e o Caminhão Trucado vão rodando, considerou-se velocidade média igual a 40km/h, para uma viagem ate do destino final, e que essa viagem total tem a duração de 4,4040h.

#### 4.2. CORTINA

### 4.2.1. FORMA TABUA PARA CONCRETO EM FUNDACAO, C/ REAPROVEITAMENTO 2X

Além do que especificado em norma, serão levadas em conta as seguintes especificações:



CNPJ: 05.149.158/0001-41

- Não deve ser iniciada a concretagem de qualquer peça, sem que antes a respectiva forma seja inspecionada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO, o que não isentará a CONTRATADA de sua responsabilidade da obtenção de superfícies desempenadas, sem curvaturas e outros defeitos; caso apareçam superfícies inaceitáveis, serão corrigidas empregando-se métodos aprovados, ou então o concreto afetado será retirado, conforme decisão da FISCALIZAÇÃO; qualquer correção na superfície ou remoção de concreto será feita à custa da CONTRATADA.
- As formas serão em chapas compensadas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto;
- Não serão aceitas formas empenadas, com bordos danificados ou em tábuas.
- As formas devem ser limpas, devem estar isentas de pó, serragem, restos de arame de armadura, pregos e outros detritos no momento da concretagem. Com esses propósitos, devem ser deixadas aberturas nas formas até o lançamento do concreto.
- Preliminarmente ao lançamento, deve ser aplicada nas formas uma demão de desmoldante, de fórmula aprovada pela FISCALIZAÇÃO, que não deixará na superfície de madeira qualquer película que possa ser absorvida pelo concreto;
- As formas devem ser molhadas anteriormente ao lançamento do concreto.
- As amarrações no interior das formas devem ser feitas de modo a permitir sua retirada sem prejudicar o concreto; as amarrações feitas com arame devem ser cortadas depois de retiradas as formas e tratado o local do concreto; as peças metálicas para travamento das formas que tiverem de ser empregadas serão do tipo que deixem as menores cavidades possíveis na superfície do concreto; a superfície dessas cavidades deve ser deixada áspera para melhor aderência da argamassa de cimento com que posteriormente serão enchidas; a superfície acabada ficará sólida, polida, lisa e de cor uniforme; para evitar retrações as cavidades serão enchidas com argamassa de cimento, traço 1:3 com areia fina peneirada, que já tenha iniciado a pega antes de ser aplicada, não sendo feita adição de água durante a execução deste serviço.

DIZ PEXEBOL 1981

CNPJ: 05.149.158/0001-41

4.2.2. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM - MONTAGEM.

- 4.2.3. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM MONTAGEM.
- 4.2.4. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM- MONTAGEM.

Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118 e NBR 7178.

Os depósitos de vergalhões devem ser dispostos em áreas adequadas, de modo a permitirem a arrumação das diversas partidas, tipo de aço e diâmetro diversos.

#### Execução

Não devem ser aceites pela CONTRATADA as remessas de aço que não atenderem às normas indicadas no item anterior, podendo a FISCALIZAÇÃO responsabilizá-lo pela execução de qualquer estrutura com material julgado deficiente. A devolução pela CONTRATADA de qualquer quantidade de barras de aço, julgadas inaceitáveis, não lhe confere o direito a qualquer indenização por parte da FISCALIZAÇÃO.

As armaduras devem obedecer ao disposto na norma NBR 6118 da ABNT, salvo indicações em contrario nos projetos.

Antes da colocação, as barras devem ser raspadas e limpas de eventual camada de ferrugem, resíduos de tinta, óleos, graxas, lama, ou qualquer substância que possa reduzir a aderência com o concreto. Os ferros das juntas de concretagem devem ser cuidadosamente verificados e limpos. Não será permitido o dobramento ou retificação de vergalhões que possam diminuir sua resistência. As barras dobradas somente devem ser usadas mediante indicação nos desenhos do projeto.

A execução obedecerá, genericamente, às seguintes condições:

• A espessura de recobrimento da armadura deve ser conforme indicada nos projetos. Deve-se usar, para garantir o recobrimento da armadura, pastilhas pré-fabricadas de concreto de traço e fator água/cimento idênticos ao do concreto a ser lançado na peça



CNPJ: 05.149.158/0001-41

considerada, colocadas de forma aleatória e na quantidade suficiente para garantir o cobrimento.

- Nas juntas de concretagem ou outras, as barras deixadas expostas por longo tempo,
   devem ser protegidas por métodos adequados contra a corrosão.
- As barras não devem apresentar solução de continuidade ao longo dos vários elementos estruturais, salvo indicação diversa nos desenhos de projeto. As superposições de barras ou malhas não serão permitidas nas seções críticas.
- A superposição de barra devem atender sempre ao disposto nas normas NBR 6118, da ABNT. Os trechos superpostos devem ser amarrados com arame de ferro para armaduras. No caso de barras adjacentes, as superposições devem ser convenientemente deslocadas. Em se tratando de redes metálicas, a superposição não será inferior a 50 diâmetros da maior bitola, a três vezes a largura da malha elementar.
- As barras de armaduras devem ser colocadas cuidadosamente, e ligadas nos cruzamentos, por arame. Devem ficar firmemente nas posições indicadas nos desenhos de projetos executivos e, quando necessário, devem ser usados distanciadores ou suportes próprios, de acordo com a NBR 6118. Em casos especiais, a FISCALIZAÇÃO pode exigir um maior número de distanciadores, ou suportes com espaçamentos diferentes.
- Devem ser obedecidos os espaçamentos e as dimensões constantes dos desenhos de projeto.

### 4.2.5. CONCRETO FCK = 30MPA, TRAÇO 1:2,1:2,5 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L.

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência e acabamento superficial dos elementos executados, devendo satisfazer inclusive ao disposto nas Normas técnicas brasileiras.

O cimento empregado no preparo do concreto será o Portland comum e deverá satisfazer as especificações e métodos de ensaios brasileiros, NBR 5733. O armazenamento no canteiro de obras será realizado em depósitos seco, protegido, adequadamente ventilado e isolado do solo, de modo a eliminar a possibilidade de qualquer dano total ou parcial do material.

Os agregados, tanto graúdos quanto miúdos, deverão atender as prescrições das Normas NBR 7211 e NBR 6118, bem como às especificações de projeto quanto às características e ensaios. Devem ser isentos de substâncias nocivas ao seu emprego tais



CNPJ: 05.149.158/0001-41

como materiais orgânicos, torrões de argila e outros. O agregado graúdo deverá ser uniforme, com pequena incidência de fragmentos de forma lamelar. Para composição do agregado miúdo será utilizado areia natural quartzosa de granulometria adequada.

A água utilizada no emassamento do concreto deverá ser limpa e isenta de siltes, sais, álcalis e ácidos, óleos, matéria orgânica ou qualquer outra substância prejudicial a sua mistura.

As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

O concreto utilizado na confecção das fundações e estruturas deverá ser dosado para um fck= 30 MPa aos 28 dias, devendo ser preparado de conformidade com o prescrito na norma ABNT (NBR 6118).

A fixação do fator água-cimento deverá considerar a resistência, a trabalhabilidade e a durabilidade do concreto, bem como as dimensões e acabamento das peças, assim a proporção dos vários materiais usados na composição trabalhável.

Deverá ainda ser preparado mecanicamente dimensionado realizado sem interrupções, devendo durar o tempo necessário para permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos, inclusive eventuais aditivos.

### 4.2.6. LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS

A colocação do concreto deve ser contínua, e conduzida de forma a não haver interrupções superiores a duas horas, caso a temperatura ambiente seja cerca de 24oC ou menos. Para temperaturas mais elevadas, o tempo máximo de interrupções deverá ser de no máximo de uma hora.

Depois de iniciada a pega, deve-se ter o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforços ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto deve ser lançado de uma altura igual ou inferior a 2 m, para evitar segregação de seus componentes. Onde for necessário lançar o concreto diretamente da altura superior a 2 m ele deve ser vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

O concreto deve ser lançado o mais próximo de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Deve-se ter especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contado direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de armadura sem as deslocar.

O concreto nas peças armadas deve ser lançado em camadas horizontais contínuas cuja espessura não exceda 30 cm, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos de uma camada horizontal completa numa operação, essa camada deve terminar num tabique ou tábua vertical. As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida às outras , cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre as mesmas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de se obter sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes da inferior ter endurecido, e deve ser compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre as mesmas.

O concreto deve formar uma pedra artificial compacta e estanque com superfícies lisas nas faces expostas, não deverá haver manchas, nem vazamentos, e as fissuras devido a retração devem ser reparadas, não poderão haver eflorescências nem reação álcali agregado, o concreto deverá ser garantido para uma vida útil de no mínimo 50 anos.

Quando qualquer parte de concreto ficar poroso, ou apresentar qualquer outro defeito, deve ser retirado e substituído, total ou parcialmente, como for exigido pela FISCALIZAÇÃO, inteiramente às custas da CONTRATADA.

#### 4.3. LONGARINA

### 4.3.1. FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA VIGAS, COM MADEIRA SERRADA, E = 25 MMABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA VIGAS, COM MADEIRA SERRADA, E = 25 MM

Além do que especificado em norma, serão levadas em conta as seguintes especificações:

 Não deve ser iniciada a concretagem de qualquer peça, sem que antes a respectiva forma seja inspecionada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO, o que não isentará a CONTRATADA de sua responsabilidade da obtenção de superfícies desempenadas, sem curvaturas e outros defeitos; caso apareçam superfícies inaceitáveis, serão corrigidas



CNPJ: 05.149.158/0001-41

empregando-se métodos aprovados, ou então o concreto afetado será retirado, conforme decisão da FISCALIZAÇÃO; qualquer correção na superfície ou remoção de concreto será feita à custa da CONTRATADA.

- As formas serão em chapas compensadas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto;
- Não serão aceitas formas empenadas, com bordos danificados ou em tábuas.
- As formas devem ser limpas, devem estar isentas de pó, serragem, restos de arame de armadura, pregos e outros detritos no momento da concretagem. Com esses propósitos, devem ser deixadas aberturas nas formas até o lançamento do concreto.
- Preliminarmente ao lançamento, deve ser aplicada nas formas uma demão de desmoldante, de fórmula aprovada pela FISCALIZAÇÃO, que não deixará na superfície de madeira qualquer película que possa ser absorvida pelo concreto;
- As formas devem ser molhadas anteriormente ao lançamento do concreto.
- As amarrações no interior das formas devem ser feitas de modo a permitir sua retirada sem prejudicar o concreto; as amarrações feitas com arame devem ser cortadas depois de retiradas as formas e tratado o local do concreto; as peças metálicas para travamento das formas que tiverem de ser empregadas serão do tipo que deixem as menores cavidades possíveis na superfície do concreto; a superfície dessas cavidades deve ser deixada áspera para melhor aderência da argamassa de cimento com que posteriormente serão enchidas; a superfície acabada ficará sólida, polida, lisa e de cor uniforme; para evitar retrações as cavidades serão enchidas com argamassa de cimento, traço 1:3 com areia fina peneirada, que já tenha iniciado a pega antes de ser aplicada, não sendo feita adição de água durante a execução deste serviço.

### 4.3.2. ESCORAMENTO FORMAS DE H=3,30 A 3,50 M, COM MADEIRA 3A QUALIDADE, NAO APARELHADA, APROVEITAMENTO TABUAS 3X E PRUMOS 4X

O escoramento será projetado e construído de modo a absorver todos os esforços atuantes sem sofrer deformações, inclusive aquelas decorrentes do processo de concretagem. Deverão ser evitados apoios em elementos sujeitos à flexão, bem como adotados contraventamentos para obtenção da rigidez necessária.

Quando o terreno natural apresentar boa consistência (rochas ou solos rochosos), o escoramento poderá apoiar-se diretamente sobre o mesmo. Caso o terreno natural não



CNPJ: 05.149.158/0001-41

tenha a capacidade de suporte necessária, o escoramento deverá apoiar-se sobre pranchões ou peças de madeira.

O dimensionamento dos escoramentos de madeira deverá ser feito de acordo com normas brasileiras para madeiras.

A madeira utilizada deverá ser de primeira, isenta de deformações, defeitos, irregularidades ou pontos frágeis.

Os escoramentos deverão ser executados com barrotes de madeira de primeira qualidade (seção 7,5 x 7,5 cm) ou com escoras de eucalipto com diâmetro superior a 0,10 m.

As peças verticais do escoramento deverão ser apoiadas diretamente sobre materiais de grande resistência como aço, concreto, pedra etc; quando assentadas sobre material irregular ou menos resistente, como solos de aterros, alvenaria de tijolo etc., deverão ser apoiadas em peças de madeira dura, para distribuir a carga.

- 4.3.3. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 25.0 MM MONTAGEM
- 4.3.4. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM MONTAGEM.
- 4.3.5. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM MONTAGEM.
- 4.3.6. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM MONTAGEM.

Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118 e NBR 7178.

Os depósitos de vergalhões devem ser dispostos em áreas adequadas, de modo a permitirem a arrumação das diversas partidas, tipo de aço e diâmetro diversos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

#### Execução

Não devem ser aceites pela CONTRATADA as remessas de aço que não atenderem às normas indicadas no item anterior, podendo a FISCALIZAÇÃO responsabilizá-lo pela execução de qualquer estrutura com material julgado deficiente. A devolução pela CONTRATADA de qualquer quantidade de barras de aço, julgadas inaceitáveis, não lhe confere o direito a qualquer indenização por parte da FISCALIZAÇÃO.

As armaduras devem obedecer ao disposto na norma NBR 6118 da ABNT, salvo indicações em contrario nos projetos.

Antes da colocação, as barras devem ser raspadas e limpas de eventual camada de ferrugem, resíduos de tinta, óleos, graxas, lama, ou qualquer substância que possa reduzir a aderência com o concreto. Os ferros das juntas de concretagem devem ser cuidadosamente verificados e limpos. Não será permitido o dobramento ou retificação de vergalhões que possam diminuir sua resistência. As barras dobradas somente devem ser usadas mediante indicação nos desenhos do projeto.

A execução obedecerá, genericamente, às seguintes condições:

- A espessura de recobrimento da armadura deve ser conforme indicada nos projetos.
   Deve-se usar, para garantir o recobrimento da armadura, pastilhas pré-fabricadas de concreto de traço e fator água/cimento idênticos ao do concreto a ser lançado na peça considerada, colocadas de forma aleatória e na quantidade suficiente para garantir o cobrimento.
- Nas juntas de concretagem ou outras, as barras deixadas expostas por longo tempo, devem ser protegidas por métodos adequados contra a corrosão.
- As barras não devem apresentar solução de continuidade ao longo dos vários elementos estruturais, salvo indicação diversa nos desenhos de projeto. As superposições de barras ou malhas não serão permitidas nas seções críticas.
- A superposição de barra devem atender sempre ao disposto nas normas NBR 6118, da ABNT. Os trechos superpostos devem ser amarrados com arame de ferro para armaduras. No caso de barras adjacentes, as superposições devem ser convenientemente deslocadas. Em se tratando de redes metálicas, a superposição não será inferior a 50 diâmetros da maior bitola, a três vezes a largura da malha elementar.
- As barras de armaduras devem ser colocadas cuidadosamente, e ligadas nos cruzamentos, por arame. Devem ficar firmemente nas posições indicadas nos desenhos de projetos executivos e, quando necessário, devem ser usados distanciadores ou suportes



CNPJ: 05.149.158/0001-41

próprios, de acordo com a NBR 6118. Em casos especiais, a FISCALIZAÇÃO pode exigir um maior número de distanciadores, ou suportes com espaçamentos diferentes.

 Devem ser obedecidos os espaçamentos e as dimensões constantes dos desenhos de projeto.

### 4.3.7. CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência e acabamento superficial dos elementos executados, devendo satisfazer inclusive ao disposto nas Normas técnicas brasileiras.

O cimento empregado no preparo do concreto será o Portland comum e deverá satisfazer as especificações e métodos de ensaios brasileiros, NBR 5733. O armazenamento no canteiro de obras será realizado em depósitos seco, protegido, adequadamente ventilado e isolado do solo, de modo a eliminar a possibilidade de qualquer dano total ou parcial do material.

Os agregados, tanto graúdos quanto miúdos, deverão atender as prescrições das Normas NBR 7211 e NBR 6118, bem como às especificações de projeto quanto às características e ensaios. Devem ser isentos de substâncias nocivas ao seu emprego tais como materiais orgânicos, torrões de argila e outros. O agregado graúdo deverá ser uniforme, com pequena incidência de fragmentos de forma lamelar. Para composição do agregado miúdo será utilizado areia natural quartzosa de granulometria adequada.

A água utilizada no emassamento do concreto deverá ser limpa e isenta de siltes, sais, álcalis e ácidos, óleos, matéria orgânica ou qualquer outra substância prejudicial a sua mistura.

As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

O concreto utilizado na confecção das fundações e estruturas deverá ser dosado para um fck= 40 MPa aos 28 dias, devendo ser preparado de conformidade com o prescrito na norma ABNT (NBR 6118).



CNPJ: 05.149.158/0001-41

A fixação do fator água-cimento deverá considerar a resistência, a trabalhabilidade e a durabilidade do concreto, bem como as dimensões e acabamento das peças, assim a proporção dos vários materiais usados na composição trabalhável.

Deverá ainda ser preparado mecanicamente dimensionado realizado sem interrupções, devendo durar o tempo necessário para permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos, inclusive eventuais aditivos.

### 4.3.8. LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS

A colocação do concreto deve ser contínua, e conduzida de forma a não haver interrupções superiores a duas horas, caso a temperatura ambiente seja cerca de 24oC ou menos. Para temperaturas mais elevadas, o tempo máximo de interrupções deverá ser de no máximo de uma hora.

Depois de iniciada a pega, deve-se ter o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforços ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto deve ser lançado de uma altura igual ou inferior a 2 m, para evitar segregação de seus componentes. Onde for necessário lançar o concreto diretamente da altura superior a 2 m ele deve ser vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado.

O concreto deve ser lançado o mais próximo de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Deve-se ter especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contado direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de armadura sem as deslocar.

O concreto nas peças armadas deve ser lançado em camadas horizontais contínuas cuja espessura não exceda 30 cm, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos de uma camada horizontal completa numa operação, essa camada deve terminar num tabique ou tábua vertical. As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida às outras, cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre as mesmas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de se obter



CNPJ: 05.149.158/0001-41

sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes da inferior ter endurecido, e deve ser compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre as mesmas.

O concreto deve formar uma pedra artificial compacta e estanque com superfícies lisas nas faces expostas, não deverá haver manchas, nem vazamentos, e as fissuras devido a retração devem ser reparadas, não poderão haver eflorescências nem reação álcali agregado, o concreto deverá ser garantido para uma vida útil de no mínimo 50 anos.

Quando qualquer parte de concreto ficar poroso, ou apresentar qualquer outro defeito, deve ser retirado e substituído, total ou parcialmente, como for exigido pela FISCALIZAÇÃO, inteiramente às custas da CONTRATADA.

#### 4.4. LAJE DE TRANSIÇÃO

#### 4.4.1. FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM.

Além do que especificado em norma, serão levadas em conta as seguintes especificações:

- Não deve ser iniciada a concretagem de qualquer peça, sem que antes a respectiva forma seja inspecionada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO, o que não isentará a CONTRATADA de sua responsabilidade da obtenção de superfícies desempenadas, sem curvaturas e outros defeitos; caso apareçam superfícies inaceitáveis, serão corrigidas empregando-se métodos aprovados, ou então o concreto afetado será retirado, conforme decisão da FISCALIZAÇÃO; qualquer correção na superfície ou remoção de concreto será feita à custa da CONTRATADA.
- As formas serão em chapas compensadas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto;
- Não serão aceitas formas empenadas, com bordos danificados ou em tábuas.
- As formas devem ser limpas, devem estar isentas de pó, serragem, restos de arame de armadura, pregos e outros detritos no momento da concretagem. Com esses propósitos, devem ser deixadas aberturas nas formas até o lançamento do concreto.
- Preliminarmente ao lançamento, deve ser aplicada nas formas uma demão de desmoldante, de fórmula aprovada pela FISCALIZAÇÃO, que não deixará na superfície de madeira qualquer película que possa ser absorvida pelo concreto;
- As formas devem ser molhadas anteriormente ao lancamento do concreto.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

• As amarrações no interior das formas devem ser feitas de modo a permitir sua retirada sem prejudicar o concreto; as amarrações feitas com arame devem ser cortadas depois de retiradas as formas e tratado o local do concreto; as peças metálicas para travamento das formas que tiverem de ser empregadas serão do tipo que deixem as menores cavidades possíveis na superfície do concreto; a superfície dessas cavidades deve ser deixada áspera para melhor aderência da argamassa de cimento com que posteriormente serão enchidas; a superfície acabada ficará sólida, polida, lisa e de cor uniforme; para evitar retrações as cavidades serão enchidas com argamassa de cimento, traço 1:3 com areia fina peneirada, que já tenha iniciado a pega antes de ser aplicada, não sendo feita adição de água durante a execução deste servico.

4.4.2. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM.

4.4.3. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM.

4.4.4. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-60 DE 5.0 MM - MONTAGEM.

Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118 e NBR 7178.

Os depósitos de vergalhões devem ser dispostos em áreas adequadas, de modo a permitirem a arrumação das diversas partidas, tipo de aço e diâmetro diversos.

#### Execução

Não devem ser aceites pela CONTRATADA as remessas de aço que não atenderem às normas indicadas no item anterior, podendo a FISCALIZAÇÃO responsabilizá-lo pela execução de qualquer estrutura com material julgado deficiente. A devolução pela CONTRATADA de qualquer quantidade de barras de aço, julgadas inaceitáveis, não lhe confere o direito a qualquer indenização por parte da FISCALIZAÇÃO.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

As armaduras devem obedecer ao disposto na norma NBR 6118 da ABNT, salvo indicações em contrario nos projetos.

Antes da colocação, as barras devem ser raspadas e limpas de eventual camada de ferrugem, resíduos de tinta, óleos, graxas, lama, ou qualquer substância que possa reduzir a aderência com o concreto. Os ferros das juntas de concretagem devem ser cuidadosamente verificados e limpos. Não será permitido o dobramento ou retificação de vergalhões que possam diminuir sua resistência. As barras dobradas somente devem ser usadas mediante indicação nos desenhos do projeto.

A execução obedecerá, genericamente, às seguintes condições:

- A espessura de recobrimento da armadura deve ser conforme indicada nos projetos.
   Deve-se usar, para garantir o recobrimento da armadura, pastilhas pré-fabricadas de concreto de traço e fator água/cimento idênticos ao do concreto a ser lançado na peça considerada, colocadas de forma aleatória e na quantidade suficiente para garantir o cobrimento.
- Nas juntas de concretagem ou outras, as barras deixadas expostas por longo tempo, devem ser protegidas por métodos adequados contra a corrosão.
- As barras não devem apresentar solução de continuidade ao longo dos vários elementos estruturais, salvo indicação diversa nos desenhos de projeto. As superposições de barras ou malhas não serão permitidas nas seções críticas.
- A superposição de barra devem atender sempre ao disposto nas normas NBR 6118, da ABNT. Os trechos superpostos devem ser amarrados com arame de ferro para armaduras. No caso de barras adjacentes, as superposições devem ser convenientemente deslocadas. Em se tratando de redes metálicas, a superposição não será inferior a 50 diâmetros da maior bitola, a três vezes a largura da malha elementar.
- As barras de armaduras devem ser colocadas cuidadosamente, e ligadas nos cruzamentos, por arame. Devem ficar firmemente nas posições indicadas nos desenhos de projetos executivos e, quando necessário, devem ser usados distanciadores ou suportes próprios, de acordo com a NBR 6118. Em casos especiais, a FISCALIZAÇÃO pode exigir um maior número de distanciadores, ou suportes com espaçamentos diferentes.
- Devem ser obedecidos os espaçamentos e as dimensões constantes dos desenhos de projeto.

### 4.4.5. CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência e acabamento superficial dos elementos executados, devendo satisfazer inclusive ao disposto nas Normas técnicas brasileiras.

O cimento empregado no preparo do concreto será o Portland comum e deverá satisfazer as especificações e métodos de ensaios brasileiros, NBR 5733. O armazenamento no canteiro de obras será realizado em depósitos seco, protegido, adequadamente ventilado e isolado do solo, de modo a eliminar a possibilidade de qualquer dano total ou parcial do material.

Os agregados, tanto graúdos quanto miúdos, deverão atender as prescrições das Normas NBR 7211 e NBR 6118, bem como às especificações de projeto quanto às características e ensaios. Devem ser isentos de substâncias nocivas ao seu emprego tais como materiais orgânicos, torrões de argila e outros. O agregado graúdo deverá ser uniforme, com pequena incidência de fragmentos de forma lamelar. Para composição do agregado miúdo será utilizado areia natural quartzosa de granulometria adequada.

A água utilizada no emassamento do concreto deverá ser limpa e isenta de siltes, sais, álcalis e ácidos, óleos, matéria orgânica ou qualquer outra substância prejudicial a sua mistura.

As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

O concreto utilizado na confecção das fundações e estruturas deverá ser dosado para um fck= 40 MPa aos 28 dias, devendo ser preparado de conformidade com o prescrito na norma ABNT (NBR 6118).

A fixação do fator água-cimento deverá considerar a resistência, a trabalhabilidade e a durabilidade do concreto, bem como as dimensões e acabamento das peças, assim a proporção dos vários materiais usados na composição trabalhável.

Deverá ainda ser preparado mecanicamente dimensionado realizado sem interrupções, devendo durar o tempo necessário para permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos, inclusive eventuais aditivos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

### 4.4.6. LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS

A colocação do concreto deve ser contínua, e conduzida de forma a não haver interrupções superiores a duas horas, caso a temperatura ambiente seja cerca de 24oC ou menos. Para temperaturas mais elevadas, o tempo máximo de interrupções deverá ser de no máximo de uma hora.

Depois de iniciada a pega, deve-se ter o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforços ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto deve ser lançado de uma altura igual ou inferior a 2 m, para evitar segregação de seus componentes. Onde for necessário lançar o concreto diretamente da altura superior a 2 m ele deve ser vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado.

O concreto deve ser lançado o mais próximo de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Deve-se ter especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contado direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de armadura sem as deslocar.

O concreto nas peças armadas deve ser lançado em camadas horizontais contínuas cuja espessura não exceda 30 cm, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos de uma camada horizontal completa numa operação, essa camada deve terminar num tabique ou tábua vertical. As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida às outras, cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre as mesmas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de se obter sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes da inferior ter endurecido, e deve ser compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre as mesmas.

O concreto deve formar uma pedra artificial compacta e estanque com superfícies lisas nas faces expostas, não deverá haver manchas, nem vazamentos, e as fissuras devido a retração devem ser reparadas, não poderão haver eflorescências nem reação álcali agregado, o concreto deverá ser garantido para uma vida útil de no mínimo 50 anos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Quando qualquer parte de concreto ficar poroso, ou apresentar qualquer outro defeito, deve ser retirado e substituído, total ou parcialmente, como for exigido pela FISCALIZAÇÃO, inteiramente às custas da CONTRATADA.

#### 4.5. TABULEIRO

#### 4.5.1. FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM

Além do que especificado em norma, serão levadas em conta as seguintes especificações:

- Não deve ser iniciada a concretagem de qualquer peça, sem que antes a respectiva forma seja inspecionada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO, o que não isentará a CONTRATADA de sua responsabilidade da obtenção de superfícies desempenadas, sem curvaturas e outros defeitos; caso apareçam superfícies inaceitáveis, serão corrigidas empregando-se métodos aprovados, ou então o concreto afetado será retirado, conforme decisão da FISCALIZAÇÃO; qualquer correção na superfície ou remoção de concreto será feita à custa da CONTRATADA.
- As formas serão em chapas compensadas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto;
- Não serão aceitas formas empenadas, com bordos danificados ou em tábuas.
- As formas devem ser limpas, devem estar isentas de pó, serragem, restos de arame de armadura, pregos e outros detritos no momento da concretagem. Com esses propósitos, devem ser deixadas aberturas nas formas até o lançamento do concreto.
- Preliminarmente ao lançamento, deve ser aplicada nas formas uma demão de desmoldante, de fórmula aprovada pela FISCALIZAÇÃO, que não deixará na superfície de madeira qualquer película que possa ser absorvida pelo concreto;
- As formas devem ser molhadas anteriormente ao lançamento do concreto.
- As amarrações no interior das formas devem ser feitas de modo a permitir sua retirada sem prejudicar o concreto; as amarrações feitas com arame devem ser cortadas depois de retiradas as formas e tratado o local do concreto; as peças metálicas para travamento das formas que tiverem de ser empregadas serão do tipo que deixem as menores cavidades possíveis na superfície do concreto; a superfície dessas cavidades deve ser deixada áspera para melhor aderência da argamassa de cimento com que posteriormente serão enchidas; a superfície acabada ficará sólida, polida, lisa e de cor



CNPJ: 05.149.158/0001-41

uniforme; para evitar retrações as cavidades serão enchidas com argamassa de cimento, traço 1:3 com areia fina peneirada, que já tenha iniciado a pega antes de ser aplicada, não sendo feita adição de água durante a execução deste serviço.

### 4.5.2. ESCORAMENTO FORMAS DE H=3,30 A 3,50 M, COM MADEIRA 3A QUALIDADE, NAO APARELHADA, APROVEITAMENTO TABUAS 3X E PRUMOS 4X

O escoramento será projetado e construído de modo a absorver todos os esforços atuantes sem sofrer deformações, inclusive aquelas decorrentes do processo de concretagem. Deverão ser evitados apoios em elementos sujeitos à flexão, bem como adotados contraventamentos para obtenção da rigidez necessária.

Quando o terreno natural apresentar boa consistência (rochas ou solos rochosos), o escoramento poderá apoiar-se diretamente sobre o mesmo. Caso o terreno natural não tenha a capacidade de suporte necessária, o escoramento deverá apoiar-se sobre pranchões ou peças de madeira.

O dimensionamento dos escoramentos de madeira deverá ser feito de acordo com normas brasileiras para madeiras.

A madeira utilizada deverá ser de primeira, isenta de deformações, defeitos, irregularidades ou pontos frágeis.

Os escoramentos deverão ser executados com barrotes de madeira de primeira qualidade (seção 7,5 x 7,5 cm) ou com escoras de eucalipto com diâmetro superior a 0,10 m.

As peças verticais do escoramento deverão ser apoiadas diretamente sobre materiais de grande resistência como aço, concreto, pedra etc; quando assentadas sobre material irregular ou menos resistente, como solos de aterros, alvenaria de tijolo etc., deverão ser apoiadas em peças de madeira dura, para distribuir a carga.

- 4.5.3. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM MONTAGEM
- 4.5.4. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM MONTAGEM

CNPJ: 05.149.158/0001-41

## 4.5.5. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM – MONTAGEM

Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118 e NBR 7178.

Os depósitos de vergalhões devem ser dispostos em áreas adequadas, de modo a permitirem a arrumação das diversas partidas, tipo de aco e diâmetro diversos.

#### Execução

Não devem ser aceites pela CONTRATADA as remessas de aço que não atenderem às normas indicadas no item anterior, podendo a FISCALIZAÇÃO responsabilizá-lo pela execução de qualquer estrutura com material julgado deficiente. A devolução pela CONTRATADA de qualquer quantidade de barras de aço, julgadas inaceitáveis, não lhe confere o direito a qualquer indenização por parte da FISCALIZAÇÃO.

As armaduras devem obedecer ao disposto na norma NBR 6118 da ABNT, salvo indicações em contrario nos projetos.

Antes da colocação, as barras devem ser raspadas e limpas de eventual camada de ferrugem, resíduos de tinta, óleos, graxas, lama, ou qualquer substância que possa reduzir a aderência com o concreto. Os ferros das juntas de concretagem devem ser cuidadosamente verificados e limpos. Não será permitido o dobramento ou retificação de vergalhões que possam diminuir sua resistência. As barras dobradas somente devem ser usadas mediante indicação nos desenhos do projeto.

A execução obedecerá, genericamente, às seguintes condições:

- A espessura de recobrimento da armadura deve ser conforme indicada nos projetos.
   Deve-se usar, para garantir o recobrimento da armadura, pastilhas pré-fabricadas de concreto de traço e fator água/cimento idênticos ao do concreto a ser lançado na peça considerada, colocadas de forma aleatória e na quantidade suficiente para garantir o cobrimento.
- Nas juntas de concretagem ou outras, as barras deixadas expostas por longo tempo,
   devem ser protegidas por métodos adequados contra a corrosão.
- As barras não devem apresentar solução de continuidade ao longo dos vários elementos estruturais, salvo indicação diversa nos desenhos de projeto. As superposições de barras ou malhas não serão permitidas nas seções críticas.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

• A superposição de barra devem atender sempre ao disposto nas normas NBR 6118, da ABNT. Os trechos superpostos devem ser amarrados com arame de ferro para armaduras. No caso de barras adjacentes, as superposições devem ser convenientemente deslocadas. Em se tratando de redes metálicas, a superposição não será inferior a 50 diâmetros da maior bitola, a três vezes a largura da malha elementar.

- As barras de armaduras devem ser colocadas cuidadosamente, e ligadas nos cruzamentos, por arame. Devem ficar firmemente nas posições indicadas nos desenhos de projetos executivos e, quando necessário, devem ser usados distanciadores ou suportes próprios, de acordo com a NBR 6118. Em casos especiais, a FISCALIZAÇÃO pode exigir um maior número de distanciadores, ou suportes com espaçamentos diferentes.
- Devem ser obedecidos os espaçamentos e as dimensões constantes dos desenhos de projeto.

### 4.5.6. CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência e acabamento superficial dos elementos executados, devendo satisfazer inclusive ao disposto nas Normas técnicas brasileiras.

O cimento empregado no preparo do concreto será o Portland comum e deverá satisfazer as especificações e métodos de ensaios brasileiros, NBR 5733. O armazenamento no canteiro de obras será realizado em depósitos seco, protegido, adequadamente ventilado e isolado do solo, de modo a eliminar a possibilidade de qualquer dano total ou parcial do material.

Os agregados, tanto graúdos quanto miúdos, deverão atender as prescrições das Normas NBR 7211 e NBR 6118, bem como às especificações de projeto quanto às características e ensaios. Devem ser isentos de substâncias nocivas ao seu emprego tais como materiais orgânicos, torrões de argila e outros. O agregado graúdo deverá ser uniforme, com pequena incidência de fragmentos de forma lamelar. Para composição do agregado miúdo será utilizado areia natural quartzosa de granulometria adequada.

A água utilizada no emassamento do concreto deverá ser limpa e isenta de siltes, sais, álcalis e ácidos, óleos, matéria orgânica ou qualquer outra substância prejudicial a sua mistura.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

O concreto utilizado na confecção das fundações e estruturas deverá ser dosado para um fck= 40 MPa aos 28 dias, devendo ser preparado de conformidade com o prescrito na norma ABNT (NBR 6118).

A fixação do fator água-cimento deverá considerar a resistência, a trabalhabilidade e a durabilidade do concreto, bem como as dimensões e acabamento das peças, assim a proporção dos vários materiais usados na composição trabalhável.

Deverá ainda ser preparado mecanicamente dimensionado realizado sem interrupções, devendo durar o tempo necessário para permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos, inclusive eventuais aditivos.

### 4.5.7. LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS

A colocação do concreto deve ser contínua, e conduzida de forma a não haver interrupções superiores a duas horas, caso a temperatura ambiente seja cerca de 24oC ou menos. Para temperaturas mais elevadas, o tempo máximo de interrupções deverá ser de no máximo de uma hora.

Depois de iniciada a pega, deve-se ter o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforços ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto deve ser lançado de uma altura igual ou inferior a 2 m, para evitar segregação de seus componentes. Onde for necessário lançar o concreto diretamente da altura superior a 2 m ele deve ser vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado.

O concreto deve ser lançado o mais próximo de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Deve-se ter especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contado direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de armadura sem as deslocar.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

O concreto nas peças armadas deve ser lançado em camadas horizontais contínuas cuja espessura não exceda 30 cm, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos de uma camada horizontal completa numa operação, essa camada deve terminar num tabique ou tábua vertical. As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida às outras, cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre as mesmas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de se obter sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes da inferior ter endurecido, e deve ser compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre as mesmas.

O concreto deve formar uma pedra artificial compacta e estanque com superfícies lisas nas faces expostas, não deverá haver manchas, nem vazamentos, e as fissuras devido a retração devem ser reparadas, não poderão haver eflorescências nem reação álcali agregado, o concreto deverá ser garantido para uma vida útil de no mínimo 50 anos.

Quando qualquer parte de concreto ficar poroso, ou apresentar qualquer outro defeito, deve ser retirado e substituído, total ou parcialmente, como for exigido pela FISCALIZAÇÃO, inteiramente às custas da CONTRATADA.

#### 4.6. GUARDA-RODAS

#### 4.6.1. FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM.

Além do que especificado em norma, serão levadas em conta as seguintes especificações:

- Não deve ser iniciada a concretagem de qualquer peça, sem que antes a respectiva forma seja inspecionada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO, o que não isentará a CONTRATADA de sua responsabilidade da obtenção de superfícies desempenadas, sem curvaturas e outros defeitos; caso apareçam superfícies inaceitáveis, serão corrigidas empregando-se métodos aprovados, ou então o concreto afetado será retirado, conforme decisão da FISCALIZAÇÃO; qualquer correção na superfície ou remoção de concreto será feita à custa da CONTRATADA.
- As formas serão em chapas compensadas, e devem ser reforçadas e ter resistência suficiente para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto, mantendo-se rigidamente, em posição correta, sem deformação; devem ser estanques, de modo a impedir a perda da nata do concreto;



CNPJ: 05.149.158/0001-41

- Não serão aceitas formas empenadas, com bordos danificados ou em tábuas.
- As formas devem ser limpas, devem estar isentas de pó, serragem, restos de arame de armadura, pregos e outros detritos no momento da concretagem. Com esses propósitos, devem ser deixadas aberturas nas formas até o lançamento do concreto.
- Preliminarmente ao lançamento, deve ser aplicada nas formas uma demão de desmoldante, de fórmula aprovada pela FISCALIZAÇÃO, que não deixará na superfície de madeira qualquer película que possa ser absorvida pelo concreto;
- As formas devem ser molhadas anteriormente ao lançamento do concreto.
- As amarrações no interior das formas devem ser feitas de modo a permitir sua retirada sem prejudicar o concreto; as amarrações feitas com arame devem ser cortadas depois de retiradas as formas e tratado o local do concreto; as peças metálicas para travamento das formas que tiverem de ser empregadas serão do tipo que deixem as menores cavidades possíveis na superfície do concreto; a superfície dessas cavidades deve ser deixada áspera para melhor aderência da argamassa de cimento com que posteriormente serão enchidas; a superfície acabada ficará sólida, polida, lisa e de cor uniforme; para evitar retrações as cavidades serão enchidas com argamassa de cimento, traço 1:3 com areia fina peneirada, que já tenha iniciado a pega antes de ser aplicada, não sendo feita adição de água durante a execução deste serviço.

# 4.6.2. ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM – MONTAGEM

Na sua dobragem e durante a concretagem, devem obedecer ao prescrito na NBR 6118 e NBR 7178.

Os depósitos de vergalhões devem ser dispostos em áreas adequadas, de modo a permitirem a arrumação das diversas partidas, tipo de aço e diâmetro diversos.

#### Execução

Não devem ser aceites pela CONTRATADA as remessas de aço que não atenderem às normas indicadas no item anterior, podendo a FISCALIZAÇÃO responsabilizá-lo pela execução de qualquer estrutura com material julgado deficiente. A devolução pela CONTRATADA de qualquer quantidade de barras de aço, julgadas inaceitáveis, não lhe confere o direito a qualquer indenização por parte da FISCALIZAÇÃO.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

As armaduras devem obedecer ao disposto na norma NBR 6118 da ABNT, salvo indicações em contrario nos projetos.

Antes da colocação, as barras devem ser raspadas e limpas de eventual camada de ferrugem, resíduos de tinta, óleos, graxas, lama, ou qualquer substância que possa reduzir a aderência com o concreto. Os ferros das juntas de concretagem devem ser cuidadosamente verificados e limpos. Não será permitido o dobramento ou retificação de vergalhões que possam diminuir sua resistência. As barras dobradas somente devem ser usadas mediante indicação nos desenhos do projeto.

A execução obedecerá, genericamente, às seguintes condições:

- A espessura de recobrimento da armadura deve ser conforme indicada nos projetos.
   Deve-se usar, para garantir o recobrimento da armadura, pastilhas pré-fabricadas de concreto de traço e fator água/cimento idênticos ao do concreto a ser lançado na peça considerada, colocadas de forma aleatória e na quantidade suficiente para garantir o cobrimento.
- Nas juntas de concretagem ou outras, as barras deixadas expostas por longo tempo, devem ser protegidas por métodos adequados contra a corrosão.
- As barras não devem apresentar solução de continuidade ao longo dos vários elementos estruturais, salvo indicação diversa nos desenhos de projeto. As superposições de barras ou malhas não serão permitidas nas seções críticas.
- A superposição de barra devem atender sempre ao disposto nas normas NBR 6118, da ABNT. Os trechos superpostos devem ser amarrados com arame de ferro para armaduras. No caso de barras adjacentes, as superposições devem ser convenientemente deslocadas. Em se tratando de redes metálicas, a superposição não será inferior a 50 diâmetros da maior bitola, a três vezes a largura da malha elementar.
- As barras de armaduras devem ser colocadas cuidadosamente, e ligadas nos cruzamentos, por arame. Devem ficar firmemente nas posições indicadas nos desenhos de projetos executivos e, quando necessário, devem ser usados distanciadores ou suportes próprios, de acordo com a NBR 6118. Em casos especiais, a FISCALIZAÇÃO pode exigir um maior número de distanciadores, ou suportes com espaçamentos diferentes.

Devem ser obedecidos os espaçamentos e as dimensões constantes dos desenhos de projeto.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

### 4.6.3. CONCRETO FCK = 30MPA, TRAÇO 1:2,1:2,5 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L

Nas operações de preparo e lançamento de concreto serão utilizados materiais de procedência conhecida e idônea, isentos de quaisquer substâncias prejudiciais à resistência e acabamento superficial dos elementos executados, devendo satisfazer inclusive ao disposto nas Normas técnicas brasileiras.

O cimento empregado no preparo do concreto será o Portland comum e deverá satisfazer as especificações e métodos de ensaios brasileiros, NBR 5733. O armazenamento no canteiro de obras será realizado em depósitos seco, protegido, adequadamente ventilado e isolado do solo, de modo a eliminar a possibilidade de qualquer dano total ou parcial do material.

Os agregados, tanto graúdos quanto miúdos, deverão atender as prescrições das Normas NBR 7211 e NBR 6118, bem como às especificações de projeto quanto às características e ensaios. Devem ser isentos de substâncias nocivas ao seu emprego tais como materiais orgânicos, torrões de argila e outros. O agregado graúdo deverá ser uniforme, com pequena incidência de fragmentos de forma lamelar. Para composição do agregado miúdo será utilizado areia natural quartzosa de granulometria adequada.

A água utilizada no emassamento do concreto deverá ser limpa e isenta de siltes, sais, álcalis e ácidos, óleos, matéria orgânica ou qualquer outra substância prejudicial a sua mistura.

As operações de fornecimento, preparo, lançamento e adensamento do material deverão obedecer rigorosamente o disposto na Norma NBR 6118, devendo ainda atender as especificações técnicas, a planilha de orçamento, bem como o projeto fornecido pela CONTRATANTE.

O concreto utilizado na confecção das fundações e estruturas deverá ser dosado para um fck= 30 MPa aos 28 dias, devendo ser preparado de conformidade com o prescrito na norma ABNT (NBR 6118).

A fixação do fator água-cimento deverá considerar a resistência, a trabalhabilidade e a durabilidade do concreto, bem como as dimensões e acabamento das peças, assim a proporção dos vários materiais usados na composição trabalhável.

Deverá ainda ser preparado mecanicamente dimensionado realizado sem interrupções, devendo durar o tempo necessário para permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos, inclusive eventuais aditivos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

### 4.6.4. LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS

A colocação do concreto deve ser contínua, e conduzida de forma a não haver interrupções superiores a duas horas, caso a temperatura ambiente seja cerca de 24oC ou menos. Para temperaturas mais elevadas, o tempo máximo de interrupções deverá ser de no máximo de uma hora.

Depois de iniciada a pega, deve-se ter o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforços ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto deve ser lançado de uma altura igual ou inferior a 2 m, para evitar segregação de seus componentes. Onde for necessário lançar o concreto diretamente da altura superior a 2 m ele deve ser vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado.

O concreto deve ser lançado o mais próximo de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Deve-se ter especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contado direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de armadura sem as deslocar.

O concreto nas peças armadas deve ser lançado em camadas horizontais contínuas cuja espessura não exceda 30 cm, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos de uma camada horizontal completa numa operação, essa camada deve terminar num tabique ou tábua vertical. As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida às outras, cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre as mesmas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de se obter sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes da inferior ter endurecido, e deve ser compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre as mesmas.

O concreto deve formar uma pedra artificial compacta e estanque com superfícies lisas nas faces expostas, não deverá haver manchas, nem vazamentos, e as fissuras devido a retração devem ser reparadas, não poderão haver eflorescências nem reação álcali agregado, o concreto deverá ser garantido para uma vida útil de no mínimo 50 anos.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

Quando qualquer parte de concreto ficar poroso, ou apresentar qualquer outro defeito, deve ser retirado e substituído, total ou parcialmente, como for exigido pela FISCALIZAÇÃO, inteiramente às custas da CONTRATADA.

#### 4.7. ACESSÓRIOS

#### 4.7.1. APARELHO APOIO NEOPRENE FRETADO

O tipo e o posicionamento dos aparelhos de apoio, bem como sua locação em planta, espessura dos berços, tipo de material dos berços, concreto convencional, concreto epoxídico, grout devem atender às especificações de projeto.

O paralelismo dos substratos de apoio superior e inferior deve ser verificado e assegurado.

A interface de contato dos aparelhos de apoio com a estrutura deve ser mantida limpa.

Nos casos de estrutura moldada in loco, os aparelhos de apoio devem ser convenientemente protegidos, evitando a possibilidade de bloqueios prematuros ou a completa neutralização do vínculo.

Os aparelhos de apoio de neoprene fretado são constituídos de chapas finas de aço, quimicamente aderidas ao elastômero durante a vulcanização e são regulamentados pela NBR 9783. Os aparelhos utilizados deverão apresentar 60 ± 5 - ASTM D 2240(2), DIN 53505(3), NBR 7318(4); - ruptura mínima: 15 MPa; - alongamento de ruptura: 350%.

### 4.7.2. EXECUCAO DE DRENO COM TUBOS DE PVC CORRUGADO FLEXIVEL PERFURADO - DN 100

Serão utilizados drenos com tubos PVC corrugados flexíveis perfurados, diâmetro de 100 mm, espaçados de 3,0 metros um do outro.

Antes da instalação deve-se fazer a Locação dos pontos de instalação, de acordo com o previsto no projeto.

Os materiais utilizados na implantação dos drenos deverão satisfazer às exigências dos projetos específicos e às normas vigentes da ABNT, tanto no que se refere aos tubos, quanto aos e processos construtivos.

As superfícies dos tubos devem se apresentar com cor e aspecto uniformes e serem isentas de corpos estranhos, bolhas, rachaduras ou outros defeitos visuais que



CNPJ: 05.149.158/0001-41

indiquem descontinuidade do composto ou do processo de extrusão que comprometa o desempenho e a durabilidade do tubo.

Os tubos podem ser fornecidos em barras de 6,0 m ou 12,0 m ou em rolos de 50,0m com tolerância de +5%. Outros comprimentos podem ser fornecidos mediante prévia autorização da Fiscalização.

#### 5. SINALIZAÇÃO VERTICAL

#### 5.1. Confecção de placa de sinalização tot. Refletiva.

Definiu-se que o material a ser empregado na confecção das placas deve ser chapa de aço n. 16 (tratada), do tipo NB 1010/1020, com espessura de 1,25 mm, bitola #18, ou espessura de 1,50 mm, bitola #16. Na escolha deste material foram também considerados os seguintes critérios:

- durabilidade:
- fácil manutenção e conservação;
- e compatibilidade entre os materiais da placa, da pintura e o da película.

As chapas devem ser isentas de defeitos superficiais que prejudiquem sua utilização, perfeitamente planas, lisas e isentas de rebarbas, com acabamento brilhante e uniforme nos dois lados.

Neste projeto é proposta a utilização de placas refletivas através da utilização de películas que retro-refletem os raios luminosos incidentes dos faróis. As placas devem ter fundo e todos os seus elementos refletivos, à exceção de quando especificada a cor preta, cuja utilização em película retro-refletiva é proibida, pois esse material torna-se cinza-claro com a incidência de luz.

A escolha do material a ser empregado foi feita segundo critérios de visualização da sinalização e de distância de legibilidade necessárias à segurança do trânsito. Esta especificação corresponde à Película Tipo I-A, conforme determinado em norma técnica de Sinalização Vertical Viária – Películas – Requisitos NBR 14644, elaborada pela ABNT.

Quanto à durabilidade devem apresentar um desempenho satisfatório para um período de no mínimo sete anos, em exposição normal, vertical e estacionária. Ao final deste período as películas refletivas devem possuir uma retrorrefletância residual de no mínimo 50% do valor inicial.

Devem ser seguidos os métodos de ensaio previstos pela norma ABNT.



CNPJ: 05.149.158/0001-41

As placas devem ter a face oposta, após a limpeza, pintada em Tinta esmalte sintético semi-fosco na cor preta. São elas:

- A-5a CURVA EM "S" A ESQUERDA
- A-5b CURVA EM "S" A DIREITA
- A-18 LOMBADA
- A-2a CURVA À ESQUERDA
- A-2b CURVA A DIREITA
- A-20a DECLIVE ACENTUADO
- A-20b ACLIVE ACENTUADO
- A-22 PONTE ESTREITA
- R-19.4 VELOCIDADE MÁXIMA PERMITIDA
- A-1a CURVA ACENTUADA À ESQUERDA
- A-1b CURVA ACENTUADA À DIREITA
- PLACA I-204

#### 6. SERVIÇOS FINAIS

#### 6.1. LIMPEZA FINAL DA OBRA

Após conclusão de todos os serviços será feito a limpeza fins entrega da obra, onde a construtora e fiscalização, marcarão o dia do recebimento da obra para funcionamento ao público.

MARUZA BAPTISTA RESPONSAVEL TÉCNICO CAU-A: 28510-2/PA

oposta									
ONV:	002939/2016	1						- CAVAS	22 _
oponente:	PREFEITUR	A MUNICIPAL	DE PEIXE-BOI		Munic	ipio/UF:	PEIXE-BOI / PA		<b>T</b> -
AND DESCRIPTION OF THE PARTY OF	Name and Address of the Owner, where the Owner, where		S E BUEIROS NO MUNICIPIO DE PEIXE-BOI						_
ra:	VICINAL VIL	A DAS PEDRA	S, VICINAL DA VILA CEDRO E VICINAL ANUERÁ				www.ca.com	NEW HO	200
	30,66%			The Carlot Part of the					
esponsável cnico:	MARUZA BA	APTISTA	Data Base:		DNIT SICRO	NAPI JUNHO 201 2 JANEIRO/2017	7 - DESONERADA	PLA	ANILHA
			Registro Profissional:		CAU-A: 2851	0-2/PA			
ITEM	FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT. (R\$)	VALOR C/ BDI (R\$)	VALOR TOTAL (R\$)	%
1			ADMINISTRAÇÃO LOCAL						4,54%
1.1	SINAPI	90778	ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA PLENO COM ENCARGOS	Н	48,00	R\$ 89,66	R\$ 117,15	R\$ 5.623,19	12,65%
		93572	COMPLEMENTARES  ENCARREGADO GERAL COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	MES	6,00	R\$ 2.952,94	R\$ 3.858,31	R\$ 23.149,87	52,09%
1.2	SINAPI	88326	VIGIA NOTURNO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	720,00	R\$ 16,66	R\$ 21,77	R\$ 15.672,93	35,26%
1.0							Subtotal item 1	R\$ 44.445,99	100%
			SERVIÇOS PRELIMINARES						3,49%
2.1	SINAPI	74209/001	PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO	M2	6,00	R\$ 417,78	R\$ 545,87	R\$ 3.275,23	9,59%
2.2	SINAPI	73686	LOCACAO DA OBRA, COM USO DE EQUIPAMENTOS	M2	556,20	R\$ 19,73	R\$ 25,78	R\$ 14.338,40	41,97%
2.3	SINAPI	93207	TOPOGRAFICOS, INCLUSIVE NIVELADOR  EXECUÇÃO DE ESCRITÓRIO EM CANTEIRO DE OBRA EM CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA, NÃO INCLUSO MOBILIÁRIO E	M2	20,00	R\$ 603,85	R\$ 788,99	R\$ 15.779,81	46,199
2.4		POSIÇÃO ZAÇÃO E	EQUIPAMENTOS. AF_02/2016  MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DOS BATE-ESTACAS - Para as três	UN.	1,00	R\$ 587,14	R\$ 767,16	R\$ 767,16	2,25%
		BILIZAÇÃO	vilas				Subtotal item 2	R\$ 34.160,60	100%
			Subtotal nem 2					1(\$ 04,100,00)	
3			OBRA DE ARTE - BUEIROS						38,549
3.1	COMP	OSIÇÃO 1	BOCA DE ALA PARA BUEIRO SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO=0,80M, EM CONCRETO 20 MPA	UN	48,00	R\$ 2.068,61	R\$ 2.702,85	R\$ 129.736,60	34,419
3.2	SINAPI	90100	ESCAVAÇÃO MECANIZADA DE VALA COM PROF. ATÉ 1,5 M (MÉDIA ENTRE MONTANTE E JUSANTE/UMA COMPOSIÇÃO POR TRECHO), COM RETROESCAVADEIRA (0,26 M3/88 HP), LARG. DE 0,8 M A 1,5 M, EM SOLO DE 1A CATEGORIA, EM LOCAIS COM ALTO NÍVEL DE INTERFERÊNCIA. AF 01/2015	МЗ	268,80	R\$ 13,18	R\$ 17,22	R\$ 4.629,00	1,23%
3.3	SINAPI	94102	LASTRO DE VALA COM PREPARO DE FUNDO, LARGURA MENOR QUE 1,5 M, COM CAMADA DE AREIA, LANÇAMENTO MANUAL, EM LOCAL COM NÍVEL BAIXO DE INTERFERÊNCIA. AF_06/2016	M3	38,40	R\$ 146,12	R\$ 190,92	R\$ 7.331,34	1,949
3.4	SINAPI	92214	TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIÁMETRO DE 800 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO EM LOCAL COM BAIXO NÍVEL DE INTERFERÊNCIAS - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO. AF. 12/2015	М	192,00	R\$ 204,6	R\$ 267,34	R\$ 51.329,94	13,619
3.5	SINAPI	72850	CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÓNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF_06/2015 - Transporte dos tubos para as três vicinais	CHP	4,63	R\$ 133,3	R\$ 174,20	R\$ 806,53	2,369
3.6	SINAPI	73964/006	REATERRO DE VALA COM COMPACTAÇÃO MANUAL	M3	133,94	R\$ 40,8	6 R\$ 53,39	R\$ 7.150,75	1,909
3.7	SINAPI	73361	CONCRETO CICLOPICO FCK=10MPA 30% PEDRA DE MAO INCLUSIVE	M3	64,32	R\$ 398,2	R\$ 520,33	R\$ 33.467,45	8,889
3.8	SINAPI	94339	LANCAMENTO ATERRO MECANIZADO DE VALA COM RETROESCAVADEIRA (CAPACIDADE DA CAÇAMBA DA RETRO: 0,26 M² / POTÊNCIA: 88 HP), LARGURA DE 0,8 A 1,5 M, PROFUNDIDADE ATÉ 1,5 M, COM AREIA PARA ATERRO. AF 05/2016	МЗ	2.170,80	R\$ 50,2		R\$ 142.584,05	
							Subtotal item 3	R\$ 377.035,66	1029
4			OBRA DE ARTE - PONTES						49,90
4.1			ESTACAS						
4.1.1	SINAPI	89202	ESTACA PRÉ-MOLDADA DE CONCRETO, SEÇÃO QUADRADA, CAPACIDADE DE 50 TONELADAS, COMPRIMENTO TOTAL CRAVADO ACIMA DE 5M ATÉ 12M, BATE-ESTACAS POR GRAVIDADE SOBRE ROLOS (EXCLUSIVE MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO). AF_03/2016	М	450,00	R\$ 94,0	2 R\$ 122,85	R\$ 55.280,94	11,32
4.1.2	SINAPI	72850	CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF_06/2015 - Transporte das estacas	CHB	4,41	R\$ 133,3	2 R\$ 174,20	R\$ 768,20	2,25
4.2			CORTINA			T			-
4.2.1	SINAPI	74074/004	FORMA TABUA P/CONCRETO EM FUNDACAO S/REAPROVEITAMENTO	M2	492,10	R\$ 63,1	8 R\$ 82,55	R\$ 40.623,34	8,32
4.2.2	SINAPI	92780	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM - MONTAGEM. AF 12/2015  R\$ 4,77 R\$ 6,2					R\$ 7.855,42	1,61
4.2.3	SINAPI	92778	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFICAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF 12/2015	R\$ 7,6	69 R\$ 10,05	R\$ 37.501,23	7,68		
4.2.4	SINAPI	92777	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFICAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM	KG	2.338,90	R\$ 9,5	59 R\$ 12,53	R\$ 29.307,10	6,00
7.2.7			- MONTAGEM. AF_12/2015					Annual Control of the	

Maruza Baptista Afquiteta CAU-A 28510-2

		PLANILHA ORÇAMENTÁRIA (DESC	ONERADA)	
Proposta SICONV:	002939/2016			
Proponente:	PREFEITURA MUNICIPAL D		Municipio/UF: PEIXE-BOI / PA	_ 1
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PONTES	E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI		_ // 65999 // _
Endereço Da Obra:	VICINAL VILA DAS PEDRAS	, VICINAL DA VILA CEDRO E VICINAL ANUERÁ		TO PENCHO W
BDI (%):	30,66%			
Responsável	MARUZA BAPTISTA	Data Base:	PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017	PLANILHA
Técnico:		Registro Profissional:	CAU-A: 28510-2/PA	

			Registro Profissional:		CAU-A: 2851	10-2/PA			
ITEM	FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT. (R\$)	VALOR C/ BDI (R\$)	VALOR TOTAL (R\$)	%
4.2.6	SINAPI	92873	LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS.	МЗ	112,00	R\$ 139,05	R\$ 181,68	R\$ 20.348,47	4,179
4.3			LONGARINA						
4.3.1	SINAPI	92270	FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA VIGAS, COM MADEIRA SERRADA, E = 25 MM. AF_12/2015	M2	150,40	R\$ 40,21	R\$ 52,54	R\$ 7.901,77	1,62
4.3.2	SINAPI	83515	ESCORAMENTO FORMAS DE H=3,30 A 3,50 M, COM MADEIRA 3A QUALIDADE, NAO APARELHADA, APROVEITAMENTO TABUAS 3X E PRUMOS 4X	M2	18,00	R\$ 11,00	R\$ 14,37	R\$ 258,71	0,05
4.3.3	SINAPI	92782	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFICAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 25.0 MM - MONTAGEM. AF 12/2015	KG	1.945,30	R\$ 4,37	R\$ 5,71	R\$ 11.107,36	2,28
4.3.4	SINAPI	92780	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFICAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	537,90	R\$ 4,77	R\$ 6,23	R\$ 3.352,45	0,69
4.3.5	SINAPI	92779	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	29,60	R\$ 6,27	R\$ 8,19	R\$ 242,49	0,05
4.3.6	SINAPI	92778	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFICAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	365,60	R\$ 7,69	R\$ 10,05	R\$ 3.673,46	0,75
4.3.7	SINAPI	94967	CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_07/2016	M3	19,20	R\$ 441,61	R\$ 577,01	R\$ 11.078,55	2,27
4.3.8	SINAPI	92873	LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS.	МЗ	19,20	R\$ 139,05	R\$ 181,68	R\$ 3.488,31	0,71
4.4			LAJE DE TRANSIÇÃO						
4.4.1	SINAPI	92271	FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM. AF_12/2015	M2	208,00	R\$ 25,52	R\$ 33,34	R\$ 6.935,64	1,4
4.4.2	SINAPI	92778	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 M M - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	4.740,50	R\$ 7,69	R\$ 10,05	R\$ 47.631,38	9,76
4.4.3	SINAPI	92779	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	29,60	R\$ 6,27	R\$ 8,19	R\$ 242,49	0,0
4.4.4	SINAPI	92775	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-60 DE 5.0 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	168,50	R\$ 11,60	R\$ 15,16	R\$ 2.553,88	0,5
4.4.5	SINAPI	94967	CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_07/2016	МЗ	30,30	R\$ 441,61	R\$ 577,01	R\$ 17.483,33	3,5
4.4.6	SINAPI	92873	LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS.	МЗ	30,30	R\$ 139,05	R\$ 181,68	R\$ 5.504,99	1,1
4.5			TABULEIRO						1
4.5.1	SINAPI	92271	FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25	M2	143,35	R\$ 25,52	R\$ 33,34	R\$ 4.779,92	0,9
4.5.2	SINAPI	83515	MM. AF_12/2015  ESCORAMENTO FORMAS DE H=3,30 A 3,50 M, COM MADEIRA 3A QUALIDADE, NAO APARELHADA, APROVEITAMENTO TABUAS 3X E	M2	141,00	R\$ 11,00	R\$ 14,37	R\$ 2.026,54	0,4
4.5.3	SINAPI	92779	PRUMOS 4X  ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM. AF 12/2015	KG	1.446,45	R\$ 6,2	7 R\$ 8,19	R\$ 11.849,87	2,4
4.5.4	SINAPI	92778	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF 12/2015	KG	907,90	R\$ 7,69	R\$ 10,05	R\$ 9.122,36	1,8
4.5.5	SINAPI	92777	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	386,10	R\$ 9,5	R\$ 12,53	R\$ 4.837,95	0,9
4.5.6	SINAPI	94967	CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_07/2016	/ M3	23,20	R\$ 441,6	R\$ 577,01	R\$ 13.386,58	2,7
4.5.7	SINAPI	92873	LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS.	M3	23,20	R\$ 139,0	5 R\$ 181,68	R\$ 4.215,04	4 0,8
4.6			GUARDA-RODAS					·	1_
4.6.1	SINAPI	92271	FABRICAÇÃO DE FÓRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM. AF 12/2015 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL	ABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 M2 M. AF 12/2015				R\$ 18.005,9	3,6
4.6.2	SINAPI	92777	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM - MONTAGEM. AF 12/2015	KG	923,50	R\$ 9,5	9 R\$ 12,53	R\$ 11.571,7	3 2,3



Proposta SICONV:	002939/201	6							- 22 <u> </u>
roponente:	PREFEITUR	RA MUNICIPA	L DE PEIXE-BOI		Mun	icipio/UF:	PEIXE-BOI / PA	4	1
Obieto:			ES E BUEIROS NO MUNICIPIO DE PEIXE-BOI		- Augustina and			/\ USUSE	a W
and the same of th								Challenger.	Charles .
Endereço Da Obra:		LA DAS PEDF	RAS, VICINAL DA VILA CEDRO E VICINAL ANUERÁ	************************					
BDI (%):	30,66%								
Responsável	MARUZA B	APTISTA	Data Base:			SINAPI JUNHO 201 2 JANEIRO/2017	7 - DESONERAD	A PL	ANILHA
écnico:			Registro Profissional:		CAU-A: 285	10-2/PA			
									Market Street Street Street
ITEM	FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO DOS SERVIÇOS	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT. (R\$)	VALOR C/ BDI (R\$)	VALOR TOTAL (R\$)	%
4.6.3	SINAPI	94966	CONCRETO FCK = 30MPA, TRAÇO 1:2,1:2,5 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_07/2016	МЗ	44,26	R\$ 384,31	R\$ 502,14	R\$ 22.224,69	4,55%
4.6.4	SINAPI	92873	LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS.	МЗ	44,26	R\$ 139,05	R\$ 181,68	R\$ 8.041,28	1,65%
4.7			ACESSÓRIOS						1.000
4.7.1	SINAPI	84154	APARELHO APOIO NEOPRENE FRETADO	DM3	75,60	R\$ 82,31	R\$ 107,55	R\$ 8.130,50	1,67%
4.7.2	SINAPI	73816/001	EXECUCAO DE DRENO COM TUBOS DE PVC CORRUGADO FLEXIVEL PERFURADO - DN 100	М	15,00	R\$ 30,37	R\$ 39,68	R\$ 595,22	
			TEN ON DE BIN 100				Subtotal item 4	R\$ 488.166,80	102%
			SINALIZAÇÃO VERTICAL						3,36%
5	COME	20010403	A-5a - CURVA EM "S" A ESQUERDA	UN.	1,00	R\$ 236,71	R\$ 309,29	R\$ 309,29	
5.1	CONF	POSIÇÃO 2 POSIÇÃO 2	A-5b - CURVA EM "S" A DIREITA	UN.	3,00	R\$ 236,71		R\$ 927.86	
5.2		POSIÇÃO 2	A-18 - LOMBADA	UN.	32,00	R\$ 236,71		R\$ 9.897.13	
5.3		POSIÇÃO 2	A-18 - CURVA À ESQUERDA	UN.	2,00	R\$ 236,71		R\$ 618,57	
5.4		POSIÇÃO 2	A-2b - CURVA A ESQUERDA  A-2b - CURVA A DIREITA	UN.	1,00	R\$ 236,71		R\$ 309,29	
5.5		POSIÇÃO 2	A-20a - DECLIVE ACENTUADO	UN.	4,00	R\$ 236,7		R\$ 1.237,14	
5.6 5.7	COIVIE	POSIÇÃO 2	A-20a - DECLIVE ACENTUADO	UN.	3,00	R\$ 236,7		R\$ 927,86	
		POSIÇÃO 2	A-20 - ACLIVE ACENTOADO	UN.	6,00	R\$ 236,7		R\$ 1.855,71	
5.8		POSIÇÃO 3	R-19.4 - VELOCIDADE MÁXIMA PERMITIDA	UN.	10,00	R\$ 194,53		R\$ 2.541,73	
5.9		POSIÇÃO 2	A-1a - CURVA ACENTUADA À ESQUERDA	UN.	4.00	R\$ 236,7		R\$ 1.237,14	
5.10		POSIÇÃO 2	A-1b - CURVA ACENTUADA A DIREITA	UN.	1,00	R\$ 236,7		R\$ 309,29	
5.11 5.12		POSIÇÃO 2	PLACA I-204	UN.	6,00	R\$ 1.624,2		R\$ 12.733,16	
							Subtotal item 6	R\$ 32.904,17	100%
									0,15%
6			SERVIÇOS FINAIS	1 142	FEE 20	R\$ 2.0	7l R\$ 2.70	R\$ 1.504,33	
6.1	SINAPI	9537	LIMPEZA FINAL DA OBRA	M2	556,20	1 13 2,0	Subtotal item 7	R\$ 1.504,33	
personal field of the second second	T								
			CUSTO TOTAL DA OBRA					R\$ 978.217,55	100,00

PLANILHA ORÇAMENTÁRIA (DESONERADA)



						6 SERVI			5 SINAL			4 OBRA			3 OBRA			2 SERVI			1 ADMIN		
ACUMULADO (%)	ACUMULADO NO MÉS (R\$)	TOTAL (%)	TOTAL DO MÉS (R\$)	TOTAL DO GERAL (R\$)	4	SERVICOS FINAIS			SINALIZAÇÃO VERTICAL			OBRA DE ARTE - PONTES			OBRA DE ARTE - BUEIROS			SERVICOS PRELIMINARES		* 1000 100 100 100 100 100 100 100 100 1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL		
10%	R\$ 101.352,64	10%	R\$ 101.352,64								R\$ 48.816,68		10%	R\$ 37.703,57		10%	R\$ 6.832,12		20%	R\$ 8.000,28		18%	15 dias 15 dias
30%	R\$ 289.375,97	19%	R\$ 188.023,32		R\$ 150,43		10%				R\$ 97.633,36		20%	R\$ 75.407,13		20%	R\$ 6.832,12		20%	R\$ 8.000,28		18%	Selb CI. Selb CI.
50%	R\$ 485.813,37	20%	R\$ 196.437,41		R\$ 338,47		22,5%	R\$ 8.226,04		25%	R\$ 97.633,36		20%	R\$ 75.407,13		20%	R\$ 6.832,12		20%	R\$ 8.000,28		18%	SPID CI SPID CI.
70%	R\$ 682.250,78	20%	R\$ 196.437,41		R\$ 338,47		22,5%	R\$ 8.226,04		25%	R\$ 97.633,36		20%	R\$ 75.407,13		20%	R\$ 6.832,12		20%	R\$ 8.000,28		18%	Spin Ci Spin Ci
90%	R\$ 878.688,19	20%	R\$ 196.437,41		R\$ 338,47		22,5%	R\$ 8.226,04		25%	R\$ 97.633,36		20%	R\$ 75.407,13		20%	R\$ 6.832,12		20%	R\$ 8.000,28		18%	Spin Ci Spin Ci
100%	R\$ 978.217,55	10%	R\$ 99.529,36		R\$ 338,47		22,5%	R\$ 8.226,04		25%	R\$ 48.816,68		10%	R\$ 37.703,57		10%				R\$ 4.444,60		10%	Spine:
			R\$ 978.217,55	R\$ 978.217,55		R\$ 1.504,33			R\$ 32.904,17			R\$ 488.166,80			R\$ 377.035,66			R\$ 34.160,60			R\$ 44.445,99		

Proposta SICONV:
Proponente:
Objeto:

Responsável Técnico: Endereço Da Obra: BDI (%):

30,66%

MARUZA BAPTISTA

CRONOGRAMA FÍSICO - FINANCEIRO

2º MES

3° MES

4º MES

5° MES

6º MES

002939/2016
PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI
CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICIPIO DE PEIXE-BOI
VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO

Município/UF:

PEIXE-BOI / PA

Data Base: PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA Registro Profissional: CAU-A: 28510-2/PA



		COMPOSIÇÃO ANALÍTICA D	A TAXA DE BENEFÍCIO E D	ESPESAS INDIRETAS (BDI)							
Proposta S	SICONV:	002939/2016									
Proponente	roponente: PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Municipio/UF PEIXE-BOI / PA										
Objeto:	bjeto: CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI										
Endereço I	ndereço Da Obra: VICINAL VILA DAS PEDRAS, VICINAL DA VILA CEDRO E VICINAL ANUERÁ										
BDI (%):	DI (%): 30,66% PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017										
Responsáv	Responsável Técnico: MARUZA BAPTISTA Registro Profissional: CAU-A: 28510-2/PA										
Item	Parcela d	o BDI									
1	-	a de Administração Central			4,42%						
2		axas de Seguro e Garantia			0,74%						
3	Z O O Takad a O O gair o Dan arita										
4		a de Despesas Financeiras			1,21%						
5		de Lucro / Remuneração			8,69%						
6		e incidência de Impostos (PIS, COFINS	e ISS)		10,65%						
Item	Impostos										
6.1	Iss				2,50%						
6.2	PIS				0,65%						
6.3	COFINS				3,00%						
6.4	CPRB				4,50%						
					mpostos = 10,65%						
	Fórmula para o cálculo de BDI										
	BDI	$=\frac{(1+AC+S+R)}{(1+AC+S+R)}$	(1+D)	$\frac{F(1+L)}{-1}$	30,66%						

#### Notas:

- 1) Alíquota de ISS é determinada pela "Relação de Serviços" do município onde se prestará o serviço conforme art. 1º e art.8º da Lei Complementar nº116/2001.
- 2) Alíquota máxima de PIS é de até 1,65% conforme Lei nº10.637/02 em consonância com o Regime de Tributação da Empresa
- 3) Alíquota máxima de COFINS é de 3% conforme inciso XX do art. 10 da Lei nº10.833/03.
- 4) Os percentuais dos itens que compõem analiticamente o BDI são so limites referenciais máximos adotados pela Administração consoante com o art.40 inciso X da Lei 8.666/93.
- 5) Antes da aplicação do BDI (Teto Empresa de Lucros Real ) os insumos constantes do art.3º da Lei nº10.637/02 deverão sofrer redução de 1,65%, após 31/12/2008, reduzir também do insumo o percentual de 7,6% da COFINS conforme art. 3º da Lei nº10.833/03 combinado com o inciso XX do art.10 da mesma Lei.

MARUZA BAPTISTA CPF: 458.742.552-49 - CAU № 28510-2 PA

		MEMÓRIA DE	CÁLCULO				
Proposta SICONV:	002939/2016						
Proponente:	PREFEITURA MUN	REFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Município/U					
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI					
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA D	VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO					
BDI (%):	30,66%						
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Base:		SINAPI JUNHO 201 DNIT SICRO 2 JAN	17 - DESONERADA IEIRO/2017		
recinco.	DAFIISTA	Registro	CAU-A: 28	510-2/PA			

#### QUADRO DE COMPOSIÇÃO DE INVESTIMENTO - Q.C.I



		TOTAL	CONCEDENTE	PROPONENTE
	SERVIÇOS	TOTAL	98,98%	1,02%
1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	R\$ 44.445,99	R\$ 43.991,63	R\$ 454,36
2	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$ 34.160,60	R\$ 33.811,39	R\$ 349,21
3	OBRA DE ARTE - BUEIROS	R\$ 377.035,66	R\$ 373.181,35	R\$ 3.854,31
4	OBRA DE ARTE - PONTES	R\$ 488.166,80	R\$ 483.176,43	R\$ 4.990,37
5	SINALIZAÇÃO VERTICAL	R\$ 32.904,17	R\$ 32.567,80	R\$ 336,37
6	SERVIÇOS FINAIS	R\$ 1.504,33	R\$ 1.488,95	R\$ 15,38
	SALDO CONTRATUAL	R\$ 6.782,45	R\$ 6.782,45	R\$ 0,00
	TOTAL GERAL	R\$ 985.000,00	R\$ 975.000,00	R\$ 10.000,00

Majuza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

Proponente:	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI	SATAS.
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI	T T
Município/UF:	PEIXE-BOI / PA	
Endereço Da Obra:	VICINAL VILA DAS PEDRAS, VICINAL DA VILA CEDRO E VICINAL ANUERÁ	PEME BO VI
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	

	ENCARGOS SOCIAIS SOBRE A	CONTRACTOR OF THE STATE OF THE			
		COM DE	SONERAÇÃO	SEM DES	ONERAÇÃO
CÓDIGO	DESCRIÇÃO	HORISTA	MENSALISTA	HORISTA	MENSALISTA
		(%)	(%)	(%)	(%)
	GRUPO A				
A1	INSS	0,00%	0,00%	20,00%	20,00%
A2	SESI	1,50%	1,50%	1,50%	1,509
A3	SENAI	1,00%	1,00%	1,00%	1,00
A4	INCRA	0,20%	0,20%	0,20%	0,20
A5	SEBRAE	0,60%	0,60%	0,60%	0,60
A6	Salário Educação	2,50%	2,50%	2,50%	2,50
A7	Seguro Contra Acidentes de Trabalho	3,00%	3,00%	3,00%	3,00
A8	FGTS	8,00%	8,00%	8,00%	8,00
A9	SECONCI	0,00%	0,00%	0,00%	0,00
A	Total	16,80%	16,80%	36,80%	36,80
	GRUPO B				
B1	Repouso Semanal Remunerado	18,04%	Não incide	18,04%	Não incide
B2	Feriados	4,77%	Não incide	4,77%	Não incide
B3	Auxílio - Enfermidade	0,90%	0,69%	0,90%	0,69
B4	13º Salário	10,79%	8,33%	10,79%	8,33
B5	Licença Paternidade	0,08%	0,06%	0,08%	0,06
B6	Faltas Justificadas	0,72%	0,56%	0,72%	0,56
B7	Dias de Chuvas	1,64%	Não incide	1,64%	Não incide
B8	Auxílio Acidente de Trabalho	0,12%	0,09%	0,12%	0,09
B9	Férias Gozadas	13,55%	10,46%	13,55%	10,46
B10	Salário Maternidade	0,03%	0,02%	0,03%	0,02
В	Total	50,64%	20,21%	50,64%	20,21
	GRUPO C				
C1	Aviso Prévio Indenizado	3,84%	2,97%	3,84%	2,97
C2	Aviso Prévio Trabalhado	0,09%	0,07%	0,09%	0,07
C3	Férias Indenizadas	0,43%	0,33%	0,43%	0,33
C4	Depósito Rescisão Sem Justa Causa	4,46%	3,44%	4,46%	3,44
C5	Indenização Adicional	0,32%	0,25%	0,32%	0,25
С	Total	9,14%	7,06%	9,14%	7,06
	GRUPO D				
D1	Reincidência de Grupo A sobre Grupo B	8,51%	3,40%	18,64%	7,44
D2	Reincidência de Grupo A sobre Aviso Prévio Trabalhado e Reincidência do FGTS sobre Aviso Prévio Indenizado	0,32%	0,25%	0,34%	0,26
D	Total	8,83%	3,65%	18,98%	7,70
J	TOTAL (A+B+C+D)	85,41%	47,72%		71,77



		MEMÓRIA	DE CÁLCI	JLO						
Proposta SICONV:	002939/2016									
Proponente:	PREFEITURA MI	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Município/UF: PEIXE-BOI / PA								
Objeto:	CONSTRUÇÃO	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI								
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA	A DAS PEDRAS E \	/ICINAL DA	VILA CEDRO						
BDI (%):	30,66%									
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Raco.		PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017						
recinco.	DAITIOTA	Registro	CAU-A:	28510-2/PA						

1	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	

#### 1.1 ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA PLENO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

h/dia dias/mês quant. Meses
L= 1,00 x 8,00 x 6,00

L= 48,00 H

#### 1.2 ENCARREGADO GERAL COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

Prazo de execução da obra

L= 6,00 MES

#### 1.3 VIGIA NOTURNO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES

h/dia dias/mês quant. Meses
L= 6,00 x 20,00 x 6,00

L= 720,00 H



		MEMÓRIA DI	CÁLCULO	)				
Proposta SICONV:	002939/2016							
Proponente:	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Município/UF: PEIXE-BOI / PA							
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI							
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO							
BDI (%):	30,66%							
Responsável Técnico:	ável MARUZA BAPTISTA  Data Base: PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DES PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/20							
		Registro	CAU-A: 28510-2/PA					

			Nagaring the American State of the American	
2	SERVIÇOS PRELIMINARES			

#### 2.1 PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO

largura comp. L= 2,00 x 3,00 L= 6,00 M2

### 2.2 LOCACAO DA OBRA, COM USO DE EQUIPAMENTOS TOPOGRAFICOS, INCLUSIVE NIVELADOR

#### OBS.:

# A vicinal da Vila das Pedras tem 13 bueiros e 01 ponte para locação # A vicinal da Vila do Cedro tem 06 bueiros e 04 pontes para locação

 Quant. Total de bueiros:
 13,00
 +
 6,00
 =
 19,00

 Quant. Total de pontes:
 1,00
 +
 4,00
 =
 5,00

#Considerar cada bueiro: 1,00m de largura por 11,00m de comprimento (8,00m de bueiro + 2 bocas de ala de 1,5m) =  $11,00m^2$ 

#Considerar para cada ponte: 5,60m de largura por 12,40m de comprimento (laje de transição + laje do tabuleiro)

Locação dos bueiros

largura comp. quant. 209,00 1,00 11,00 19,00 L= X X Locação das pontes quant. largura comp. 5,00 347,20 5,60 L= 12,40 Х 556.20 M2

### 2.3 EXECUÇÃO DE ESCRITÓRIO EM CANTEIRO DE OBRA EM CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA, NÃO INCLUSO MOBILIÁRIO E EQUIPAMENTOS. AF\_02/2016

largura comp. L= 4,00 x 5,00

Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

#### 2.4 MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DOS BATE-ESTACAS - Para as três vilas

CHEST CONTRACTOR OF THE CHEST		
	1.00	UN.

		MEMÓRIA DE C	ÁLCULO						
Proposta SICONV:	002939/2016								
Proponente:	PREFEITURA MUNIC	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Município/UF: PEIXE-BOI / PA							
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE P	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI							
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO								
BDI (%):	30,66%	30,66%							
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Base:	PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017						
		CAU-A: 28510-2/PA							

3	OBRA DE ARTE - BUEIROS	

3.1 BOCA DE ALA PARA BUEIRO SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO=0,80M, EM CONCRETO 20 MPA

Vicinal da Vila das Pedras quant. De bueiros quant. De bocas 26.00 13,00 2,00 1 = Х Vicinal da Vila do Cedro quant. De bocas quant. De bueiros 6.00 2.00 12,00 L= X Vicinal Anuerá quant. De bueiros quant. De bocas 10,00 5,00 X 2.00

\_\_\_\_\_\_

L= 48,00 UN

3.2

ESCAVAÇÃO MECANIZADA DE VALA COM PROF. ATÉ 1,5 M (MÉDIA ENTRE MONTANTE E JUSANTE/UMA COMPOSIÇÃO POR TRECHO), COM RETROESCAVADEIRA (0,26 M3/88 HP), LARG. DE 0,8 M A 1,5 M, EM SOLO DE 1A CATEGORIA, EM LOCAIS COM ALTO NÍVEL DE INTERFERÊNCIA. AF\_01/2015

obs.: Para altura de escavação considerou-se diâmetro do tubo (80cm) + espessura do lastro de areia (20cm) + meia luz do tubo (40cm)

largura comprimento altura quant.
L= 1,00 x 8,00 x 1,40 x 24,00

L= 268,80 M3

3.3 LASTRO DE VALA COM PREPARO DE FUNDO, LARGURA MENOR QUE 1,5 M, COM CAMADA DE AREIA, LANÇAMENTO MANUAL, EM LOCAL COM NÍVEL BAIXO DE INTERFERÊNCIA. AF\_06/2016

largura comprimento espessura quant.
L= 1,00 x 8,00 x 0,20 x 24,00

TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIÂMETRO DE 800 MM, JUNTA 3.4 RÍGIDA, INSTALADO EM LOCAL COM BAIXO NÍVEL DE INTERFERÊNCIAS - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO. AF\_12/2015

obs.: Considerar a extensão de bueiro igual a largura da vicinal mais um metro para cada lado

Vicinal da Vila das Pedras

quant. De bueiros comp.+1,0m L= 13,00 x 8,00 = 104,00

> Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

Vicinal da Vila do Cedro comp.+1,0m quant. De bueiros 48,00 6,00 8,00 L= X Vicinal Anuerá quant. De bueiros comp.+1,0m 40,00 5,00 Х 8,00

3.5 CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG -DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF 06/2015 - Transporte dos tubos para as três vicinais

Vila Cedro

L=

distância Município de Belém a

Peixe-Boi

M

comp. Vicinal Vila Cedro

6,86

L= L= 165,86

159,00 km

considerando velocidade de transporte = 40 km/h:

distância

192,00

velocidade média

L=

165,86

40,00

L= 4.15 CHP

Vila das Pedras

distância Município a Peixe-Boi até a vicinal da Vila das Pedras

L=

10,30 km

considerando velocidade de transporte = 40 km/h:

distância

velocidade média

L=

10,30

40,00

0,26 CHP L=

Vila Anuerá

distância da vicinal da Vila das Pedras até a vicinal Anuerá

L=

8,95 km

considerando velocidade de transporte = 40 km/h:

distância

velocidade média

L=

L=

8,95

1

CHP

40,00

0,22 CHP 4,63

CAU-A 28510-2

#### 3.6 REATERRO DE VALA COM COMPACTAÇÃO MANUAL

volume total de tubos quant. De tubos R<sup>2</sup> comp. π 8,00 24,00 3,14 0,16 L= Х X X 96,46 L= vol. Total de tubos vol. Lastro de areia vol. Escavado 38,40 268,80 96,46 L= 133,94 МЗ L=

#### 3.7 CONCRETO CICLOPICO FCK=10MPA 30% PEDRA DE MAO INCLUSIVE LANCAMENTO

			área do trape	ézio			
L=	(	В	+	b	)	X	h
				2			
L=		2,70	+	1,65	)	X	2,05
				2			
L=	4,46						
	f		- 14				
	área do trapézio		altura				
L=	4,46	X	0,30				
L=	1,34	МЗ					
	1,04	IVIO					
Vicinal da	Vila das Pedras						
	quant. De bueiros		quant. De bocas		vol. Do piso		
L=	13,00	X	2,00	х	1,34	=	34,84
	10,00	^	2,00	^	1,01		0 1,0 1
Vicinal da	Vila do Cedro						
	quant. De bueiros		quant. De bocas		vol. Do piso		
L=	6,00	X	2,00	X	1,34	==	16,08
	and another						
Vicinal da	Vila do Cedro						
	quant. De bueiros		quant. De bocas		vol. Do piso		
L=	5,00	X	2,00	X	1,34	=	13,40
L=	64,32	М3					

3.8 ATERRO MECANIZADO DE VALA COM RETROESCAVADEIRA (CAPACIDADE DA CAÇAMBA DA RETRO: 0,26 M³ / POTÊNCIA: 88 HP), LARGURA DE 0,8 A 1,5 M, PROFUNDIDADE ATÉ 1,5 M, COM AREIA PARA ATERRO. AF\_05/2016

VICINAL VILA DAS PEDRAS					
ESTACAS	VOLUME (m³)				
43					
	0,559				
43 + 0,076					
	75,736				
43 + 13,477					
112					
	49,948				
112 + 7,460					
	81,491				
113					
139					
	4,779				
139 + 0,695					
	109,527				
140					
197					

Maruza Baptista Arquiteta CAU- A 28510-2

	115,294
197+15,714	33,049
198	
214	
214 + 19,716	163,140
	2,774
215	
220	20, 200
220 + 15,733	36,390
221	14,196
310	41,612
310 + 9,389	
330	
330 + 16,736	104,550
	25,110
331	
348	
348 + 19,350	82,721
349	4,169
408	44,573
408 + 14,875	
409	18,732
432	
	120,806
432 + 17,104	23,426
433	
448	
448 + 17,503	145,441
	23,539
449	
504	
504	224,937
504 + 11,335	182,658
505	
TOTAL	1729,157
VICINAL VILA DO CI	
ESTACAS	VOLUME (m³)
106	

Maruza Aaptista Arquiteta CAU-A 28510-2

	70,587	
106 + 16,028		
	22,062	
107		
		money
127		
	27,844	
127 + 11,866		
100	20,945	
128		
133	40.044	
122 + 6 014	18,211	
133 + 6,914	10,017	
133+9,551	10,017	
10019,001		
234		
204	9,344	
234 + 2,941	3,344	
204 / 2,041	20,846	
234+10,656	20,040	
268		
	39,116	
268 + 10,395		
	36,821	
269		
324		
	42,340	
324 + 13,678		
205	23,508	
325		
TOTAL	244 044	
TOTAL	341,641	
VICINAL ANUERÁ		
VICINAL ANCERA		
extensão	altura	quantidade
CALCIIGAO	GILGIG	quantiquat

quantidade altura 1.00 x extensão = 100,00 5,00 L= 20,00 Х

L= 2.170,80 МЗ

Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

		MEMÓRIA DE CÁLC	ULO	· ·				
Proposta SICONV:	002939/2016		×					
Proponente:	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI Município/UF: PEIXE-BOI / PA							
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI							
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO							
BDI (%):	30,66%	30,66%						
Responsável Técnico:	Avel MARUZA BAPTISTA Data Base: PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIF							
recnico:	Registro Profissional: CAU-A: 28510-2/PA							

**OBRA DE ARTE - PONTES** 4

**ESTACAS** 

4.1 **ESTACAS** 

4.1.1 ESTACA PRÉ-MOLDADA DE CONCRETO, SEÇÃO QUADRADA, CAPACIDADE DE 50 TONELADAS, COMPRIMENTO TOTAL CRAVADO ACIMA DE 5M ATÉ 12M, BATE-ESTACAS POR GRAVIDADE SOBRE ROLOS (EXCLUSIVE MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO). AF 03/2016

Vila das Pedras

comp. Da estaca 9,00

quant. De estacas

quant. De pontes

L=

10,00

1,00 X

L= 90,00 M

Vila do Cedro

comp. Da estaca

quant. De estacas

quant. De pontes

L=

9.00

10.00

4.00 х

L= 360,00 M L= 450,00

4.1.2 CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF\_06/2015 - Transporte das estacas

Vila Cedro

distância Município de Belém a Peixe-Boi

M

comp. Vicinal Vila Cedro

L=

159.00

6,86

165,86 L=

km

considerando velocidade de transporte = 40 km/h:

distância

velocidade média

L=

165.86

40.00

1=

4,15 CHP

Vila das Pedras

distância Município a Peixe-Boi até a vicinal da Vila das Pedras

10,30 km

considerando velocidade de transporte = 40 km/h:

distância

velocidade média

\_=

10,30

/

40.00

L= 0,26 CHP

L=	4,4100	CHP

#### 4.2 CORTINA

#### 4.2.1 FORMA TABUA P/CONCRETO EM FUNDACAO S/REAPROVEITAMENTO

Vila das Pedras

área de forma p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes
L= 49,21 x 2,00 x 1,00

L= 98,42 M2

Vila do Cedro

área de forma p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes L= 49,21 x 2,00 x 4,00

L= 393,68 M2 L= 492,10 M2

## 4.2.2 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

kg de aço p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes L= 126,04 x 2,00 x 1,00

L= 252,08 KG

Vila do Cedro

kg de aço p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes L= 126,04 x 2,00 x 4,00

L= 1.008,32 KG

L= 1.260,40 KG

## 4.2.3 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

kg de aço p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes
L= 373,23 x 2,00 x 1,00

L= 746,46 KG

Vila do Cedro

kg de aço p/ 1 cortina quant. De cortinas quant. De pontes
L= 373,23 x 2,00 x 4,00

L= 2.985,84 KG L= 3.732,30 KG

# 4.2.4 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

Maruza Baptista quiteta CAU-A 28510-2

L=	kg de aço p/ 1 cortina 233,89	х		De cortinas 2,00	x qı	uant. De pontes 1,00	
L=	467,78 KG						
Vila do Ce	edro						
L=	kg de aço p/ 1 cortina 233,89	x		De cortinas 2,00	qı x	uant. De pontes 4,00	
_=	1.871,12 KG						
L=	2.338,90 KG						
	TO FCK = 30MPA, TRAÇO 1:2,1:2 O COM BETONEIRA 400 L. AF_0			AREIA MÉ	DIA/	BRITA 1) - PREP	ARO
Vila das F				Do continuo		uent De nentes	
L=	volume de concreto p/ 1 cortina 11,20	x	quant.	De cortinas 2,00	Х	uant. De pontes 1,00	
L=	22,40 M3						
Vila do C				D		t Do nontoo	
L=	volume de concreto p/ 1 cortina 11,20	х	quant.	De cortinas 2,00	x q	uant. De pontes 4,00	
L=	89,60 M3						
L=	112,00 M3						
Vila das		X		De cortinas 2,00		uant. De pontes 1,00	
L=	22,40 M3						
Vila do C	volume de concreto p/ 1 cortina 11,20	x	quant.	De cortinas 2,00	s q	uant. De pontes 4,00	
L=	89,60 M3						
L=	112,00 M3						
LONGAR	INA						
FABRICA	ÇÃO DE FÔRMA PARA VIGAS, O	OM N	/ADEIR	A SERRADA	A, E =	25 MM. AF_12/2	2015
Vila das	Pedras área de forma p/ 1 longarina		quant.	De longarina	as c	uant. De pontes	
L=	15,04	x		2,00	Х	1,00	
L=	30,08 M2						
Vila do 0	Cedro área de forma p/ 1 longarina 15,04	x	quant.	De longarina 2,00	as c	quant. De pontes 4,00	Lam
L=	120,32 M2						Maruza Di Arquit
L=	150,40 M2						CAU - A 20

4.2.5

4.2.6

4.3

4.3.1

#### **APROVEITAMENTO TABUAS 3X E PRUMOS 4X**

Vila das Pedras

L=	largura da longarina 0,30	х	comprimento da longarina 6,00	x	quant. De longarina 2,00	х	quant. De pontes 1,00
L=	3,60	M2	]				
Vila do Ce L=	edro largura da longarina 0,30	x	comprimento da longarina 6,00	×	De Iongarina 2,00	x	quant. De pontes 4,00
L=	14,40	M2					
L=	18,00	M2					

4.3.3 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 25.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

L=	kg de aço p/ 1 lo 194,53	ongarina	x	quant. De longar 2,00	ina x	quant. De pontes 1,00
L=	389,06	KG				
Vila do C				awant Da langar	ina	quant Da pantos
L=	kg de aço p/ 1 lo 194,53		х	quant. De longar 2,00	ma X	quant. De pontes 4,00
L=	1.556,24	KG				
7-	1 045 20	VC				

4.3.4 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 16.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

viia das r	kg de aço p/ 1 longarina		quant. De longarina	3	quant. De pontes
L=	53,79	X	2,00	X	1,00
L=	107,58 KG				
Vila do C	edro				
	kg de aço p/ 1 longarina		quant. De longarin	a	quant. De pontes
L=	53,79	×	2,00	X	4,00
L=	430,32 KG				

4.3.5 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras

	kg de aço p/ 1 longarina		quant. De longa	rina	quant. De pontes
1 =	2.96	×	2.00	x	1.00

L=	5,92	KG
----	------	----

537,90

KG



			- 1	
1/1	2	do	Cedi	~

kg de aço p/ 1 longarina

quant. De longarina quant. De pontes 2,00

1 =

L=

2,96

KG

Х

4.00

L=	23,68	KG

29,60

4.3.6 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

X

Vila das Pedras

L=

kg de aço p/ 1 longarina

quant. De longarina quant. De pontes 2.00

X

1.00

L= 73,12 KG

Vila do Cedro

1 =

kg de aço p/ 1 longarina

36,56

36.56

quant. De longarina X

2,00

х

quant. De pontes

4,00

L= 292.48 KG L= 365,60 KG

4.3.7 CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF 07/2016

Vila das Pedras

L=

volume de concreto p/ 1 longarina 1,92

quant. De longarina 2,00

X

quant. De pontes

1,00

3,84 L= M3

Vila do Cedro

L=

volume de concreto p/ 1 longarina 1.92

quant. De longarina 2,00

quant. De pontes

4.00

L= 15,36 **M3** L= 19,20 **M3** 

LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM 4.3.8 ESTRUTURAS.

Vila das Pedras

volume de concreto p/ 1 longarina 1,92

quant. De longarina 2,00

quant. De pontes

X 1,00

L= 3,84 **M3** 

Vila do Cedro

volume de concreto p/ 1 longarina

quant. De longarina

quant. De pontes

L=

L=

1,92

X

X

2,00

4,00

L= 15,36 M3 L= 19,20 **M3** 

LAJE DE TRANSIÇÃO 4.4

FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM. AF\_12/2015 4.4.1

iteta CAU- A 28510-2

Vila das P	edras						
L=	área de forma p/ 1 transição 20,80	×	quant.	De transições 2,00 x		. De pontes 1,00	
L=	41,60 M2						
Vila do Ce L=	dro área de forma p/ 1 transição 20,80	x	quant.	De transições 2,00 x		. De pontes 4,00	
L=	166,40 M2						
L=	208,00 M2						
<b>UMA EDIF</b>	D DE PILAR OU VIGA DE UN ÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBI AGEM. AF_12/2015	MA ESTRU RADO UTI	JTURA ( LIZAND	CONVENCION O AÇO CA-50	AL DE ( DE 10.0	CONCRETO M	ARMADO EM
Vila das P			auant	Do transicão	auant	Do pontos	
L=	kg de aço p/ 1 transição 474,05	х	quani	. De transição 2,00 >		. De pontes 1,00	
L=	948,10 KG						
Vila do Ce							
L=	kg de aço p/ 1 longarina 474,05	х	quant	. De transição 2,00		. De pontes 4,00	
L=	3.792,40 KG						
L=	4.740,50 KG						
Vila das P		x		t. De transição 2,00	quant	t. De pontes	TAGEWI.
L=	5,92 KG						
Vila do Ce	edro kg de aço p/ 1 longarina 2,96	, x	quan	t. De transição 2,00	quan	t. De pontes 4,00	
L=	23,68 KG						
L=	29,60 KG						
ARMAÇÃO UMA EDIF AF_12/201	D DE PILAR OU VIGA DE UI ÍCAÇÃO TÉRREA OU SOB 15	MA ESTRI RADO UT	UTURA ILIZANI	CONVENCION DO AÇO CA-60	AL DE DE 5.0	CONCRETO MM - MONT	ARMADO EM AGEM.
Vila das F	edras kg de aço p/ 1 transição 16,85	×	quan	t. De transição 2,00	quan	t. De pontes 1,00	
L=	33,70 KG						
Vila do Ce	edro kg de aço p/ 1 longarina 16,85	x	quan	t. De transição 2,00	quan	t. De pontes 4,00	1
L=	134,80 KG						Mary 20 Bantista
							Arquiteta CAU- A 28510-2

4.4.2

4.4.3

4.4.4

L=	168,50	KG

#### 4.4.5 CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF 07/2016

X

Vila das Pedras

volume p/ 1 transição

6.06

quant. De transição quant. De pontes

X

1=

L=

3,03

МЗ

2,00

1,00

Vila do Cedro

volume p/ 1 transição

3,03

Х

quant. De transição quant. De pontes 4.00

2,00 X

L= 24,24 **M3** 

1= 30,30 **M3** 

#### LANCAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM 4.4.6 ESTRUTURAS.

Vila das Pedras

L=

L=

volume p/ 1 transição

quant. De transição

quant. De pontes

3,03

2,00

1,00

6,06 L= **M3** 

Vila do Cedro

volume p/ 1 transição

3.03

quant. De transição

quant. De pontes

2,00 4,00 X

L= 24.24 МЗ

L= 30,30 **M3** 

#### 4.5 **TABULEIRO**

#### 4.5.1 FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM. AF 12/2015

Vila das Pedras

área de forma p/ tabuleiro

quant. De pontes

1 =

28,67

1,00

L= 28,67 M2

Vila do Cedro

área de forma p/ tabuleiro

quant. De pontes

28.67

4.00 X

L= 114,68 M2 L= 143,35 M2

#### ESCORAMENTO FORMAS DE H=3,30 A 3,50 M, COM MADEIRA 3A QUALIDADE, NAO APARELHADA, 4.5.2 **APROVEITAMENTO TABUAS 3X E PRUMOS 4X**

Vila das Pedras

largura do

comprimento da

quant.

tabuleiro 4,70

Х

tabuleiro 6.00

De pontes 1,00

Х

L= 28,20 M2

Vila do Cedro

L=

Baptista Arquiteta CAU- À 28510-2

	largura do tabuleiro		comprimento da tabuleiro		quant. De pontes
L=	4,70	Х	6,00	Х	4,00
L=	112,80	M2	]		
L=	141,00	M2			

4.5.3 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 12.5 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras kg de aço p/ tabuleiro quant. De pontes 289,29 X 1,00 L= 289,29 KG Vila do Cedro quant. De pontes kg de aço p/ tabuleiro L= 289,29 4,00 L= 1.157,16 KG 1.446.45 KG L=

4.5.4 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras quant. De pontes kg de aço p/ 1 transição 1,00 181,58 1 = L= 181.58 KG Vila do Cedro kg de aço p/ 1 longarina quant. De pontes 181,58 4,00 Х 726,32 L= KG 907,90 KG L=

4.5.5 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Vila das Pedras kg de aço p/ 1 transição quant. De pontes 77.22 1,00 L= X L= 77,22 KG Vila do Cedro quant. De pontes kg de aço p/ 1 longarina 77,22 4,00 X KG L= 308.88 KG

386,10

L=

CONCRETO FCK = 40MPA, TRAÇO 1:1,6:1,9 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO 4.5.6 MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF\_07/2016

CAU-A 28510-2

Vila das Pedras quant. De pontes volume p/ tabuleiro 1,00 L= 4,64 X L= 4,64 M3 Vila do Cedro volume p/ tabuleiro quant. De pontes L= 4.64 4,00 X L= 18,56 МЗ L= 23,20 M3 LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, ADENSAMENTO E ACABAMENTO DE CONCRETO EM ESTRUTURAS. Vila das Pedras volume p/ tabuleiro quant. De pontes L= 4,64 1,00 Х L= 4.64 МЗ Vila do Cedro volume p/ tabuleiro quant. De pontes 4,64 4,00 L= X 18,56 L= **M3** L= 23,20 **M3 GUARDA-RODAS** FABRICAÇÃO DE FÔRMA PARA LAJES, EM MADEIRA SERRADA, E=25 MM. AF\_12/2015 Vila das Pedras área de forma p/ 1 guarda-roda quant. De guarda-rodas quant. De pontes 2,00 1,00 L= 54.00 х X L= 108,00 M2 Vila do Cedro quant. De pontes área de forma p/ 1 guarda-roda quant. De guarda-rodas 54,00 2,00 4,00 L= Х

4.5.7

4.6

4.6.1

L=

L=

432,00

540,00

M2

M2

4.6.2 ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 8.0 MM - MONTAGEM. AF\_12/2015

Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

Vila das Pedras		De series
kg de aço p/ 1 guarda-roda L= 92,35	quant. De guarda-rodas x 2,00 x	quant. De pontes 1,00
L= 184,70 KG		
Vila do Cedro kg de aço p/ 1 guarda-roda	quant. De guarda-rodas	quant. De pontes
L= 92,35	x 2,00 x	4,00
L= 738,80 KG		
L= 923,50 KG		
CONCRETO FCK = 30MPA, TRAÇO 1:2,1 MECÂNICO COM BETONEIRA 400 L. AF_	:2,5 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/   07/2016	BRITA 1) - PREPARO
Vila das Pedras	need De meede ender	awart Da nantaa
volume p/ tabuleiro L= 3,57	quant. De guarda-rodas x 2,00 x	quant. De pontes 1,00
L= 7,14 M3		
Vila do Cedro		Do control
volume p/ tabuleiro L= 4,64	quant. De guarda-rodas x 2,00 x	quant. De pontes 4,00
L= 37,12 M3		
L= 44,26 M3		
LANÇAMENTO COM USO DE BALDES, A ESTRUTURAS.	ADENSAMENTO E ACABAMENT	TO DE CONCRETO EM
Vila das Pedras		
volume p/ tabuleiro L= 3,57	quant. De guarda-rodas x 2,00 x	quant. De pontes 1,00
L= 7,14 M3		
Vila do Cedro		
volume p/ tabuleiro L= 4,64	quant. De guarda-rodas x 2,00 x	quant. De pontes 4,00
L= 37,12 M3		

4.6.3

4.6.4

Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

_	and the later of t		
AND STREET AND STREET			
		44 26	M3
DESCRIPTION OF THE PERSON NAMED IN COLUMN 2 IN COLUMN		77.20	IVIO

#### 4.7 ACESSÓRIOS

#### 4.7.1 APARELHO APOIO NEOPRENE FRETADO

largura(mm) comp. (mm) altura(mm) quant.
L= 300,00 x 300,00 x 42,00 x 4,00
L= 15.120.000,00 MM3

obs.: 1 mm = 0.01 dm

mm³ fator de conversão L= 15.120.000,00 / 1.000.000,00 L= 15,12 DM3

Vila das Pedras

volume p/ ponte quant. De pontes
L= 15,12 x 1,00

L= 15,12 DM3

Vila do Cedro

volume p/ ponte quant. De pontes L= 15,12 x 4,00

L= 60,48 DM3

L= 75,60 DM3

15,00

L=

#### 4.7.2 EXECUCAO DE DRENO COM TUBOS DE PVC CORRUGADO FLEXIVEL PERFURADO - DN 100

comp. Do tubo quantidade \_= 0,50 6,00 3,00 X Vila das Pedras comp. p/ ponte quant. De pontes L= 1,00 3,00 Х L= 3,00 M Vila do Cedro comp. p/ ponte quant. De pontes L= 3,00 4,00 Х L= 12,00 M

M



MEMÓRIA DE CÁLCULO						
Proposta SICONV:	002939/2016					
Proponente:	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE-BOI			Município/UF:	PEIXE-BOI / PA	
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI					
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA DAS PEDRAS E VICINAL DA VILA CEDRO					
BDI (%):	30,66%					
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Base:		PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERAD PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017		
		Registro	CAU-A: 2	CAU-A: 28510-2/PA		

Tecnico:	BAPTISTA	Registro			
5	SINALIZAÇÃO VE	RTICAL			
5.1					
	Vicinal Cedro  L= 1,00	CHP			
5.2	A-5b - CURVA EM "S" A DIREITA				
	Vicinal Cedro	1181			
	L= 1,00	UN.			
	Vicinal das Pedras L= 2,00	UN.			
	L= 3,00	UN.			
5.3	A-18 - LOMBADA				
	Vicinal Cedro				
	L= 20,00	UN.			
	Vicinal das Pedras	-			
	L= 12,00	UN.			
	L= 32,00	UN.			
5.4	5.4 A-2a - CURVA À ESQUERDA				
	Vicinal Cedro				
	L= 1,00	UN.			
	Vicinal das Pedras  L= 1,00	UN.			
	L= 2,00	UN.			
5.5	A-2b - CURVA A DIREITA				
	Vicinal das Pedras L= 1,00	UN.			
5.6	5.6 A-20a - DECLIVE ACENTUAD				
	Vicinal Cedro				

1,00

L=

UN.

Maruza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

	Vicinal das Pedras  L= 3,00 UN.
	L= 4,00 UN.
5.7	A-20b - ACLIVE ACENTUADO
	Vicinal Cedro  L= 1,00 UN.
	Vicinal das Pedras  L= 2,00 UN.
	L= 3,00 UN.
5.8	A-22 - PONTE ESTREITA
	Vicinal Cedro L= 6,00 UN.
5.9	R-19.4 - VELOCIDADE MÁXIMA PERMITIDA
	Vicinal Cedro  L= 4,00 UN.
	Vicinal das Pedras
	L= 6,00 UN.
	L= 10,00 UN.
5.10	A-1a - CURVA ACENTUADA À ESQUERDA
	Vicinal das Pedras  L= 1,00 UN.
5.11	A-1b - CURVA ACENTUADA À DIREITA
	Vicinal das Pedras  L= 1,00 UN.
5.12	PLACA I-204
	Vicinal Cedro  L= 4,00 UN.
	Vicinal das Pedras  L= 2,00 UN.
	L= 6,00 UN.
	L- 0,00 ON.



		MEMÓRIA DE O	CÁLCULO	
Proposta SICONV:	002939/2016			
Proponente:		NICIPAL DE PEIXE-BOI	Município/UF:	PEIXE-BOI / PA
Objeto:	CONSTRUÇÃO D	E PONTES E BUEIROS NO	MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI	
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA	DAS PEDRAS E VICINAL	DA VILA CEDRO	
BDI (%):	30,66%			
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Base:	PLANILHA SINAPI JUNHO 2 PLANILHA DNIT SICRO 2 JA	
		Registro Profissional:	CAU-A: 28510-2/PA	

THE RESERVE OF THE PERSON NAMED IN		THE RESIDENCE OF THE PERSON NAMED IN COLUMN 2 IS NOT THE PERSON NA	THE RESIDENCE AND ADDRESS OF THE PARTY OF TH
6	3	SERVIÇOS	SFINAIS

#### 6.1 LIMPEZA FINAL DA OBRA

OBS.:

# A vicinal da Vila das Pedras tem 13 bueiros e 01 ponte para locação # A vicinal da Vila do Cedro tem 06 bueiros e 04 pontes para locação

 Quant. Total de bueiros:
 13,00
 +
 6,00
 =
 19,00

 Quant. Total de pontes:
 1,00
 +
 4,00
 =
 5,00

#Considerar cada bueiro: 1,00m de largura por 11,00m de comprimento (8,00m de bueiro + 2 bocas de ala de 1,5m) = 11,00m²

#Considerar para cada ponte: 5,60m de largura por 12,40m de comprimento (laje de transição + laje

Locação dos bueiros

largura comp. quant. L= 1,00 Х 11,00 X 19,00 209,00 Locação das pontes largura comp. quant. L= 5,60 12,40 5,00 347,20 X

L= 556,20 M<sup>2</sup>



			COMPOSIÇÕES - MOBILIZAÇÃO		
Proposta SICONV:	002939/2016				
Proponente:	PREFEITURA MU	JNICIPAL DE PEIXE-	BOI	Município/UF:	PEIXE-BOI / PA
Objeto:	CONSTRUÇÃO D	DE PONTES E BUEIR	OS NO MUNICÍPIO DE PEIXE-BOI		
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA	A DAS PEDRAS E VIC	INAL DA VILA CEDRO		
BDI (%):	30,66%				
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Base:	PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 - DESONERADA PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEIRO/2017		
	BAPTISTA	Registro	CAU-A: 28510-2/PA		

#### MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO

MOBILIZA	ÇÃO E DESM	MOBILIZAÇÃO DOS BATE-ESTACAS - Para as três vil	as							
FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	ORIGEM	DESTINO	VIAGENS	DISTÂNCIA (KM)	DURAÇÃO DE VIAGEM	UNIDADE	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL
SINAPI	91031	CAMINHÃO TRUCADO (C/ TERCEIRO EIXO) ELETRÔNICO - POTÊNCIA 231CV - PBT= 22000KG - DIST. ENTRE EIXOS 5170 MM - INCLUI CARROCERIA FIXA ABERTA DE MADEIRA - CHP DIURNO. AF_06/2015 - Bate- estaca	Belém	Canteiro - Vila do Cedro	1	176,16	4,4040	CHP	R\$ 133,32	R\$ 587,14

OBS.:

Para as mobilizações foram consideradas:

A distância da sede do município de Belém até a sede do município de Peixe-Boi = 159,00 km

O comprimento da Vicinal da Vila das Pedras = 10,30 km
O comprimento da Vicinal da Vila do Cedro = 6,86 km
O comprimento da Vicinal Anuerá = 8,95 km
não tem ponte

Admitindo-se que o Caminhão carroceria com guindauto e o Caminhão Trucado vão rodando, considerou-se velocidade média igual a 40km/h
O Cavalo mecânico com semi-reboque será utilizado para o transporte da Retroescavadeira de pneus, considerou-se também a velocidade de 40km/h

Majuza Baptista Arquiteta CAU-A 28510-2

Proposta SICONV:	002939/2016			
Proponente:	PREFEITURA MUNICIF	PAL DE PEIXE-BOI	Município/UF:	PEIXE-BOI / PA
Objeto:	CONSTRUÇÃO DE PO	NTES E BUEIROS NO M	UNICÍPIO DE PEIXE-BOI	7
Endereço Da Obra:	VICINAL DA VILA DAS	PEDRAS E VICINAL DA	VILA CEDRO	
BDI (%):	30,66%			
Responsável Técnico:	MARUZA BAPTISTA	Data Raca	PLANILHA SINAPI JUNHO 2017 PLANILHA DNIT SICRO 2 JANEII	
		Registro Profissional:	CAU-A: 28510-2/PA	

#### COMPOSIÇÕES

BOCA DE	ALA PARA BUEIR	O SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO=0,80M, EM CONCRETO 2	20 MPA			
FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 93358	ESCAVAÇÃO MANUAL DE VALAS. AF_03/2016	МЗ	2,77	R\$ 53,88	R\$ 149,2
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 95241	LASTRO DE CONCRETO, E = 5 CM, PREPARO MECÂNICO, INCLUSOS LANÇAMENTO E ADENSAMENTO. AF_07_2016	М3	1,15	R\$ 21,62	R\$ 24,86
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 94964	CONCRETO FCK = 20MPA, TRAÇO 1:2,7:3 (CIMENTO/ AREIA MÉDIA/ BRITA 1) - PREPARO MECÂNICO COM BETONEIRA 400L. AF_07/2016	М3	1,19	R\$ 355,00	R\$ 422,4
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 74007/001	FORMA TABUA P/ CONCRETO EM FUNDACAO C/ REAPROVEITAMENTO 10 X.	M2	14,08	R\$ 22,68	R\$ 319,3
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 92776	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 6.3 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	98,00	R\$ 10,35	R\$ 1.014,3
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 92778	ARMAÇÃO DE PILAR OU VIGA DE UMA ESTRUTURA CONVENCIONAL DE CONCRETO ARMADO EM UMA EDIFÍCAÇÃO TÉRREA OU SOBRADO UTILIZANDO AÇO CA-50 DE 10.0 MM - MONTAGEM. AF_12/2015	KG	18,00	R\$ 7,69	R\$ 138,4
					TOTAL	R\$ 2.068,6

					TOTAL	R\$ 2.068,61
		COMPOSIÇÃO 2				
A-5a - CUF	RVA EM "S" A ESQ					
A-5b - CUF	RVA EM "S" A DIRE	EITA				
A-18 - LON	1BADA					
A-2a - CUF	RVA À ESQUERDA	l .				
A-2b - CUF	RVA A DIREITA					
A-20a - DE	CLIVE ACENTUAL	00				
A-20b - AC	LIVE ACENTUADO					
	ITE ESTREITA					
	RVA ACENTUADA					
A-1b - CUF	RVA ACENTUADA	A DIREITA				
FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL
SINAPI	INSUMO - 4513	PEÇA DE MADEIRA 3A/4A NATIVA/REGIONAL 5 X 5 CM	M	3,25	R\$ 1,47	R\$ 4,78
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 84120	ENCERAMENTO MANUAL EM MADEIRA - 3 DEMAOS	M²	0,65	R\$ 8,43	R\$ 5,48
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 55960	IMUNIZACAO DE MADEIRAMENTO PARA COBERTURA UTILIZANDO CUPINICIDA INCOLOR	M²	0,65	R\$ 4,30	R\$ 2,80
SINAPI	INSUMO - 34723	PLACA DE SINALIZACAO EM CHAPA DE ACO NUM 16 COM PINTURA REFLETIVA	M²	0,25	R\$ 785,40	R\$ 196,3
SINAPI	INSUMO - 4383	PARAFUSO FRANCES METRICO ZINCADO 12 X 140MM, INCL PORCA SEXT E ARRUELA DE PRESSAO/MEDIA	UN.	2,00	R\$ 13,65	R\$ 27,30
	•				TOTAL	R\$ 236,71



#### COMPOSIÇÃO 3

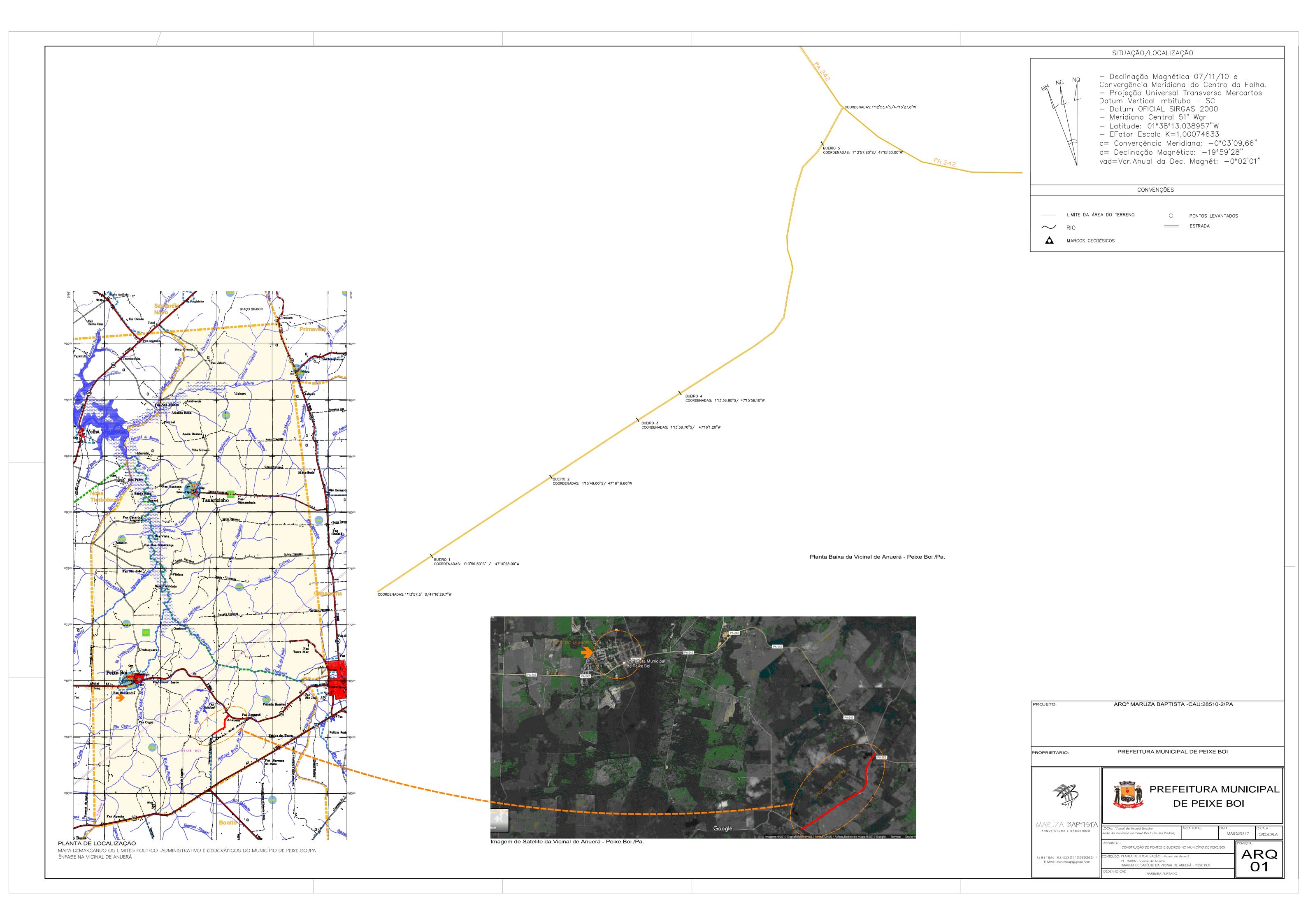
R-19.4	- VEI	OCIDADE M	ΔΧΙΜΔ	PERMITIDA

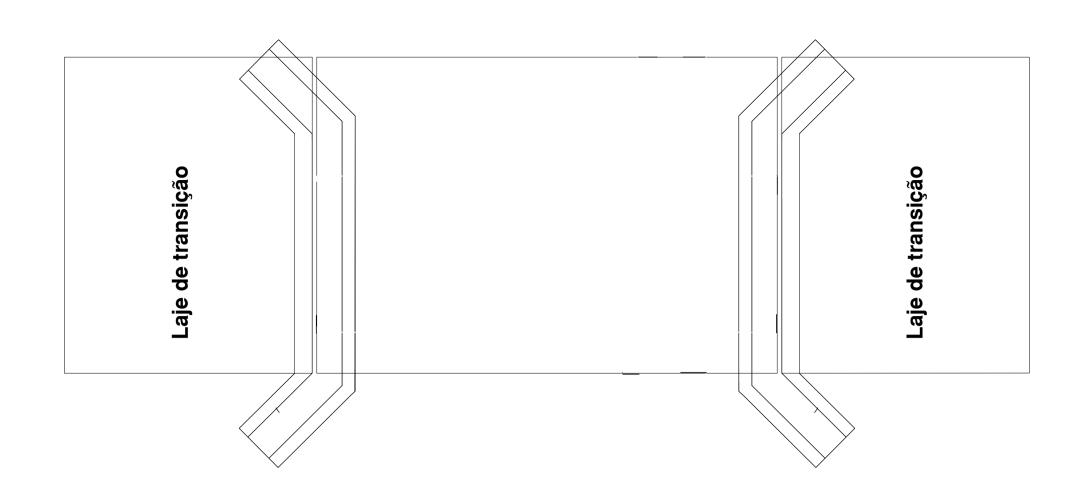
FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL
SINAPI	INSUMO - 4513	PEÇA DE MADEIRA 3A/4A NATIVA/REGIONAL 5 X 5 CM	M	3,25	R\$ 1,47	R\$ 4,78
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 84120	ENCERAMENTO MANUAL EM MADEIRA - 3 DEMAOS	M²	0,65	R\$ 8,43	R\$ 5,48
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 55960	IMUNIZACAO DE MADEIRAMENTO PARA COBERTURA UTILIZANDO CUPINICIDA INCOLOR	M²	0,65	R\$ 4,30	R\$ 2,80
SINAPI	INSUMO - 34723	PLACA DE SINALIZACAO EM CHAPA DE ACO NUM 16 COM PINTURA REFLETIVA	M²	0,20	R\$ 785,40	R\$ 154,17
SINAPI	INSUMO - 4383	PARAFUSO FRANCES METRICO ZINCADO 12 X 140MM, INCL PORCA SEXT E ARRUELA DE PRESSAO/MEDIA	UN.	2,00	R\$ 13,65	R\$ 27,30
					TOTAL	R\$ 194,53

-	0	BI	m	0	0	10	Ã	0	A
u	u	IV	11	u	2	IV.	н	u	4

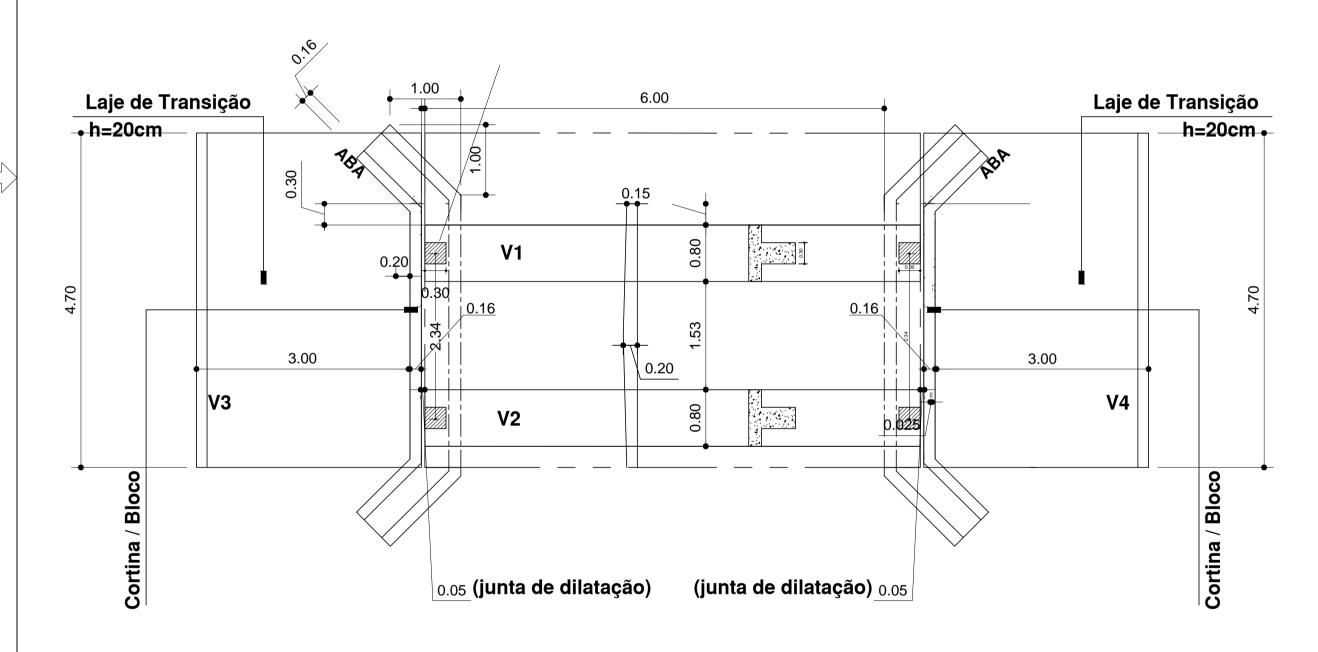
FONTE	CÓDIGO	DESCRIÇÃO	UNIDADE	QUANT.	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL
SINAPI	INSUMO - 4513	PEÇA DE MADEIRA 3A/4A NATIVA/REGIONAL 5 X 5 CM	M	6,50	R\$ 1,47	R\$ 9,56
SINAPI	COMPOSIÇÃO - 84120	ENCERAMENTO MANUAL EM MADEIRA - 3 DEMAOS	M²	1,30	R\$ 8,43	R\$ 10,96
SINAPI	,	IMUNIZACAO DE MADEIRAMENTO PARA COBERTURA UTILIZANDO CUPINICIDA INCOLOR	M²	1,30	R\$ 4,30	R\$ 5,59
SINAPI	INSUMO - 34723	PLACA DE SINALIZACAO EM CHAPA DE ACO NUM 16	M²	2,00	R\$ 785,40	R\$ 1.570,80
SINAPI	INSUMO - 4383	PARAFUSO FRANCES METRICO ZINCADO 12 X 140MM,	UN.	2,00	R\$ 13,65	R\$ 27,30
					TOTAL	R\$ 1.624,21







## ARMAÇÃO DAS LAJES DO TABULEIRO DA PONTE ESC. 1:75



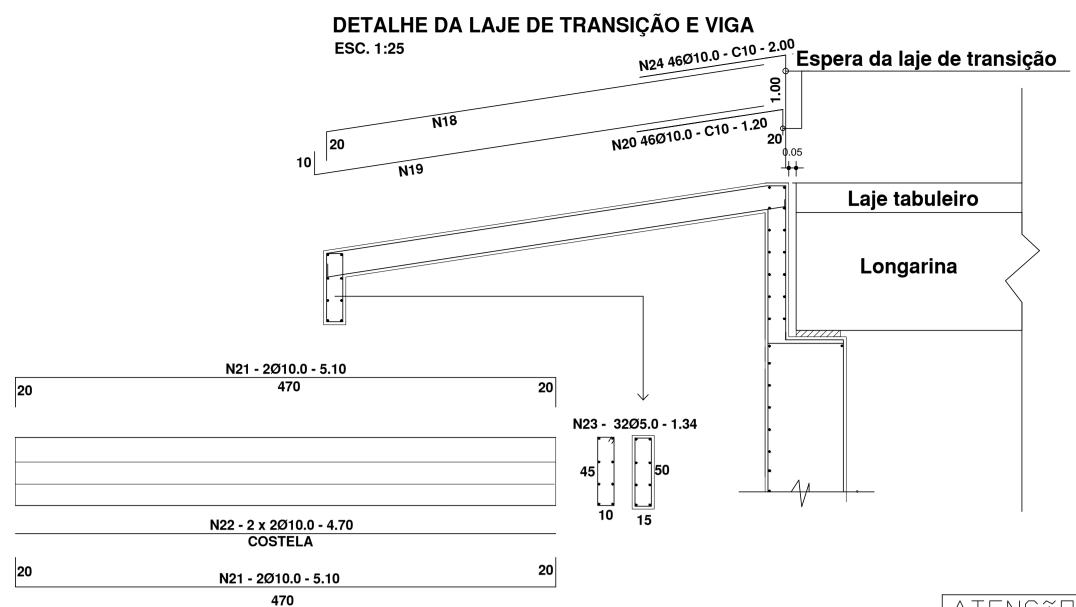
## FORMA DO TABULEIRO DA PONTE

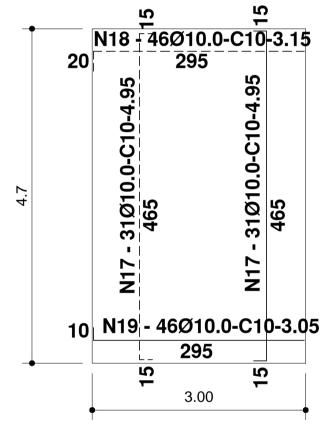
ESC. 1:75

Tabela Resumo	Tabuleiro
Área de Forma	28.67 m <sup>2</sup>
Volume de Concreto	4.64 m <sup>3</sup>

	Tabela Aço Tabuleiro									
Posição	Posição Ø comp.(cm) comp. Total (cm) comp.(m) Massa Nominal Peso(Kg)+10%									
N13	8.00 mm	614.00	19648.00	196.48	0.393	84.94				
N15	12.50 mm	488.00	29280.00	292.80	0.988	318.22				
N16	10.0 mm	485.00	29100.00	291.00	0.624	199.74				

Tabela Resumo de Aço Tabuleiro					
Ø Peso					
8.00 mm	84.94 kg				
10.00mm	199,74 kg				
12.50 mm	318.22 kg				
Total:	602.90 kg				





### LAJE DE TRANSIÇÃO h=20cm (2x)

ESC. 1:75

Tabela Resumo da Laje de TransiçãoÁrea de Forma20.80 m²Volume de Concreto3.03 m³

	Tabela Aço Laje de Transição						
Posição	Ø	comp.(cm)	comp. Total (cm)	comp.(m)	Massa Nominal	Peso(Kg)+10%	
N17	10.0mm	495.00	30690.00	306.90	0.624	210.66	
N18	10.0 mm	315.00	14490.00	144.90	0.624	99.46	
N19	10.0 mm	305.00	14030.00	140.30	0.624	96.30	
N20	10.0mm	120.00	5520.00	55.20	0.624	37.89	
N21	10.0mm	510.00	2040.00	20.40	0.624	14.00	
N22	12.50mm	470.00	940.00	9.40	0.624	3.26	
N23	5.00mm	134.00	4288.00	42.88	0.393	18.53	
N24	10.0 mm	200.00	9200.00	92.00	0.624	63.15	

Tabela Resumo	de Aço Transição
Ø	Peso
10.00 mm	521.46 kg
12.50mm	3.26 kg
5.00mm	18.53 kg
Total:	543.25 kg

#### ATENÇÃO:

PARA UM MELHOR CONTROLE DAS DEFORMAÇÕES, DEVERÃO SER ATENDIDAS AS SEGUINTES RECOMENDAÇÕES:

- 1) A CONCRETAGEM DO TABULEIRO SÓ PODERÁ SER EXECUTADA COM OS NÍVEIS ESCORADO, E APÓS CURA DAS VIGAS.
- 2) PRAZO MÍNIMO PARA RETIRADA TOTAL DO ESCORAMENTO, A SER ESTABELECIDO QUANDO OCORREREM UMA DAS DUAS CIRCUNSTÂNCIAS ABAIXO:
- 2.1) MÁDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO ALCANÇAR O VALOR INDICADO EM PROJETO;
- 2.2) FOREM DECORRIDOS 21(VINTE E UM) DIAS DE CURA ÚMIDA DAS PEÇAS CONCRETADAS.
- 3) TRATAMENTOS PADRÕES A SABER:
- 3.1) COMBATER AO PROCESSO DE RETRAÇÃO; 3.2) UTILIZAR DE SISTEMAS DE CURA.

#### CONSEQUÊNCIAS

- □ NÃ□ PR□CEDIMENT□ DAS RECOMENDAÇÃES ACIMA,P□DEM □CASI□NAR:

  1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM POR
- 1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM, POR DEFORMAÇÃO ELÁSTICA EXCESSIVA DAS VIGAS DE APOIO;
- 2) FISSURAS NO PAVIMENTO RECÉM CONCRETADO, RESULTANDO EM
- ELEMENTOS ESTRUTURAIS COM INÉRCIA MENOR QUE A CALCULADA, CONSEQUENTEMENTE SUJEITO A MAIORES DEFORMAÇÕES;
- 3) DIMINUIÇÃO DE VIDA UTIL DA OBRA.

#### OBS.: CAPACIDADE DE CARGA DA ESTACA = 50T

TREM TIPO: TR 45tf

COBRIMENTO = 5,00 cm (Bloco)

COBRIMENTO = 5,00 cm (Longarinas, viga e laje de transição)

ESTACAS DE CONCRETO DE 25 cm X 25 cm

Se possível, dar contra flecha na Longarina no meio do vão= 3,0 cm

Resistência do Concreto da Infra e meso estrutura =30MPa ( Blocos, estacas e cortinas)
Resistência do Concreto da Supraestrutura=35MPa ( Lajes e longarinas )
Colocar os ganchos para içamento das longarinas à 1.00 das extremidades - 16.0mm -

1.85m, formato em 🗍 ver - detalhe do gancho de içamento.

PROJETO: ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA

PROPRIETARIO: PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI





MARUZA BAPTISTA

ARQUITETURA E URBANISMO

OCAL: Vicinal Vila Cedro
Vicinal Vila das Pedras
(Trecho sede do município de Peixe Boi)

SSUNTO:

CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE BOI

CONTEÚDO:

CONSTRUÇÃO DE PONTES ESTRUTURADOR DE PONTES.

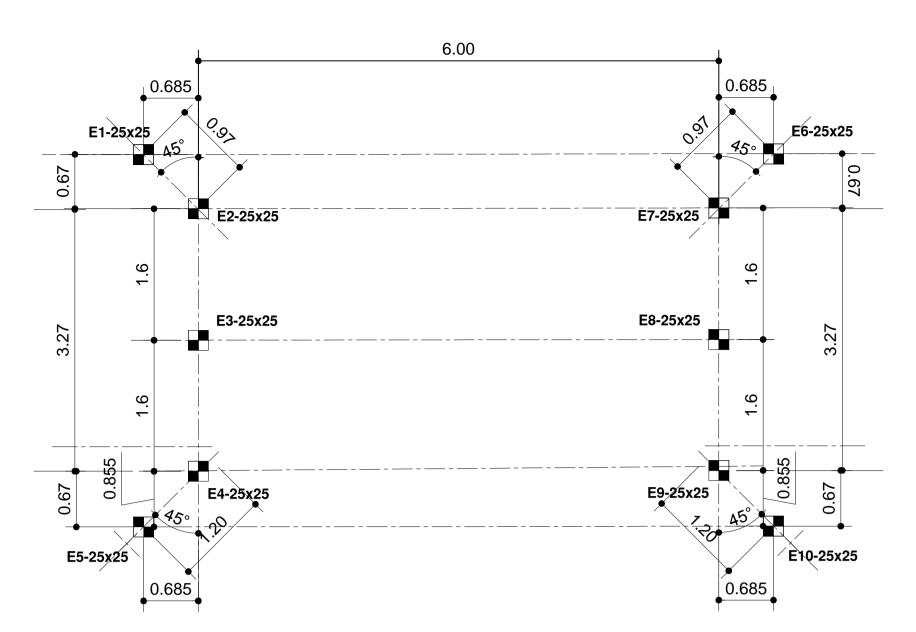
f.: 91° 981 | 53460′ 91° 98283661 | CONTEÚDO: PROJETO ESTRUTURAL DA PONTE LAJE DO TABULEIRO / LAJE DE TRANSIÇÃO

DESENHO CAD : BÁRBARA FURTADO

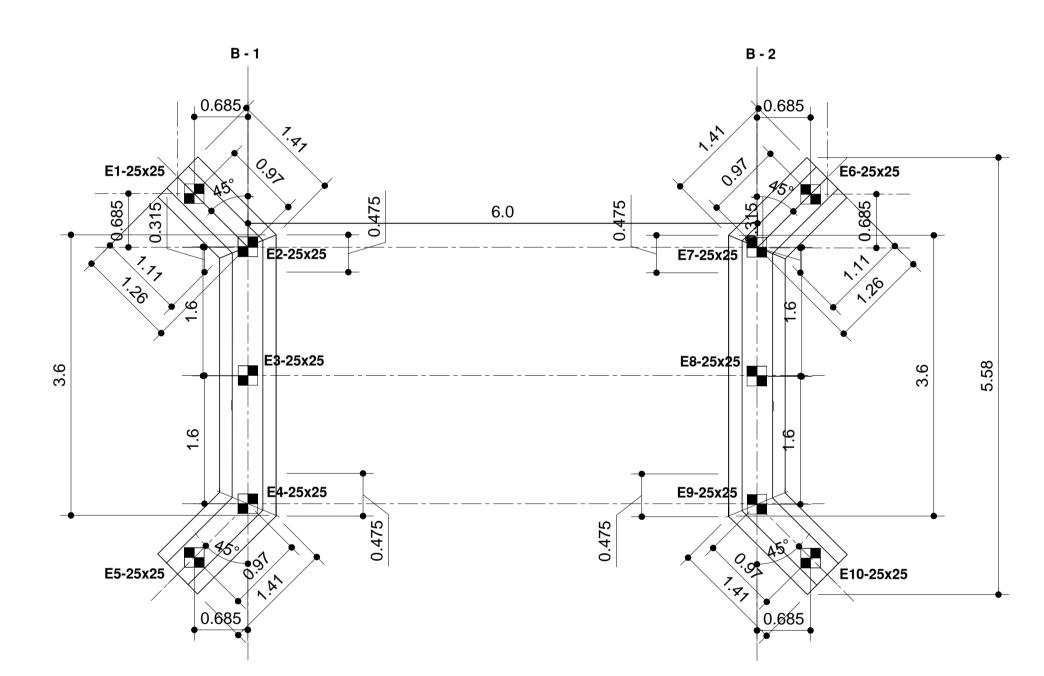
37

INDICADA



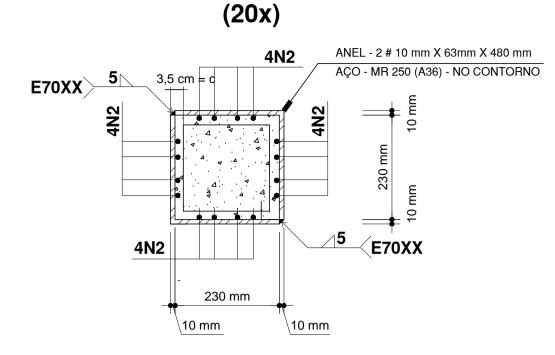


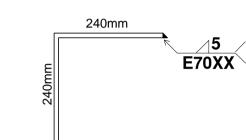
LOCAÇÃO DAS ESTACAS ESC. 1:75



LOCAÇÃO DOS BLOCOS SOBRE ESTACAS ESC. 1:75

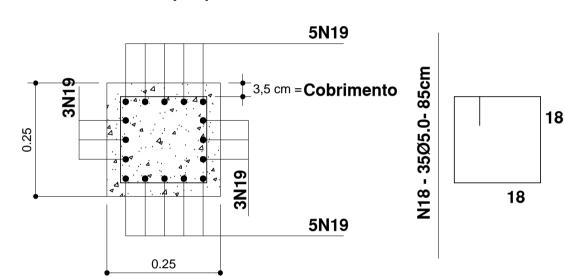
#### DETALHE DO ANEL METÁLICO NO TOPO E BASE DA ESTACA - 25 X 25 cm ESC. 1:10





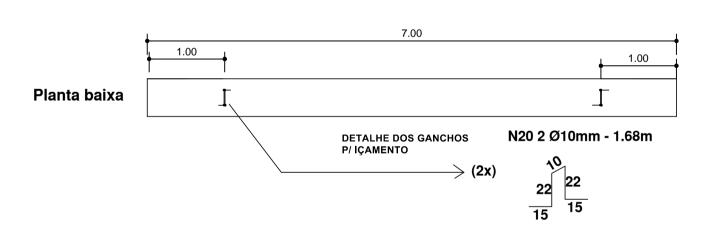
#### **ESTACA - 25 X 25 cm** ESC. 1:10

(10)



#### DETALHE DOS GANCHOS DE IÇAMENTO DAS ESTACAS ESC. 1:25

(10X)



#### ATENÇÃD

PARA UM MELHOR CONTROLE DAS DEFORMAÇÕES, DEVERÃO SER ATENDIDAS AS SEGUINTES RECOMENDAÇÕES:

1) A CONCRETAGEM DO TABULEIRO SÓ PODERÁ SER EXECUTADA COM

OS NÍVEIS ESCORADO, E APÁS CURA DAS VIGAS. 2) PRAZO MINIMO PARA RETIRADA TOTAL DO ESCORAMENTO, A SER ESTABELECIDO QUANDO OCORREREM UMA DAS DUAS

CIRCUNSTÂNCIAS ABAIXO: 2.1) MÓDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO ALCANÇAR O VALOR

INDICADO EM PROJETO; 2.2) FOREM DECORRIDOS 21(VINTE E UM) DIAS DE CURA UMIDA

DAS PEÇAS CONCRETADAS. 3) TRATAMENTOS PADRÕES A SABERE

3.1) COMBATER AO PROCESSO DE RETRAÇÃO; 3.2) UTILIZAR DE SISTEMAS DE CURA.

#### CONSEQUÊNCIAS

O NÃO PROCEDIMENTO DAS RECOMENDAÇÃES ACIMA,PODEM OCASIONAR:

1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM, POR DEFORMAÇÃO ELÁSTICA EXCESSIVA DAS VIGAS DE APOIO;

2) FISSURAS NO PAVIMENTO RECÉM CONCRETADO, RESULTANDO EM ELEMENTOS ESTRUTURAIS COM INÉRCIA MENOR QUE A CALCULADA,

CONSEQUENTEMENTE SUJEITO A MAIORES DEFORMAÇÃES; 3) DIMINUIÇÃO DE VIDA UTIL DA OBRA.

**TREM TIPO: TR 45tf** 

COBRIMENTO = 5,00 cm (Bloco)

COBRIMENTO = 5,00 cm (Longarinas, viga e laje de transição)

ESTACAS DE CONCRETO DE 25 cm X 25 cm

Se possível, dar contra flecha na Longarina no meio do vão= 3,0 cm

Resistência do Concreto da Infra e meso estrutura =30MPa ( Blocos, estacas e cortinas) Resistência do Concreto da Supraestrutura=35MPa ( Lajes e longarinas )

Colocar os ganchos para içamento das longarinas à 1.00 das extremidades - 16.0mm -

Tabela Resumo Estacas Área de Forma 6.875 m<sup>2</sup> 0.56 m<sup>3</sup> /olume de Concreto

#### comprimento estimado de cravação - 9.00m (+ ou - 1m) ESTACA PRÉ-MOLDADA DE CONCRETO ARMADO: 25X25X700 cm ESC. 1:25 (10X) ANEL METÁLICO (2X) 7.00 16N17Ø10.0-0.57 16N17Ø10.0-0.57 0.063 5.86 13N18-C/4 13N18-C/4 99N18-C/7

N19 - 16Ø10.0-6.86

Tabela Aço Estacas							
Posição	Ø	comp.(cm)	comp. Total (cm)	comp.(m)	Massa Nominal	Peso(Kg)+10%	
N17	10.0 mm	57.00	1824.00	18.24	0.624	12.52	
N18	5.0mm	82.00	10250.00	102,50	0.154	17.36	
N19	10.0 mm	686.00	10976.00	109.76	0.624	75.34	

	Tabela Resumo d	Tabela Resumo de Aço Estacas				
_	Ø	Peso				
	10.00 mm	87.86 kg				
	5.00mm	17,36 kg				
	Total:	105.22 kg				

		,
al	Peso(Kg)+10%	
	12.52	
	17.36	PROPRIETAF

PROJETO:

ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA

PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI



ARQUITETURA E URBANISMO

f.: 91\* 981153460′ 91\* 98283661

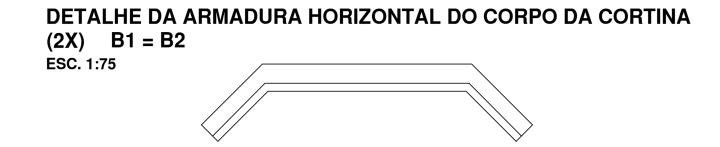
E-MAIL: maruzabap@gmail.com



INDICADA

Vicinal Vila Cedro Vicinal Vila das Pedras MAIO/2017 (Trecho sede do município de Peixe CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE BOI PROJETO ESTRUTURAL DA PONTE

38 DESENHO CAD : BÁRBARA FURTADO

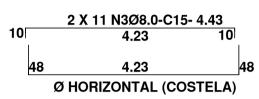


DETALHE DA COSTELA DO BLOCO DA CORTINA (72 X 100 X COMP./CORTINA)

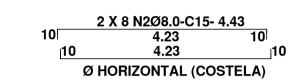
2 X4 N4Ø10.0 - C20 - 5.53 (COSTELA)

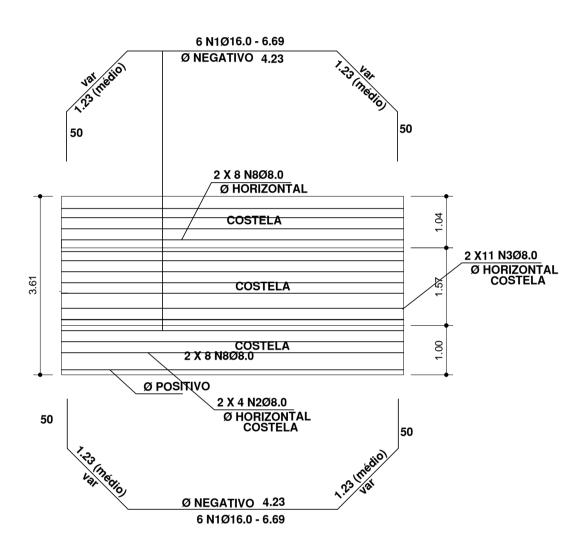
4.23
4.23
Ø HORIZONTAL (COSTELA)

DETALHE DA COSTELA DA CORTINA ( CORPO MÉDIO ) H= 55CM



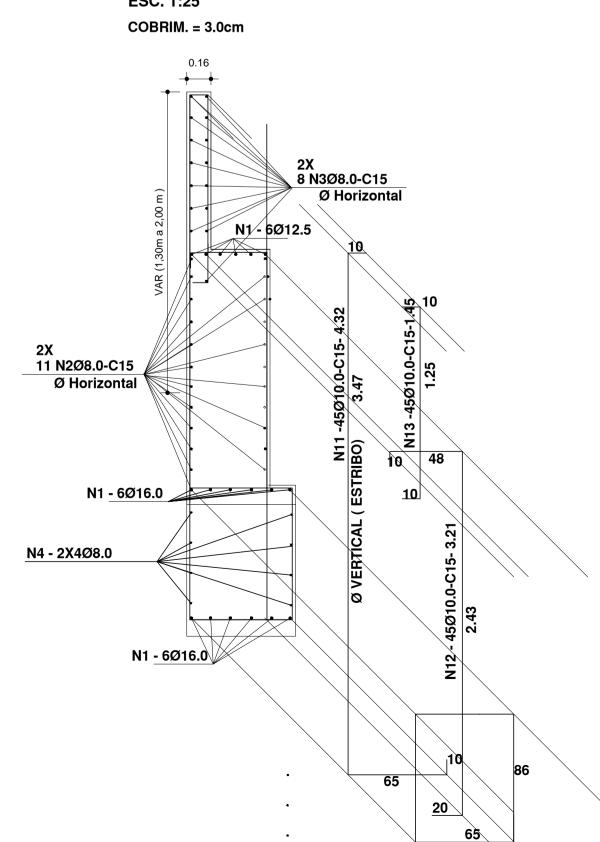
DETALHE DA COSTELA DA CORTINA (CORPO SUPERIOR) H=16CM





#### **DETALHE DA ARMADURA VERTICAL**

DA CORTINA (2X) ESC. 1:25



N14Ø (ESTRIBO BLOCO)

# 86 86 N1 - 6 Ø16 0.72

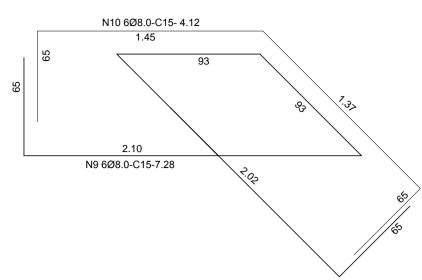
## DETALHE DA ARMADURA HORIZONTAL DE LIGAÇÃO ABA / CORTINA

(4X)

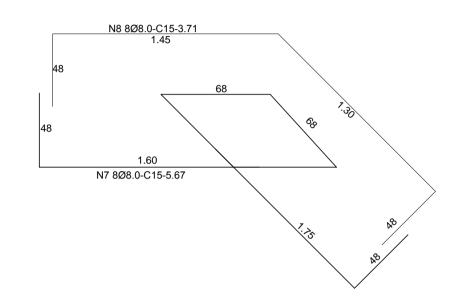
ESC. 1:25

#### H= ESPESSURA DA CORTINA

ABA DO BLOCO DA CORTINA (72 X 100 X COMP. ABA)



#### CORPO MÉDIO DA CORTINA (H=55CM)



#### CORPO SUPERIOR DA CORTINA (H=16CM)

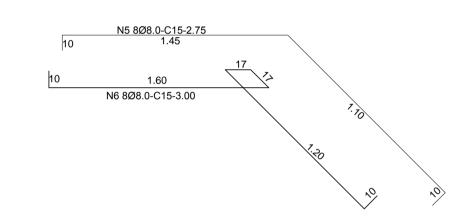


Tabela Resumo Cortina					
Área de Forma	49,21 m <sup>2</sup>				
Volume de Concreto	11,20 m³				

	Tabela Aço Cortina						
Posição	Ø	comp.(cm)	comp. Total (cm)	comp.(m)	Massa Nominal	Peso(Kg)+10%	
N1	16.0mm	669.00	8028.00	80.28	1.57	138.64	
N2	8.0mm	443.00	7088.00	70.88	0.393	30.64	
N3	8.0 mm	443.00	9746.00	97.46	0.393	42.13	
N4	10.0mm	553.00	4424.00	44.24	0.624	30.37	
N5	8.0mm	275.00	4400.00	44.00	0.393	19.02	
N6	8.0mm	300.00	4800.00	48.00	0.393	20.75	
N7	8.0mm	567.00	9072.00	90.72	0.393	62.27	
N8	8.0 mm	371.00	5936.00	59.36	0.393	23.33	
N9	8.0 mm	728.00	8736.00	87.36	0.393	37.77	
N10	8.0mm	412.00	4944.00	49.44	0.393	21.37	
N11	10.0mm	432.00	19440.00	194.40	0.624	133,44	
N12	10.0 mm	321.00	14445.00	144.45	0.624	90.14	
N13	10.0mm	195.00	8775.00	87.75	0.624	60.23	
N14	10.0 mm	312.00	14040.00	140.40	0.624	96.37	

Tabela Resumo de Aço Cortina						
Ø Peso						
8.0 mm	257.28 kg					
10.0mm	410.55 kg					
16.00 mm	138.64 kg					
Total:	806.47 kg					

#### ATENÇÃO:

PARA UM MELHOR CONTROLE DAS DEFORMAÇÕES, DEVERÃO SER ATENDIDAS AS SEGUINTES RECOMENDAÇÕES:

- 1) A CONCRETAGEM DO TABULEIRO SÓ PODERÁ SER EXECUTADA COM OS NÍVEIS ESCORADO, E APÓS CURA DAS VIGAS.
- 2) PRAZO MÍNIMO PARA RETIRADA TOTAL DO ESCORAMENTO, A SER ESTABELECIDO QUANDO OCORREREM UMA DAS DUAS
- CIRCUNSTANCIAS ABAIXO: 2.1) MÓDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO ALCANÇAR O VALOR
- INDICADO EM PROJETO; 2.2) FOREM DECORRIDOS 21(VINTE E UM) DIAS DE CURA ÚMIDA
- DAS PEÇAS CONCRETADAS.
- 3) TRATAMENTOS PADRÕES A SABER:
  3.1) COMBATER AO PROCESSO DE RETRAÇÃO;
- 3.2) UTILIZAR DE SISTEMAS DE CURA.

#### CONSEQUÊNCIAS

O NÃO PROCEDIMENTO DAS RECOMENDAÇÕES ACIMA,PODEM OCASIONAR:

- 1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM, POR DEFORMAÇÃO ELÁSTICA EXCESSIVA DAS VIGAS DE APOIO;
- 2) FISSURAS NO PAVIMENTO RECÉM CONCRETADO, RESULTANDO EM ELEMENTOS ESTRUTURAIS COM INÉRCIA MENOR QUE A CALCULADA,
- CONSEQUENTEMENTE SUJEITO A MAIORES DEFORMAÇÕES;
- 3) DIMINUIÇÃO DE VIDA UTIL DA OBRA.

#### OBS.: CAPACIDADE DE CARGA DA ESTACA = 50T

TREM TIPO: TR 45tf

COBRIMENTO = 5,00 cm (Bloco)

COBRIMENTO = 5,00 cm (Longarinas, viga e laje de transição)

ESTACAS DE CONCRETO DE 25 cm X 25 cm

Se possível, dar contra flecha na Longarina no meio do vão= 3,0 cm

Resistência do Concreto da Infra e meso estrutura =30MPa ( Blocos, estacas e cortinas) Resistência do Concreto da Supraestrutura=35MPa ( Lajes e longarinas )

Colocar os ganchos para içamento das longarinas à 1.00 das extremidades - 16.0mm - 1.85m, formato em 
ver - detalhe do gancho de içamento.

PROJETO: ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA

PROPRIETARIO:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI



PREFEITURA MUNICIPAL
DE PEIXE BOI

MARUZA BAPTISTA arquitetura e urbanismo

OCAL: Vicinal Vila Cedro
Vicinal Vila das Pedras
(Trecho sede do município de Peixe Boi)

SSUNTO:
CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE BOI

f.: 91\* 981|53460'91\* 98283661| E-MAIL: maruzabap@gmail.com

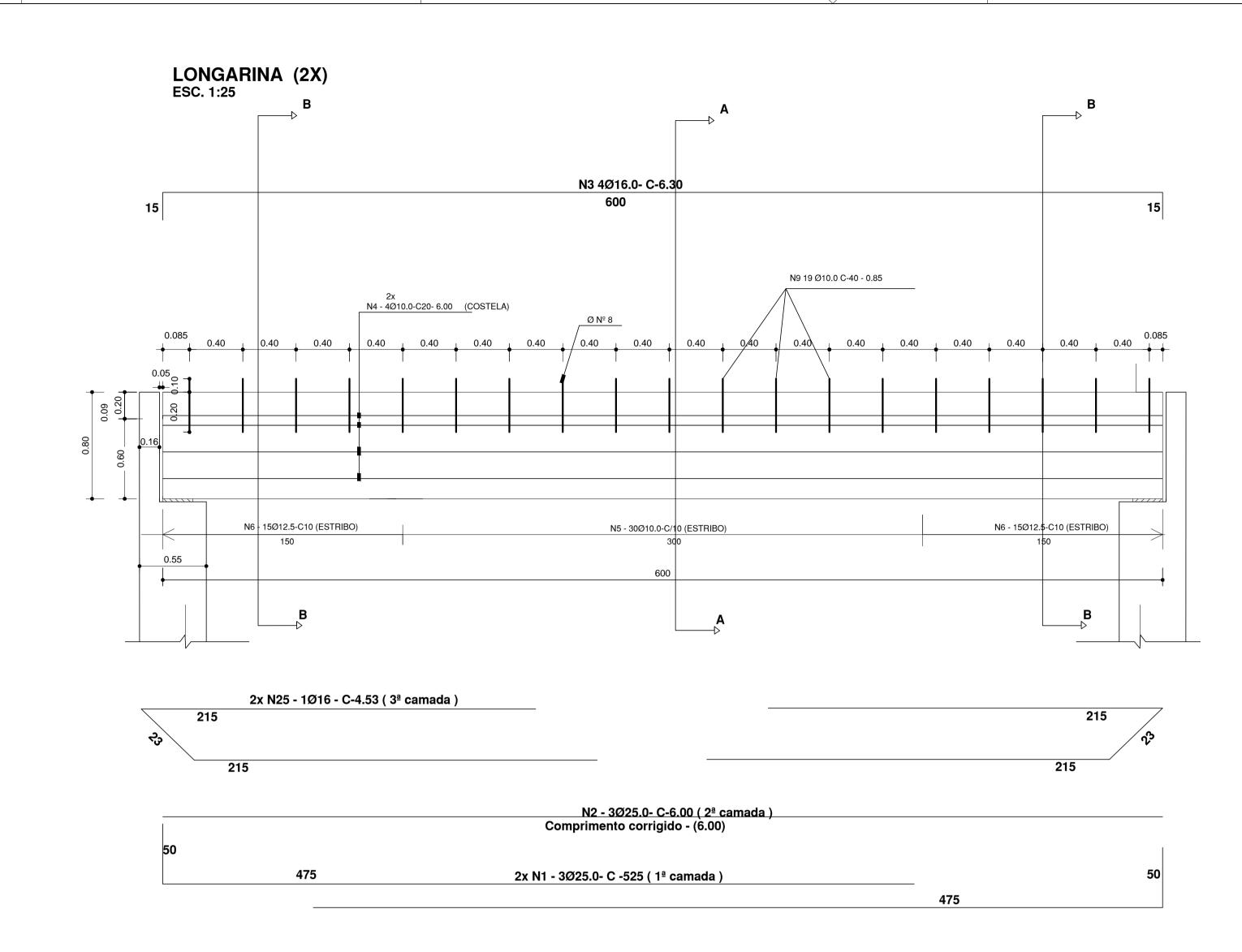
836611 CONTEÚDO: PROJETO ESTRUTURAL DA PONTE CORTINA

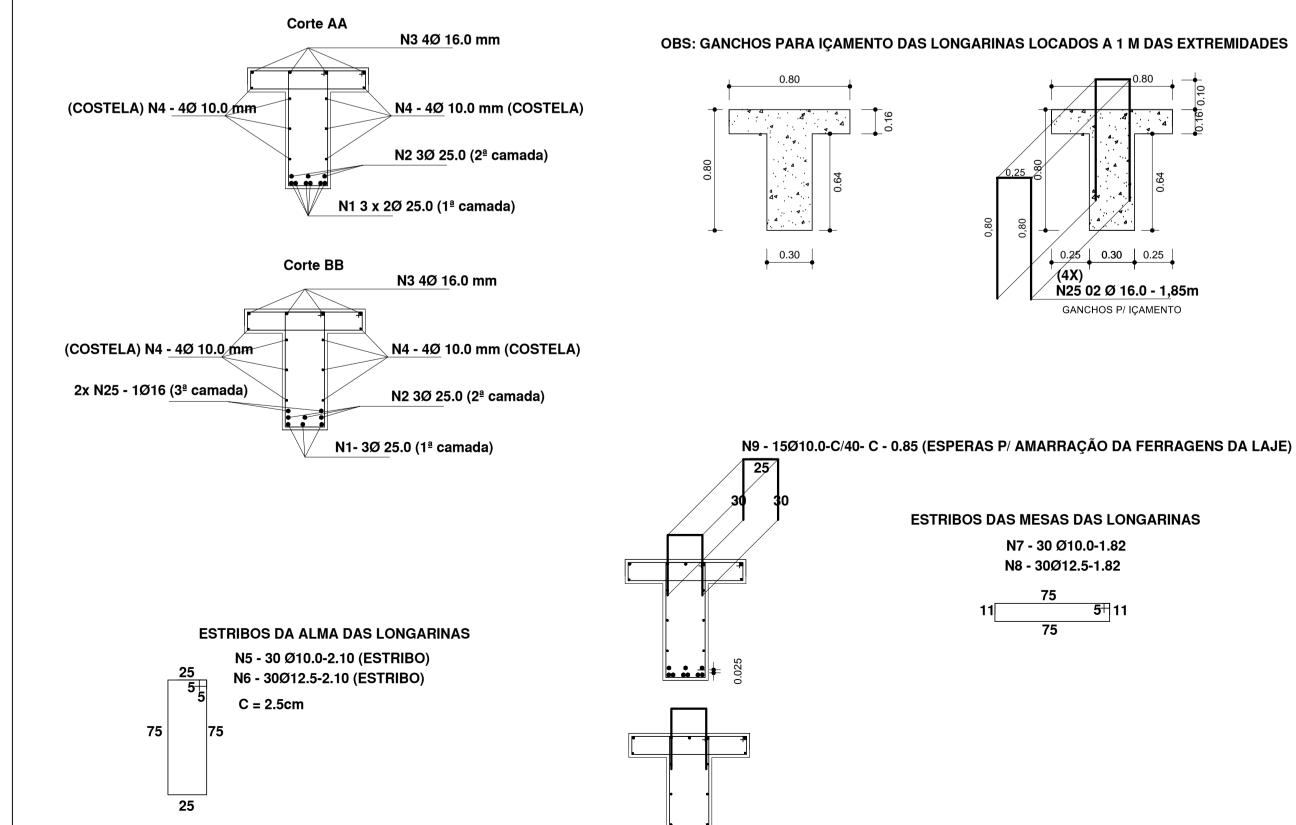
DESENHO CAD: BÁRBARA FURTADO

39

INDICADA

MAIO/2017





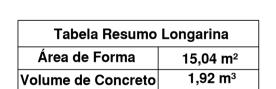


Tabela Aço Longarina							
Posição	Ø	comp.(cm)	comp. Total (cm)	comp.(m)	Massa Nominal	Peso(Kg)+10%	
N1	25.0mm	525.00	3150.00	31.50	3.93	136.17	
N2	25.0mm	600.00	1800.00	18.00	3.93	77.81	
N3	16.0 mm	630.00	2520.00	25.20	1.57	43.52	
N4	10.0mm	600.00	4800.00	48.00	0.624	32,95	
N5	10.0mm	10.00	300.00	3.00	0.624	2.06	
N6	12.50mm	10.00	300.00	3.00	0.988	3.26	
N9	10.0mm	40.00	760.00	7.60	0.624	5.21	
N25	16.0 mm	453.00	906.00	9.06	1.57	15.65	

Tabela Resumo de Aço Longarina						
Ø	Peso					
10.00 mm	40.22 kg					
12.50mm	3.26 kg					
16.00mm	59.17 kg					
25.00mm	213,98 kg					
Total:	316,63 kg					

#### ATENÇÃO:

PARA UM MELHOR CONTROLE DAS DEFORMAÇÕES, DEVERÃO SER ATENDIDAS AS SEGUINTES RECOMENDAÇÕES:

- 1) A CONCRETAGEM DO TABULEIRO SÓ PODERÁ SER EXECUTADA COM OS NÍVEIS ESCORADO, E APÓS CURA DAS VIGAS.
- 2) PRAZO MÍNIMO PARA RETIRADA TOTAL DO ESCORAMENTO, A SER ESTABELECIDO QUANDO OCORREREM UMA DAS DUAS
- CIRCUNSTÂNCIAS ABAIXO: 2.1) MÓDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO ALCANÇAR O VALOR
- INDICADO EM PROJETO; 2.2) FOREM DECORRIDOS 21(VINTE E UM) DIAS DE CURA ÚMIDA DAS PEÇAS CONCRETADAS.
- 3) TRATAMENTOS PADRÕES A SABERI
- 3.1) COMBATER AO PROCESSO DE RETRAÇÃO;
- 3.2) UTILIZAR DE SISTEMAS DE CURA.

#### CONSEQUÊNCIAS

- O NÃO PROCEDIMENTO DAS RECOMENDAÇÃES ACIMA,PODEM OCASIONAR:
- 1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM, POR DEFORMAÇÃO ELÁSTICA EXCESSIVA DAS VIGAS DE APOIO;
- 2) FISSURAS NO PAVIMENTO RECÉM CONCRETADO, RESULTANDO EM
- ELEMENTOS ESTRUTURAIS COM INÉRCIA MENOR QUE A CALCULADA, CONSEQUENTEMENTE SUJEITO A MAIORES DEFORMAÇÕES;
- 3) DIMINUIÇÃO DE VIDA UTIL DA OBRA.

#### OBS.: CAPACIDADE DE CARGA DA ESTACA = 50T

TREM TIPO: TR 45tf

COBRIMENTO = 5,00 cm (Bloco)

COBRIMENTO = 5,00 cm (Longarinas, viga e laje de transição)

ESTACAS DE CONCRETO DE 25 cm X 25 cm

Se possível, dar contra flecha na Longarina no meio do vão= 3,0 cm

Resistência do Concreto da Infra e meso estrutura =30MPa ( Blocos, estacas e cortinas)
Resistência do Concreto da Supraestrutura=35MPa ( Lajes e longarinas )
Colocar os ganchos para içamento das longarinas à 1.00 das extremidades - 16.0mm -

PROJETO:

ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA

PROPRIETARIO:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI





MARUZA BAPTISTA LOCAL

OCAL: Vicinal Vila Cedro
Vicinal Vila das Pedras

Trecho sede do município de Peixe Boi)

SSUNTO:

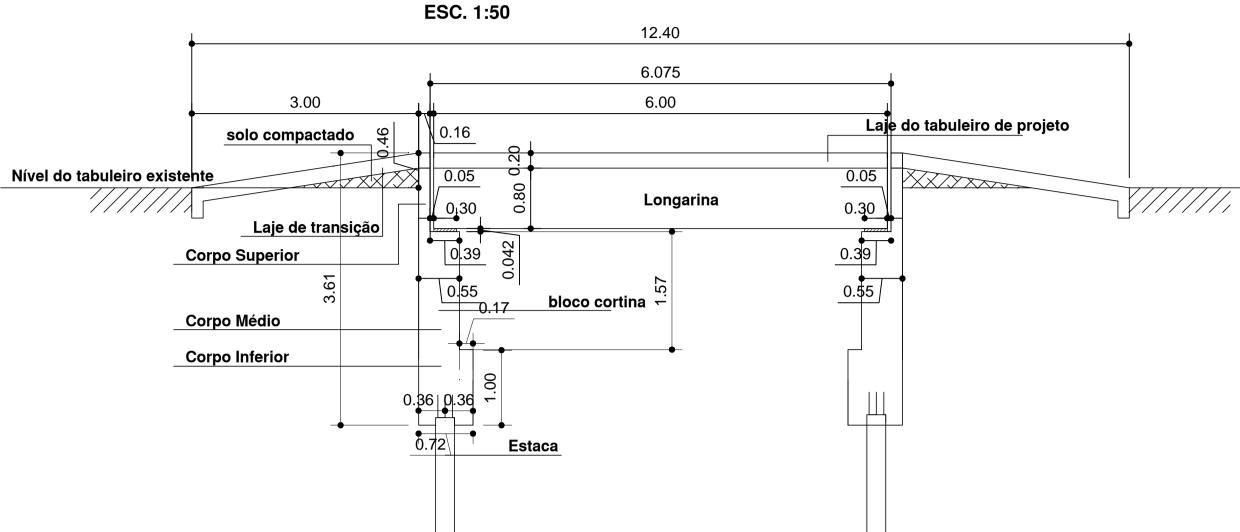
CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE BOI

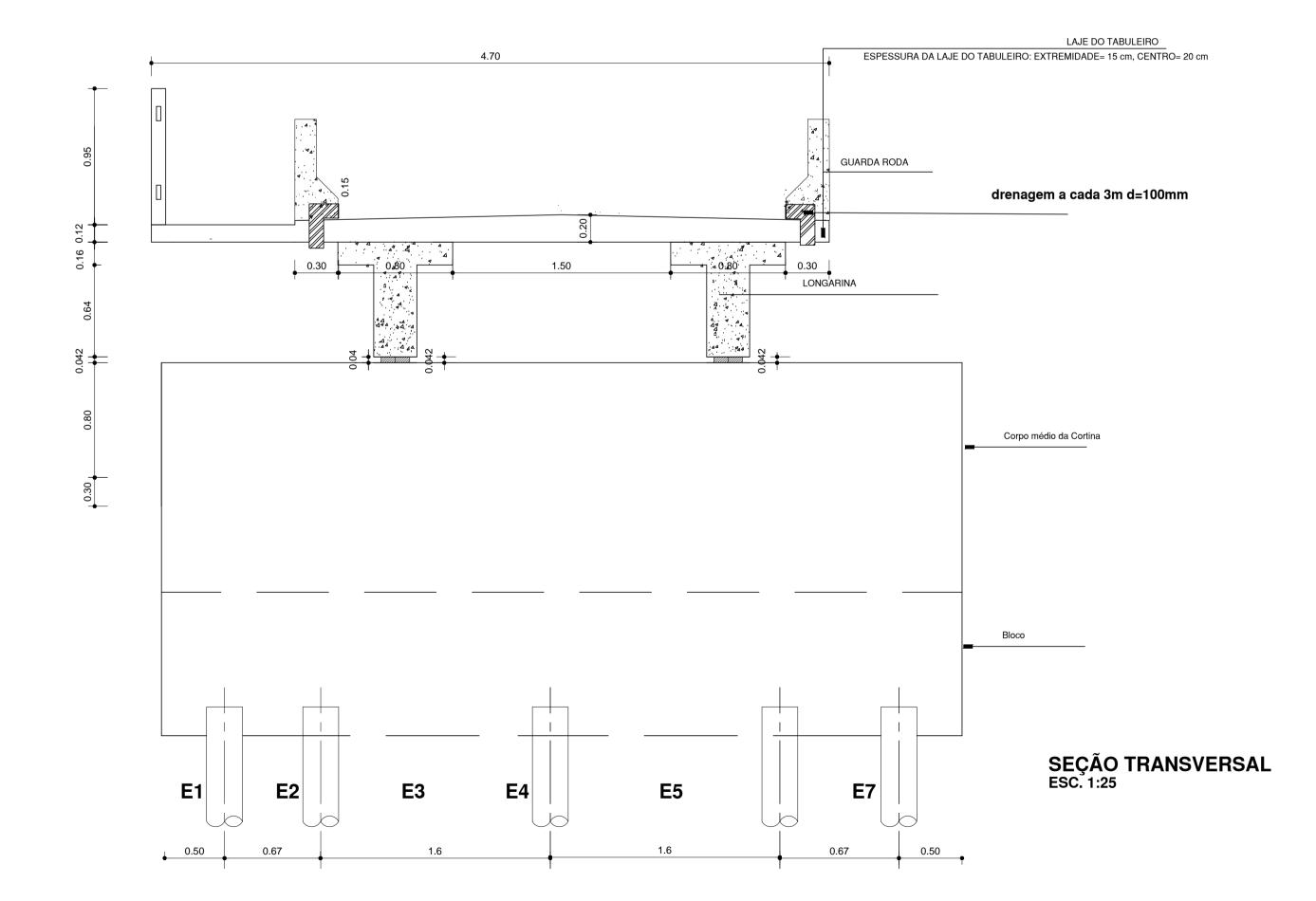
DESENHO CAD : BÁRBARA FURTADO

40

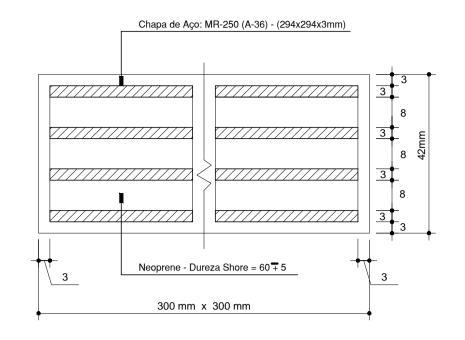
INDICADA

#### **CORTE LONGITUDINAL - DETALHES**





#### **DETALHE DO APARELHO DE APOIO (4X) NEOPRENE FRETADO**



#### **DETALHE DO GUARDA RODA (2X)**

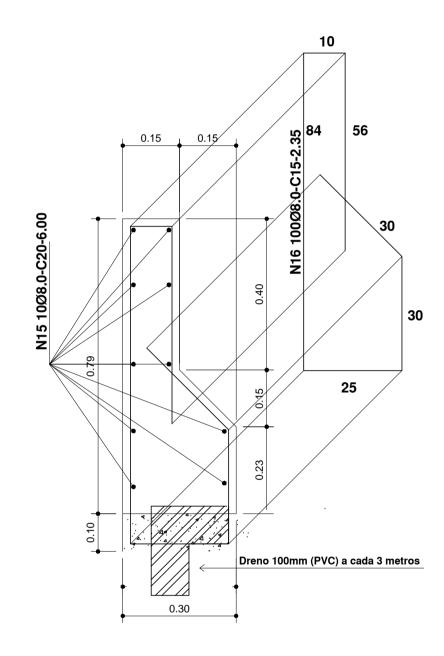


Tabela Resumo G	uarda- Rodas
Área de Forma	54.00 m <sup>2</sup>
Volume de Concreto	3.57 m <sup>3</sup>

Tabela Aço Guarda- Rodas										
Posição	Ø	comp.(cm)	comp. Total (cm)	comp.(m)	Massa Nominal	Peso(Kg)+10%				
N15	8.00 mm	600.00	6000.00	60.00	0.393	25.93				
N16	8.00 mm	235.00	23500.00	235.00	0.393	101.59				

Resumo de Aço Guarda-Roda						
Ø	Peso					
8.00 mm	101.59 kg					
Total:	101.59 kg					

#### ATENÇÃO:

PARA UM MELHOR CONTROLE DAS DEFORMAÇÕES, DEVERÃO SER ATENDIDAS AS SEGUINTES RECOMENDAÇÕES:

- 1) A CONCRETAGEM DO TABULEIRO SÓ PODERÁ SER EXECUTADA COM OS NÍVEIS ESCORADO, E APÁS CURA DAS VIGAS.
- 2) PRAZO MÍNIMO PARA RETIRADA TOTAL DO ESCORAMENTO, A SER ESTABELECIDO QUANDO OCORREREM UMA DAS DUAS
- CIRCUNSTÂNCIAS ABAIXO: 2.1) MÁDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO ALCANÇAR O VALOR
- INDICADO EM PROJETO; 2.2) FOREM DECORRIDOS 21(VINTE E UM) DIAS DE CURA UMIDA
- DAS PEÇAS CONCRETADAS. 3) TRATAMENTOS PADRÕES A SABERI
- 3.1) COMBATER AO PROCESSO DE RETRAÇÃO;
- 3.2) UTILIZAR DE SISTEMAS DE CURA.

#### CONSEQUÊNCIAS

O NÃO PROCEDIMENTO DAS RECOMENDAÇÕES ACIMA,PODEM OCASIONAR:

- 1) DEFORMIDADE EXECUTIVA NO TABULEIRO EM CONCRETAGEM, POR DEFORMAÇÃO ELÁSTICA EXCESSIVA DAS VIGAS DE APOIO;
- 2) FISSURAS NO PAVIMENTO RECÉM CONCRETADO, RESULTANDO EM ELEMENTOS ESTRUTURAIS COM INÉRCIA MENOR QUE A CALCULADA,
- CONSEQUENTEMENTE SUJEITO A MAIORES DEFORMAÇÃES; 3) DIMINUIÇÃO DE VIDA UTIL DA OBRA.

#### OBS.: CAPACIDADE DE CARGA DA ESTACA = 50T

**TREM TIPO: TR 45tf** 

COBRIMENTO = 5,00 cm (Bloco)

COBRIMENTO = 5,00 cm (Longarinas, viga e laje de transição)

ESTACAS DE CONCRETO DE 25 cm X 25 cm

Se possível, dar contra flecha na Longarina no meio do vão= 3,0 cm

Resistência do Concreto da Infra e meso estrutura =30MPa ( Blocos, estacas e cortinas) Resistência do Concreto da Supraestrutura=35MPa ( Lajes e longarinas ) Colocar os ganchos para içamento das longarinas à 1.00 das extremidades - 16.0mm -

PROJETO:

ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA

PROPRIETARIO:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI





INDICADA

41

MARUZA BAPTISTA ARQUITETURA E URBANISMO

LOCAL: Vicinal Vila Cedro Vicinal Vila das Pedras (Trecho sede do município de Peixe E MAIO/2017 . CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO MUNICÍPIO DE PEIXE BOI

f.: 91\* 981153460 91\* 982836611 E-MAIL: maruzabap@gmail.com

PROJETO ESTRUTURAL DA PONTE GUARDA-RODAS E CORTES

BÁRBARA FURTADO

#### PONTE DE CONCRETO ARMADO PEIXE-BOI

	MEDIÇAO: FORMA/CONCRETO NA FUNDAÇÃO (Estacas)								
	CRITÉRIO ADOTADO:								
ASSUNTO: PA	VIMENTO TI	PO	VConc. = L	1 x L2 x L3 x	c Quant.				
No. FOLHA:			AForma =2(	L2+ L3) x L1	xQuant.				
CONCRETO FO	CK: 30 MPa		Obs.: Quant. de aço deverá ser obtida dos resumos das plantas						
		L1	L2	L3	VOL.	AREA			
Estaca	QUANT.	(ALT.)	(LARG.)	(COMP.)	CONC.	FORMA			
		(m)	(m)	(m)	(m3)	(m2)			
E1==E10	10,00	7,00	0,25	0,25	4,38	36,25			
	SUB-TOTAL					36,25			

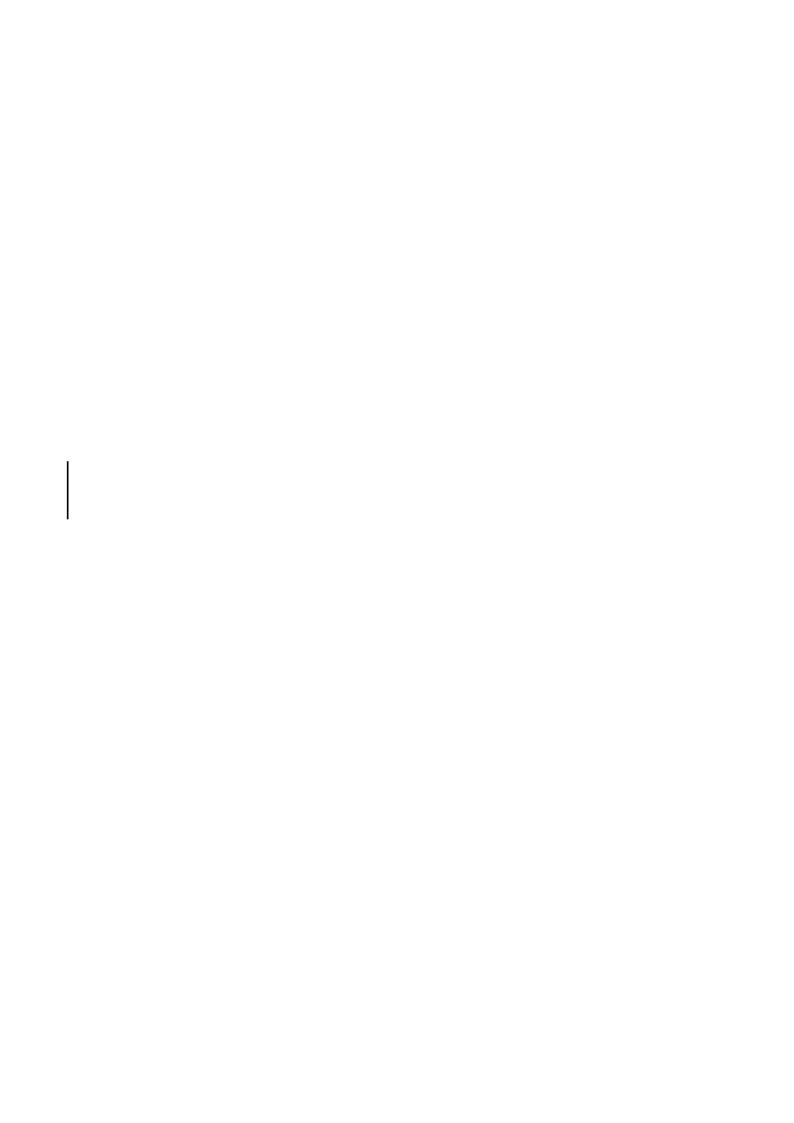
	MED	ÇAO: FORM	//A/CONCRE	TO NA FUND	AÇÃO (BLO	COS/CORTI	NA)			
			CRITÉRI	IO ADOTADO	):					
<b>ASSUNTO: TI</b>	ERREO		VConc. = L	.1 x L2 x L3 x	Quant.					
No. FOLHA:			AForma =(2	2 x L2+L3) x l	L1 x Quant.					
CONCRETO I	CK: 30 MPa		Obs.: Quar	nt. de aço de	verá ser ob	tida dos resu	ımos das plaı	ntas		
		L1	L2	L3	VOL.	AREA				
VIGAS	QUANT.	(COMP)	(ALT.)	(LARG.)	CONC.	FORMA				
		(m)	(m)	(m)	(m3)	(m2)				
B1=B2	2,00	6,69	1,00	0,72	9,63	26,76				
B1=B2	2,00	6,69	1,60	0,55	11,77	42,82				
B1=B2	2,00	6,69	6,69 1,00 0,16 2,14 26,76							
SUB-TOTAL				·	23,55	96,34				

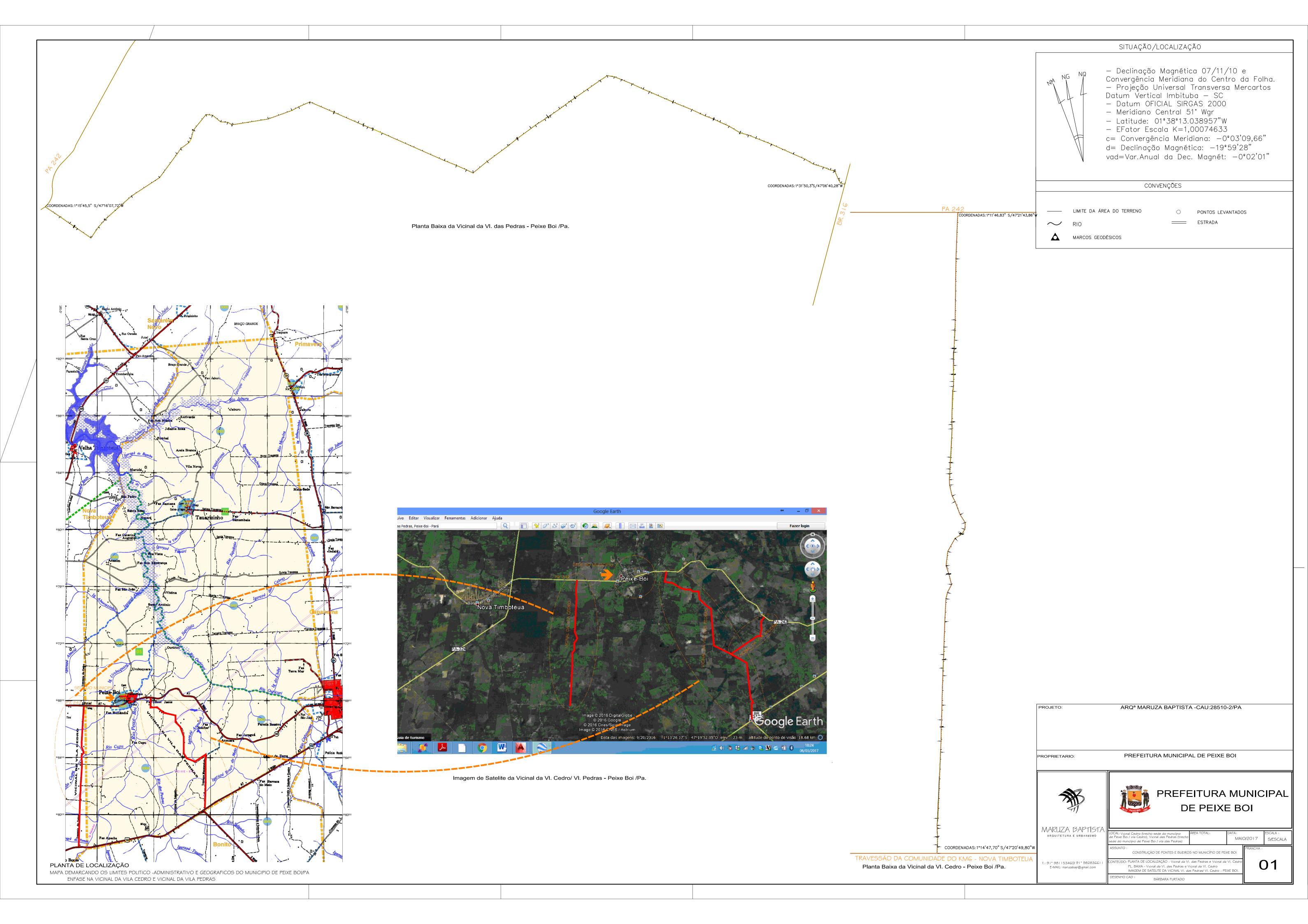
		MEDIÇAO:	FORMA/CON	ICRETO NA	<b>ESTRUTUR</b>	A (LAJES)		
			CRIT	ÉRIO ADOT	ADO:			
ASSUNTO: TÉ	RREO/ TIPO		VConc. = L1	1 x L2 x L3 x	Quant.			
No. FOLHA:			AForma =(I	L1 x L2) x Q	uant.			
CONCRETO FO	CK: 30 MPa		Obs.: Quan	t. de aço de	verá ser obt	ida dos resu	mos das plan	ıtas
		L1	L2	L3	VOL.	AREA		
LAJES	QUANT.	(LARG.)	(COMP)	(ESP)	CONC.	FORMA		
		(m)	(m)	(m)	(m3)	(m2)		
LAJE TRANSIÇÃO	2,00	4,70	3,00	0,20	5,64	17,18		
TABULEIRO	1,00	4,70	6,00	0,20	4,16	32,48		
SUB-TOTAL					9,80	365,69		

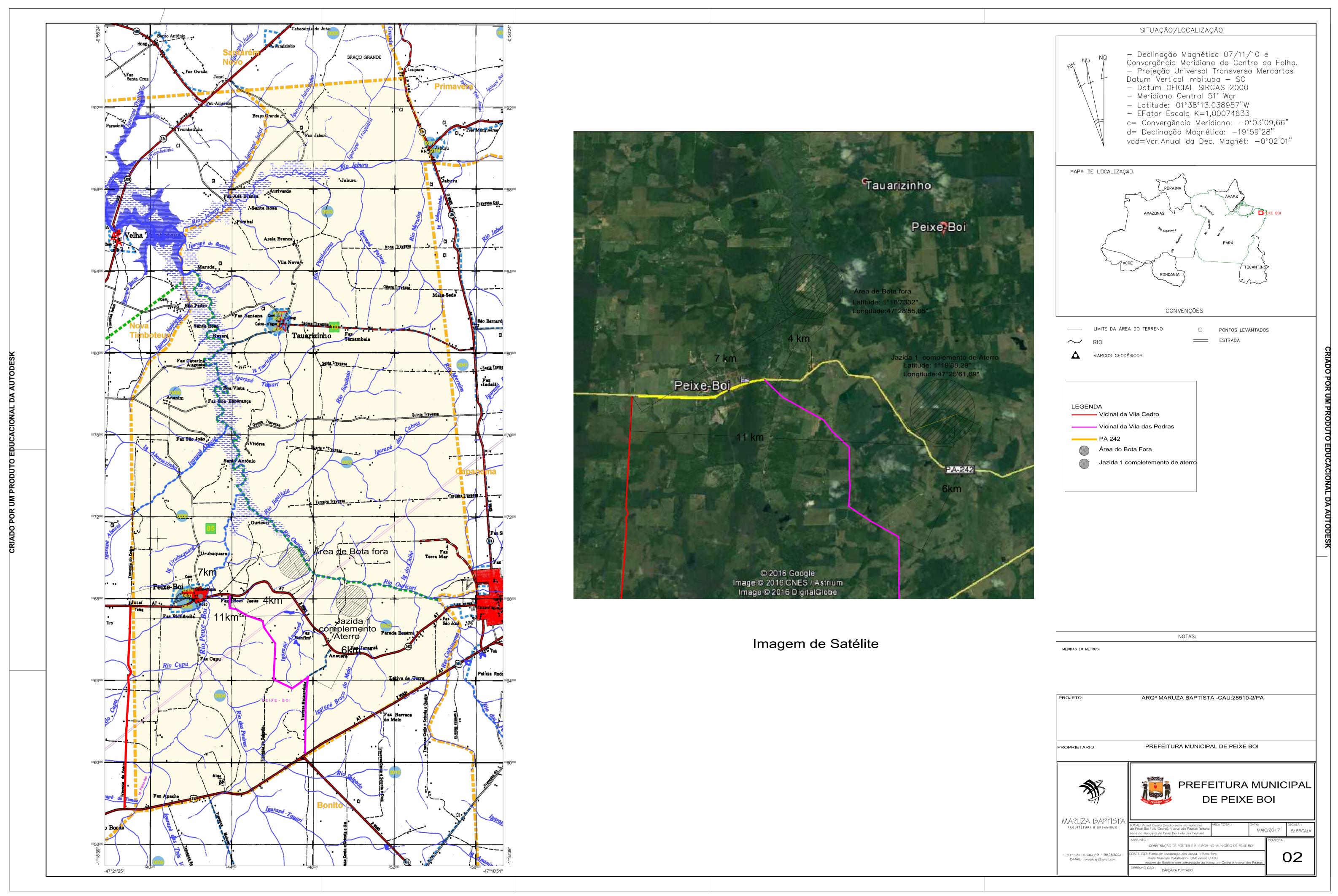
	MED	IÇAO: FORM	IA/CONCRE	TO/ARMAÇÃ	O NA ESTR	UTURA (VIG	iAS)	
			CRITÉRIO A	ADOTADO:				
ASSUNTO: S	UPERIOR		VConc. = L	.1 x L2 x L3	x Quant.			
No. FOLHA:			AForma =(L1 x L2) x 2 x Quant.					
CONCRETO	FCK: 30Mpa		Obs.: Q	uant. de aço	deverá ser	obtida dos	resumos das	plantas
<u> </u>		L1	L2	L3	VOL.	AREA		100.01
VIGAS	QUANT.	(COMP.)	(ALT.)	(ESP.)	CONC.	FORMA	AÇO CA-50	AÇO CA- 60
ı		(m)	(m)	(m)	(m3)	(m2)		

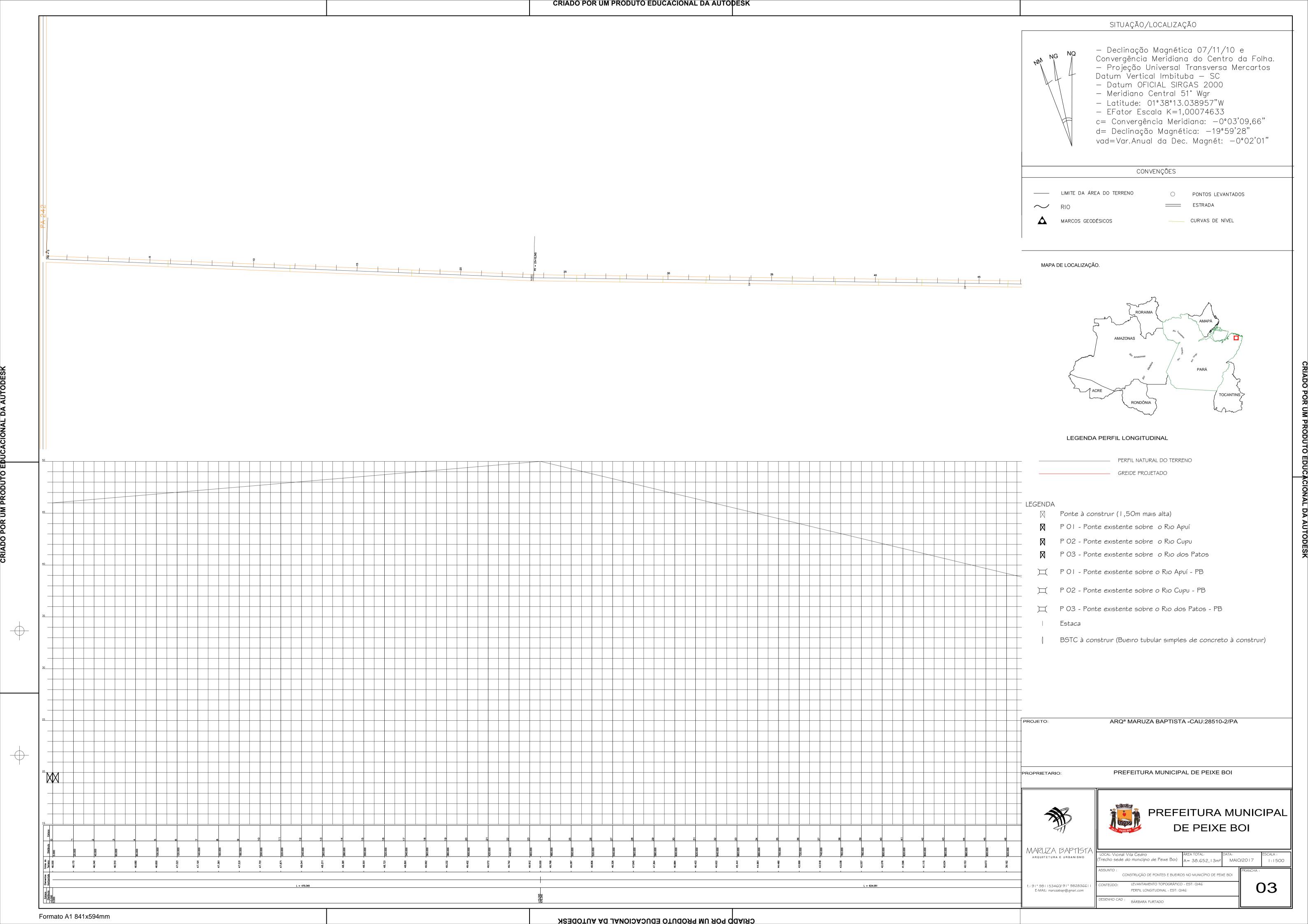
	SUB-TOTAL					72,14	
V3=V4	4,70	0,15	0,50	0,15	0,05	0,81	
Aba da viga T	4,00	6,00	0,16	0,25	0,96	13,68	
V1=V2	2,00	6,00	0,80	0,30	2,88	22,80	

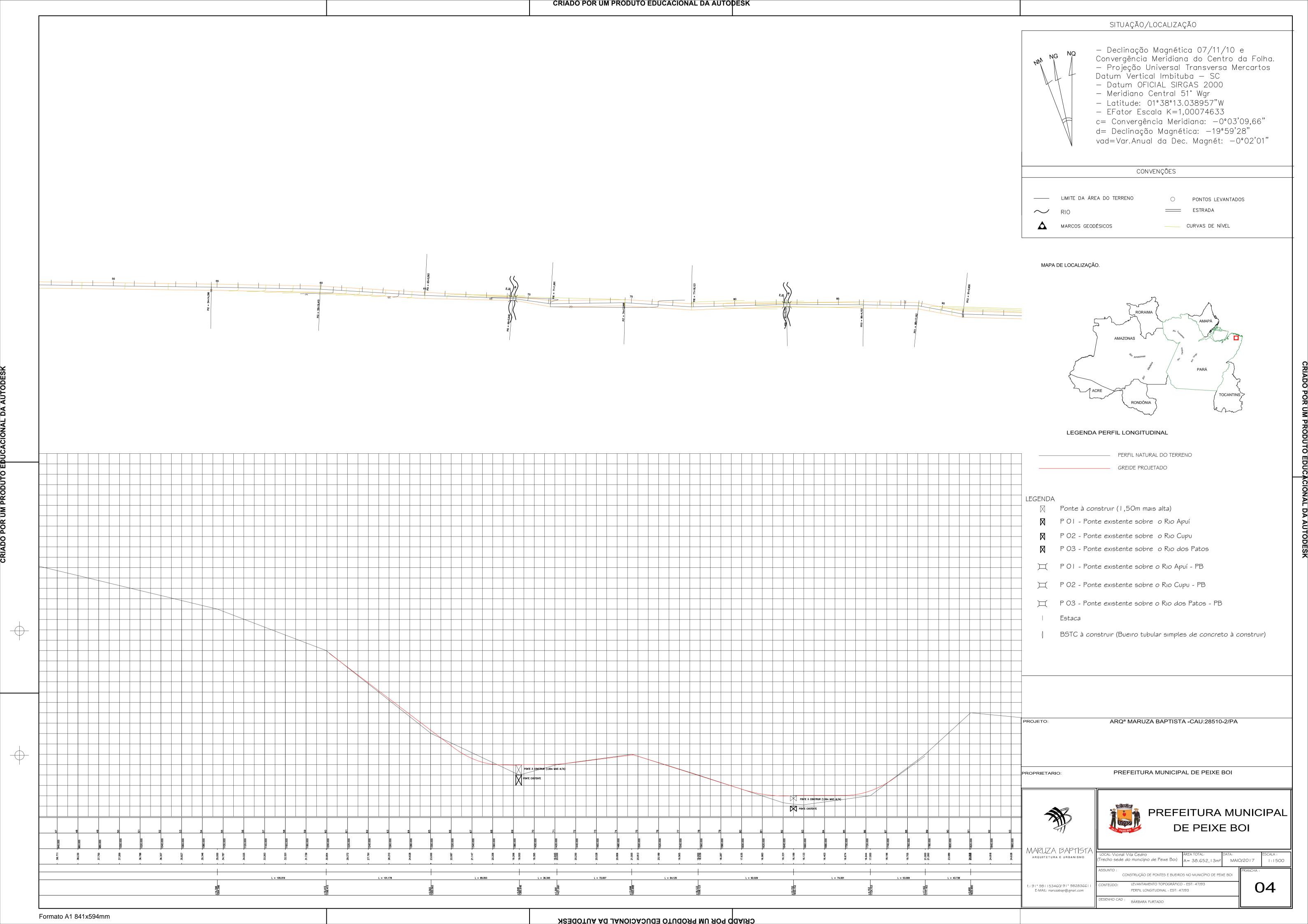
ESTACAS, BLOCO/CORTINA, VIGAS, TABULEIRO, GUARDA-	VOL.	AREA	
RODA.	CONC.	FORMA	AÇO (Kg)
RODA.	(m3)	(m2)	
TOTAL	47,84	609,41	4866,8

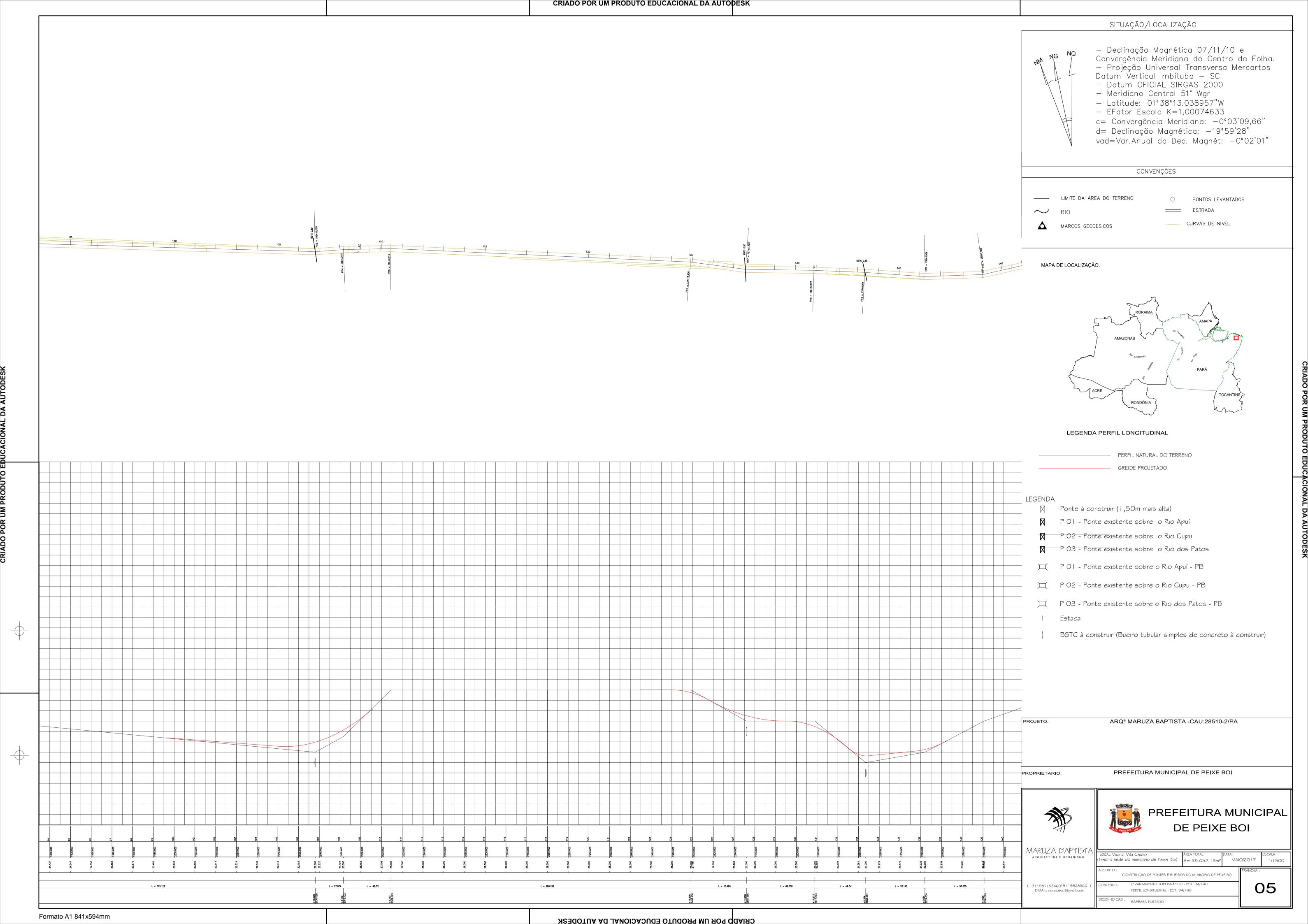


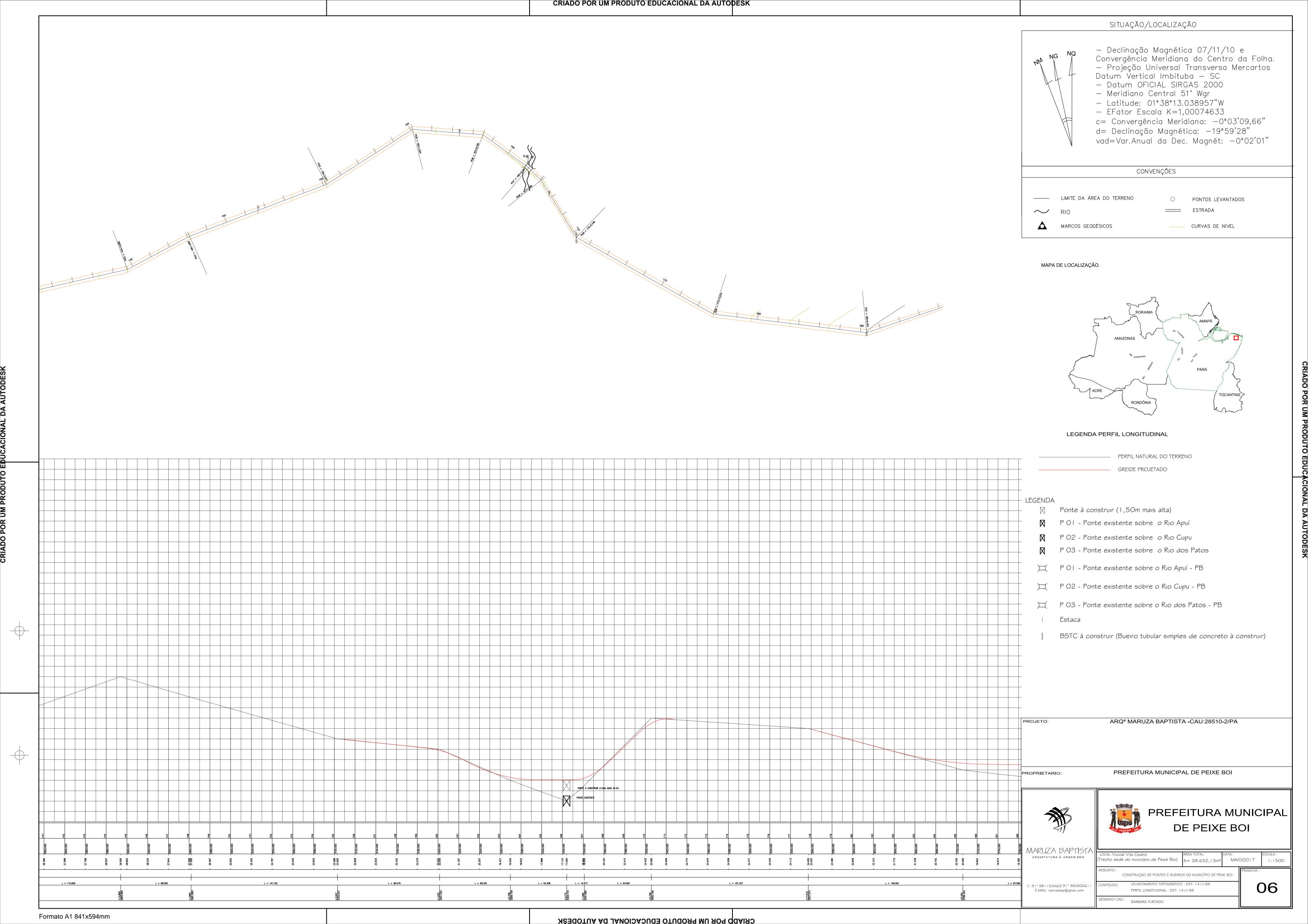


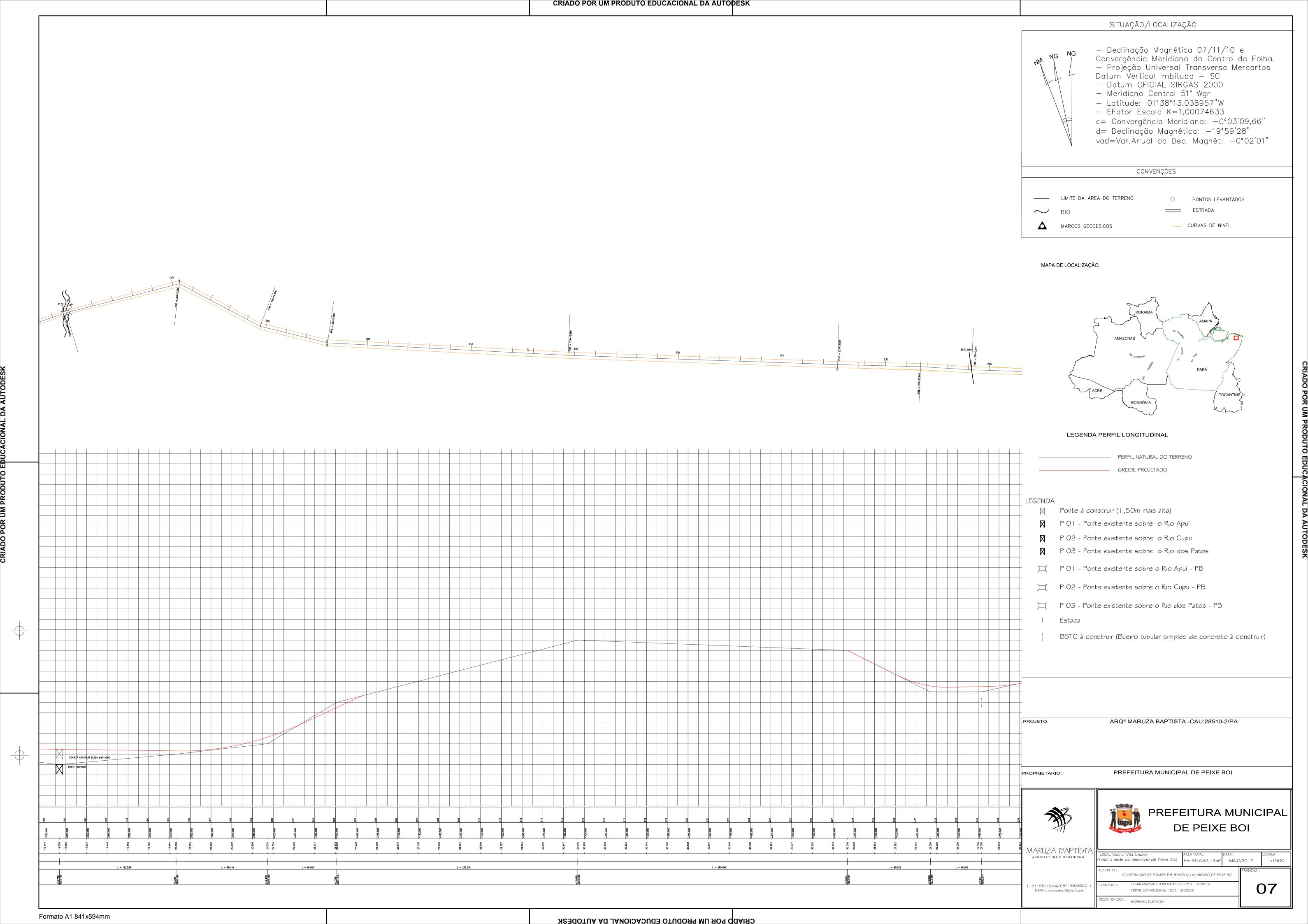


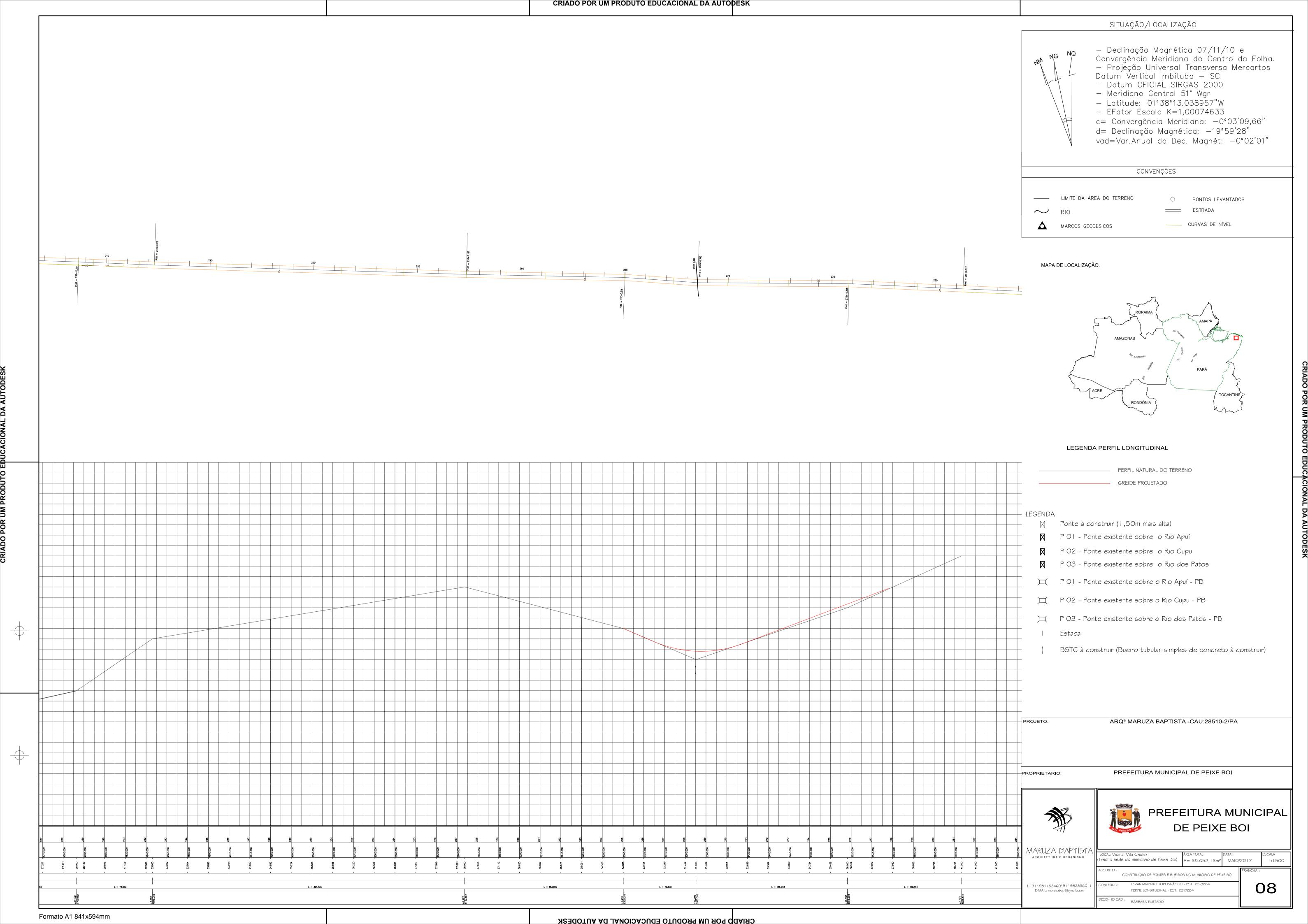


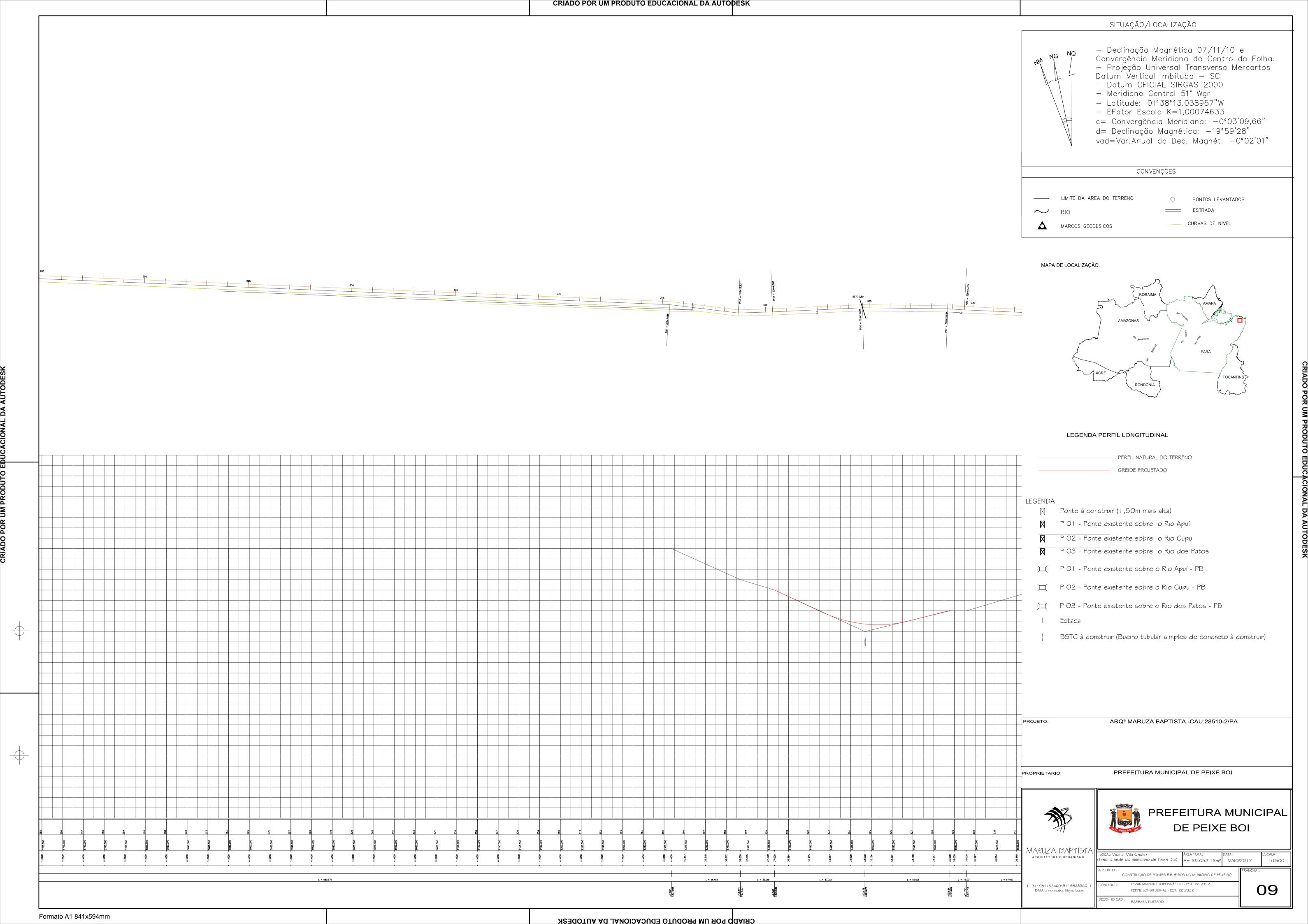


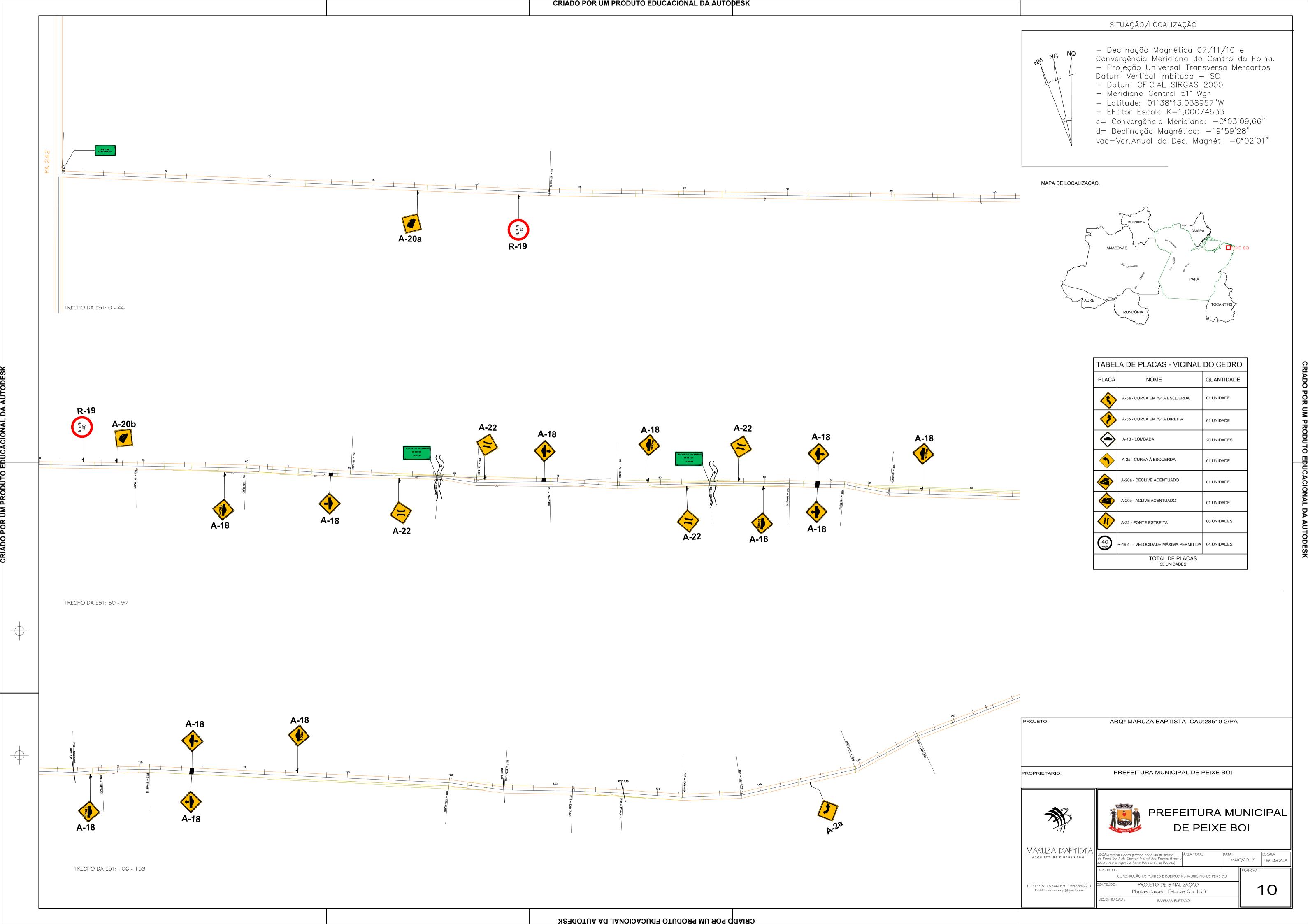


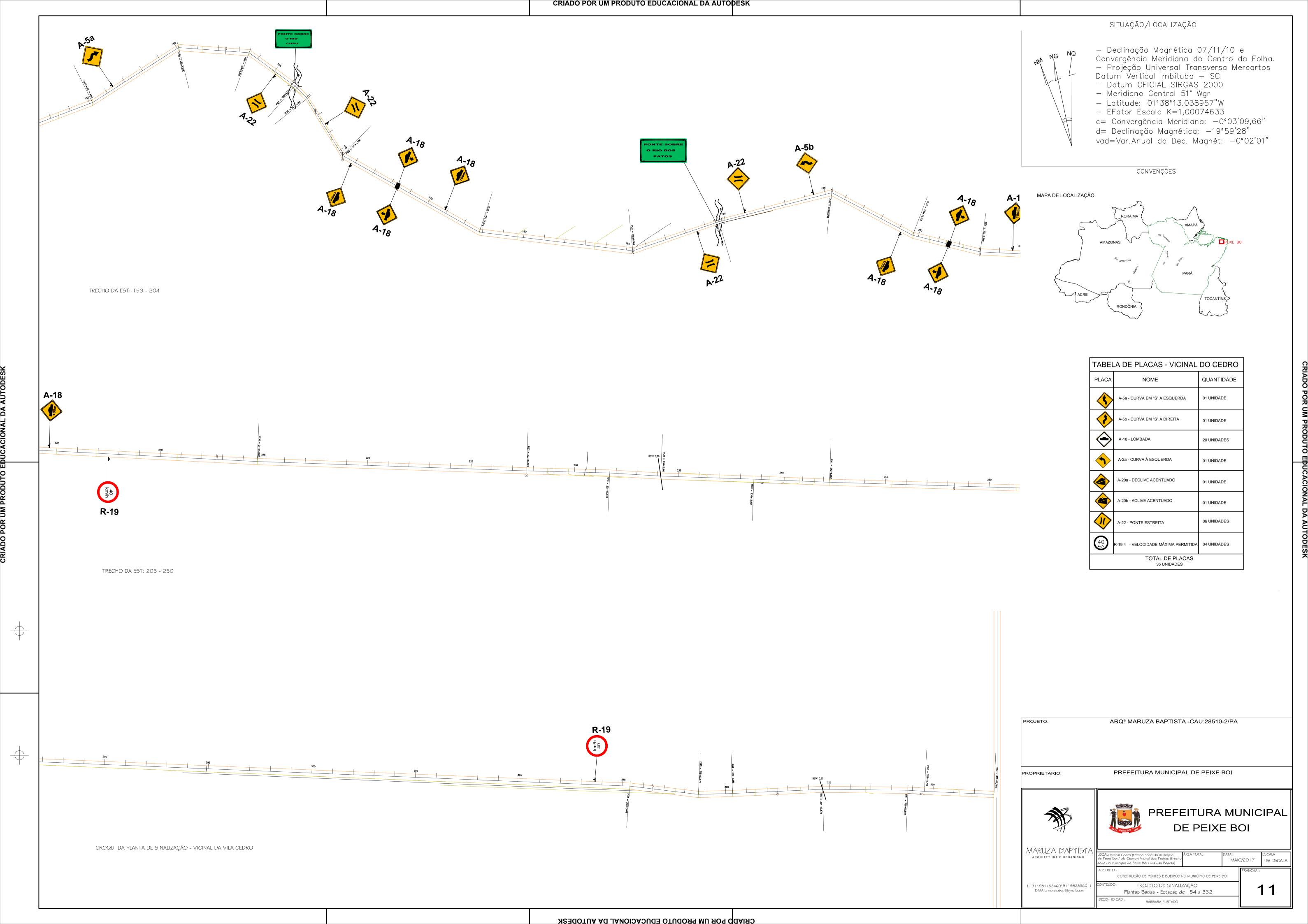












PLACA

— Declinação Magnética 07/11/10 e Convergência Meridiana do Centro da Folha.

— Projeção Universal Transversa Mercartos Datum Vertical Imbituba — SC

- Datum OFICIAL SIRGAS 2000 — Meridiano Central 51° Wgr

Latitude: 01°38°13.038957"W - EFator Escala K=1,00074633 c= Convergência Meridiana: -0°03'09,66" d= Declinação Magnética: -19°59'28" vad=Var.Anual da Dec. Magnét: -0°02'01"

MAPA DE LOCALIZAÇÃO.

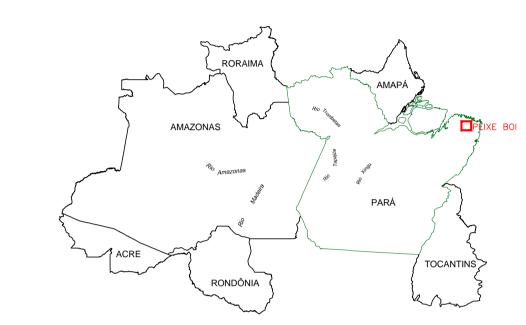


TABELA DE PLACAS - VICINAL DO CEDRO QUANTIDADE 01 UNIDADE 01 UNIDADE 20 UNIDADES

A-2a - CURVA À ESQUERDA 01 UNIDADE A-20a - DECLIVE ACENTUADO 01 UNIDADE A-20b - ACLIVE ACENTUADO 01 UNIDADE

NOME

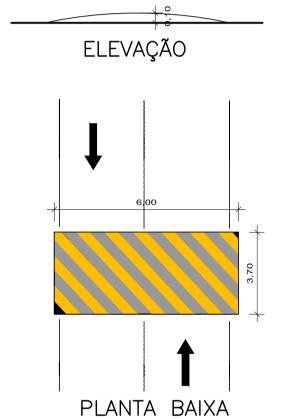
A-5b - CURVA EM "S" A DIREITA

A-18 - LOMBADA

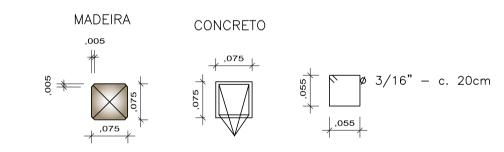
A-5a - CURVA EM "S" A ESQUERDA

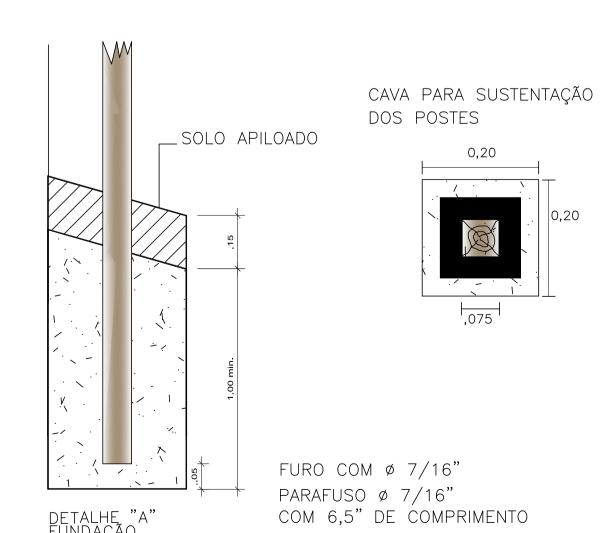
06 UNIDADES A-22 - PONTE ESTREITA -19.4 - VELOCIDADE MÁXIMA PERMITIDA 04 UNIDADES TOTAL DE PLACAS 35 UNIDADES

LOMBADAS

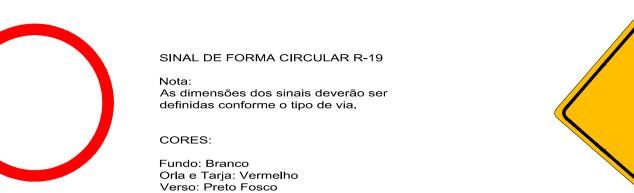


## POSTE DE SUSTENTAÇÃO



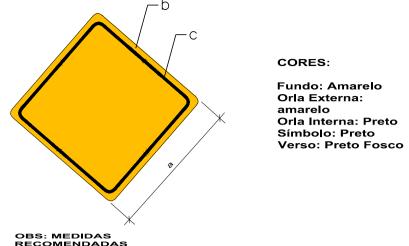


OBSERVAÇÕES: 1- OS POSTES PODERÃO SER EM MADEIRA OU CONCRETO E PINTADOS COM TINTA ÓLEO.



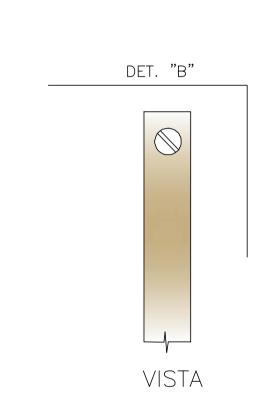
OBS: MEDIDAS RECOMENDADAS

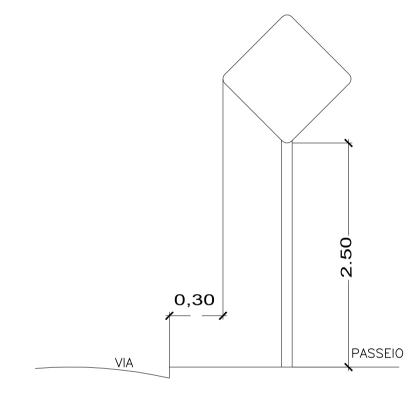
MEDIDAS EM MILÍMETROS								
VIA	SINAL	(a)						
Urbana	Ø 400	40						
	Ø 500	50						
	Ø 750	75						
	Ø 500	50						
Rural	Ø 750	75						
	Ø 1000	100						
	Ø 1200	120						



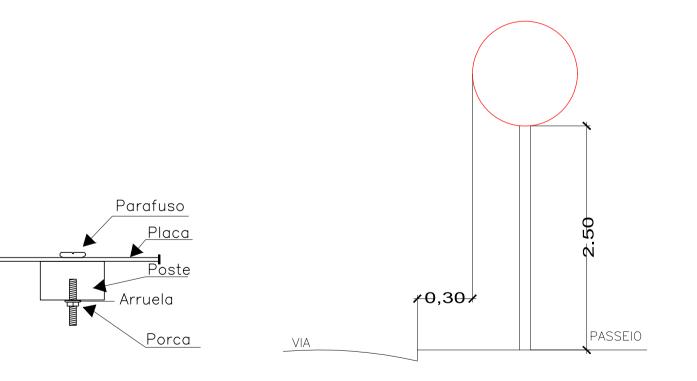
OBS: MEDIDAS RECOMENDADAS MEDIDAS EM MILÍMETROS ORLA EXTERNA MÍNIMA (c) ORLA EXTERNA MÍNIMA (b) VIA MALHA Rural (Estrada 33,34 600 12 24 Rural (Rodovi

POSTE - B CHAPA





DETALHES PARA LOCAÇÃO DE PLACAS





**PONTE SOBRE** 

O RIO

CUPU

[ - 204

**PONTE SOBRE** 

APUÍ

200

(2,00 X 1,00)

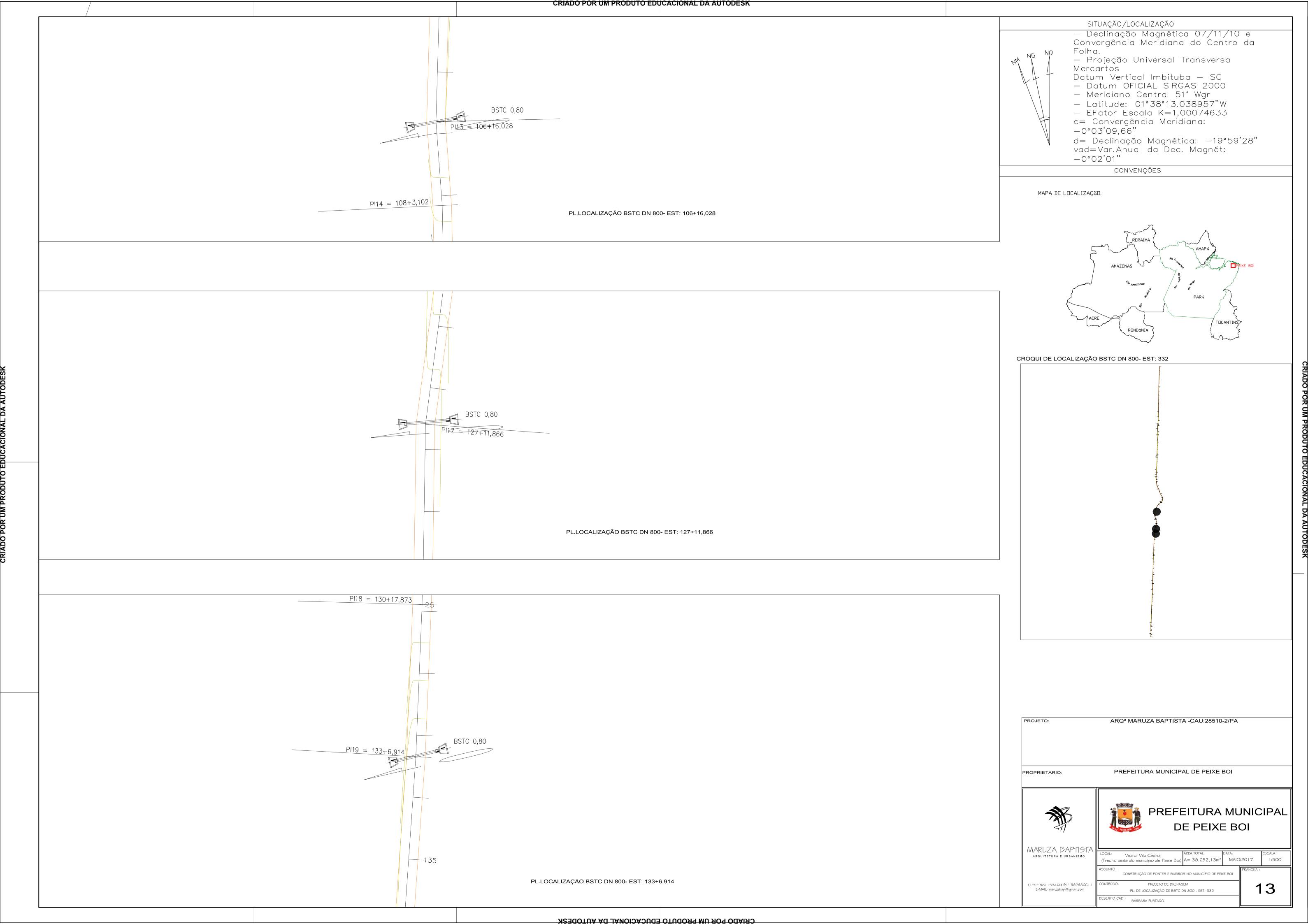
O RIO

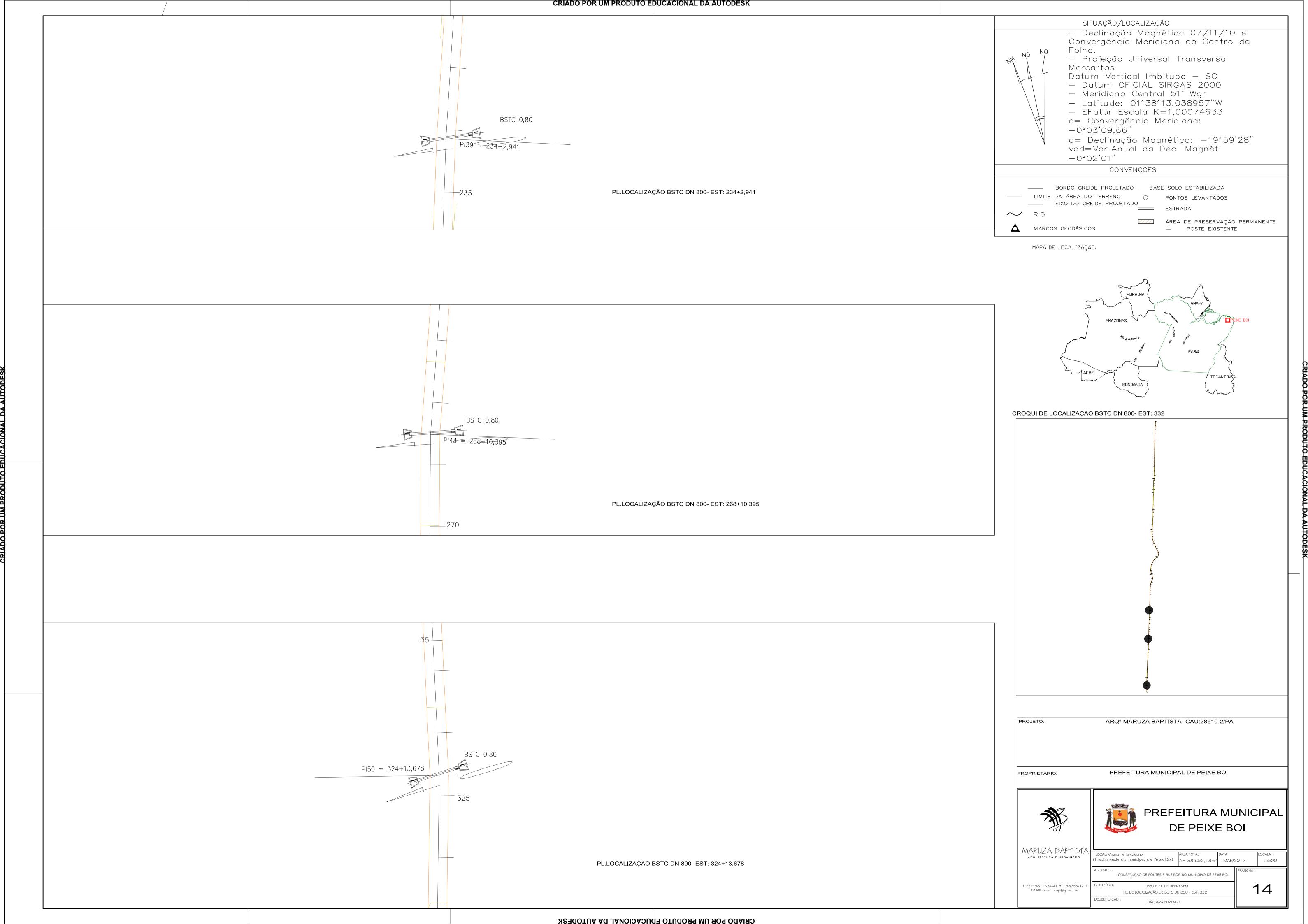


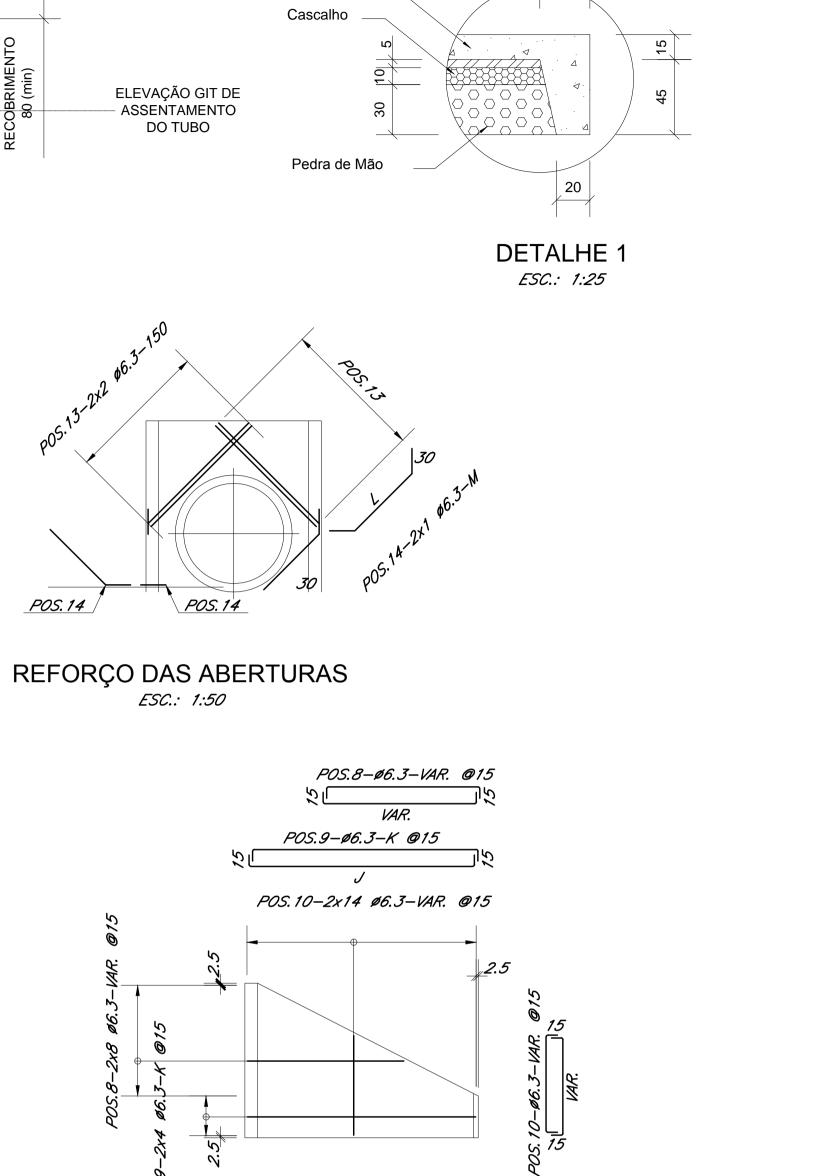
Planta de Sinalização - Detalhes

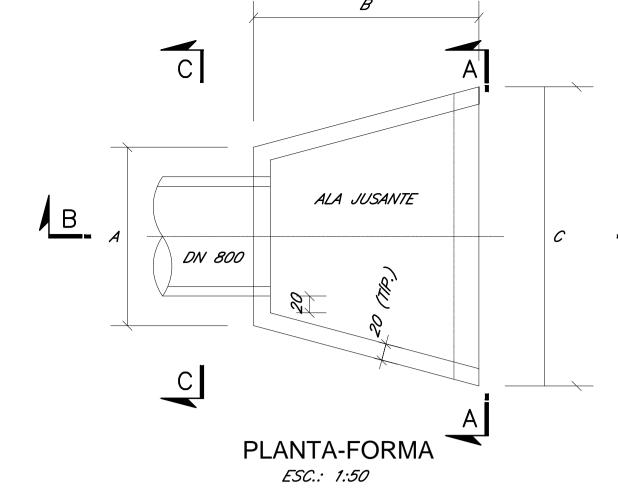
BÁRBARA FURTADO

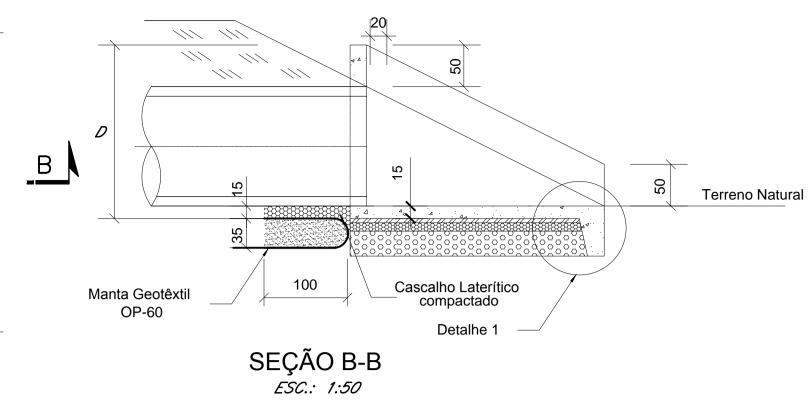
CRIADD POR UM PRODUTO EDUCACIONAL DA AUTODESK

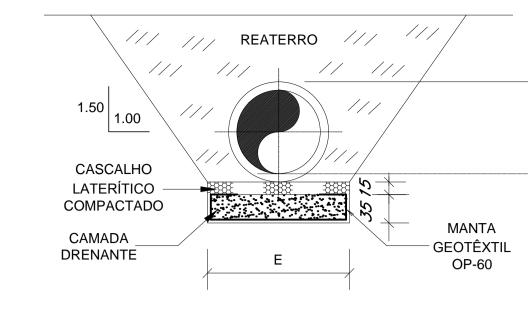


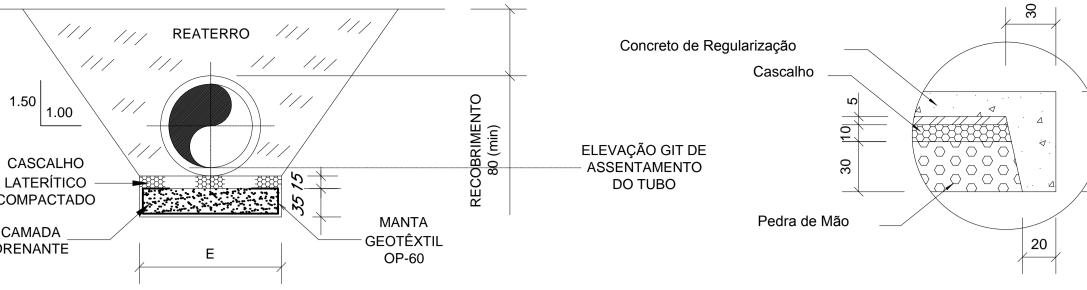












POS. 14

POS. 14

SEÇÃO C-C ESC.: 1:50

SEÇÃO A-A ESC.: 1:50

TABELA PARA FORMA								
DIÂMETRO	А	В	C	D	E			
800	165	205	270	160	160			

DN800

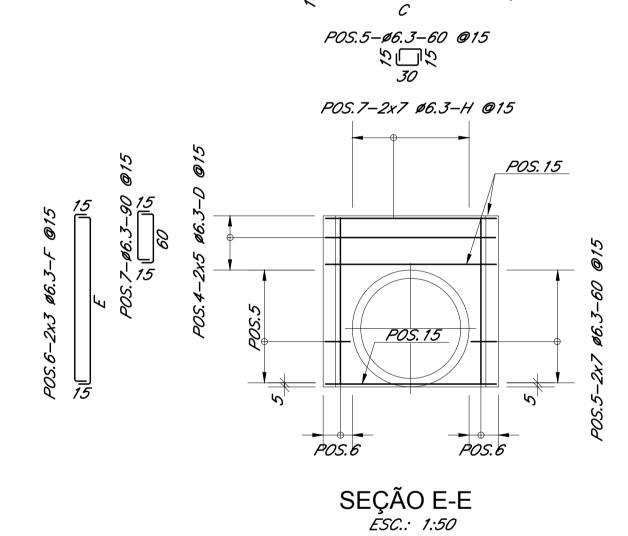
DN800

	VAR.		D		POS 1-244 06 3-VAR @1
VAR.	D		F.	POS.2-2x11 Ø6.3-B @15	
	E	40	80		POS.1
	POS.3-2x12	2 Ø6.3-VAR. @15	5		

POS.2-Ø6.3-B @15

POS.1-Ø6.3-VAR. @15

PLANTA-ARMADURA ESC.: 1:50



POS.4-Ø6.3-D @15

TABELA DE	DIMENSÕES I	PARA ARMAD	OURA-POS.6
ALA	E (cm)	F (cm)	QUANT.
DN800	155	185	12

TABELA DE DIMENSÕES PARA ARMADURA-POS.2

TABELA DE DIMENSÕES PARA ARMADURA-POS.4

C (cm)

ALA A (cm) B (cm) QUANT.

220

D (cm)

190

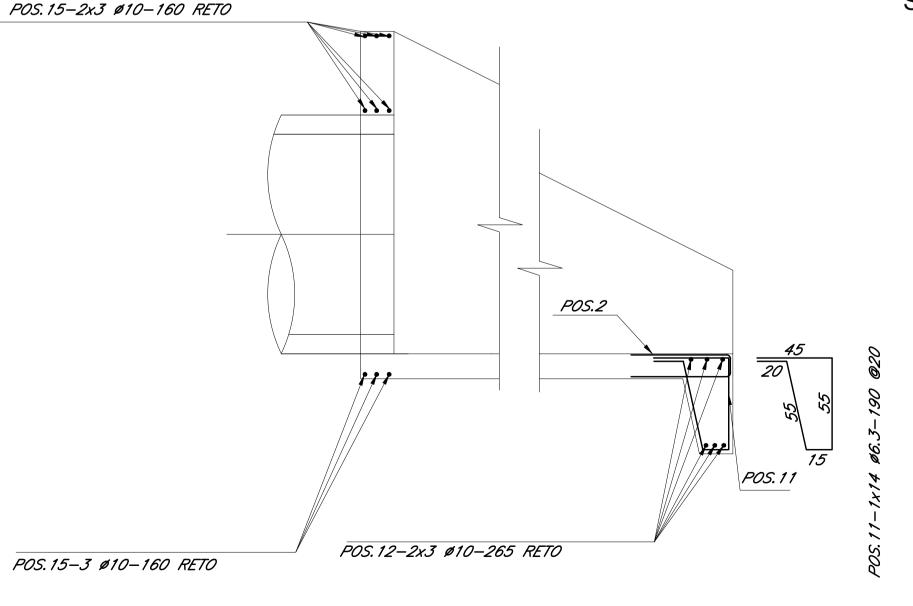
QUANT.

10

TABELA DE DIMENSÕES PARA ARMADURA-POS.7						
ALA G (cm) H (cm) Q						
DN800 60		90	14			

TABELA DE DIMENSÕES PARA ARMADURA-POS.9					
ALA	J (cm)	K (cm)	QUANT.		
DN800	205	235	16		

TABELA DE DIMENSÕES PARA ARMADURA-POS.14						
ALA	L (cm)	M (cm)	QUANT.			
DN800	75	135	4			



SEÇÃO F-F ESC.: 1:25

No.	ø (mm)	QUANT.	C.UNIT. (cm)	C. TOTAL (m)
1	6,3	16	VAR.	18.80
2	6,3	22	220	48.40
3	6,3	24	VAR.	55.68
4	6,3	10	190	19.00
5	6,3	28	60	16.80
6	6,3	12	185	22.20
7	6,3	14	90	12.60
8	6,3	32	VAR.	<i>45.12</i>
9	6,3	16	235	37.60
10	6.3	56	VAR.	72.80

TABELA DE ARMAÇÃO-DN800

15	10	9		160	14.40
		RES	IJM	10 – AÇ	CO CA5OA
Ø	C. T	TOTAL (n	2)	M	15SA (kg)
6,3		393.0	0		98.00
10		30.3	30		18.00
MA:	SSA TO	TAL (kg)			116.00

PROJETO:	ARQª MARUZA BAPTISTA -CAU:28510-2/PA
PROPRIETARIO:	PREFEITURA MUNICIPAL DE PEIXE BOI



SEÇÃO D-D ESC.: 1:50

Processor	PREFEITURA MUNICIPAI DE PEIXE BOI
PECKE-BOX VINA	DE PEIXE BOI

MARUZA BAPTISTA  ARQUITETURA E URBANISMO	LOCAL: Vicinal Vila Cedro (Trecho sede do município de Peixe Boi)	ÁREA TOTAL: A= 38.652,   3m²	DATA: MAIC	0/2017	ESCALA : Indicada
	ASSUNTO CONSTRUÇÃO DE PONTES E BUEIROS NO	O MUNICÍPIO DE PEIXE B	OI	PRANCHA:	-
f.: 91* 981153460/ 91* 982836611 E-MAIL: maruzabap@gmail.com	CONTEUDO: PROJETO DE DREN.  Drenagem - Boca de Ala DN=800/DN Planta-Armadura/ Seção A-A/ Seção B-B/ Seção C- Seção F-F/ Reforço das Aberturas/ Detalhe I/ Tabel Tabela de Dimensões para Armadura-pos.2 -Pos.4	N=600/ Planta-Forma	o-CA50A os.14	1	15

