
ASSISTÊNCIA TÉCNICA E ADMINISTRATIVA:

A empreiteira se obriga saber das responsabilidades legais vigentes, prestar toda a assistência técnica e administrativa necessária, a fim de imprimir andamento conveniente a obra e serviços.

A responsabilidade técnica da obra será de profissional pertencente ao quadro de pessoal devidamente habilitado e registrado no Conselho Regional de Engenharia e Arquitetura - CREA.

MATÉRIAS, MÃO DE OBRA E EQUIPAMENTOS:

Todo material a ser utilizado na obra será de primeira qualidade. A mão de obra deverá ser idônea, de modo a reunir uma equipe homogênea, que assegurem o bom andamento dos serviços. O canteiro deverá possuir todo o equipamento mecânico e ferramental necessário ao desempenho dos serviços.

DISPOSIÇÕES GERAIS:

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

SERVIÇOS PRELIMINARES**PLACA DA OBRA**

Deverão ser fornecidas e instaladas placas indicativas da OBRA, montadas em estrutura de madeira, em locais determinados pela FISCALIZAÇÃO;

As dimensões de adesivos ou placas de obra deverão ser os seguintes (4x2,50m/6x3,74m/ 9x5,61m).

As placas deverão ser confeccionadas em chapa zincada ou galvanizada, bitola USG 16 da Companhia Siderúrgica Nacional, montada sobre moldura de madeira, com pintura a base de poliuretano, resistente às intempéries;

Deverá ser fornecida e instalada a Placa Indicativa da CONTRATADA, de acordo com exigências do CREA, contendo nomes, atribuições e registros dos Responsáveis Técnicos e Projetistas, conforme Resolução nº 250 do Conselho Regional de Engenharia, Arquitetura e Agronomia (CONFEA), que regula o uso e o tipo de placas

de identificação de exercício profissional em obras, instalações e serviços de engenharia, arquitetura e agronomia;

Deverá ser fornecida e instalada também a Placa Indicativa do CONTRATANTE, nos padrões e modelo por ele definido;

Será vetada a afixação de quaisquer outras placas, quer sejam de anúncios, emblemas, propaganda de qualquer natureza, etc;

As placas deverão ser confeccionadas e instaladas com estreita observância à rigidez da estrutura de madeira do painel, à perfeição da pintura e correção dos letreiros que as compõem;

As placas deverão sofrer manutenção periódica, de modo a serem preservadas suas características até o término da OBRA.

A placa será confeccionada e terá dimensões de 4,00x2,50m e trará resumidamente os principais informações sobre a obra:

-Convênio/concedente;

-Objeto;

-Executora;

-Prazo;

-Valor;

BARRACÃO DA OBRA

Deverá ser executado barracão aberto em madeira, telhado em fibrocimento, piso em concreto simples e instalações elétricas para apoio logístico da obra, sendo utilizado para refeições e descanso dos operários.

MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS

A obra será executada em zona rural sendo necessário deslocamentos com caminhões para levar e trazer equipamentos e maquinários até o local.

INSTALAÇÕES PROVISÓRIAS

Haverá a necessidade de instalações provisórias de energia elétrica, água e esgoto no local da obra para que haja sua execução atendendo o cronograma sem atrasos como também propiciar condições básicas de higiene.

RASPAGEM E LIMPEZA DO TERRENO

Bo

A completa limpeza do terreno será efetuada manual e mecanicamente, dentro da mais perfeita técnica, tomados os devidos cuidados de forma a evitar danos a terceiros.

A limpeza do terreno compreenderá os serviços de capina, roçado, destocamento, queima e remoção, de forma a deixar a área livre de raízes e tocos de árvores tanto no local da implantação como também em acessos.

Deverão ser conservadas no terreno todas as árvores existentes salvo as que, por fator condicionante do projeto arquitetônico, devam ser removidas. Em qualquer hipótese, nenhuma árvore deverá ser removida sem autorização expressa da fiscalização. O construtor tomará providências no sentido de serem extintos todos os formigueiros existentes no terreno.

LOCAÇÃO DA OBRA

A obra deve ser locada previamente com marcações no terreno, com a utilização de gabarito executado com barrotes, tábuas e linha nylon, com precisão adequada nas marcações de todos os eixos e faces necessárias para a locação da obra.

MOVIMENTO DE TERRAS

CONDIÇÕES GERAIS

O movimento de terra obedecerá rigorosamente as cotas e perfis previstos no projeto, cuidando-se para que não haja vegetação de qualquer espécie na superfície a receber aterro.

A execução dos trabalhos obedecerão as prescrições da NBR - 6122.

Para movimento de terras igual ou superior a trezentos metros cúbicos; será obrigatória a utilização de processos mecânicos (tratores, plainas, pá mecânica, pé de carneiro, caminhões basculantes, etc.).

ESCAVAÇÕES

As cavas para partes da obra previstas abaixo do nível do terreno serão executadas de acordo com as indicações constantes do projeto de fundações, demais projetos da obra e com a natureza do terreno encontrado e volume de material a ser deslocado.

As escavações serão executadas adotando-se todas as providências e cuidados necessários à segurança dos operários, garantia das propriedades vizinhas e integridade dos logradouros e redes públicas de água, esgoto, energia e telefone.

Serão convenientemente isoladas, escoradas e esgotadas quando necessário e, caso tenham profundidade superior a 1,50m, deverão ser taludadas ou protegidas com

X
B

dispositivos adequados de contenção. O tipo de proteção (cortinas, arrimos ou escoras), será escolhido de acordo com a natureza do solo, de comum acordo entre o construtor e a fiscalização.

REATERRO

Os trabalhos de aterro serão executados com material escolhido, de preferência areia, em camadas sucessivas de altura máxima de 20 cm (vinte centímetros), convenientemente molhadas e energeticamente apiloadas de modo a serem evitadas fendas, trincas e desníveis, por recalque, nas camadas aterradas.

O material de aterro devesa apresentar um CBR (índice de Suporte Califórnia) dá ordem o aterro será sempre compactado até atingir um "grau de compactação" de no mínimo 95%, com referência ao ensaio de compactação normal de solos, conforme NBR - 7182.

O controle tecnológico da execução do aterro será procedido de acordo com a NBR de 30%.

Na execução dos referidos serviços de aterro e reaterro haverá precauções para evitar quaisquer danos nos trabalhos de impermeabilização, paredes ou outros elementos verticais que devam ficar em contato com o material de aterro.

FUNDAÇÕES DE ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA

As paredes de alvenaria que se assentem diretamente sobre o terreno terão fundação em alvenaria de pedra argamassada.

Serão executadas com pedras graníticas íntegras, de textura uniforme, limpas e isentas; de crostas, de tamanhos irregulares e dimensões mínimas de 30cm x 20cm x 10cm.

As pedras serão molhadas e assentes com argamassa de cimento e areia média ou grossa no traço 1:4, leitos executados toscamente a martelo, sendo as pedras calçadas com lascas do mesmo material, de dimensões adequadas. Para a primeira fiada serão selecionadas as pedras maiores.

Deverá formar um todo maciço, sem vazios e terá espessura mínima de 50cm (quarenta centímetros) ou a espessura da alvenaria de elevação mais 15cm (quinze centímetros), (adotar o maior dos dois valores, quando não houver indicação desta espessura no projeto estrutural e/ou especificações). A profundidade mínima será de 80 cm (oitenta centímetros).

ENROCAMENTO:



A jusante desta estrutura, será construído um enrocamento de pedra jogada, cujas pedras deverão ter volume compreendido entre 0,15 m³ e 0,20 m³.

ALVENARIAS DE ELEVAÇÃO EM PEDRA

Para execução destas alvenarias, seguir-se-á o que já foi descrito para as alvenarias de fundação em pedra, empregando-se, no entanto argamassa 1:4 cimento e areia para assentamento.

Quando se tratar de alvenaria aparente, deve ser solicitado ao arquiteto autor do projeto detalhamento específico.

FÔRMAS

Poderão ser utilizadas fôrmas de madeira ou metálicas. As de madeira serão confeccionadas em MADEIRIT ou similar, na espessura prescrita pelo fabricante de acordo com a dimensão do elemento estrutural, devidamente contraventadas com peças de madeira serrada.

As metálicas deverão estar isentas de oxidação.

Toda a madeira usada para a confecção de fôrmas estará isenta de defeitos. Não serão aceitas peças empenadas ou que apresentem rachaduras, brocas, manchas, fungos, etc.

As fôrmas deverão ter as armações e os escoramentos necessários para não sofrer deslocamentos ou deformações quando do lançamento do concreto, fazendo com que, por ocasião da desforma, a estrutura reproduza o determinado em projeto.

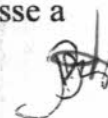
Antes do lançamento do concreto as formas deverão estar limpas, molhadas e perfeitamente estanques, a fim de evitar a fuga da nata de cimento.

Na execução de paredes de concreto armado, a ligação entre as fôrmas externas e internas será efetuada por meio de elementos rígidos.

As escoras deverão ser perfeitamente rígidas, impedindo, deste modo, qualquer movimento das formas no momento da concretagem, sendo preferível o emprego de escoras, metálicas.

Os pontaletes de madeira destinados às escoras terão seção com dimensões mínimas de 7x7cm, devendo ser devidamente contraventados. Não haverá mais de uma emenda em cada pontalete, devendo a mesma estar fora do terço médio.

Seja permitido o reaproveitamento da madeira de fôrmas, desde que se processe a limpeza e que se verifique estarem as peças isentas de deformações.



A precisão de colocação de fôrmas será de mais ou menos de 5mm.

A posição das fôrmas (prumos, níveis e alinhamentos) será objeto de verificação permanente, especialmente durante a etapa de lançamento do concreto. Quando necessária, a correção será efetuada imediatamente.

A construção das formas e do escoramento deverá ser feita de modo a haver facilidade na retirada de seus diversos elementos separadamente, se necessário. Para que se possa fazer essa retirada sem choques, o escoramento deverá ser apoiado sobre cunhas, caixas de areia ou outros dispositivos apropriados.

As formas somente poderão ser retiradas observando-se os prazos mínimos de norma:

Faces laterais. 3 dias

Faces inferiores (deixando escoras): 14 dias

Faces inferiores (sem escoras): 21 dias

CONCRETO

Materiais

Cimentos:

Somente cimentos que obedeçam às especificações da ABNT serão aceitos.

A fiscalização rejeitará os lotes de cimento cujas amostras revelarem, nos ensaios, características inferiores as estabelecidas na NBR 5732 da ABNT, sem que caiba à empreiteira direito a qualquer indenização, mesmo que o lote de cimento se encontre na obra.

O cimento deverá ser armazenado em local protegido da ação de intempéries e agentes nocivos à sua qualidade.

Deverá ser conservado em sua embalagem original até a ocasião de seu emprego. No seu armazenamento, as pilhas não deverão ser constituídas de mais de 10 sacos, salvo se o tempo de armazenamento for no máximo de 15 dias, caso em que poderá atingir 15 sacos. Colocar as pilhas sobre estrado de madeira.

Os lotes recebidos em épocas diversas não poderão ser misturados.

Agregados:

Os agregados miúdo e graúdo deverão obedecer às especificações da ABNT.



A dimensão máxima característica do agregado deverá ser inferior a da espessura das lajes.

O agregado graúdo será a pedra britada e o agregado miúdo a areia natural.

É vedado o emprego de pó de pedra em substituição à areia e o cascalho somente poderá substituir a pedra britada depois de realizados os testes prescritos na NBR 7211, a critério da fiscalização. A areia e a pedra não poderão apresentar substâncias nocivas, como torrões de argila, matérias orgânicas, etc., em porcentagem superiores especificadas na NBR 7211 da ABNT.

O agregado graúdo será constituído pela mistura em proporções convenientes, de acordo com os traços determinados em dosagem racional, das pedras britadas N° 1, 2 e 3.

Os agregados deverão ser armazenados separadamente, de acordo com a sua granulometria e em locais que permitam a livre drenagem das águas pluviais.

ÁGUA

A água destinada ao amassamento do concreto deverá ser límpida, isenta de quantidades prejudiciais de substâncias estranhas.

Não será permitido o emprego de águas salobras.

Os limites máximos dos teores de substâncias estranhas são os estipulados pelas normas NBR 6118 e NBR 6587.

Em caso de dúvidas a respeito da qualidade da água, a fiscalização deverá exigir do construtor que mande proceder à análise da mesma por laboratório nacional idóneo.

ADITIVOS

Os aditivos só poderão ser usados se obedecerem às especificações nacionais e mediante autorização da fiscalização.

Normas Gerais de Execução

O concreto, quer preparado no canteiro quer pré-misturado (usinado), deverá ter resistência característica FCK compatível com a adotada no projeto.

Será feita dosagem experimental com o fim de estabelecer o traço do concreto para que este tenha a resistência prevista e boa condição de trabalhabilidade.

A dosagem experimental se fará atendendo o prescrito no item 8.3.1 da NBR 6118.

[Handwritten signature]

A dosagem não experimental só será permitida em obras de pequeno vulto (volume de 1:3 concreto inferior a 25 m³). Será feita no canteiro de obras, por processo rudimentar, dispensado o controle da resistência e respeitadas as seguintes condições:

- a) Quantidade mínima de cimento por metro cúbico de concreto: 300Kg.
- b) Proporção de agregado miúdo em relação ao volume total do agregado entre 30 e 50%
- c) Quantidade de água mínima compatível com a trabalhabilidade.

O controle tecnológico do concreto se fará abrangendo a verificação da dosagem, de trabalhabilidade, das características dos constituintes e da resistência mecânica, sendo estipulado pelo item 8.4 da NBR 6118.

Será feito controle da resistência do concreto, com retirada de pelo menos um exemplar por semana e para 25m³. Cada exemplar consistirá em dois corpos de prova da mesma amassada e moldados no mesmo ato: a resistência de cada exemplar será o maior dos 2 valores obtidos no ensaio.

O construtor deverá apresentar à fiscalização os certificados do controle de resistência do concreto, emitidos por laboratório idóneo.

O construtor deverá manter permanentemente na obra, no mínimo uma betoneira e dois vibradores.

O uso da betoneira só será dispensado se empregado concreto pré-misturado (usinado).

A capacidade mínima da betoneira será de 1 traço (consumo de 1 saco de cimento).

O amassamento do concreto em betoneira deverá durar o tempo necessário a permitir a homogeneização da mistura de todos os elementos. O tempo mínimo de amassamento em segundos será 120, 60 ou 30 vezes a raiz quadrada de D, conforme o eixo da misturadora seja respectivamente inclinado, horizontal ou vertical, sendo D o diâmetro máximo da misturadora, em metros.

O transporte de concreto do local de amassamento para o de lançamento deverá ser feito de maneira tal que não acarrete desagregação ou segregação de seus elementos ou perdas por vazamento ou evaporação.

O concreto deverá ser lançado logo após o amassamento, não sendo permitido entre o fim do amassamento e o lançamento, intervalo superior a uma hora. A altura

JK

máxima de lançamento será de 2 metros. Não se permitirá o lançamento a descoberto em dias de chuva forte.

Utilizar calhas para “escoamento” do concreto para evitar quedas maiores que 2 metros.

No caso de peças altas e estreitas, concretar por janelas laterais nas formas.

Nos pilares ou outras peças altas, com o fim de evitar “ninhos” de pedra no pé dos mesmos, colocar no fundo da fôrma, uma camada de 10cm de argamassa de cimento e areia no mesmo traço cimento: areia do concreto a ser utilizado.

Durante e imediatamente após o lançamento o concreto deverá ser vibrado ou socado continua e energicamente com equipamento adequado. O adensamento deverá ser cuidadoso, para que o concreto preencha todos os recantos da fôrma e para que não se formem ninhos ou haja segregação de materiais. Evitar-se-á vibração da armadura.

Quando o lançamento do concreto for interrompido e assim formar-se uma junta de concretagem, deverão ser tomadas as precauções necessárias para garantir, ao reiniciar-se o lançamento, a ligação do concreto já endurecido ao recém-lançado. Para isto, remover-se-á a nata e se fará a limpeza da superfície da junta. As juntas deverão ser localizadas onde forem menores os esforços de cisalhamento. A critério da fiscalização poderão ser usados adesivos estruturais, empregados de acordo com as instruções do fabricante.

Enquanto não atingir endurecimento satisfatório, o concreto deverá ser protegido contra agentes prejudiciais tais como mudanças bruscas de temperatura, secagem, chuvas fortes, agentes químicos, choques e vibrações.

A proteção contra secagem prematura se fará, pelo menos durante os primeiros 7 dias, mantendo-se humedecida a superfície.

CONCRETO CICLÓPICO

Será executada base em concreto ciclópico com 30% de pedra de mão com esp. 30cm em cima da fundação e sob os corpos de manilhas.

TUBO DE CONCRETO

Serão implantados 08 corpos de manilha com comprimento de 6,00m cada corpo e diâmetro interno de 0,60m, com locação no talvegue do riacho ou rio onde corta a estrada.

PISO CONCRETO

180

✓



DENOMINAÇÃO : CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE O (RIACHO JUREMA)

LOCAL: LOCALIDADE SÃO JOÃO
MUNICÍPIO: GENERAL SAMPAIO
COMUNIDADE: LOCALIDADE SÃO JOÃO
NOME RIACHO: RIACHO JUREMA
ESTRADA: SÃO JOÃO - JUREMA
DISTRITO: ZONA RURAL

COORDENADAS: ESTE 443.478
NORTE 9.547.554

GEOTECNIA ESTACA 0+5,00
ESTACA 1+10
ESTACA 3+0,00

ÁREA DA BACIA=	3,150	
LINHA DE FUNDO=	2,360	
PRECIPITAÇÃO ANUAL=	763,10	
COTA COROAMENTO=	99,46	98,10
LARGURA DO CORPO=	6,00	

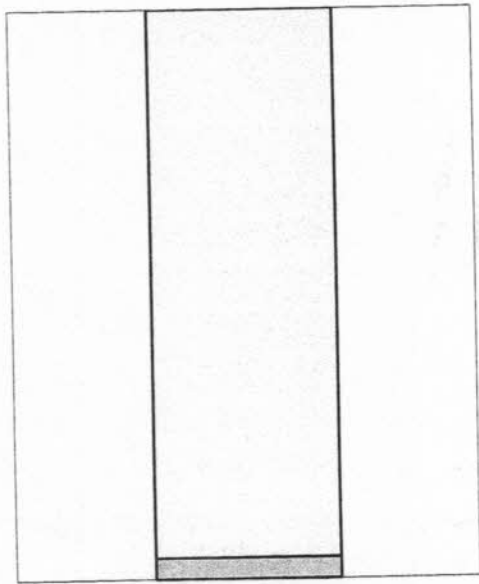
RS

R

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE O (RIACHO JUREMA)
5.0 - ESTUDOS GEOTECNICOS - (SONDAGENS A PÁ E PICARETA)
RIACHO JUREMA

ESTACA 0+5,00

SONDAGEM A PÁ E PICARETA TERRENO NATURAL



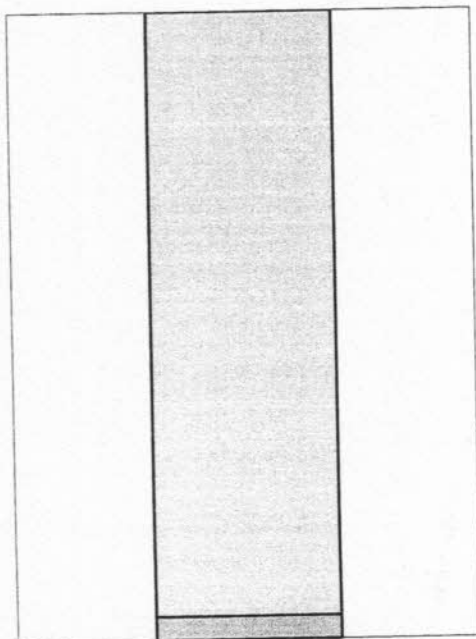
□ Para h < 1,45 m argila
□ Para h > 1,45 m Rocha Sã

JR ✕

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE
O (RIACHO JUREMA)
5.0 - ESTUDOS GEOTECNICOS - (SONDAGENS A PÁ E PICARETA)
RIACHO JUREMA

ESTACA 1+10

SONDAGEM A PÁ E PICARETA TERRENO NATURAL

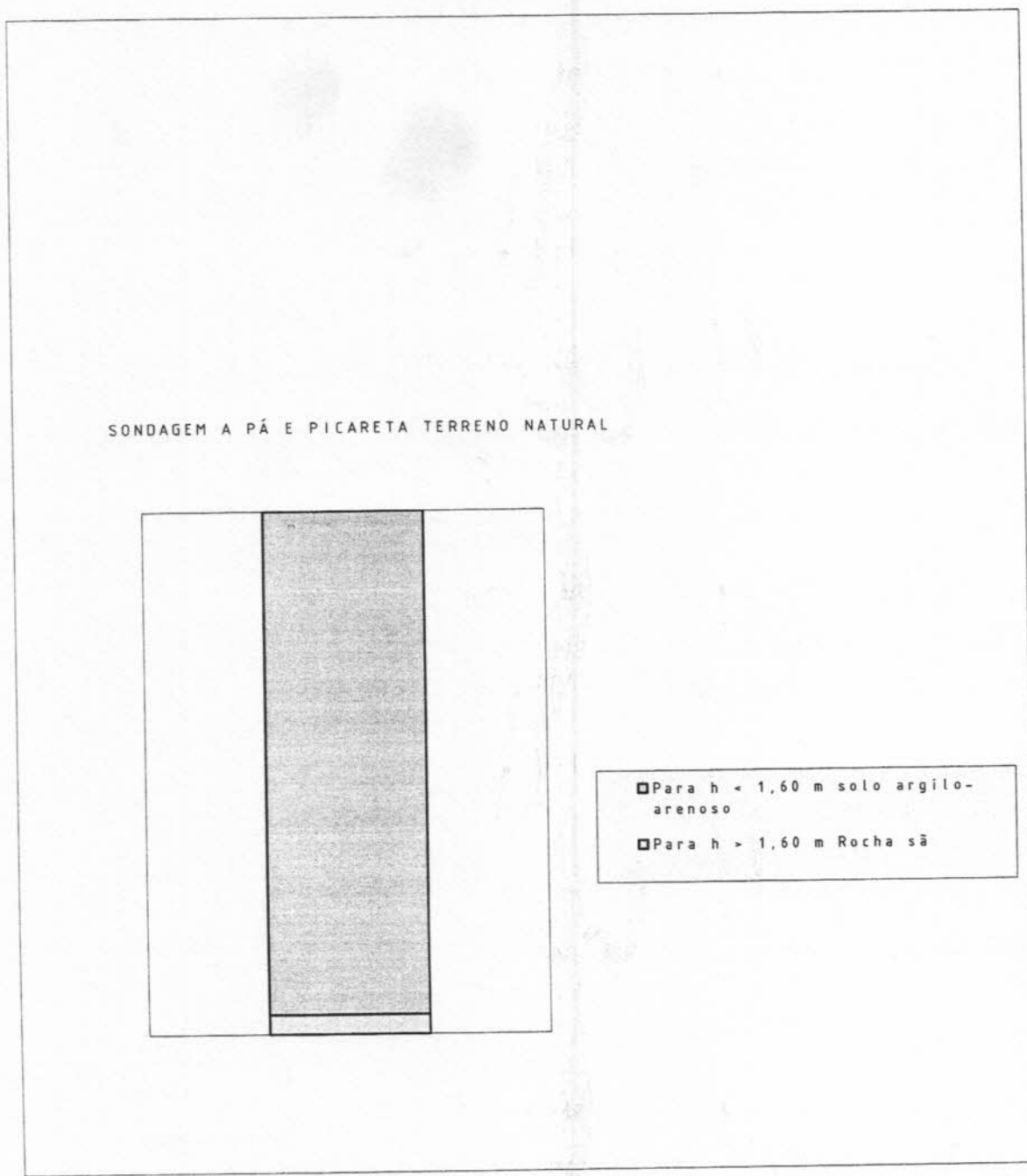


- Para $h < 1,75$ solo argilo_arenoso
- Para $h > 1,75$ m Rocha sã

JB6

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE
O (RIACHO JUREMA)
5.0 - ESTUDOS GEOTECNICOS - (SONDAGENS A PÁ E PICARETA)
RIACHO JUREMA

ESTACA 3+0,00



96 *

6.0 - RELATÓRIO FOTOGRÁFICO

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE O
(RIACHO JUREMA)

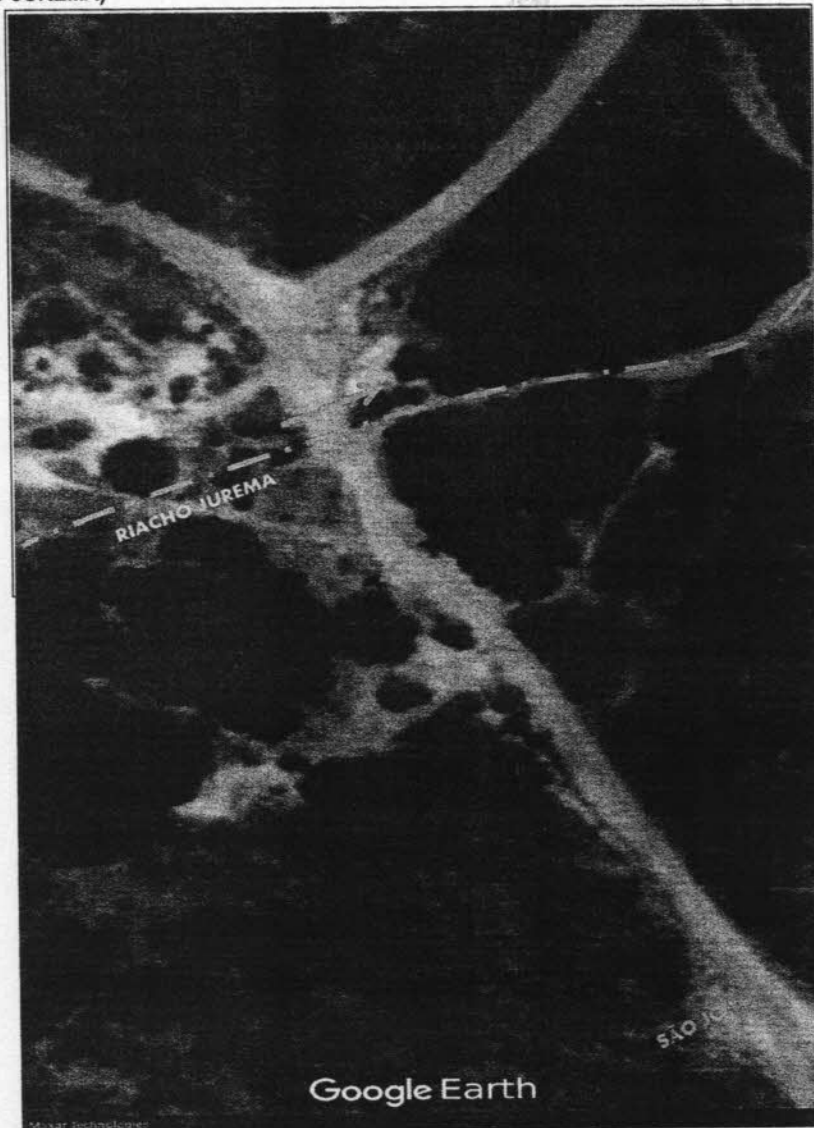


FOTO 01 - Foto do local do Riacho Jurema e indicação de seu fluxo de água.

AS

+



7.0 - FICHA TÉCNICA

7.1 - CARACTERÍSTICAS DA OBRA

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO
SOBRE O (RIACHO JUREMA)

OBRA:
COMUNIDADE LOCALIDADE SÃO JOÃO
MUNICÍPIO GENERAL SAMPAIO
ESTADO : CEARÁ
ÁREA DA BACIA HIDROGRÁFICA 3,15 Km²

PRINCIPAL FINALIDADE : Propiciar o acesso entre as comunidades circunvizinhas e sede.

7.2 - PASSAGEM MOLHADA

PRECIPITAÇÃO MÉDIA ANUAL :	763,1 mm
ALTURA MÁXIMA DA PASSAGEM MOLHADA.....	1,50 m
EXTENÇÃO TOTAL:.....	70,00 m
LARGURA DO CORPO :	6,00 m
COTA DO COROAMENTO	99,46
VOLUME DA ALVENARIA DE PEDRA :	162,61 m ³
VOLUME DO REATERRO :	300,00 m ³
VOLUME DE CONCRETO.....	66,00 m ³

DS

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE O (RIACHO JUREMA)

9.0 - ESTUDOS HIDROLÓGICOS

LOCALIZAÇÃO:

LOCALIDADE SÃO JOÃO
 DISTRITO DE ZONA RURAL

RIACHO JUREMA
 COORDENADAS UTM:

443.478 Km E
 9.547.554 Km N

9.1 - DADOS P/ BASE DE CÁLCULO - BACIA HIDROGRÁFICA:

ÁREA (Km²) :	3,150
LINHA DE FUNDO (km)	2,360
PRECIPITAÇÃO MÉDIA ANUAL(mm)	763,1
TIPO DA BACIA	3
U =	1,00
K =	0,20
C =	1,00

9.2 - CÁLCULO DO RENDIMENTO PLUVIAL DA BACIA (R%)

$R\% = (H^2 - 400xH + 230.000)/55.000$
 $R\% = 9,22$

9.3 - CÁLCULO DO VOLUME AFLUENTE ANUAL (Va)

$Va = R\% \times H \times U \times A$
 $Va (m^3) = 221.619,10$

9.4 - CÁLCULO DA DESCARGA MÁXIMA SECULAR (Qs)

$Qs = (1.150 \times A) / [(LxC)^{1/2} \times (120 + KxLxC)]$
 $Qs(m^3/s) = 19,57$

9.5 - CÁLCULO DA EXTENSÃO DA PLATAFORMA DE ROLAMENTO (L)

DADOS:

COTA DO TERRENO NATURAL NA SEÇÃO MÁXIMA =	98,100			
ALTURA MÁXIMA DA PASSAGEM MOLHADA(m)=	1,360			
COTA DA PLATAFORMA DE ROLAMENTO =	99,460			
EXTENSÃO DAS RAMPAS: B (m) =	10,00			
COTA DA ESTRADA =	100,600			
DESNIVEL ENTRE ESTRADA E PLATAFORMA: H (m) =	0,75			
COEFICIENTE DE DESCARGA DA SOLEIRA: C	1,77			
USAR MANILHAS	DIAM(mm)	Q/SEÇÃO	Nº SEÇÕES	Q man
		0,60	4	2,400

FÓRMULA VAZÃO POR MANILHA: $Qs = 1,533xD^{2,5}$ (FONTE DNIT)

FÓRMULAS:

$Qs = CxLxHs^{1,5} + 0,80xCxL1xHs^{2,5}$

OBS: ESTA FÓRMULA FOI EXTRAIDA DO MANUAL DO PEQUENO AÇUDE-SUDENE (MOLLE e CADIER)

$L1 = (BxHs) / H$

1ª APROXIMAÇÃO:

FAZER L1 = B

FAZER Hs = H

4
 B6

$$L = (Q_s - 0,80 \times C_x B_x H^2)^{0,5} / C_x H^{1,5}$$

L (m) = 47,40
ADOTAR L (m) = 50,00

13.6 - CÁLCULO DA LÂMINA DE SANGRIA (Hs)

FÓRMULAS:

$$Q_s = C_x L_x H_s^{1,5} + 0,80 \times C_x L_1 x H_s^{2,5}$$

$$L_1 = (B_x H_s) / H$$

SIMPLIFICANDO:

$$Q_s x H = C_x L_x H_x H_s^{1,5} + 0,80 \times C_x B_x H_s^{3,5}$$

No Caso de uso de manilhas a expressão 1 será: $Q_s x H - Q_{man}$

Pelo método das tentativas, arbitrando valores de Hs e substituindo nas expressões 1 e 2 até se igualarem, obtemos o valor real de Hs.

VALORES DE Hs	EXPRESSÃO 1	EXPRESSÃO 2
0,6000	12,28	33,22
0,64	12,28	36,95
0,7	12,28	42,94
0,74	12,28	47,19
0,72	12,28	45,04
0,71	12,28	43,98
0,7085	12,28	43,82

LÂMINA DE SANGRIA Hs(m) = 0,4

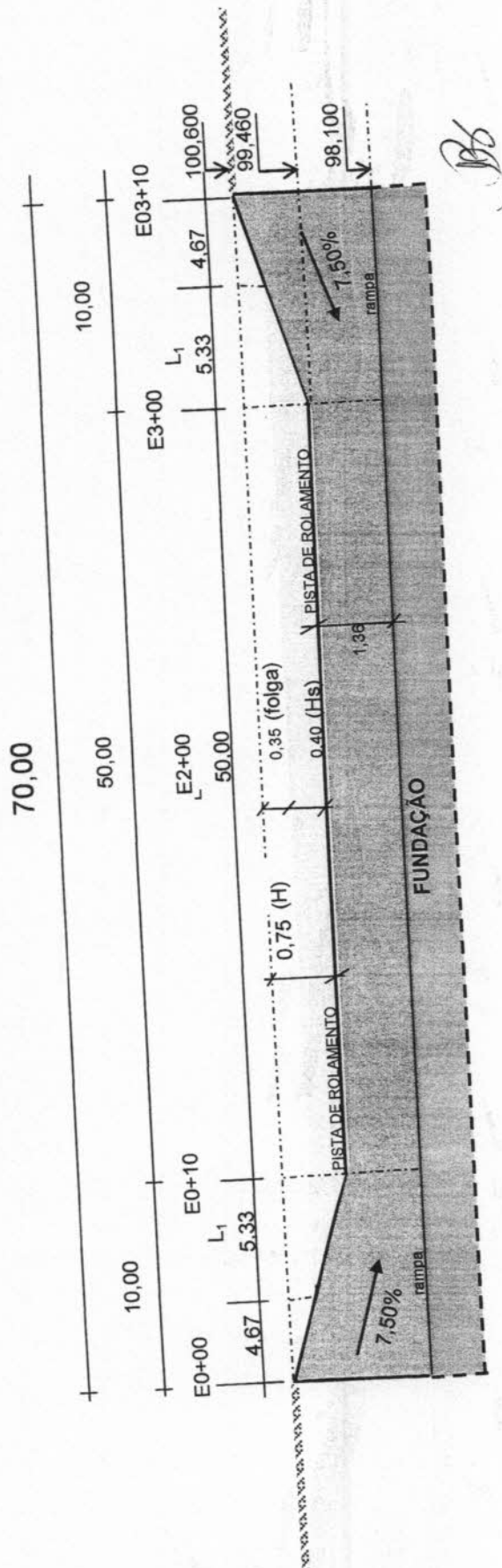
OUTRAS DIMENSÕES

EXTENSÃO TOTAL (m) = 70,00
L1(m) = 5,33 ADOTAR 10,00m
FOLGA (m) = 0,35
DECLIVE DA RAMPa (%) = 7,50%

x

Bi

10.0 - CROQUI ESQUEMÁTICO PASSAGEM MOLHADA
 CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO
 SOBRE O (RIACHO JUREMA)



RS

A



10.0 - RESUMO GERAL PROJETO

CONSTRUÇÃO DE PASSAGEM MOLHADA NA LOCALIDADE DE SÃO JOÃO SOBRE O

OBRA : (RIACHO JUREMA)

LOCAL : LOCALIDADE SÃO JOÃO

CARCTERISTICAS GERAIS

LOCALIZAÇÃO : Latitude.....
Longitude

9.547.554 N
443.478 E

ORÇAMENTO.....
 ÁREA DA BACIA HIDROGRAFICA

R\$ = 233.626,13
Ab = 3,15 Km²
Pa = 763,10 mm

PRECIPITAÇÃO ANUAL (Média Regional)

CARACTERISTICAS DA PASSAGEM MOLHADA

LARGURA DO CORPO

EXTENÇÃO TOTAL DA PASSAGEM MOLHADA.....

ALTURA MÁXIMA

ESCAVAÇÃO

VOLUME DE ALVENARIA DE PEDRA ARGAMASSADA.....

CONCRETO

ENRROCAMENTO

6,00 m
70,00 m
1,50 m
243,99 m³
162,61 m³
66,00 m³
24,40 m³