

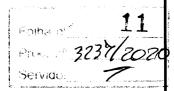
SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

PAÇO DO LUMIAR - MA maio, 2020

Assessor Técnico Mat.67004590 1







CONTEÚDO:

PROJETO BÁSICO

ANEXO 01 (Especificações Técnicas)

ANEXO 02 (Planilha Orçamentária, Cronograma Físico-Financeiro, Composição Unitária, Curva ABC, Memória de Cálculo, Itens de Relevâncias)

ANEXO 03 (Composição de BDI e Encargos Sociais)

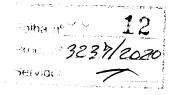
ANEXO 04 (Plantas e Desenhos - Projetos)

ANEXO 05 (Anotações de Responsabilidades Técnicas)

PAÇO DO LUMIAR - MA maio, 2020

Francisco izse insuguerque Assessor Técnico





1. INTRODUÇÃO

O presente Projeto Básico tem por finalidade referenciar a natureza, a abrangência e as atribuições dos SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA.

2. OBJETO/JUSTIFICATIVA

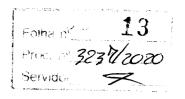
O presente Projeto Básico visa a contratação de empresa de engenharia com especialidade em SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA, com o objetivo de atender as demandas da Prefeitura Municipal de Paço do Lumiar- MA, por intermédio da Secretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU, na manutenção da infraestrutura da malha viária do município, observando as especificações descritas abaixo, além das preconizadas pela Associação Brasileira de Normais Técnicas (ABNT) e DNIT.

A necessidade de execução deste projeto justifica-se em aumentar a acessibilidade do atendimento da limpeza e coleta de lixo, assim como o melhoramento do tráfego de pessoas e veículos e, também, colaborar para uma efetiva diminuição na transmissão de doenças vinculadas à retenção de líquidos nas vias, visto que haverá drenagem superficial urbana. Ele irá atender as localidades do município de Paço do Lumiar, dentre os quais:Araguaia; Cohabiano; Conjunto Jaguarema; Conjunto Marly Abdalla I e II; Conjunto Novo Horizonte; Habitacional Edinho Lobão; Iguaíba; Itapera; Joaquim Cotovelo; Cumbique; Cururuca; Aroso; Loteamento Alto do Laranjal; Loteamento Alto Paranã; Loteamento Amaral de Matos; Loteamento das Aves; Loteamento das Garças; Loteamento Dom Manoel; Loteamento Getulio Vargas; Loteamento Itapuã; Loteamento Jardim das Mansões; Loteamento Jardim Suspenso; Loteamento La Belle Park; Loteamento Morada do Sol; Loteamento Morada Nova; Loteamento OrquideasIe II; Loteamento Recanto Bons Ares; Loteamento Recanto Maiobão; Loteamento Santa Edwiges; Loteamento Santo Antônio; Loteamento Santa Clara; Loteamento São José; Loteamento Saramanta; Loteamento Suzana; Maioba do Jenipapeiro; Maioba do Mocajutuba; Mercês; Mocajutuba; Mojó; Montanha Russa; Mutirão; Nova Novo Canaã; Olho de Porco; Paranã I, II, III e IV; Parque Bob Pernambucana; Nova Vida;



Assessor Técnico





Kennedy; Parque Copacabana; Parque Novo Horizonte; Parque Tiago Arôso; Pedrinhas; Pindoba; Recanto dos Poetas; Residencial Armindo Reis; Residencial Bacuritiua; Residencial Bacuritiua; Residencial Bacuritiua; Residencial Cajueiro; Residencial

Carlos Augusto; Residencial Cidade Verde I e II; Residencial Cordeiro; Residencial Jardim das Mercês; Residencial Lima Verde; Residencial Luís Fernando; Residencial Manaíra; Residencial Maria Firmina; Residencial Mercês; Residencial Nova Canaã; Residencial Nova Jerusalém I e II; Residencial Nova Luz; Residencial Novo Horizonte de Aparecida; Residencial Novo Paço; Residencial Pau Deitado; Residencial Pindaí; Residencial Pirâmide; Residencial Rio Grande; Residencial Safira; Residencial Silvia Cantanhede; Residencial Sítio Natureza; Residencial Sol Nascente; Residencial Tambaú; Residencial Timbuba; Residencial Upaon Açu; Residencial Vila do Povo; Residencial Zumbi dos Palmares; Rio São João; Roseana Sarney; Santa Filomena; Sítio Grande; Taboca; Tendal; Todos os Santos; Vassoural; Vila Amadeu Aroso; Vila Cafeteira; Vila do Paço (sede); Vila Gaspar; Vila Nazaré; Vila Nossa Senhora da Luz; Vila Nossa Senhora da Vitória; Vila Pedro Careca; Vila Romualdo; Vila São José I e II, dentre outros.

3 - NORMAS TÉCNICAS

Mesmo quando não especificados nos documentos de projeto, todos os materiais empregados e todos os serviços executados deverão estar de acordo com as exigências das NORMAS TÉCNICAS BRASILEIRAS (NBR), da ABNT.

4 - EXPERIÊNCIAS TÉCNICA

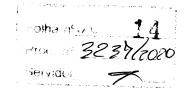
As empresas participantes da licitação deverão apresentar atestado fornecido por pessoa jurídica de direito público ou privado, averbado pelo CREA, acompanhado das respectivas Certidões de Acervo Técnico, comprovando ter executado obras/serviços de características técnicas equivalentes às do objeto da licitação e a Classificação Nacional de Atividades Econômicas -CNAE da empresa, comprovando a habilitação para serviços dessa natureza.

5 - MEMORIAL DESCRITIVO/ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS(Anexo -

0 - CNPJ: 06.603 636/000

01)





6 - SUBSÍDIOS PARA O PLANEJAMENTO DA LICITAÇÃO. 6.1-TIPO DE LICITAÇÃO

A licitação adotada será na modalidade Concorrência ou conforme critério da Comissão Permanente de Licitação -CPL do município.

6.2-VALOR DOS SERVIÇOS

O valor estimado da contratação dos serviços é de R\$ 5.219.552,94 (cinco milhões, duzentos e dezenovemil, quinhentos e cinquenta e dois reais e noventa e quatrocentavos).

6.3-PERÍODO DE EXECUÇÃO

O prazo previsto para a execução dos serviços é de 6 (seis) meses, a contar da data do recebimento da ordem de serviço, conformeCronograma físico-financeiro. Ver (Anexo – 02)

6.4-LEGALIZAÇÃO DA OBRA

Será obrigação da Contratada a legalização da obra nos órgãos competentes, CREA – Conselho Regional de Engenharia e Agronomia – MA, bem como, naSecretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU, com emissão respectivamente da ART. Estes documentos deverão ser mantidos na obra, em uma pasta, conforme prevê a legislação vigente, e uma cópia entregue a fiscalização da SEMIU.

6.5-ATESTADO DE CAPACIDADE TÉCNICA

A documentação relativa a capacidade técnica consistirá em;

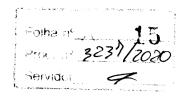
Registro ou inscrição da empresa e dos responsáveis técnicos no Conselho Regional de Engenharia e Agronomia - CREA, da região da sede da empresa. As empresas sediadas em outras regiões de jurisdição do CREA, não a do Maranhão, deverão apresentar visto do CREA-MA, nos termos do art. 65, da Lei n.º 5.194, de 14/12/66.

Comprovação do licitante de possuir em seu quadro permanente, na data prevista para a realização da licitação (com vínculo societário ou empregatício) e constante do seu Registro/Certidão de inscrição no CREA ou Conselho Profissional competente, em nome do

Ø

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNPJ: 0





profissional, como Responsável Técnico, engenheiros comprovando, mediante atestados e/ou certidões de capacidade técnica, a execução de serviços compatíveis com o objeto da licitação.

A comprovação do vínculo empregatício do engenheiro, a que se refere o item anterior, será feita mediante cópia do Contrato de Trabalho com a empresa, constante da Carteira Profissional ou da Ficha de Registro de Empregados (FRE) que demonstre a identificação do profissional, com o visto do Ministério do Trabalho e sua condição de Responsável Técnico mediante certidão do CREA, devidamente atualizada. Será admitida a comprovação do vínculo profissional por meio de contrato de prestação de serviços, celebrado de acordo com a legislação civil comum;

Quando se tratar de dirigente ou sócio da empresa licitante, a comprovação será feita através do Ato Constitutivo da firma e Certidão do CREA, devidamente atualizados.

Os atestados e/ou certidões fornecidos por pessoas jurídicas de direito público ou privado, somente será aceito com as respectivas certidões do CREA.

Anexar às declarações individuais, por escrito dos profissionais apresentados para atendimento às alíneas acima, autorizando suas inclusões na equipe técnica, e que irá participar na execução dos trabalhos.

As certidões e/ou atestados apresentados deverão conter o nome do contratado e do contratante, identificação do objeto do contrato, localização do serviço e os serviços executados com as discriminações e quantidades. O atestado ou certidão que não atender a todas as características citadas não serão considerados pela Comissão Permanente de Licitação.

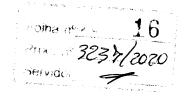
Os atestados e/ou certidões de capacidade técnica deverão ter sido emitidas por pessoas jurídicas de direito público ou privado e devidamente certificados/averbados pelo CREA ou Conselho Profissional competente, neles constando os contratos, nomes do contratado, do contratante e discriminação dos serviços.

Quando a certidão e/ou atestado não for emitida pelo contratante principal da obra (órgão ou ente público), deverá ser juntada à documentação o seguinte:

Declaração formal do contratante principal confirmando que o técnico indicado foi responsável técnico pela sua execução, ou um dos seus responsáveis técnicos, ou;

Ø





Comprovação por meio de carteira profissional de trabalho e Ficha de Registro de Empresa – FRE acompanhados do recolhimento do Fundo de Garantia por Tempo de Serviço, todos esses com data referente ao período de execução do objeto do atestado/certidão, ou;

Contrato de Trabalho registrado no Conselho Regional do Profissional a época da execução do objeto do atestado/certidão ou, ainda, declaração de contratação futura do profissional detentor de atestado apresentado, desde que acompanhada de anuência deste. (ACÓRDÃO n.º 1447/2015/TCU – Plenário).

A não apresentação de documentação comprobatória prevista no item anterior não importará na inabilitação sumária da licitante, mas a sujeitará a diligência documental pela Comissão Permanente de Licitação. Caso não sejam confirmadas as informações contidas nos atestados fornecidos por empresas privadas, a licitante será considerada inabilitada para o certame.

6.6-VISITA TÉCNICA

Antecipadamente à elaboração da proposta, o licitante deverá tomar conhecimento dos projetos, especificações e demais elementos técnicos referentes às obras e serviços e das peculiaridades inerentes a presente contratação, sendo-lhe facultado vistoriar os locais de realização dos serviços com o objetivo de avaliar as condições e as suas eventuais dificuldades de execução, entretanto deverá apresentar uma declaração de conhecimento das condições técnicas ou declaração de visita técnica. Caso o licitante opte pela visita, este deverá requerer por escrito junto à Secretária Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU até 2 dias úteis anterior à data do certame, onde será marcado data e hora da visita.

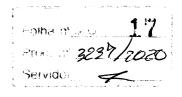
6.7-DAS CONDIÇÕES DE PARTICIPAÇÃO

Poderão participar desta licitação as pessoas jurídicas que tenham ramo de atividade pertinente e compatível com o objeto desta, expresso no estatuto ou contrato social, e que atendam a todas as exigências quanto aos requisitos de classificação das Propostas de Preços e à documentação de habilitação.

Não poderão participar desta licitação, diretamente ou indiretamente, pessoas jurídicas:

0

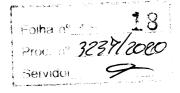




- a) cujo objeto social não seja pertinente nem compatível com o objeto desta Licitação;
- b) em regime de consórcio, qualquer que seja sua forma de constituição, e empresas controladas, coligadas, interligadas ou subsidiárias entre si;
- c) que se encontrem em processo de dissolução, recuperação judicial, recuperação extrajudicial, falência, concordata, fusão, cisão ou incorporação;
 - d) que se apresentem na qualidade de subcontratadas;
- e) que tenham sócios, gerentes ou responsáveis técnicos que sejam servidores públicos da Prefeitura Municipal de Paço do Lumiar;
- f) suspensas de participar de licitação e impedidas de contratar com o Município de Paço do Lumiar, conforme art. 87, inciso III, da Lei Federal nº 8.666/1993, durante o prazo da sanção aplicada;
- g) declaradas inidôneas para licitar ou contratar com a Administração Pública, enquanto perdurarem os motivos determinantes da punição ou até que seja promovida a reabilitação, conforme art. 87, inciso IV, da Lei Federal nº 8.666/1993;
- h) impedidas de licitar e contratar com o Município de Paço do Lumiar, conforme art. 7º da Lei Federal nº 10.520/2002, durante o prazo da sanção aplicada;
- i) impedidas de licitar e contratar com o Município de Paço do Lumiar, conforme art. 47 da Lei Federal nº 12.462/2011 (RDC), durante o prazo da sanção aplicada;
- j) proibida de contratar com a Administração Pública, em razão de sanção derivada de condutas e atividades lesivas ao meio ambiente, de acordo com o art. 72, § 8°, V, da Lei Federal nº 9.605/1998 (Lei de Crimes Ambientais);
- k) proibida de participar de licitação, tendo por objeto aquisições, alienações, realização de obras e serviços, concessão de serviços públicos, na administração pública federal, estadual, municipal e do Distrito Federal, bem como em entidades da administração indireta, por prazo não inferior a 5 (cinco) anos, em razão de pena por prática de infração da ordem econômica, de acordo com o art. 38, inciso II, da Lei Federal nº 12.529/2011 (Lei Antitruste);
- l) proibida de contratar com o Poder Público por ato de improbidade, com decorrente inclusão no Cadastro Nacional de Condenações Cíveis por Atos de Improbidade







Administrativa e Inelegibilidade – CNIAI, mantido pelo Conselho Nacional de Justiça – CNJ, nos termos do art. 12 da Lei Federal nº 8.429/1992;

- m) sociedades empresariais estrangeiras não autorizadas a funcionar no País;
- n) integrantes de um mesmo grupo econômico, assim entendidas aquelas que tenham diretores, sócios ou representantes legais comuns, ou que utilizem recursos materiais, tecnológicos ou humanos em comum, exceto se demonstrado que não agem representando interesse econômico em comum;
- o) enquadradas nas demais vedações estabelecidas no art. 9° da Lei Federal n° 8.666/1993.

A simples apresentação da Proposta de Preços implicará, por parte da licitante, de que inexistem fatos que impeçam a sua participação na presente licitação, eximindo assim a Pregoeira do disposto no artigo 97 da Lei Federal nº 8.666/1993.

6.8-DO CONTRATO

Aplicar-se-á ao contrato firmado os mandamentos da Lei nº 8.666/93, a legislação de proteção e defesa do consumidor, os preceitos de direito público e, supletivamente, os princípios da teoria geral dos contratos e as disposições de direito privado.

Os termos do contrato vincular-se-ão estritamente as regras deste instrumento e de seus anexos e ao conteúdo da proposta do licitante vencedor;

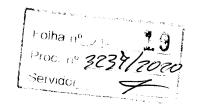
O adjudicatário, ao ser regularmente convocado para assinar o instrumento contratual, deverá comparecer à SECRETARIA MUNICIPAL DE ADMINISTRAÇÃO E FINANÇAS, no prazo máximo de 05 (cinco) dias úteis, sob pena de decair o direito à realização do fornecimento, sem prejuízo das sanções previstas no artigo 81, da Lei n°8.666/93;

Para assinar o contrato, o adjudicatário deverá manter as condições de habilitação exigidas no certame;

Quando o licitante vencedor recusar-se, injustificadamente, a assinar o instrumento contratual ou não apresentar situação regular no ato da assinatura, serão convocados para celebrar o contrato, seguindo a ordem de classificação, ou outros licitantes classificados, devendo ser observadas as prescrições deste Projeto Básico e do Edital respectivo, referentes à aceitabilidade do objeto e do preço, à habilitação e à negociação visando o preço melhor.







6.9-FISCALIZAÇÃO

A fiscalização dos serviços será levada a efeito pela Secretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU, de acordo com os critérios para medições de serviços da CONTRATANTE, à qual competirá dirimir as dúvidas que surgirem no curso da execução dos mesmos.

Independentemente da fiscalização dos serviços exercida pela CONTRATANTE, a CONTRATADA está obrigada a manter permanentemente fiscalização e supervisão dos mesmos, dentro dos limites fixados pela Secretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU.

Quaisquer exigências da Fiscalização inerentes ao objeto do CONTRATO, deverão ser prontamente atendidas pela CONTRATADA, sem ônus para o CONTRATANTE.

A CONTRATANTE se reserva o direito de rejeitar no todo ou em parte, os serviços executados em desacordo com o CONTRATO.

Sem prejuízo da plena responsabilidade da CONTRATADA, todos os trabalhos contratados estarão sujeitos a mais ampla e irrestrita Fiscalização, a qualquer hora, e em toda a área abrangida pelo serviço, por pessoas devidamente credenciadas.

A CONTRATANTE se fará presente no local dos serviços por seu(s) fiscal(is) credenciado(os) ou por Comissão Fiscal.

À Fiscalização compete o acompanhamento e amplo controle da execução dos serviços, até a sua conclusão.

6.10-DAS OBRIGAÇÕES DA CONTRATANTE

Além das responsabilidades previstas na legislação em vigor, constituem obrigações e responsabilidades da contratante o que segue:

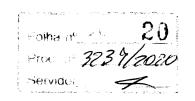
Designar o(s) Fiscal(is) do Contrato, o(s) qual(is) será(ão) responsável(is) pelo acompanhamento dos serviços;

Efetuar o pagamento de acordo com as condições estabelecidas no Contrato;

Emitir "Ordem de Serviço/Ordem de Fornecimento" informando hora e local;

000 - CVRJ: 06 003.63600001-73 Tranck to 00587 To 108740 Assessor Técnico





Receber os serviços em conformidade com as especificações, quantidade, qualidade, prazos e demais condições estabelecidas neste Projeto Básico e na Proposta de Preços da contratada;

Prestar as informações e os esclarecimentos pertinentes que venham a ser solicitados pelos empregados da contratada ou por seus prepostos;

Notificar contratada quaisquer falhas verificadas no cumprimento do Contrato, bemcomo a necessidade de substituição de algum serviço;

Efetuar o pagamento devido pela prestação dos serviços, desde que cumpridas todas as formalidades e exigências do contrato;

Comunicar à contratada toda e qualquer ocorrência relacionada com a execução do contrato, fixando prazo para eventuais correções;

Proporcionar todas as facilidades à Contratada para o bom andamento dos serviços:

6.11-DAS OBRIGAÇÕES DA CONTRATADA

Assumir todos os custos ou despesas que se fizerem necessários para o adimplemento das obrigações decorrentes deste contrato;

Não transferir, total ou parcialmente, o objeto deste contrato;

Sujeitar-se à mais ampla fiscalização por parte da contratante, prestando todos os esclarecimentos solicitados e atendendo às reclamações procedentes, caso ocorram;

Comunicar por escrito à Contratante qualquer anormalidade que venha afetar a entrega dos serviços, observando o prazo máximo de entrega;

Atender aos encargos trabalhistas, previdenciários, fiscais, comerciais e demais despesas decorrentes da execução do presente contrato;

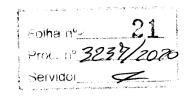
Providenciar a seguinte documentação para fins de instrução do processo de pagamento, devidamente atualizados:

a) Prova de regularidade com a Fazenda Federal e com a Seguridade Social (INSS), mediante Certidão Conjunta Negativa de Débitos Relativos a Tributos Federais e à Dívida Ativa da União, expedida pela Secretaria da Receita Federal do Brasil e pela Procuradoria-Geral da Fazenda Nacional, a qual se refira às contribuições previdenciárias e as de terceiros;

b) Certidão Negativa de Débitos Fiscais junto à Fazenda Estadual;







- c) Certidão Negativa de Inscrição de Débitos na Dívida Ativa, junto à Fazenda Estadual;
 - d) Certidão Negativa de Débitos Fiscais junto à Fazenda Municipal;
- e) Certidão Negativa de Inscrição de Débitos na Dívida Ativa, junto à Fazenda Municipal;
 - f) Certificado de Regularidade do FGTS;
 - g) Certidão Negativa de Débitos Trabalhistas CNDT.

Atender, imediatamente, todas as solicitações da fiscalização da Contratante, relativamente a execução do contrato;

Responsabilizar-se todo e qualquer dano que causar à contratante, ou a terceiros, ainda que culposo, praticado por seus prepostos, empregados ou mandatário, não excluindo ou reduzindo essa responsabilidade a fiscalização ou acompanhamento pela contratante;

Responsabilizar-se por toda e qualquer tipo de autuação ou ação que venha a sofrer em decorrência do fornecimento em questão, bem como pelos contratos de trabalho de seus empregados, mesmo nos casos que envolvam eventuais decisões judiciais, eximindo a contratante de qualquer solidariedade ou responsabilidade;

Responsabilizar-se por toda e quaisquer multas, indenizações ou despesas impostas à contratante por autoridade competente, em decorrência do descumprimento de lei ou de regulamento a ser observado na execução do contrato, desde que devidas e pagas, as quais serão reembolsadas à contratante, que ficará de pleno direito, autorizada a descontar, de qualquer pagamento devido à contratada, o valor correspondente;

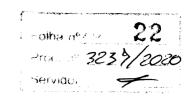
A contratada autoriza a contratante a descontar o valor correspondente aos referidos danos ou prejuízos diretamente das faturas pertinentes aos pagamentos que lhe forem devidos, independentemente de qualquer procedimento judicial, assegurada a prévia defesa;

A contratada reconhece os direitos da contratante em aplicar as penalidades previstas em lei no caso rescisão administrativa deste contrato decorrente de inexecução total ou parcial do mesmo.

Assessor Técnico

6.12-FORMA DE RECEBIMENTO DOS SERVIÇOS





O prazo para iniciar a execução dos mesmos é de 05 (cinco) dias, ambos os prazos contados a partir da data de expedição e recebimento da Ordem de Serviço.

O prazo para vistoria dos serviços e recebimento provisório pela fiscalização será de 15 (quinze) dias, a partir da comunicação por escrito, por parte da **Contratada**, de que o mesmo se encontra concluído.

O prazo para recebimento definitivo dos serviços será de até 25 (vinte e cinco) dias, a contar da data de vistoria de que trata o item anterior.

6.13-FORMA DE PAGAMENTO

Os pagamentos das obras e/ou serviços objeto deste Contrato serão realizados parceladamente, após o laudo de medição da Secretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU, no prazo máximo de 30 (trinta) dias após a apresentação da fatura emitida pela Contratada correspondente aos serviços executados e medidos.

- a) A primeira medição só será paga com apresentação da cópia da Anotação de Responsabilidade Técnica (ART) da obra e/ou serviço junto ao Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Maranhão (CREA/MA)e de documento que comprove que a obra foi inscrita junto ao INSS e após comprovação da colocação da placa da obra.
- b) Nenhum pagamento será efetuado à contratada sem a devida comprovação da regularidade exigida na fase de habilitação da licitação.
- c) A última medição, não inferior a 10% do valor total da obra, será pago mediante termos de recebimento provisório.

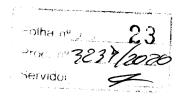
6.14-DAS PENALIDADES

A licitante que ensejar o retardamento da execução do certame, não mantiver a proposta, falhar ou fraudar na execução do objeto licitado, comporta-se de modo inidôneo, fizer declaração falsa ou cometer fraude fiscal, garantido o direito prévio da citação e da ampla defesa, ficará impedida de licitar e contratar com a Prefeitura Municipal de Paço do Lumiar, pelo prazo de até 05 (cinco) anos, enquanto pendurarem os motivos determinantes da punição ou até que seja promovida a reabilitação perante a própria autoridade que aplicou a pena.



: 06.003.636/0001-73 Francisco José Albuque: Assessor Técnico





A penalidade será obrigatoriamente registrada no Diário Oficial do Município de Paço do Lumiar e no caso de suspensão de licitar, a licitante deverá ser descredenciada por igual período, sem prejuízo das demais cominações legais.

No caso de Inadimplemento, a contratada estará sujeita às seguintes penalidades:

- a)- Advertência.
- b)- Multa por atraso a cada 30 (trinta) dias, no percentual de 10% (dez por cento), calculada sobre o valor do contrato, caso não sejam cumpridas fielmente as condições pactuadas.
- c)- Multa, moratória simples de 0,4% (quatro décimos por cento), na hipótese de atraso no cumprimento de suas obrigações contratuais, calculada sobre o valor da fatura.
- d)-Suspensão temporária de participação em licitação e impedimento de contratar com administração por período não superior a 2 (dois) anos.
- e)- Declaração de inidoneidade para licitar ou contratar com a Administração Pública.
- f)- A aplicação da sansão prevista no item a, não prejudica a incidência cumulativa das penalidades dos itens b, c e d, principalmente, sem prejuízo de outras hipóteses, em caso de reincidência de atraso na entrega do objeto licitado ou caso haja cumulação de inadimplemento de eventuais cotas mensais, expressamente previstas, facultada a defesa prévia do interessado, no prazo de 10 (dez dias).

As sansões previstas nos itens d e e, poderão ser aplicadas conjuntamente com os itens 2 e 3, facultada a defesa prévia do interessado, no prazo de 10 (dez) dias.

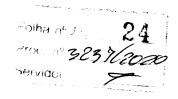
Ocorrendo a inexecução, reserva-se ao órgão contratante o direito de optar pela oferta que se apresentar com aquela mais vantajosa, pela ordem de desclassificação, comunicando-se, em seguida, a Comissão Permanente de Licitação- CPL, para providencias cabíveis.

A segunda adjudicatória, ocorrendo a hipótese do item anterior, ficará sujeita ás mesmas condições estabelecidas neste Edital.

A aplicação das penalidades previstas nesta cláusula é de competência exclusiva da Prefeitura Municipal de Paço do Lumiar- MA.







6.15-DA NOTIFICAÇÃO

Qualquer comunicação entre as partes a respeito do Contrato só produzirá efeitos legais se processado por escrito, mediante protocolo ou outro meio de registro, que comprove a sua efetivação, não sendo consideradas comunicações verbais.

6.16-DA RESCISÃO

Constituem motivos ensejadores da rescisão do presente Contrato, os enumerados no artigo 78, da Lei n°8.666/93, e correrá nos termos do art.79, do mesmo diploma legal.

6.17-DA CESSÃO OU TRANSFERÊNCIA

O presente Contrato não poderá ser objeto de cessão ou transferência, no todo ou em parte.

6.18-. DA DOTAÇÃO ORÇAMENTÁRIA

As despesas decorrentes da presente contratação serão suportadas por dotações orçamentárias, consignadas na Lei de Orçamento do Município ou em Lei de crédito adicionais, do respectivo exercício de competência.

6.19-DOS TRIBUTOS E DESPESAS

Constituirão encargos exclusivos da CONTRATADA, o pagamento de tributos, tarifas, emolumentos e despesas decorrentes de formalização do presente contrato e da execução do seu objeto.

Paco do Lumiar (MA), 06 de maio de 2020.

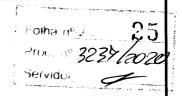
APROVO o presente Projeto Básico, consoante previsto no art. 7° §2°, Inciso I c/c art. 38, caput, ambos da Lei Federal nº 8.666/93.

> Walburg Ribeiro Gonçalves Neto Secretário Municipal

Secretaria Municipal de Infraestrutura e Urbanismo-SEMIU

tacue7004590-1







ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

Francisco Jose Albaqueique Assessor Técnico



Folha nº 2 26

Proc. nº 3237/2020

Servidor —

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA,
RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO
LUMIAR-MA





C04590-1

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

PLACA PARA SINALIZAÇÃO DE OBRAS MONTADA EM CAVALETE METÁLICO - 1,00 X 1,00 M

Será colocada placa de sinalização nas dimensões (1,00m x 1,00m), confeccionada em material resistente a intempéries, com informações e cores conforme padrão da Prefeitura Municipal de Paço do Lumiar/MA.

Enquanto durar a execução de obras, instalações, e serviços de qualquer natureza, é obrigatória a colocação e manutenção de placas visíveis, elegíveis ao público, contendo o nome do autor e co- autores do projeto, em todos os seus aspectos técnicos e artísticos, assim como os dos responsáveis pela execução dos trabalhos. O fornecimento das placas é da obrigação dos profissionais que participem do projeto e da execução da obra, cabendo a colocação e conservação das mesmas a empresa contratada para execução da obra.

MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS

Será medido a 50% para mobilização no início da obra e a 50% para desmobilização ao término do valor do serviço.

ADMINISTRAÇÃO LOCAL:

Generalidades:

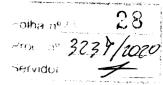
As obras serão obrigatoriamente dirigidas por engenheiro ou arquiteto, podendo a pedido da Fiscalização permanecer integral ao canteiro de obras.

Pelo engenheiro ou arquiteto deverão ser feitas todas as comunicações entre a Fiscalização e a Contratada. Será obrigatória também a presença no canteiro de obras de um mestre de obras ou encarregado com experiência comprovada.

Também poderá Fiscalização a seu critério exigir a substituição de qualquer profissional que não esteja se portando de acordo com a posição que ocupa.

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNPJ: 06.003.636/0001-73





Especificações:

Serãoempregadosprofissionaisemnúmerocompatívelcomobomandamentodosserv iços de comum acordo com a Fiscalização. A vigilância do canteiro de obras será de exclusiva competência da Contratada, não cabendo ao Contratante nenhuma responsabilidadesobqualquerfatoocorridonestesentido.

Aplicação:

Durante todo o período de execução da obra.

FERRAMENTAS EEQUIPAMENTOS.

Serão obedecidas todas as recomendações, com relação a segurança do trabalho contidas na Norma Regulamentadora NR 16. Haverá particular atenção para o cumprimento das exigências de proteger as partes moveis dos equipamentos e de evitar que as ferramentas manuais sejam abandonadas sobre passagens, escadas, andaimes e superfícies de trabalho, bem como para o respeito ao dispositivo que proíbe a ligação demais de uma ferramenta elétrica na mesma tomada de corrente.

Serão de uso obrigatório os seguintes equipamentos, obedecido ao dispositivo da Norma Regulamentadora NR-6 - EPI:

- 1-Equipamento para Proteção da Cabeça
- 2 -Protetores Faciais
- 3-Óculos de Segurança
- 4-Luvas de Proteção
- 5-Botas de Borracha e ou Calçados de Couro
- 6-Equipamentos para Proteção Respiratória

Eficiente e ininterrupta vigilância será exercida pelo CONSTRUTOR para prevenir riscos de incêndio no canteiro de obras. Caberá a FISCALIZAÇÃO sempre que julgar necessário, ordenar providencias para modificar hábitos de trabalhadores e depósitos de materiais que ofereçam riscos de incêndios às obras.

ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE DE MATERIAL DE 1ª CATEGORIA - DMT DE 1.800 A 2.000 M - CAMINHO DE SERVIÇO EM

NPU: 06 003 634 0001/3 Francisco Nese Nesquerque Assessor Técnico ! - - - 7704590-1



Form 3239/2020 Servido.

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

REVESTIMENTO PRIMÁRIO - COM ESCAVADEIRA E CAMINHÃO BASCULANTE DE 14 M³

A execução compreenderá na escavação, carga e transporte do material de jazida. O material laterítico a ser usado no revestimento na melhoria das vias, será de primeira qualidade, escavado com escavadeira hidráulica de potência equivalente a 140 HP, cujo material para o revestimento será na espessura de variação em (16 a 30) cm, obedecendo as marcações topográficas do greide e off-set nos bordos transversais dos locais indicados.

Os equipamentos destinados às escavações deverão ser selecionados entre os tipos; capacidades e modelos disponíveis no mercado, em quantidades tais que permitam a execução dos serviços projetados de forma racional e de acordo com a produtividade requerida.

O CONTRATADO adotará cuidados especiais durante a carga, o transporte e a descarga dos produtos industrializados e embalados no sentido de evitar que os mesmos sofram danos ou avarias.

Qualquer transgressão às normas legais de trânsito, será passível de solicitação, pela FISCALIZAÇÃO, de afastamento do funcionário/operador.

Na execução dos serviços de carga, transporte e descarga de materiais serão empregados equipamentos e veículos adequados, em quantidades, estado de conservação e capacidades tais que permitam o rigoroso cumprimento dos prazos contratuais estabelecidos.

De todas as formas, caberá ao CONTRATADO a responsabilidade pelo emprego racional de qualquer equipamento ou veículo considerado.

O transporte do material de jazida e de empréstimo – da origem até o setor em execução – transportado em caminhões basculantes, carregados por pá mecânica, cuja distância média de transporte de até de 30 km, os locais onde será lançado o material obedecerão às marcações topográficas e orientações do chefe de campo que indicará a maneira adequada para o descarregamento que ficará enleirado com distâncias entre si que permita após o espalhamento ficar na cota marcada topograficamente.

Este material deverá ser utilizado nas camadas de sub-base, base e revestimento primário.Durante a execução dos serviços poderá a FISCALIZAÇÃO exigir a remoção e/ou

CNPU-06.003.636/0001-73
Francisco (SA) Cuque (QU
Assessor (écnico



Folha de 30 30 3237/2020 Servido:

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

substituição de qualquer equipamento que não corresponde aos valores de produção indicados na composição de custo do item em questão, ou seja, por qualquer motivo insatisfatório.

Forma de Medição

A medição dos serviços, satisfatoriamente executados, efetuar-se-á levando em consideração e serão medidas em metros cúbicos por quilômetro, através de pesagem ou comprovadas pela nota fiscal dos produtos, quando claramente indicado o peso dos mesmos.

REGULARIZAÇÃO DE SUBLEITO.

Operação destinada a conformar o leito estradal, transversal e longitudinalmente, obedecendo às larguras e cotas constantes das notas de serviço de regularização de terraplenagem do projeto, compreendendo cortes ou aterros até 20 cm de espessura.

A regularização deve ser executada prévia eisoladamente da construção de outra camada do pavimento.

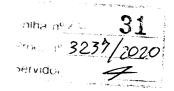
Cortes e aterros com espessuras superiores a 20cm devem ser executados previamente à execução da regularização do subleito, de acordo com as especificações de terraplenagem DNIT 105/2009- ES, DNIT 106/2009-ES, DNIT 107/2009-ES e DNIT 108/2009-ES.

Não deve ser permitida a execução dos serviços objeto desta Norma em dias de chuva.

É responsabilidade da executante a proteção dos serviços e materiais contra a ação destrutiva das águas pluviais, do tráfego e de outros agentes que possam danificá-los.

Os materiais empregados na regularização do subleito devem ser preferencialmente os do próprio. Em caso de substituição ou adição de material, estes devem ser provenientes de ocorrências de materiais indicadas no projeto e apresentar as características estabelecidas na alínea "d" da subseção 5.1-Materiais, da Norma DNIT108/2009-ES: Terraplenagem − Aterros − Especificação de Serviço, quais sejam, a melhor capacidade de suporte e expansão ≤ 2%, cabendo a determinação da compactação de CBR e de expansão pertinentes, por intermédio dos seguintes ensaios:





Forma de Medição

A medição dos serviços, satisfatoriamente executados, efetuar-se-á levando em consideração e serão medidas em metros quadrados.

BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA.

O espalhamento será feito através de uma moto-niveladora após a colocação do material laterítico, cujo material será colocado e enleirado conforme orientação do chefe de campo e apontadores.

O espalhamento será executado no greide estabelecido topograficamente, fazendo o abaulamento com uma inclinação de 4% para os off-sets, marcados nos bordos transversais, além de ser feito os valetamentos para drenagem de águas pluviais.

A compactação consiste na execução de bases granulares para as ruas e avenidas, constituídas de camadas de solos e compreende as operações de mistura e pulverização, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento dos materiais importados, realizados na pista, devidamente preparada na largura desejada, nas quantidades que permitam, após compactação, atingir a espessura projetada.

Os materiais a serem empregados deverão preencher os seguintes requisitos:

Deverão possuir composição granulométrica que enquadre em uma das faixas do quadro abaixo:

	FAIXA				
PENEIRAS	mm	A	В	С	D
1"	50,8	160	-	160	_
2"	25,4	-	75-90	160	160
3/8"	9,5	30-65	40-75	50-85	60-160
Nº 4	4,8	25-55	30-60	35-65	50-85
Nº 16	2,0	15-40	18-45	25-50	40-70
N° 40	0,42	8-18	15-30	15-30	25-45
N° 180	0,074	2-8	5-15	5-15	5-18



Folha nt 32 From 1º 3237/2020 Servidos

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

- A fração que passa na peneira nº 40 deverá apresentar limite de liquidez inferior ou igual a 25% e índice de plasticidade inferior ou igual a 6%; quando esses limites forem ultrapassados, o equivalente de areia deverá ser maior que 30%.
- A porcentagem do material que passa na peneira nº 180, não deve ultrapassar 2/3 da porcentagem que passa na peneira nº40.
- O índice de Suporte Califórnia, não deverá ser inferior a 60% e a expansão máxima será de 0,5%, determinados segundo o método do DNER-ME 49-64 e com a energia do método DNER-ME 48-64.
- O agregado retido na peneira nº 16, deve ser constituído de partículas duras e duráveis, isentas de fragmentos moles, alongados ou achatados, isentos de matéria vegetal outra substância prejudicial. Quando submetido ao ensaio de Los Angeles, não deverá apresentar desgaste superior a 55%.
- A execução da compactação deverá atingir grau no mínimo 160%, em relação à massa específica aparente, seca, máxima, obtida no ensaio DNER-ME 48-64, e o teor de umidade deverá ser a umidade ótima do ensaio citado (+ ou) 2%
 - Os equipamentos indicados para a execução da base serão os seguintes:
 - o Motoniveladora com escarificador
 - o Carro-tanque distribuidor de água
 - o Rolos compactadores tipos pé-de-carneiro estático, vibratório.
 - o Trator de pneus com grade de disco

Forma de Medição

Os serviços serão medidos em metro cúbico.

EXECUÇÃO DE IMPRIMAÇÃO COM ASFALTO DILUÍDO CM-30.

Consiste a imprimação na aplicação de uma camada de material betuminoso sobre a superfície de uma base concluída, antes da execução de um revestimento betuminoso qualquer, objetivando:

- a) Aumentar a coesão da superfície da base, pela penetração do material betuminoso empregado.
 - b) Promover condições de aderência entre a base e o revestimento.

Francisco Astronoguerque Assessor Técnico



From \$3237/2020 Servidor #

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

c) Esse item compreende os insumos, transporte, produção e aplicação do serviço.

Impermeabilizar a base.

A escolha do material betuminoso adequado deverá ser feita em função da textura do material de base.

Será utilizado a aplicação de camada de material betuminoso, CM-30 (asfalto diluído de petróleo tipo, cura média) sobre superfície de base granular concluída, liberada pela fiscalização e devidamente varrida com vassoura mecânica.

A taxa de aplicação é aquela que pode ser absorvida pela base em 20 horas, devendo ser determinada experimentalmente, no canteiro de obra. A taxa de aplicação varia de 0,8 a 1,6 l/m5, conforme o tipo de textura da base e do material betuminoso escolhido. Adotaremos a taxa=1,2 l/m².

Após a perfeita conformação geométrica da base, procede-se à varredura da sua superfície, de modo a eliminar o pó e o material solto existente.

Aplica-se, a seguir, o material betuminoso adequado, na temperatura compatível com o seu tipo, na quantidade certa e de maneira mais uniforme. O material betuminoso não deve ser distribuído quando a temperatura ambiente estiver abaixo de 10 graus centígrados, ou em dias de chuva, ou, quando esta estiver iminente.

Deve-se imprimir a pista inteira em um mesmo turno de trabalho e deixá-la, sempre que possível fechada ao trânsito. Quando isto não for possível, trabalhar-se-á em meia pista, fazendo-se a imprimação da adjacente, assim que a primeira for permitida a sua abertura ao trânsito. O tempo de exposição da base imprimida ao trânsito será condicionado pelo comportamento da primeira, não devendo ultrapassar a 26 dias.

A fim de evitar a superposição, ou excesso, nos pontos iniciais e finais das aplacações, devem-se colocar faixas de papel transversalmente, na pista, de modo que o início e o término da aplicação do material betuminoso situem-se sobre essas faixas, as quais serão a seguir, retiradas. Qualquer falha na aplicação do material betuminoso deve ser, imediatamente corrigida. Na ocasião da aplicação do material betuminoso, a base deve se encontrar levemente úmida.

Forma de Medição





Os serviços serão medidos em metro quadrado.

PINTURA DE LIGACAO COM EMULSAO RR-1C

Baseia-se na aplicação de ligante betuminoso sobre a superfície de base coesiva ou pavimento betuminoso anterior à execução de uma camada betuminosa qualquer, objetivando promover condições de aderência entreeste revestimento e a camada subjacente.

Esse item compreende os insumos, transporte, produção e aplicação do serviço.

Todos os materiais devem satisfazer às especificações aprovadas pelo DNER. Podem ser empregados os materiais betuminosos seguintes:

- a) Cimento asfáltico de penetração 150/200.
- b) Asfaltos diluídos, tipos CR-2 a CR-4 e CM-2 a CM-4. c) Alcatrão, tipo AP-4 a AP-12
- d) Emulsões asfálticas, tipos RR-1, RR-1K e RR-2K.

Deverá ser empregado emulsão asfáltica tipo ruptura rápida, RR-1C.

A taxa recomendada de ligante betuminoso residual é de 0,3 l/m² a 0,4 l/m². Antes da aplicação, a emulsão deverá ser diluída na proporção de 1:1 com água, a fim de garantir uniformidade na distribuição desta taxa residual.

A taxa de aplicação de emulsão diluída é da ordem de $0.8\ l/m^2$ a $1.0\ l/m^2$.

Todo equipamento, antes do início da execução da obra, deverá ser examinado pela FISCALIZAÇÃO, devendo estar de acordo com esta especificação, sem o que não será dada a ordem para o início do serviço.

b) Para a varredura da superfície a receber a pintura de ligação, usam-se, de preferência, vassouras mecânicas rotativas, podendo, entretanto, ser manual esta operação. O jato de ar comprimido poderá, também, ser usado.

A distribuição do ligante deve ser feita por carros equipados com bomba reguladora de pressão e sistema completo de aquecimento, que permitam a aplicação do material betuminoso em quantidade uniforme.

Deve-se executar a pintura de ligação na pista inteira, em um mesmo turno de trabalho, e deixá-la fechada ao trânsito, sempre que possível. Quando isto não for possível, deve-se trabalhar em meia pista, fazendo-se a pintura de ligação da adjacente, logo que a pintura permita sua abertura ao trânsito.

- CNPJ 106 003 636/600 -73
Francisco Jose Hilly Jesque
Assessor Técnico



Folha nº 35

Proc. nº 3237/2020

Servidor #

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

A fim de evitar a superposição ou excesso de material nos pontos inicial e final das aplicações, devem-se colocar faixas de papel, transversalmente, na pista de modo que o material betuminoso comece e cesse de sair da barra de distribuição sobre essas faixas, as quais, a seguir, são retiradas. Qualquer falha na aplicação do material betuminoso deve ser logo corrigida.

PINTURA DE LIGAÇÃO COM EMULSÃO RR-2C

Baseia-se na aplicação de ligante betuminoso sobre a superfície de base coesiva ou pavimento betuminoso anterior à execução de uma camada betuminosa qualquer, objetivando promover condições de aderência entre este revestimento e a camada subjacente.

Todos os materiais devem satisfazer às especificações aprovadas pelo DNER. Podem ser empregados os materiais betuminosos seguintes:

- a) Cimento asfáltico de penetração 150/200.
- b) Asfaltos diluídos, tipos CR-2 a CR-4 e CM-2 a CM-4. c) Alcatrão, tipo AP-4 a AP-12
 - d) Emulsões asfálticas, tipos RR-1, RR-1K e RR-2K.

Deverá ser empregada emulsão asfáltica tipo ruptura rápida, RR-2C.

A taxa recomendada de ligante betuminoso residual é de 0,3 l/m² a 0,4 l/m². Antes da aplicação, a emulsão deverá ser diluída na proporção de 1:1 com água, a fim de garantir uniformidade na distribuição desta taxa residual.

A taxa de aplicação de emulsão diluída é da ordem de 0,8 l/m^2 a 1,0 l/m^2 .

Todo equipamento, antes do início da execução da obra, deverá ser examinado pela FISCALIZAÇÃO, devendo estar de acordo com esta especificação, sem o que não será dada a ordem para o início do serviço.

b) Para a varredura da superfície a receber a pintura de ligação, usam-se, de preferência, vassouras mecânicas rotativas, podendo, entretanto, ser manual esta operação. O jato de ar comprimido poderá, também, ser usado.

A distribuição do ligante deve ser feita por carros equipados com bomba reguladora de pressão e sistema completo de aquecimento, que permitam a aplicação do material betuminoso em quantidade uniforme.

Francisco Los Francisco Assessor Técnico



Folha nº 36

Proc. nº 3237/2020

Servidui

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

Deve-se executar a pintura de ligação na pista inteira, em um mesmo turno de trabalho, e deixá-la fechada ao trânsito, sempre que possível. Quando isto não for possível, deve-se trabalhar em meia pista, fazendo-se a pintura de ligação da adjacente, logo que a pintura permita sua abertura ao trânsito.

A fim de evitar a superposição ou excesso de material nos pontos inicial e final das aplicações, devem-se colocar faixas de papel, transversalmente, na pista de modo que o material betuminoso comece e cesse de sair da barra de distribuição sobre essas faixas, as quais, a seguir, são retiradas. Qualquer falha na aplicação do material betuminoso deve ser logo corrigida.

Forma de Medição

Os serviços serão medidos em metro quadrado.

AREIA ASFALTO USINADO A QUENTE (AAUQ) COM CAP 50/70.

Areia-asfalto a quente é o revestimento flexível, resultante da mistura a quente, em usina apropriada, de agregado miúdo, material de enchimento (filer) e cimento asfáltico, espalhada e comprimida a quente.

Sobre a base imprimada, a mistura será espalhada, de modo a apresentar, quando comprimida, a espessura do projeto.

Materiais

Todos os materiais devem satisfazer às Especificações aprovadas pelo DNER.

a. Cimento Asfáltico

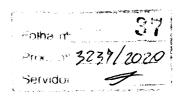
Podem ser empregados cimentos asfálticos de penetração 50-60, 85-100 e 100-120.

A temperatura de aplicação do cimento asfáltico deve ser determinada para cada tipo de ligante, em função da relação temperatura/viscosidade. A temperatura conveniente é aquela na qual o asfalto apresenta uma viscosidade situada dentro da faixa de 75 a 150 segundos, Saybolt-Furol, indicando-se, preferencialmente, a viscosidade de 85 mais ou menos 10 segundos, Saybolt-Furol. Entretanto não devem ser feitas misturas a temperaturas inferiores a 107 graus centígrados e nem superiores a 177 graus centígrados.

00 - CNP. 96.093 826/0001-73
Francisco Jose 200 Querque

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNP





Os agregados devem ser aquecidos a temperaturas de 10 a 15 graus centígrados, acima da temperatura do ligante betuminoso.

b. Agregado Miúdo

Pode ser constituído de areia, pó-de-brita ou mistura de ambos. Suas partículas individuais deverão ser resistentes, apresentar moderada angulosidade, estando livres de Torrões de argila e de substâncias nocivas. Deverá apresentar um equivalente de areia igual ou superior a 55 %. Deverá apresentar boa adesividade.

c. Material de Enchimento (filer)

Deve ser constituído por materiais minerais finamente divididos, inertes em relação aos demais componentes da mistura, não plásticos .

Quando da aplicação, deverá estar seco e isento de grumos.

Como exemplos de materiais de enchimento podem ser citados: Cimento Portland, cal extinta, pós-calcários.

Execução

- a. Sendo decorridos mais de 7 dias, entre a execução da imprimação e a do revestimento, ou no caso de ter havido trânsito sobre a superfície, ou ainda, ter sido a imprimação recoberta com areia, pó-de-brita, etc., deverá ser feita uma pintura de ligação.
- b. A produção da areia-asfalto é efetuada em usinas apropriadas, conforme anteriormente especificado.
- c. A areia-asfalto produzida deverá ser transportada, da usina a ponto de aplicação, nos veículos basculantes atrás especificados.

Quando necessário, para que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada cada carregamento deverá ser coberto com lona ou outro material aceitável com tamanho suficiente para proteger a mistura.

d. As misturas de areia-asfalto devem ser distribuídas somente quando a temperatura ambiente se encontre acima de 10 graus centígrados, e com tempo não chuvoso.

A distribuição da areia-asfalto deve ser feita por máquinas acabadoras, conforme já especificado.

Francisco Joan Albuque 1975

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNPJ: 06.008.636/000

Assessor Técnic



Folha nº - 38

Proc. nº 3237/2020

Servido: —

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

Caso ocorram irregularidades na superfície da camada, estas deverão ser sanadas pela adição manual de areia-asfalto, sendo esse espalhamento efetuado por meio de anchinhos e rodos metálicos.

e. Imediatamente após a distribuição da areia asfalto, tem início à rolagem. Como norma geral, a temperatura de rolagem é a mais elevada que a mistura betuminosa possa suportar, temperatura essa fixada, experimentalmente, para cada caso.

A temperatura recomendável para a compressão da mistura é aquela na qual o cimento asfáltico apresenta uma viscosidade. Saybolt-Furol, de 140 mais ou menos 14 segundos.

f. Caso sejam empregados rolos de pneus, de pressão variável, inicia-se a rolagem com baixa pressão, a qual será aumentada à medida que a mistura vai sendo compactada, e, consequentemente, suportando pressões mais elevadas.

A compressão será iniciada pelos bordos, longitudinalmente, continuando em direção ao eixo da pista. Nas curvas, de acordo com a superelevação, a compressão deve começar sempre do ponto mais baixo para o mais alto.

Cada passada do rolo deve ser recoberta, na seguinte, de pelo menos, a metade da largura rolada. Em qualquer caso, a operação de rolagem perdurará até o momento em que seja atingida a compactação especificada.

- g. Durante a rolagem não serão permitidas mudanças de direção e inversões bruscas de marchas, nem estacionamento do equipamento sobre o revestimento recémrolado. As rodas do rolo deverão ser umedecidas adequadamente de modo a evitar a adesão da mistura.
- h. Os revestimentos recém-rolados deverão ser mantidos sem trânsito até o seu completo resfriamento.

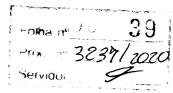
Controle de Compressão

O controle de compressão da mistura betuminosa deverá ser feito, preferencialmente, medindo-se a densidade aparente de corpos de prova extraídos da mistura comprimida na pista, por meio de brocas rotativas.

No caso da impossibilidade de utilização deste equipamento admite-se o processo do anel de aço. Para tanto, coloca-se sobre a base, antes do espalhamento da

73 Francis Joseph 636/0001-73





mistura, anéis de aço de 10 cm de diâmetro interno e de altura de 5 mm inferior à espessura da camada comprimida. Após a compressão são retirados os anéis e medida a densidade aparente dos corpos de prova neles moldados.

Deve ser realizada uma determinação cada 500 m de meia pista, não sendo permitidas densidades inferiores a 95 % da densidade do projeto.

O controle de compressão poderá também ser feito medindo-se as densidades aparentes dos corpos de prova extraídos da pista e comparando-se com as densidades aparentes de corpos de prova moldados no local. As amostras para a moldagem destes corpos de prova deverão ser colhidas bem próximo do local onde serão realizados os furos e antes da sua compressão. A relação entre estas duas densidades não poderá ser inferior a 100 %.

Controle da Espessura

Será medida a espessura por ocasião da extração dos corpos de prova na pista, ou fazendo o nivelamento, do eixo e dos bordos, antes e depois do espalhamento e compressão da mistura. Admitir-se-á variação de mais ou menos 10 %, da espessura de projeto, para pontos isolados, e até 5 % de redução de espessura, em 10 medidas sucessivas.

Forma de Medição

A areia-asfalto a quente será medida através da massa de mistura aplicada, em toneladas.

CONCRETO ASFÁLTICO - FAIXA A - AREIA E BRITA COMERCIAIS

É a mistura executada a quente em usina apropriada, com característica especificas.

Estabelecer a sistemática a ser empregada na fabricação de mistura asfáltica do tipo concreto betuminoso usinado a quente para construção de camadas do pavimento de acordo com os alinhamentos.

O Concreto Betuminoso Usinado a Quente somente deverá ser fabricado, transportado e aplicado quando a temperatura ambiente for superior a 10 °C.

NPU: 06.003.036/0001-73
Francistual Service Augueral
Assessor Técnico



Folha ns 40
Proc. nº 3237/2020
Servido:

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

Os materiais provenientes são: areia (agregado miúdo), brita (agregado graúdo), material de enchimento (filer) e ligante asfáltico.

Não será permitido os serviços em dias de chuva.

A distribuição da massa asfáltica deve ser feita por máquinas acabadoras. Caso ocorram irregularidades na superfície da camada, estas deverão ser sanadas pela adição manual da massa asfáltica, sendo esse espalhamento efetuado por meio de ancinhos e rodos metálicos.

Após a distribuição da massa asfáltica, tem início a rolagem. Como norma geral, a temperatura de rolagem é a mais elevada que a mistura betuminosa possa suportar, temperatura essa fixada, experimentalmente, para cada caso. A temperatura recomendável para a compressão da mistura é aquela na qual o ligante apresenta uma viscosidade, "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004), de 140 ± 15 segundos, para o cimento asfáltico.

Caso sejam empregados rolos de pneus, de pressão variável, inicia-se a rolagem com baixa pressão, a qual será aumentada à medida que a mistura vai sendo compactada, e, consequentemente, suportando pressões mais elevadas. A compressão será iniciada pelos bordos, longitudinalmente, continuando em direção ao eixo da pista. Nas curvas, de acordo com a superelevação, a compressão deve começar sempre do ponto mais baixo para o mais alto. Cada passada do rolo deve ser recoberta na seguinte de, pelo menos, metade da largura rolada. Em qualquer caso, a operação de rolagem perdurará até o momento em que seja atingida a compactação especificada.

Durante a rolagem não serão permitidas mudanças de direção e inversões bruscas de marcha, nem estacionamento do equipamento sobre o revestimento recém-rolado. As rodas do rolo deverão ser umedecidas adequadamente, de modo a evitar a aderência da mistura. Os revestimentos recém acabados deverão ser mantidos sem tráfego, até o seu completo resfriamento.

Forma de Medição

A concreto-asfalto a quente será medida através da massa de mistura aplicada, em toneladas.

D - CNPU 06009 636/0001-73 Francisko Juse 25. querque Assessor Técnico 14.4 67004590-1



Folha nº 41
Proc. nº 3237/2020
Servidoi

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

FRESAGEM CONTÍNUA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO

As áreas que possuírem trincas do tipo FC3 ou "couro de jacaré", deverão ser fresadas na espessura recomendada pelo projeto, ou seja, 3cm. Será utilizado mine carregadeira com fresadora acoplada, devendo todo o material fresado ser retirado. Os locais que sofrerem intervenções da fresagem devem ser limpos, preferencialmente por vassoura mecânica, podendo ser usados, também processos manuais.

Todo o material fresado deve ser retirado e transportado para "bota-fora" em caminhão basculante a uma distância máxima de 10,00Km.

Toda área fresada deverá ser varrida.

Forma de Medição

Os serviços de fresagem serão medidos em metro quadrado.

Os serviços rejeitados não constituirão objeto de medição.

CAPINA MANUAL

Antes do início da execução dos serviços todo o terreno deverá ser limpo, capinado, isento de entulho e de quaisquer outros materiais que impeçam o desenvolvimento dos mesmos.

É terminantemente proibida a derrubada de arvores sem a autorização por escrito da Fiscalização, registrada no Diário da Obra.

O material proveniente da limpeza será removido ou estocado. A remoção ou estocagem dependerá de sua eventual utilização, a critério da Fiscalização, não sendo permitida a permanência de entulho em limites da área de terraplanagem, ou nos locais que possam provocar obstrução do sistema de drenagem natural ou da obra.

O controle das operações de limpeza será feito pela Fiscalização, após a conclusão dos serviços.

TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 6 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA

- CNPJ: 16 003.686/0001-73
Francisku júse "buquerque
Assessor Técnico



Folha nº 42

Proc nº 323 1/2020

Servidui

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

Quando necessário, que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada, cada carregamento deverá ser coberto com lona ou outro material aceitável com tamanho suficiente para proteger a mistura.

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço

O trajeto será determinado pela SEMIU.

O transporte de AAUQ ou CBUQ para pista será feito em caminhões tipo basculantecom capacidade de 6,00m³, com caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo cru fino, óleo parafínico ou solução de cal, de modo a evitar a aderência da mistura às chapas.

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço.

TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA

Quando necessário, que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada, cada carregamento deverá ser coberto com lona ou outro material aceitável com tamanho suficiente para proteger a mistura.

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço.

O trajeto será determinado pela SEMIU.

O transporte de AAUQou CBUQ para pista será feito em caminhões tipo basculante com capacidade de 10,00m³, com caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo cru fino, óleo parafínico ou solução de cal, de modo a evitar a aderência da mistura às chapas.

00 - CNPJ: 06.003.636/0001-73 - Fancisso José Mouqué (\$08 - Accessor Técnics)

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNPJ: 0



Folha nº 3237/2020
Servidor —

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço.

TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA

Quando necessário, que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada, cada carregamento deverá ser coberto com lona ou outro material aceitável com tamanho suficiente para proteger a mistura.

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço

O trajeto será determinado pela SEMIU.

O transporte de AAUQou CBUQ para pista será feito em caminhões tipo basculante com capacidade de 10,00m³, com caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo cru fino, óleo parafínico ou solução de cal, de modo a evitar a aderência da mistura às chapas.

O transporte da mistura compreende o fornecimento de equipamentos, ferramentas e materiais necessários para o transporte e descarga dos materiais para pavimentação até a frente de serviço.

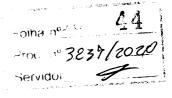
MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA COMERCIAIS - FORMA DE MADEIRA

Definições

Limitadores físicos da plataforma, com diversas finalidades, entre as quais, destaca-se a função de proteger o bordo da pista dos efeitos da erosão causada pelo escoamento das águas precipitadas sobre a plataforma que, decorrentes da declividade transversal, tendem a verter sobre os taludes dos aterros.

Condições gerais





Os dispositivos abrangidos por esta Especificação serão executados de acordo com as indicações do projeto. Na ausência de projetos específicos deverão ser utilizados os dispositivos padronizados pelo DNER, que constam do Álbum de Projetos-Tipo de dispositivos de Drenagem.

Condições específicas

Basicamente os dispositivos de drenagem abrangidos por esta Norma serão executados em concreto de cimento, pré-moldados, devendo satisfazer as prescrições:

Materiais

Todo material utilizado na execução deverá satisfazer aos requisitos impostos pelas normas vigentes da ABNT e do DNIT.

O concreto, quando utilizado nos dispositivos em que se especifica este tipo de material, deverá ser dosado racional e experimentalmente para uma resistência característica à compressão mínima (fck) min., aos 28 dias de 15Mpa. O concreto utilizado deverá ser preparado de acordo com o prescrito na norma NBR 6168/03, além de atender ao que dispõe a norma DNER-ES 330/97 e Especificação DNIT 018/2006-ES.

Execução de meios-fios ou guias de concreto

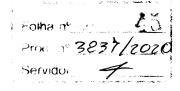
Meios-fios ou guias pré-moldados de concreto

- a) escavação da porção anexa ao bordo do pavimento, obedecendo aos alinhamentos, cotas e dimensões indicado no projeto;
- b) execução de base de brita para regularização do terreno e apoio dos meiosfios;
- c) instalação e assentamento dos meios-fios pré-moldados, de forma compatível com o projeto-tipo considerado;
 - d) rejuntamento com argamassa cimento areia, traço 1:3, em massa.
- e) os meios-fios ou guias deverão ser pré-moldados em fôrmas metálicas ou de madeira revestida que conduza a igual acabamento, sendo submetidos a adensamento por vibração. As peças deverão ter no máximo 1,0m, devendo esta dimensão ser reduzida para segmentos em curva.

Recomendações gerais

Francisco de la rouguerque Assessor Técnico





Para garantir maior resistência dos meios-fios a impactos laterais, quando estes não forem contidos por canteiros ou passeios, serão aplicadas escoras de concreto magro, em forma de "bolas" espaçadas de 3,0m.

Em qualquer dos casos o processo alternativo, eventualmente utilizado, será adequado às particularidades de cada obra.

Forma de Medição

Os meios fios serão medidos em metro linear.

Os serviços rejeitados não constituirão objeto de medição.

SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS

Definições

Será executada em concreto simples do tipo Fck=20MPa, nas dimensões de 30x15 cm, com sua face superior troiada e caimento de 2% para dentro.

Condições gerais

Os dispositivos abrangidos por esta Especificação serão executados de acordo com as indicações do projeto. Na ausência de projetos específicos deverão ser utilizados os dispositivos padronizados pelo DNER, que constam do Álbum de Projetos-Tipo de dispositivos de Drenagem.

Condições específicas

Basicamente os dispositivos de drenagem abrangidos por esta Norma serão executados em concreto de cimento, pré-moldados, devendo satisfazer as prescrições:

Materiais

Todo material utilizado na execução deverá satisfazer aos requisitos impostos pelas normas vigentes da ABNT e do DNIT.

O concreto, quando utilizado nos dispositivos em que se especifica este tipo de material, deverá ser dosado racional e experimentalmente para uma resistência característica à compressão mínima (fck) min., aos 28 dias de 20 Mpa. O concreto utilizado deverá ser preparado de acordo com o prescrito na norma NBR 6168/03, além de atender ao que dispõe a norma DNER-ES 330/97 e Especificação DNIT 018/2016-ES.

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP. 65.130-000 - CNPJ: 06.0

Assessor Técnico



-oiha n² 46 Proc. nº 3837/2020 Servidoi

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

Forma de Medição

As sarjetas serão medidas em metro linear.

Os serviços rejeitados não constituirão objeto de medição.

CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS.

Será executada em baldrame com pedra bruta argamassada, colocando-se as pedras maiores em baixo e usando as menores para preenchimento dos vazios. O traço da argamassa de assentamento será 1:4 (cimento e areia), com 30 % de pedra de mão.

ENROCAMENTO DE PEDRA ARRUMADA MANUALMENTE - PEDRA DE MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO

Será executada enrocamento com pedra bruta argamassada, colocando-se as pedras maiores em baixo e usando as menores para preenchimento dos vazios. O traço da argamassa de assentamento será 1:4 (cimento e areia), com 30 % de pedra de mão.

CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E BRITA COMERCIAIS

A execução de concreto deverá satisfazer às normas da ABNT atinentes ao assunto.

MATERIAIS

- Aço:

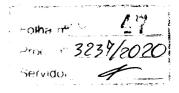
Conforme NBR-6118/2003 - ABNT, item 8.3:

As barras de aço não apresentarão excesso de ferrugem, manchas de óleo, argamassa aderente ou qualquer outra substância que impeça uma perfeita aderência ao concreto.

Caso apresentem algum dos "danos" citados, deverá ser feita limpeza adequada e a sua deverá ser avaliada e liberada pela FISCALIZAÇÃO.

Francisco Jose Monguerque Assessor Técnico





Antes e durante o lançamento do concreto as plataformas de serviço estarão dispostas de modo a não provocar deslocamentos das armaduras. Deverá fazer uso de espaçadores de armadura para manter os cobrimentos necessários pedidos em projeto.

A armadura não deverá ficar em contato direto com a fôrma, observando-se, para isto, o cobrimento previsto pela NBR-6118/2003, indicado na tabela 7.2 da Norma.

Serão adotadas providências no sentido de evitar a oxidação excessiva das barras de espera. Antes do reinicio da concretagem deverão estar limpas e isentas de quaisquer impurezas. A FISCALIZAÇÃO deverá avaliar as esperas antes de sua reutilização.

O aço comum destinado a armar concreto, vulgarmente denominado ferro, obedecerá ao disposto na EB-3/85 (NBR-7480).

As barras de aço torcidas a frio para concreto armado obedecerão também à EB-3 / ABNT.

O aço será do tipo CA50 e CA60.

- Aglomerantes:
- De cimento, tipo:
 - -Portland;
 - -Branco;
 - -Comum;
- De alta resistência inicial.

Serão de fabricação recente, só podendo ser aceito na obra com a embalagem e a rotulagem de fábrica intacta. O cimento Portland comum para concretos, pastas e argamassas, satisfará rigorosamente à EB-1, MB-1 e MB-516 / ABNT e ao TB-76 / ABNT.

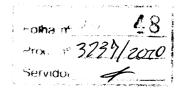
- Agregados (Areia e Brita) a) Areia

Será quartzoza, isenta de substâncias nocivas em proporções prejudiciais, tais como: torrões de argila, gravetos, grânulos tenros e friáveis, impurezas orgânicas, cloreto de sódio, outros sais deliqüescentes, etc.

A areia para concreto satisfará à EB-4 / ABNT e às necessidades da dosagem para cada caso. b) Brita

Francs José Albuquerque Assessor Técnico





A pedra britada para confecção de concreto deverá satisfazer à EB-4 / ABNT – Agregados para Concreto - e às necessidades das dosagens adotadas para cada caso. Deverá ser evitado o uso de seixo rolado na execução do concreto.

- Arame

a) De Aço Galvanizado

Será o fio de aço estirado, brando e galvanizado a zinco, de bitola adequada a cada caso.

b) De Aço Recozido

O arame para armaduras de concreto armado será fio de aço recozido preto n.º 16 ou 18 SWG.

- Concreto
- Disposições Gerais
- a) O concreto será o produto final resistente e artificialmente obtido pela mistura racional dos seus componentes. Todo concreto estrutural será, de preferência, usinado. Neste caso, a dosagem ficará sob responsabilidade da concreteira.
 - b) No caso do concreto ser preparado na concreteira, deverá ser observado:

A concreteira apresentará, obrigatoriamente, guias e Notas Fiscais dos materiais fornecidos e dos serviços executados explicitando, além da quantidade de concreto, a hora do seu carregamento, a tensão (mínima 20 Mpa) e sua consistência, esta expressa pelo abatimento do Tronco de Cone;

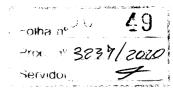
Não será permitido qualquer tipo de concreto ou argamassa preparado manualmente:

A concreteira deverá apresentar laudo com as resistências características do concreto e suas respectivas idades (usualmente 7,14 e 21 dias). Para isso será necessária a retirada de corpos de prova para estudo em laboratório especializado.

- c) A compactação será obtida pôr vibração esmerada.
- d) A agulha do vibrador será introduzida rapidamente e retirada com lentidão, sendo de três para um até cinco para um, a relação entre as duas velocidades.
 - e) O período mínimo de vibração é de 20 min/m3 de concreto.

5.003.436/0041-73
Francisco dose Albuquerque
Assessor Técnico





- f) As fôrmas serão mantidas úmidas desde o início do lançamento até o endurecimento do concreto e protegidas da ação dos raios solares com sacos, lonas, ou filme opaco de polietileno.
- g) Na hipótese de fluir aguada de cimento pôr abertura de junta de fôrma e que essa aguada venha a depositar-se sobre superfícies já concretadas, a remoção será imediata, o que se processará pôr lançamento com mangueira de água sob pressão. O endurecimento da aguada de cimento sobre o concreto aparente acarretará diferenças de tonalidades.
 - Dosagem
- a) O estabelecimento do traço do concreto será função da dosagem experimental, conforme preconizado na NBR-6118/2003ABNT.
- b) Caso não haja conhecimento do desvio padrão Sn, a CONTRATADA indicará, para efeito da dosagem inicial, o modo como pretende conduzir a construção de acordo com o qual será fixada a resistência média à compressão FCK, seguindo um dos três critérios estabelecidos no item 8.3.1.2 da NBR-6118/2003ABNT.

DRENAGEM

Os bueiros podem ser em concreto simples ou armado, constituídos de seções, conforme o dimensionamento e obedecem as seguintes terminologias:

BSTC-Bueiro Simples Tubular de Concreto

BDTC-Bueiro Duplo Tubular de Concreto

BTTC-Bueiro Triplo Tubular de Concreto

O tipo será definido em projeto, em função das características da tubulação existente, ou pela fiscalização.

As especificações para a construção, prolongamento e reforma de bueiros tubulares de concreto baseiam-se nas normas técnicas da ABNT e DNER/DNIT.

DNER- Álbum de Projetos - Tipo de Drenagem/1998;

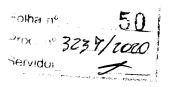
DNER- Manual de Drenagem de Rodovias/1990;

ABNT- NBR-8276/83- Irrigação e Drenagem;

ABNT- NBR-9793/83 - Tubos de Concreto Simples de seção circular para águaspluviais;

ABNT- NBR-9794/87- Tubos de Concreto Armado de seção circular para águas pluviais;





ABNT- NBR-12654/92- Controle Tecnológico de materiais componentes do concreto;

ABNT- NBR-12655/96 – Preparo, controle e recebimento do concreto;

DNER-NBR-6118/80, ABNT-MB-113(NBR 9795/87)-Resistência à compressão diametral do tubo:

DNER-NBR-7187/87- Resistência à compressão do concreto aos 28 dias ;

ABNT-NBR-222(NBR-6586/87) - Absorção do concreto

Materiais

Cimento

O cimento deverá ser do tipo Portland CP IV-32 de procedência conhecida, condicionado em sacos lacrados de 50 kg, sem torrões e umidade. Devendo antes de sua aplicação ser inspecionado pela fiscalização.

Tubos

Serão de concreto simples ou armado de encaixe tipo "Macho" e "Fêmea", ou "Ponta" e "Bolsa" nas dimensões apresentadas em projeto ou em função das características da tubulação existente.

Os tubos de concreto armado serão utilizados nos locais onde hajam solicitações de tráfego.

No caso de recuperação ou prolongamento, deverão obedecer as dimensões e tipos os tubos existentes.

Deverão seguir as normas de confecção da ABNT.

Deverá possuir a resistência à compressão diametral superior a 15 Mpa.

Concreto

O concreto utilizado na confecção dos tubos deverá ter a resistência mínima a compressão simples de 15 Mpa.

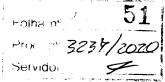
O agregado graúdo pode ser britada, seixo rolado, britado ou não, ou outro material previamente aprovado pela Fiscalização.

O concreto simples utilizado na preparação do concreto ciclópico deverá possuir a resistência mínima de 15 Mpa

A pedra de mão não poderá ser friável, deverá ser dura e sem fissuras.

o - CNP1: 96.008 636/0001-73 Francis: 10.554 (15.41.5) (906 ASSESSOT TÉCNICO Mat. 67004590-1





Os agregados devem se constituir de fragmentos sãos, duráveis, livres de torrões de argila e substâncias nocivas.

Devem apresentar boa adesividade.

Quando da aplicação, devem estar secos e isentos de grumos

Devem seguir as normas referentes a confecção de Concreto e Argamassas, sendo que, para a execução dos serviços deverá estar prevista a utilização racional do equipamento apropriado, atendido as condições locais e a produtividade exigida.

Execução dos Serviços

Locação

A locação da obra deverá ser precedida pelo desmatamento, limpeza e regularização do talveque. A locação será executada utilizando equipamentos topográficos, gabaritos e réguas.

A locação das obras deverá ser aprovada pela fiscalização.

Se houver a necessidade de demolição total ou de parcial da tubulação antiga para a realização dos novos serviços, esta, deverá ter a prévia autorização da fiscalização.

Cuidados especiais deverão ser tomados quanto à declividade longitudinal. Deve ser incluída a profundidade do berço.

Todas as precauções quanto ao Manejo Ambiental deverão ser tomadas, no que diz respeito a instalação do acampamento (resíduos proveniente de esgotos, lavagem, óleos e etc.), exploração de áreas, deposição de restos de material e outros.

Escavação

A escavação poderá se manual ou mecânica, a critério da fiscalização, deverão ser retirados os materiais considerados inadequados (argilas orgânicas, muito plásticas, areias fofas, solos micáceos e outros inservíveis), e removidos para um bota — fora indicado pela fiscalização.

A largura da vala deverá ser superior a largura do berço em pelo menos 30 cm para cada lado, para garantir a implantação das formas.

-000 - CNPJ: 06.003.636/0001:
Franck: 06.003.636/0001:
ASSESSOL TECNICO



Folha nº 52

Frox 3º 323 7/2020

Servidui

ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR- MA SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E URBANISMO-SEMIU

O escoramento das escavações, se necessário, deve ser executado em madeira de lei, resistente ao esforço do empuxo do material do talude para evitar acidentes. Deverá ser submetido à aprovação da fiscaização

Berço, Dentes, Bocas e Alas

Na construção, recuperação ou prolongamento de bocas, berços, dentes e alas, serão utilizados concretos ciclópico com 30% de pedra de mão com a resistência mínima à compressão simples de 15 Mpa.

O berço de concreto será construído nas dimensões mínimas iguais a largura e o comprimento da tubulação, espessura mínima de 10 cm. Havendo a necessidade do aumento da espessura, esta , deverá ser analisada e aprovada pela fiscalização.

Assentamento

Os tubos serão assentados sobre o berço em concreto cuja a cura já foi efetivada.

O assentamento dos tubos deve ser executado de jusante para montante, nas cotas e alinhamento previstos. Se necessário, e com a aprovação da fiscalização poderão ser construídas ensecadeiras de desvio do curso d'água.

O rejuntamento será executado com argamassa de cimento e areia no traço 1:4, feito em toda a circunferência do tubo para garantir a sua estanqueidade.

Os aterros serão protegidos das infiltrações pela construção das bocas e alas nas extremidades das tubulações.

Aterros e Reaterros

O aterro ou reaterro será efetuado com material resultante da escavação ou das jazidas estudadas, desde que apresentem o ISC maior do que 95% do obtido com a massa específica aparente máxima obtida em laboratório, com a energia do Proctor Normal e a expansão máxima de 4% compactadas em camadas horizontais sucessivas não superiores a 15 cm de espessura, transversalmente e simultaneamente nas laterais para evitar empuxos desiguais.

Francised alesa Alesa derquic

Praça Nossa Senhora da Luz s/n -Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.130-000 - CNPJ: 06.003.636/0001-7





A umidade do solo deverá ser mantida próxima da taxa ótima, admitindo-se variação de no máximo 3%.

O recobrimento mínimo deverá se de 20 cm a contar da geratriz superior do tubo.

A Contratada deverá efetuar controle tecnológico do aterro, de preferência por firma especializada.

Ficam a cargo da Contratada, as despesas com transportes decorrentes da execução dos serviços.

Controle Geométrico

O acabamento da plataforma será procedido mecanicamente, de forma a alcançar-se aconformação da seção transversal exigida pela fiscalização, ou de acordo com o projeto inicial da rodovia, admitidas as seguintes tolerâncias:

Variação da altura máxima de +0,05m para o eixo e bordas com relação ao greide aprovado pela fiscalização;

Variação máxima da largura de + 0,30m para a plataforma definida pela fiscalização , não se admitindo variação

O controle será efetuado por nivelamento de eixo e bordos.

O acabamento, quanto à declividade transversal e à inclinação dos taludes, será verificado pela fiscalização, de acordo com o projeto. Na inexistência de projeto, adotar a declividade mínima de 3%.

Paço do Lumiar (MA), 06 de maio de 2020.

Francisco 68.003.636/0001



DNIT

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA DE PLANEJAMENTO E PESQUISA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-330 Tel/fax: (0xx21) 3371-5888

NORMA DNIT 031/2004 - ES

Pavimentos flexíveis - Concreto asfáltico - Especificação de serviço

Autor: Diretoria de Planejamento e Pesquisa

Processo: 50.600.004.691/2003-81

Origem: Revisão da norma DNER-ES 313/97

Aprovação pela Diretoria Executiva do DNIT na reunião de 03 / 08 / 2004

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:

Concreto asfáltico, pavimento flexível, especificação

Definicão

Nº total de páginas 13

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução de camada do pavimento flexível de estradas de rodagem, pela confecção de mistura asfáltica a quente em usina apropriada utilizando ligante asfáltico, agregados e material de enchimento (filer). Estabelece os requisitos concernentes aos materiais, equipamentos, execução e controle de qualidade dos materiais empregados, além das condições de conformidade e não-conformidade e de medição dos serviços.

Abstract

This document provides the method of executing the layer of a road flexible pavement, making use of bituminous hot mix from an appropriate plant including binder, mineral aggregates, and filer. It also defines the requirements concerning material, equipment, execution and quality control of the materials in use, as well as the criteria for acceptance and rejection and measurement of the services.

Sumário

Prei	acio	
1	Objetivo	1
2	Referências normativas	2

•		
4	Condições gerais	3
5	Condições específicas	3
6-	Manejo ambiental	7
7	Inspeção	9
8	Critérios de medição	12
Índio	ce Geral	13

Prefácio

A presente Norma foi preparada pela Diretoria de Planejamento e Pesquisa, para servir como documento base na sistemática a ser empregada na execução de camada de pavimento flexível de estradas de rodagem pela utilização de mistura asfáltica a quente em usina apropriada, empregando, além, do ligante asfáltico, agregados e material de enchimento (filer). Está baseada na norma DNIT 001/2002-PRO e cancela e substitui a norma DNER-ES 313/97.

1 Objetivo

Estabelecer a sistemática a ser empregada na produção de misturas asfálticas para a construção de camadas do pavimento de estradas de rodagem, de acordo com os alinhamentos, greide e seção transversal de projeto.



Prox. nº 3237/2020 Servidoi

2 Referências normativas

Os documentos relacionados neste item serviram de base à elaboração desta Norma e contêm disposições que, ao serem citadas no texto, se tornam parte integrante desta Norma. As edições apresentadas são as que estavam em vigor na data desta publicação, recomendando-se que sempre sejam consideradas as edições mais recentes, se houver.

- a) AMERICAN ASSOCIATION OF STATE HIGHWAY AND TRANSPORTEATION OFFICIALS. T 283-89: resistance of compacted bituminous mixture to moisture induced damage. In: _____. Standard specifications for transportation materials and methods of sampling and testing. Washington, D.C., 1986. v.2
- b) AMERICAN SOCIETY FOR TESTING AND MATERIALS. ASTM D 1754: effect of heat and air on asphaltic materials (Thin-Film Oven Test): test. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- c) _____.ASTM D 2872: effect of heat and air on a moving film of asphalt (Rolling Thin-Film Oven Test): test. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- d) ______. ASTM E 303: pavement surface frictional properties using the British Portable Tester Surface Frictional Properties Using the British Pendulum Tester: test for measuring. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- e) ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 5847: materiais asfálticos
 - determinação da viscosidade absoluta. Rio de Janeiro, 2001.
- f) _____. NBR 6560: materiais asfálticos determinação de ponto de amolecimento método do anel e bola. Rio de Janeiro, 2000.

- g) ASSOCIATION FRANÇAISE DE NORMALISATION. AFNOR NF P-98-216-7: determination de la macrotexture partie 7: determination de hauteur au sable. Paris, 1999.
- h) DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM. DNER-ISA 07: impactos da fase de obras rodoviárias causas/ mitigação/ eliminação. In: _____.

 Corpo normativo ambiental para empreendimentos rodoviários. Rio de Janeiro, 1996.
- DNER-EM 204/95: cimentos asfálticos de petróleo: especificação de material. Rio de Janeiro: IPR, 1995.
- j) _____. DNER-EM 367/97: material de enchimento para misturas asfálticas: especificação de material. Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- k) _____. DNER-ME 003/99: material asfáltico
 determinação da penetração: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1999.
- DNER-ME 004/94: material asfáltico

 determinação da viscosidade "Saybolt-Furol" a alta temperatura: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- m) _____ DNER-ME 035/98: agregados determinação da abrasão "Los Angeles" : método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1998.
- n) ____. DNER-ME 043/95: misturas asfálticas a quente ensaio Marshall: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1995.
- o) ____. DNER-ME 053/94: misturas asfálticas percentagem de betume: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- p) _____. DNER-ME 054/97: equivalente de areia: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1997.



q)	DNER-ME 078/94: agregado graúdo
	- adesividade a ligante asfáltico: método de
	ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
r)	DNER-ME 079/94: agregado -
	adesividade a ligante asfáltico: método de
	ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
s)	
	análise granulométrica: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1998.
41	
t)	DNER-ME 086/94: agregados – determinação do índice de forma: método
	de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
u)	DNER-ME 089/94: agregados -
	avaliação da durabilidade pelo emprego de
	soluções de sulfato de sódio ou de
	magnésio: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
v)	<i>DNER-ME</i> 138/94: misturas
	asfálticas – determinação da resistência à
	tração por compressão diametral: método
	de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
w)	DNER-ME 148/94: material asfálticodeterminação dos pontos de fulgor e
	combustão (vaso aberto Cleveland):
	método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR,
	1994.
x)	DNER-ME 401/99: agregados -
	determinação de índice de degradação de
	rochas após compactação Marshall com ligante ID _m : método de
	ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1999.
y)	DNER-PRO 164/94 – Calibração e
	controle de sistemas de medidores de
	irregularidade de superfície do pavimento
	(Sistemas Integradores IPR/USP e Maysmeter);
-\	•
z)	DNER-PRO 182/94: medição de irregularidade de superfície de pavimento
	com sistemas integradores IPR/USP e
	Maysmeter: procedimento. Rio de Janeiro:
	IPR, 1994.

- aa) ____. DNER-PRO 277/97: metodologia para controle estatístico de obras e serviços: procedimento: Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- bb) DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES. DNIT 011/2004-PRO: gestão da qualidade em obras rodoviárias: procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2004.

3 Definição

Concreto Asfáltico - Mistura executada a quente, em usina apropriada, com características específicas, composta de agregado graduado, material de enchimento (filer) se necessário e cimento asfáltico, espalhada e compactada a quente.

4 Condições gerais

O concreto asfáltico pode ser empregado como revestimento, camada de ligação (binder), base, regularização ou reforço do pavimento.

Não é permitida a execução dos serviços, objeto desta Especificação, em dias de chuva.

O concreto asfáltico somente deve ser fabricado, transportado e aplicado quando a temperatura ambiente for superior a 10°C.

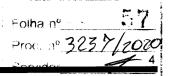
Todo o carregamento de cimento asfáltico que chegar à obra deve apresentar por parte do fabricante/distribuidor certificado de resultados de análise dos ensaios de caracterização exigidos pela especificação, correspondente à data de fabricação ou ao dia de carregamento para transporte com destino ao canteiro de serviço, se o período entre os dois eventos ultrapassar de 10 dias. Deve trazer também indicação clara da sua procedência, do tipo e quantidade do seu conteúdo e distância de transporte entre a refinaria e o canteiro de obra.

5 Condições específicas

5.1 Materiais

Os materiais constituintes do concreto asfáltico são agregado graúdo, agregado miúdo, material de enchimento filer e ligante asfáltico, os quais devem





satisfazer às Normas pertinentes, e às Especificações aprovadas pelo DNIT.

5.1.1 Cimento asfáltico

Podem ser empregados os seguintes tipos de cimento asfáltico de petróleo (DNER-EM 204):

- a) classificação por penetração
 - CAP-30/45
 - CAP-50/60
 - CAP-85/100
- b) classificação por viscosidade
 - CAP-20
 - CAP-40

5.1.2 Agregados

5.1.2.1 Agregado graúdo

O agregado graúdo pode ser pedra britada, escória, seixo rolado preferencialmente britado ou outro material indicado nas Especificações Complementares

> a) desgaste Los Angeles igual ou inferior a 50% (DNER-ME 035); admitindo-se excepcionalmente agregados com valores maiores, no caso de terem apresentado comprovadamente desempenho satisfatório em utilização anterior;

NOTA: Caso o agregado graúdo a ser usado apresente um índice de desgaste Los Angeles superior a 50%, poderá ser usado o Método DNER-ME 401 — Agregados — determinação de degradação de rochas após compactação Marshall, com ligante ID_{ml}, e sem ligante ID_m, cujos valores tentativas de degradação para julgamento da qualidade de rochas destinadas ao uso do Concreto Asfáltico Usinado a Quente são: ID_{ml} ≤ 5% e ID_m ≤ 8%.

- indice de forma superior a 0,5 (DNER-ME 086); e partículas lamelares inferior a 10%;
- durabilidade, perda inferior a 12% (DNER-ME 089).

5.1.2.2 Agregado miúdo

O agregado miúdo pode ser areia, pó-de-pedra ou mistura de ambos ou outro material indicado nas Especificações Complementares. Suas partículas individuais devem ser resistentes, estando livres de torrões de argila e de substâncias nocivas. Deve apresentar equivalente de areia igual ou superior a 55% (DNER-ME 054).

5.1.2.3 Material de enchimento (filer)

Quando da aplicação deve estar seco e isento de grumos, e deve ser constituído por materiais minerais finamente divididos, tais como cimento Portland, cal extinta, pós-calcários, cinza volante, etc; de acordo com a Norma DNER-EM 367.

5.1.2.4 Melhorador de adesividade

Não havendo boa adesividade entre o ligante asfáltico e os agregados graúdos ou miúdos (DNER-ME 078 e DNER-ME 079), pode ser empregado melhorador de adesividade na quantidade fixada no projeto.

A determinação da adesividade do ligante com o melhorador de adesividade é definida pelos seguintes ensaios:

- a) Métodos DNER-ME 078 e DNER 079, após submeter o ligante asfáltico contendo o dope ao ensaio RTFOT (ASTM – D 2872) ou ao ensaio ECA (ASTM D-1754);
- b) Método de ensaio para determinar a resistência de misturas asfálticas compactadas à degradação produzida pela umidade (AASHTO 283). Neste caso a razão da resistência à tração por compressão diametral estática antes e após a imersão deve ser superior a 0,7 (DNER-ME 138).

5.2 Composição da mistura

A composição do concreto asfáltico deve satisfazer aos requisitos do quadro seguinte com as respectivas tolerâncias no que diz respeito à granulometria (DNER-ME 083) e aos percentuais do ligante asfáltico determinados pelo projeto da mistura.

Francy County Techico

	eira de quadrada	% em massa, passando					
Série Abertura ASTM (mm)		A		С	Tolerâncias		
2"	50,8	100	-	-	-		
1 ½"	38,1	95 - 100	100	-	± 7%		
1"	25,4	75 - 100	95 - 100	-	± 7%		
3/4"	19,1	60 - 90	80 - 100	100	± 7%		
1/2"	12,7	-	-	80 - 100	± 7%		
3/8"	9,5	35 - 65	45 - 80	70 - 90	± 7%		
N° 4	4,8	25 - 50	28 - 60	44 - 72	± 5%		
N° 10	2,0	20 - 40	20 - 45	22 - 50	± 5%		
N° 40	0,42	10 - 30	10 - 32	8 - 26	± 5%		
N° 80	0,18	5 - 20	8 - 20	4 - 16	± 3%		
N° 200	0,075	1 - 8	3 - 8	2 - 10	± 2%		
Asfalto solúvel no CS2(+) (%)		4,0 - 7,0 Camada de ligação (Binder)	4,5 - 7,5 Camada de ligação e rolamento	4,5 - 9,0 Camada de rolamento	± 0,3%		

A faixa usada deve ser aquela, cujo diâmetro máximo é inferior a 2/3 da espessura da camada.

No projeto da curva granulométrica, para camada de revestimento, deve ser considerada a segurança do usuário, especificada no item 7.3 – Condições de Segurança.

As porcentagens de ligante se referem à mistura de agregados, considerada como 100%. Para todos os tipos a fração retida entre duas peneiras consecutivas não deve ser inferior a 4% do total.

 devem ser observados os valores limites para as características especificadas no quadro a seguir:

Características	Método de ensaio	Camada de Rolamento	Camada de Ligação (Binder)
Porcentagem de vazios, %	DNER-ME 043	3 a 5	4 a 6
Relação betume/vazios	DNER-ME 043	75 – 82	65 – 72
Estabilidade, mínima, (Kgf) (75 golpes)	DNER-ME 043	500	500
Resistência à Tração por Compressão Diametral estática a 25°C, mínima, MPa	DNER-ME 138	0,65	0,65

- b) as Especificações Complementares
 podem fixar outra energia de compactação;
- c) as misturas devem atender às especificações da relação betume/vazios ou aos mínimos de vazios do agregado mineral, dados pela seguinte tabela:

VAM – Vazios do Agregado Mineral						
Tamanho Nomina	VAM Mínimo					
#	m m	%				
11/2"	38,1	13				
1"	25,4	14				
3/4"	19,1	15				
1/2"	12,7	16				
3/8"	9,5	18				

5.3 Equipamentos

Os equipamentos necessários à execução dos serviços serão adequados aos locais de instalação das obras, atendendo ao que dispõem as especificações para os serviços.

Devem ser utilizados, no mínimo, os seguintes equipamentos:

a) Depósito para ligante asfáltico;

Os depósitos para o ligante asfáltico devem possuir dispositivos capazes de aquecer o ligante nas temperaturas fixadas nesta Norma. Estes dispositivos também devem superaquecimento evitar qualquer localizado. Deve ser instalado um sistema de recirculação para o ligante asfáltico, de circulação, garantir modo а desembaraçada e contínua, do depósito ao misturador, durante todo o período de operação. A capacidade dos depósitos deve ser suficiente para, no mínimo, três dias de serviço.

b) Silos para agregados;

Os silos devem ter capacidade total de, no mínimo, três vezes a capacidade do misturador e ser divididos em compartimentos, dispostos de modo a separar e estocar, adequadamente, as frações apropriadas do agregado. Cada compartimento deve possuir dispositivos adequados de descarga. Deve haver um silo adequado para o filer, conjugado com dispositivos para a sua dosagem.





c) Usina para misturas asfálticas;

A usina deve estar equipada com uma unidade classificadora de agregados, após o secador, dispor de misturador capaz de produzir uma mistura uniforme. termômetro, com proteção metálica e escala de 90° a 210 °C (precisão ± 1 °C), deve ser fixado no dosador de ligante ou na linha de alimentação do asfalto, em local próximo à descarga adequado, misturador. A usina deve ser equipada além disto, com pirômetro elétrico, ou instrumentos termométricos outros aprovados, colocados na descarga do secador, com dispositivos para registrar a temperatura dos agregados, com precisão de ± 5 °C. A usina deve possuir termômetros nos silos quentes.

Pode, também, ser utilizada uma usina do tipo tambor/secador/misturador, de duas zonas (convecção e radiação), provida de: coletor de pó, alimentador de "filler", sistema de descarga da mistura asfáltica, por intermédio de transportador de correia com comporta do tipo "clam-shell" ou alternativamente, em silos de estocagem.

A usina deve possuir silos de agregados múltiplos, com pesagem dinâmica e deve ser assegurada a homogeneidade das granulometrias dos diferentes agregados.

A usina deve possuir ainda uma cabine de comando e quadros de força. Tais partes devem estar instaladas em recinto fechado, com os cabos de força e comandos ligados em tomadas externas especiais para esta aplicação. A operação de pesagem de agregados e do ligante asfáltico deve ser semi-automática com leitura instantânea e acumuladora, por meio de registros digitais em "display" de cristal líquido. Devem existir potenciômetros para compensação das massas específicas dos diferentes tipos de ligantes asfálticos e para seleção de velocidade dos alimentadores dos agregados frios.

 d) Caminhões basculantes para transporte da mistura:

Os caminhões, tipo basculante, para o transporte do concreto asfáltico usinado a quente, devem ter caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo cru fino, óleo parafínico, ou solução de cal, de modo a evitar a aderência da mistura à chapa. A utilização de produtos susceptíveis de dissolver o ligante asfáltico (óleo diesel, gasolina etc.) não é permitida.

e) Equipamento para espalhamento e acabamento;

O equipamento para espalhamento e acabamento deve ser constituído de pavimentadoras automotrizes, capazes de espalhar e conformar a mistura no alinhamento. abaulamento cotas е definidos no projeto. As acabadoras devem ser equipadas com parafusos sem fim, para colocar a mistura exatamente nas faixas, e possuir dispositivos rápidos e eficientes de direção, além de marchas para a frente e para trás. As acabadoras devem ser equipadas com alisadores e dispositivos aquecimento, temperatura requerida, para a colocação da mistura sem irregularidade.

f) Equipamento para compactação;

O equipamento para a compactação deve ser constituído por rolo pneumático e rolo metálico liso, tipo tandem ou rolo vibratório. Os rolos pneumáticos, autopropulsionados, devem ser dotados de dispositivos que permitam a calibragem de variação da pressão dos pneus de 2,5 kgf/cm² a 8,4 kgf/cm².

O equipamento em operação deve ser suficiente para compactar a mistura na densidade de projeto, enquanto esta se encontrar em condições de trabalhabilidade.

Francisco Just Albumuerque Assessor Técnico Mat. 67004590-1 NOTA: Todo equipamento a ser utilizado deve ser vistoriado antes do início da execução do serviço de modo a garantir condições apropriadas de operação, sem o que, não será autorizada a sua utilização.

5.4 Execução

5.4.1 Pintura de ligação

Sendo decorridos mais de sete dias entre a execução da imprimação e a do revestimento, ou no caso de ter havido trânsito sobre a superfície imprimada, ou, ainda ter sido a imprimação recoberta com areia, pó-de-pedra, etc., deve ser feita uma pintura de ligação.

5.4.2 Temperatura do ligante

A temperatura do cimento asfáltico empregado na mistura deve ser determinada para cada tipo de ligante, em função da relação temperatura-viscosidade. A temperatura conveniente é aquela na qual o cimento asfáltico apresenta uma viscosidade situada dentro da faixa de 75 a 150 SSF, "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004), indicando-se, preferencialmente, a viscosidade de 75 a 95 SSF. A temperatura do ligante não deve ser inferior a 107°C nem exceder a 177°C.

5.4.3 Aquecimento dos agregados

Os agregados devem ser aquecidos a temperaturas de 10°C a 15°C acima da temperatura do ligante asfáltico, sem ultrapassar 177°C.

5.4.4 Produção do concreto asfáltico

A produção do concreto asfáltico é efetuada em usinas apropriadas, conforme anteriormente especificado.

5.4.5 Transporte do concreto asfáltico

O concreto asfáltico produzido deve ser transportado, da usina ao ponto de aplicação, nos veículos especificados no item 5.3 quando necessário, para que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada. Cada carregamento deve ser coberto com lona ou outro material aceitável, com tamanho suficiente para proteger a mistura.

5.4.6 Distribuição e compactação da mistura

A distribuição do concreto asfáltico deve ser feita por equipamentos adequados, conforme especificado no item 5.3.

Caso ocorram irregularidades na superfície da camada, estas devem ser sanadas pela adição manual de concreto asfáltico, sendo esse espalhamento efetuado por meio de ancinhos e rodos metálicos.

Após a distribuição do concreto asfáltico, tem início a rolagem. Como norma geral, a temperatura de rolagem é a mais elevada que a mistura asfáltica possa suportar, temperatura essa fixada, experimentalmente, para cada caso.

Caso sejam empregados rolos de pneus, de pressão variável, inicia-se a rolagem com baixa pressão, a qual deve ser aumentada à medida que a mistura seja compactada, e, conseqüentemente, suportando pressões mais elevadas.

A compactação deve ser iniciada pelos bordos, longitudinalmente, continuando em direção ao eixo da pista. Nas curvas, de acordo com a superelevação, a compactação deve começar sempre do ponto mais baixo para o ponto mais alto. Cada passada do rolo deve ser recoberta na seguinte de, pelo menos, metade da largura rolada. Em qualquer caso, a operação de rolagem perdurará até o momento em que seja atingida a compactação especificada.

Durante a rolagem não são permitidas mudanças de direção e inversões bruscas da marcha, nem estacionamento do equipamento sobre o revestimento recém – rolado. As rodas do rolo devem ser umedecidas adequadamente, de modo a evitar a aderência da mistura.

5.4.7 Abertura ao tráfego

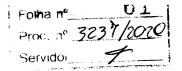
Os revestimentos recém-acabados devem ser mantidos sem tráfego, até o seu completo resfriamento.

6 Manejo ambiental

Para execução do concreto asfáltico são necessários trabalhos envolvendo a utilização de asfalto e agregados, além da instalação de usina misturadora.

Os cuidados observados para fins de preservação do meio ambiente envolvem a produção, a estocagem e a





aplicação de agregados, assim como a operação da usina.

NOTA: Devem ser observadas as prescrições estabelecidas nos Programas Ambientais que integram o Projeto Básico Ambiental – PBA.

6.1 Agregados

No decorrer do processo de obtenção de agregados de pedreiras e areias devem ser considerados os seguintes cuidados principais:

- a) Caso utilizadas instalações comerciais, a brita e a areia somente são aceitas após apresentação da licença ambiental de operação da pedreira/areal, cuja cópia deve ser arquivada junto ao Livro de Ocorrências da Obra.
- Não é permitida a localização da pedreira e das instalações de britagem em área de preservação ambiental.
- c) Planejar adequadamente a exploração da pedreira e do areal, de modo a minimizar os impactos decorrentes da exploração e a possibilitar a recuperação ambiental após o término das atividades exploratórias.
- d) Impedir as queimadas.
- e) Seguir as recomendações constantes da Norma DNER-ES 279 para os caminhos de serviço.
- f) Construir, junto às instalações de britagem, bacias de sedimentação para retenção do pó de pedra eventualmente produzido em excesso.
- g) Além destas, devem ser atendidas, no que couber, as recomendações da DNER ISA-07 – Instrução de Serviço Ambiental: impactos da fase de obras rodoviárias – causas/ mitigação/ eliminação.

6.2 Cimento asfáltico

Instalar os depósitos em locais afastados de cursos d'áqua.

Vedar o descarte do refugo de materiais usados na faixa de domínio e em áreas onde possam causar prejuízos ambientais. Recuperar a área afetada pelas operações de construção / execução, imediatamente após a remoção da usina e dos depósitos e a limpeza do canteiro de obras.

As operações em usinas asfálticas a quente englobam:

- estocagem, dosagem, peneiramento e transporte de agregados frios;
- transporte, peneiramento, estocagem e pesagem de agregados quentes;
- c) transporte e estocagem de filer;
- d) transporte, estocagem e aquecimento de óleo combustível e do cimento asfáltico.

Os agentes e fontes poluidoras compreendem:

AGENTES E FONTES POLUIDORAS

AGENTE POLUIDOR	FONTES POLUIDORAS
	A principal fonte é o secador rotativo.
I. Emissão de partículas	Outras fontes são: peneiramento, transferência e manuseio de agregados, balança, pilhas de estocagem e tráfego de veículos e vias de acesso.
	Combustão do óleo: óxido de enxofre, óxido de nitrogênio, monóxido de carbono e hidrocarbonetos.
II. Emissão de	Misturador de asfalto: hidrocarbonetos.
gases	Aquecimento de cimento asfáltico: hidrocarbonetos.
	Tanques de estocagem de óleo combustível e de cimento asfáltico: hidrocarbonetos.
III. Emissões Fugitivas	As principais fontes são pilhas de estocagem ao ar livre, carregamento dos silos frios, vias de tráfego, áreas de peneiramento, pesagem e mistura.

NOTA: Emissões Fugitivas - São quaisquer lançamentos ao ambiente, sem passar primeiro por alguma chaminé ou duto projetados para corrigir ou controlar seu fluxo.

Em função destes agentes devem ser obedecidos os itens 6.3 e 6.4.

6.3 Instalação

Impedir a instalação de usinas de asfalto a quente a uma distancia inferior a 200 m (duzentos metros), medidos a partir da base da chaminé, de residências, de hospitais, clínicas, centros de reabilitação, escolas asilos, orfanatos creches, clubes esportivos, parques de diversões e outras construções comunitárias.

Definir no projeto executivo, áreas para as instalações industriais, de maneira tal que se consiga o mínimo de agressão ao meio ambiente.

O Executante será responsável pela obtenção da licença de instalação/operação, assim como pela



manutenção e condições de funcionamento da usina dentro do prescrito nesta Norma.

6.4 Operação

Instalar sistemas de controle de poluição do ar constituídos por ciclones e filtro de mangas ou por equipamentos que atendam aos padrões estabelecidos na legislação.

Apresentar junto com o projeto para obtenção de licença, os resultados de medições em chaminés que comprovem a capacidade do equipamento de controle proposto, para atender aos padrões estabelecidos pelo órgão ambiental.

Dotar os silos de estocagem de agregado frio de proteções lateral e cobertura, para evitar dispersão das emissões fugitivas durante a operação de carregamento.

Enclausurar a correia transportadora de agregado frio.

Adotar procedimentos de forma que a alimentação do secador seja feita sem emissão visível para a atmosfera.

Manter pressão negativa no secador rotativo, enquanto a usina estiver em operação, para evitar emissões de partículas na entrada e na saída.

Dotar o misturador, os silos de agregado quente e as peneiras classificatórias do sistema de controle de poluição do ar, para evitar emissões de vapores e partículas para a atmosfera.

Fechar os silos de estocagem de mistura asfáltica.

Pavimentar e manter limpas as vias de acesso internas, de tal modo que as emissões provenientes do tráfego de veículos não ultrapassem 20% de opacidade.

Dotar os silos de estocagem de filer de sistema próprio de filtragem a seco.

Adotar procedimentos operacionais que evitem a emissão de partículas provenientes dos sistemas de limpeza dos filtros de mangas e de reciclagem do pó retido nas mangas.

Acionar os sistemas de controle de poluição do ar antes dos equipamentos de processo.

Manter em boas condições todos os equipamentos de processo e de controle.

Dotar as chaminés de instalações adequadas para realização de medições.

Substituir o óleo combustível por outra fonte de energia menos poluidora (gás ou eletricidade) e estabelecer barreiras vegetais no local, sempre que possível.

7 Inspeção

Prox. 3° 3237/2020
Servidoi

7.1 Controle dos insumos

Todos os materiais utilizados na fabricação de Concreto Asfáltico (Insumos) devem ser examinados em laboratório, obedecendo a metodologia indicada pelo DNIT, e satisfazer às especificações em vigor.

7.1.1 Cimento asfáltico

O controle da qualidade do cimento asfáltico consta do seguinte:

- O1 ensaio de viscosidade absoluta a 60°C (NBR 5847) quando o asfalto for classificado por viscosidade ou 1 ensaio de penetração a 25°C (DNER-ME 003) quando o asfalto for especificado por penetração, para todo carregamento que chegar à obra;
- O1 ensaio do ponto de fulgor, para todo carregamento que chegar à obra (DNER-ME 148);
- 01 índice de susceptibilidade térmica para cada 100t, determinado pelos ensaios DNER-ME 003 e NBR 6560;
- 01 ensaio de espuma, para todo carregamento que chegar à obra;
- 01 ensaio de viscosidade "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004), para todo carregamento que chegar à obra;
- O1 ensaio de viscosidade "Saybolt-Furol"
 (DNER-ME 004) a diferentes temperaturas,
 para o estabelecimento da curva
 viscosidade x temperatura, para cada 100t.

7.1.2 Agregados

O controle da qualidade dos agregados consta do seguinte:

a) Ensaios eventuais

Somente quando houver dúvidas ou variações quanto à origem e natureza dos materiais.

Francisco José Albuquerque Assessor Técnico Ingr. 17004590-1

- ensaio de desgaste Los Angeles (DNER-ME 035);
- ensaio de adesividade (DNER-ME 078
 e DNER-ME 079). Se o concreto
 asfáltico contiver dope também devem
 ser executados os ensaios de RTFOT
 (ASTM D-2872) ou ECA (ASTM-D1754) e de degradação produzida pela
 umidade (AASHTO-283/89 e DNERME 138);
- ensaio de índice de forma do agregado graúdo (DNER-ME 086);

b) Ensaios de rotina

- 02 ensaios de granulometria do agregado, de cada silo quente, por jornada de 8 horas de trabalho (DNER-ME 083);
- O1 ensaio de equivalente de areia do agregado miúdo, por jornada de 8 horas de trabalho (DNER-ME 054);
- O1 ensaio de granulometria do material de enchimento (filer), por jornada de 8 horas de trabalho (DNER-ME 083).

7.2 Controle da produção

O controle da produção (Execução) do Concreto Asfáltico deve ser exercido através de coleta de amostras, ensaios e determinações feitas de maneira aleatória de acordo com o Plano de Amostragem Aleatória (vide item 7.4).

7.2.1 Controle da usinagem do concreto asfáltico

a) Controles da quantidade de ligante na mistura

Devem ser efetuadas extrações de asfalto, de amostras coletadas na pista, logo após a passagem da acabadora (DNER-ME 053)

A porcentagem de ligante na mistura deve respeitar os limites estabelecidos no projeto da mistura, devendo-se observar a tolerância máxima de ± 0,3.

Deve ser executada uma determinação, no mínimo a cada 700m² de pista.

 b) Controle da graduação da mistura de agregados

Deve ser procedido o ensaio de granulometria (DNER-ME 083) da mistura dos agregados resultantes das extrações citadas na alínea "a". A curva granulométrica deve manter-se contínua, enquadrando-se dentro das tolerâncias especificadas no projeto da mistura.

c) Controle de temperatura

São efetuadas medidas de temperatura, durante a jornada de 8 horas de trabalho, em cada um dos itens abaixo discriminados:

- do agregado, no silo quente da usina;
- do ligante, na usina;
- da mistura, no momento da saída do misturador.

As temperaturas podem apresentar variações de ± 5°C das especificadas no projeto da mistura.

d) Controle das características da mistura

Devem ser realizados ensaios Marshall em três corpos-de-prova de cada mistura por jornada de oito horas de trabalho (DNER-ME 043) e também o ensaio de tração por compressão diametral a 25°C (DNER-ME 138), em material coletado após a passagem da acabadora. Os corpos-de-prova devem ser moldados in loco, imediatamente antes do início da compactação da massa.

Os valores de estabilidade, e da resistência à tração por compressão diametral devem satisfazer ao especificado.

7.2.2 Espalhamento e compactação na pista

Devem ser efetuadas medidas de temperatura durante o espalhamento da massa imediatamente antes de iniciada a compactação. Estas temperaturas devem ser as indicadas, com uma tolerância de ± 5°C.



O controle do grau de compactação - GC da mistura asfáltica deve ser feito, medindo-se a densidade aparente de corpos-de-prova extraídos da mistura espalhada e compactada na pista, por meio de brocas rotativas e comparando-se os valores obtidos com os resultados da densidade aparente de projeto da mistura.

Devem ser realizadas determinações em locais escolhidos, aleatoriamente, durante a jornada de trabalho, não sendo permitidos GC inferiores a 97% ou superiores a 101%, em relação à massa específica aparente do projeto da mistura (conforme item 7.5, alínea "a").

7.3 Verificação do produto

A verificação final da qualidade do revestimento de Concreto Asfáltico (Produto) deve ser exercida através das seguintes determinações, executadas de acordo com o Plano de Amostragem Aleatório (vide item 7.4):

a) Espessura da camada

Deve ser medida por ocasião da extração dos corpos-de-prova na pista, ou pelo nivelamento, do eixo e dos bordos; antes e depois do espalhamento e compactação da mistura. Admite-se a variação de ± 5% em relação às espessuras de projeto.

b) Alinhamentos

A verificação do eixo e dos bordos deve ser feita durante os trabalhos de locação e nivelamento nas diversas seções correspondentes às estacas da locação.. Os desvios verificados não devem exceder ± 5cm.

c) Acabamento da superfície

Durante a execução deve ser feito em cada estaca da locação o controle de acabamento da superfície do revestimento, com o auxílio de duas réguas, uma de 3,00m e outra de 1,20m, colocadas em ângulo reto e paralelamente ao eixo da estrada, respectivamente. A variação da superfície, entre dois pontos quaisquer de contato, não deve exceder a 0,5cm, quando verificada com qualquer das réguas.

O acabamento longitudinal da superfície deve ser verificado por aparelhos

medidores de irregularidade tipo resposta devidamente calibrados (DNER-PRO 164 e DNER-PRO 182) ou outro dispositivo equivalente para esta finalidade. Neste caso o Quociente de Irregularidade - QI deve apresentar valor inferior ou igual a 35 contagens/km (IRI ≤ 2,7).

d) Condições de segurança

O revestimento de concreto asfáltico acabado deve apresentar Valores de Resistência à Derrapagem - VDR ≥ 45 quando medido com o Pêndulo Britânico (ASTM-E 303) e Altura de Areia - 1,20mm ≥ HS ≥ 0,60mm (NF P-98-216-7). Os ensaios de controle são realizados em segmentos escolhidos de maneira aleatória, na forma definida pelo Plano da Qualidade.

7.4 Plano de Amostragem - Controle Tecnológico

O número e a freqüência de determinações correspondentes aos diversos ensaios para o controle tecnológico da produção e do produto são estabelecidos segundo um Plano de Amostragem aprovado pela Fiscalização, de acordo com a seguinte tabela de controle estatístico de resultados (DNER-PRO 277):

TABELA DE AMOSTRAGEM VARIÁVEL

n	5	6	7	8	9	10	11	12
к	1,55	1,41	1,36	1,31	1,25	1,21	1,19	1,16
α	0,45	0,35	0,30	0,25	0,19	0,15	0,13	0,10

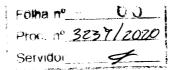
TABELA DE AMOSTRAGEM VARIÁVEL (continuação)

n	13	14	15	16	17	19	21	
к	1,13	1,11	1,10	1,08	1,06	1,04	1,01	
α	0,08	0,06	0,05	0,04	0,03	0,02	0,01	
n = n° de amostras, k = coeficiente multiplicador, α = risco do Executante								

7.5 Condições de Conformidade e Não Conformidade

Todos os ensaios de controle e determinações relativos à produção e ao produto, realizados de acordo com o Plano de Amostragem citado em 7.4, deverão cumprir





as Condições Gerais e Específicas desta Norma, e estar de acordo com os seguintes critérios:

 a) Quando especificada uma faixa de valores mínimos e máximos devem ser verificadas as seguintes condições:

 \overline{X} - ks < valor mínimo especificado ou \overline{X} + ks > valor máximo de projeto: Não Conformidade;

 \overline{X} - ks \geq valor mínimo especificado ou \overline{X} + ks \leq valor máximo de projeto: Conformidade:

Sendo:

$$\overline{X} = \frac{\sum x_i}{n}$$

$$s = \sqrt{\frac{\sum (x_i - \overline{X})^2}{n - 1}}$$

Onde:

 x_i – valores individuais

 \overline{X} – média da amostra

s - desvio padrão da amostra.

 k - coeficiente tabelado em função do número de determinações.

n - número de determinações.

 Quando especificado um valor mínimo a ser atingido devem ser verificadas as seguintes condições:

Se \bar{x} - ks < valor mínimo especificado: Não Conformidade;

Se \bar{x} - ks \geq valor mínimo especificado: Conformidade.

Os resultados do controle estatístico serão registrados em relatórios periódicos de acompanhamento de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO a qual estabelece que sejam tomadas providências para tratamento das "Não-Conformidades" da Produção e do Produto.

Os serviços só devem ser aceitos se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

Qualquer serviço só deve ser aceito se as correções executadas colocarem-no em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário será rejeitado.

8 Critérios de medição

Os serviços conformes serão medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

- a) O concreto asfáltico será medido em toneladas de mistura efetivamente aplicada na pista. Não serão motivos de medição: mão-de-obra, materiais (exceto cimento asfáltico), transporte da mistura da usina à pista e encargos quando estiverem incluídos na composição do preço unitário;
- A quantidade de cimento asfáltico aplicada é obtida pela média aritmética dos valores medidos na usina, em toneladas;
- c) O transporte do cimento asfáltico efetivamente aplicado será medido com base na distância entre a refinaria e o canteiro de serviço.
- d) Nenhuma medição será processada se a ela não estiver anexado um relatório de controle da qualidade contendo os resultados dos ensaios e determinações devidamente interpretados, caracterizando a qualidade do serviço executado.

/indice Geral



Folha nº 3237/2020

			The same of the sa		
Índice Geral					
Abertura ao tráfego	5.4.7	7	Execução	5.4	7
Abstract		1	Índice geral		13
Agregado graúdo	5.1.2.1	4	Inspeção	7	9
Agregado miúdo	5.1.2.2	4	Instalação	6.3	8
Agregados	5.1.2;6.1;7.1.2 4;8	3;9	Manejo ambiental	6	7
Aquecimento dos agregados	5.4.3	7	Material de enchimento (filer)	5.1.2.3	4
Cimento asfáltico	5.1.1; 6.2; 7.1.1 4; 8	; 9	Materiais	5.1	3
Composição da mistura	5.2	4	Melhorador de adesividade	5.1.2.4	4
Condições de Conformidade e Não Conformidade	7.5	11	Objetivo	1	1
Condições específicas	5	3	Operação	6.4	9
Condições gerais	4	3	Pintura de ligação	5.4.1	7
Controle da usinagem do concreto asfáltico	7.2.1	10	Plano de Amostragem - Controle Tecnológico	7.4	11
Controle da produção		10	Prefácio		1
Controle dos insumos	7.1	9	Produção do concreto asfáltico	5.4.4	7
Critérios de medição	8	12	Referências normativas	2	2
Definição	3	3	Resumo		1
Distribuição e compactação da mistura	5.4.6	7	Sumário		1
Equipamentos	5.3	5	Temperatura do ligante	5.4.2	7
Espalhamento e compactação			Transporte do concreto asfáltico	5.4.5	7
na pista	7.2.2	10	Verificação do produto	7.3	11



DNIT

NORMA DNIT 032/2005 - ES

Pavimentos flexíveis – Areia-Asfalto a quente – Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA DE PLANEJAMENTO E PESQUISA

> INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-330 Tel/fax: (0xx21) 3371-5888 Autor: Diretoria de Planejamento e Pesquisa

Processo: 50.607.014.423/2004-98

Origem: Revisão da norma DNER-ES 312/97

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na reunião de: 11 / 05 / 2005

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

> Palavras-chave: Asfalto, Areia-Asfalto, mistura, especificação

N° total de páginas 12

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução de camada do pavimento por meio da confecção de mistura a quente em usina apropriada utilizando cimento asfáltico, areia e material de enchimento (filer). Estabelece os requisitos concernentes a materiais, equipamentos, execução e controle da qualidade dos materiais empregados, além dos critérios para aceitação e rejeição e medição dos serviços.

Abstract

This document provides the method of executing the pavement layer, making use of bituminous hot mix from appropriate plant including binder, sand and filer. It also defines the requirements concerning materials, equipments, execution and quality control of the materials in use, as wall as the criteria acceptance and rejection and weasurement of the services.

Sumário Prefácio

1	Objetivo	1
2	Referências normativas	1
3	Definição	3
4	Condições gerais	3
5	Condições específicas	3

6	Manejo ambiental	6
7	Inspeção	8
8	Critérios de medição	11
Índi	ce Geral	12

Prefácio

A presente Norma foi preparada pela Diretoria de Planejamento e Pesquisa, objetivando estabelecer as condições exigíveis para a execução de camada de pavimento com mistura a quente em usina apropriada utilizando ligante asfáltico, areia e filer. Está formatada de acordo com a norma DNIT 001/2002-PRO e cancela e substitui a norma DNER-ES 312/97.

1 Objetivo

Estabelecer a sistemática a ser empregada na fabricação de misturas asfálticas do tipo Areia-Asfalto a quente para a construção de camadas do pavimento de acordo com os alinhamentos, greide e seção transversal de projeto.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados neste item serviram de base à elaboração desta Norma e contêm disposições que, ao serem citadas no texto, se tornam parte integrante desta Norma. As edições apresentadas são as que estavam em vigor na data desta publicação,



recomendando-se que sempre sejam consideradas as edições mais recentes, se houver.

- a) AMERICAN ASSOCIATION OF STATE HIGHWAY AND TRANSPORTEATION OFFICIALS. T 283-89: resistance of compacted bituminous mixture to moisture induced damage. In: _____. Standard specifications for transportation materials and methods of sampling and testing. Washington, D.C., 1986, v.2
- b) AMERICAN SOCIETY FOR TESTING AND MATERIALS. ASTM D 1754: effect of heat and air on asphaltic materials (Thin-Film Oven Test): test. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- c) _____.ASTM D 2872: effect of heat and air on a moving film of asphalt (Rolling Thin-Film Oven Test): test. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- d) ______ . ASTM E 303: pavement surface frictional properties using the British Portable Tester Surface Frictional Properties Using the British Pendulum Tester: test for measuring. In: _____. 1978 annual book of ASTM standards. Philadelphia, Pa., 1978.
- e) ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 5847: materiais asfálticos
 - determinação da viscosidade absoluta.
 Rio de Janeiro, 2001.
- NBR 6560: materiais asfálticos determinação do ponto do amolecimento – método do anel e bola. Rio de Janeiro, 2000.
- g) ASSOCIATION FRANÇAISE DE NORMALISATION. AFNOR NF P-98-216 : determination de la macrotexture partie 1: determination de hauteur au sable. Paris, 1999.

h)	DEPARTAMENTO	NACIONAL	. DE
	ESTRADAS DE RO	DAGEM. DNEF	R-ISA 07:
	impactos da fase	de obras rodov	/iárias –
	causas/ mitigação/	eliminação. In	:
	Corpo normativo	o ambiental	para
	empreendimentos	rodoviários.	Rio de
	Janeiro, 1996.		

i)	·	DNE	R-EM	204/95 :	cimer	ntos
	asfálticos	de	petróleo:	especif	icação	de
	material. F	Rio d	e Janeiro	: IPR, 199	95.	

j)	DNE	R-EM	367/9	7 :	ma	terial	de
	enchimento	para	mist	ıras	а	sfáltic	as
	especificação	de m	aterial.	Rio	de	Janei	ro:
	IPR, 1997.						

- k) ____. DNER-ME 003/99: material asfáltico
 determinação da penetração: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1999.
- DNER-ME 004/94: material asfáltico

 determinação da viscosidade "Saybolt-Furol" a alta temperatura: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- m) ____. DNER-ME 043/95: misturas asfálticas a quente ensaio Marshall: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1995.
- n) _____. DNER-ME 053/94: misturas asfálticas percentagem de betume: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- O) _____. DNER-ME 054/97: equivalente de areia: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- p) _____. DNER-ME 079/94: agregado adesividade a ligante asfáltico: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- q) _____. DNER-ME 083/98: agregados análise granulométrica: método de ensaio.
 Rio de Janeiro: IPR, 1998.
- r) ____. DNER-ME 089/94: agregados avaliação da durabilidade pelo emprego de soluções de sulfato de sódio ou de magnésio: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.





- s) ____. DNER-ME 138/94: misturas asfálticas determinação da resistência à tração por compressão diametral: método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- t) _____. DNER-ME 148/94: material asfáltico
 determinação dos pontos de fulgor e combustão (vaso aberto Cleveland): método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- U) _____. DNER-PRO 164/94 Calibração e controle de sistemas de medidores de irregularidade de superfície do pavimento (Sistemas Integradores IPR/USP e Maysmeter);
- v) _____. DNER-PRO 182/94: medição de irregularidade de superfície de pavimento com sistemas integradores IPR/USP e Maysmeter: procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 1994.
- w) _____. DNER-PRO 277/97: metodologia para controle estatístico de obras e serviços: procedimento: Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- x) DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES. DNIT 011/2004-PRO: gestão da qualidade em obras rodoviárias: procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2004.

3 Definição

Areia-Asfalto a quente é a mistura executada a quente em usina apropriada, com características específicas, composta de areia (agregado miúdo), material de enchimento (filer) se necessário, e cimento asfáltico espalhado e compactado a quente.

4 Condições gerais

A Areia-Asfalto a quente pode ser empregada como revestimento, base, regularização ou reforço do pavimento.

Não será permitida a execução dos serviços, objeto desta Norma, em dias de chuva.

A Areia-Asfalto a quente somente deverá ser fabricada, transportada e aplicada quando a temperatura ambiente for superior a 10°C.

Todo o carregamento de ligante asfáltico que chegar à obra deverá apresentar certificado de resultados de análise dos ensaios de caracterização exigidos pela especificação, correspondente à data de fabricação ou ao dia de carregamento e transporte para o canteiro de serviço, se o período entre os dois eventos ultrapassar de 10 dias. Deverá trazer também indicação clara da sua procedência, do tipo e quantidade do seu conteúdo e distância de transporte entre a refinaria e o canteiro de obra.

5 Condições específicas

5.1 Material

Os materiais constituintes são os agregados miúdos, material de enchimento (iler) e cimento asfáltico, os quais devem satisfazer estas Especificações, item 2 – Referências, e às Especificações aprovadas pelo DNIT.

5.1.1 Ligante asfáltico

Podem ser empregados os seguintes ligantes asfálticos:

cimento asfáltico de petróleo, CAP-30/45,
 CAP-50/60, CAP-85/100, (classificação por penetração),
 CAP-20 e CAP-40 (classificação por viscosidade);

5.1.2 Agregados

5.1.2.1 Areia - agregado miúdo

O agregado é a areia. Suas partículas individuais devem ser resistentes, em seus grãos, estando livres de torrões de argila e de substâncias nocivas. Deve apresentar equivalente de areia igual ou superior a 55% (DNER-ME 054).

5.1.2.2 Material de enchimento (filer)

Deve ser constituído por materiais minerais finamente divididos, tais como cimento Portland, cal extinta, póscalcários, cinza volante, etc; e que atendam à Norma DNER-ME 367.

Quando da aplicação deve estar seco, e/ou isento de grumos.

rancis V. Mise i mayderiya Assessor î êchico Micu 27004590-1 NOTA: Denomina-se filer nesta norma a porção de qualquer um destes materiais acima, que passa na peneira n° 200.

5.1.2.3 Melhorador de adesividade

Não havendo boa adesividade entre o ligante asfáltico a areia — agregado miúdo (DNER-ME 079), poderá ser empregado melhorador de adesividade na quantidade fixada no projeto.

A determinação da adesividade é definida pelos seguintes ensaios:

- Método DNER 079/95, após submeter o ligante asfáltico contendo o dope no ensaio RTFOT (ASTM – D 2872);
- b) Método de ensaio para determinar a resistência de misturas asfálticas compactadas à degradação produzidas pela umidade (AASHTO 283/89). Neste caso a razão da resistência à tração por compressão diametral estática deverá ser superior a 0,7 (DNER-ME 138/94).

5.2 Composição da mistura

A composição da mistura Areia-Asfalto a quente deve satisfazer aos requisitos do quadro seguinte com as respectivas tolerâncias no que diz respeito a granulométrica (DNER-ME 083/94) e aos percentuais do ligante asfáltico.

Quando a camada de Areia-Asfalto for destinada a ser uma camada de revestimento deve ser projetada com uma faixa granulométrica próxima aos limites inferiores da especificação.

DES	IGNAÇÃO E TA	MANHO NOMIN	AL DOS AGREG	ADOS		
Designação		A	В	Tolerâncias		
Tamanho	Nominal	4,75 mm 2,0 mm				
Pen	eiras					
Nome	Abertura mm	Porcentagem total passando (por p				
(3/8 pol.)	9,5 mm	100	-			
(nº 4)	4,75 mm	80 – 100	80 – 100 100			
(nº 10)	2,00 mm	60 – 95	90 – 100	± 4%		
(nº 40)	0,42 mm	16 – 52	40 – 90	± 4%		
(nº 80)	0,18mm	4 – 15	10 – 47	± 3%		
(nº 200)	0,075 mm	2 - 10	0-7	± 2%		
Emprego		Revestimento	Revestimento	-		
Cimento Asfáltico % sobre o total da Mistura		6 - 12	7 - 12	±0,3%		

No projeto da curva granulométrica para camada de revestimento, deve ser considerada a segurança do usuário, especificada no item 7.3.4 – Condições de Segurança.

As porcentagens de betume referem-se à mistura de Areia e filer, considerada como 100%.

a) devem ser adotados o Método Ensaio
 Marshall para Misturas Asfálticas para verificações de condições de vazios, estabilidade e fluência da mistura.

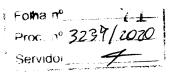
Discriminação	ENSAIO
•	Marshall DNER-ME 043
Porcentagem de vazios	3 a 8
Relação betume/vazios	65 – 82
Estabilidade, mínima	300 kgf (75 golpes)
Fluência, mm	2,0 - 4,5

 b) as Especificações Complementares podem fixar outra energia de compactação;

5.3 Equipamento

Todo equipamento, antes do início da execução da obra, deve ser examinando, devendo estar apto para realizar os trabalhos constantes desta Norma. Os equipamentos requeridos são os seguintes:





5.3.1 Depósito para ligante asfáltico

Os depósitos para o ligante asfáltico devem ser capazes de aquecer o material, às temperaturas fixadas nas Especificações. O aquecimento deve ser feito por meio de serpentinas a vapor, eletricidade ou outros meios, de modo não haver contatos de chamas com interior do depósito. Deve ser instalado um sistema de circulação para o asfalto, de modo a garantir a circulação, desembaraçada e contínua, do depósito ao mis turador,, durante todo o período de operação. Todas as tubulações devem ser dotadas de isolamento, a fim de evitar perdas de calor. A capacidade dos depósitos deve ser suficiente para, no mínimo, três dias de serviço.

5.3.2 Depósito para agregados (Areia)

Os silos devem ter capacidade total adequada e serem divididos em compartimentos, dispostos de modo a separar e estocar, as frações apropriadas do agregado. Cada compartimento deve possuir dispositivos de descarga. Haverá um silo para o filer, conjugado com dispositivos para a sua dosagem.

5.3.3 Usina para misturas asfálticas (Areia-Asfalto)

A usina deve estar equipada com uma unidade classificadora de agregados, após o secador, dispor de misturador tipo Pugmill, com duplo eixo conjugado, provido de palhetas reversíveis e removíveis, ou outro tipo de produzir uma mistura uniforme. Deve, ainda, o misturador possuir dispositivo de descarga, de função ajustável e dispositivo completo para controlar o ciclo completo de mistura. Um termômetro, com proteção metálica e escala de 90° a 210°C, deve ser fixado na linha de alimentação do asfalto, em local adequado próximo a descarga do misturador. A usina deve ser equipada, além disso, com um termômetro de mercúrio, com escala em "dial", pirômetro elétrico, ou outros instrumentos termométricos aprovados, colocados na descarga do secador, para registrar a temperatura dos agregados.

5.3.4 Caminhões para transporte da mistura

Os caminhões, tipo basculante, para o transporte da Areia-Asfalto, devem ter caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo cru fino, óleo parafínico, ou solução de cal,

de modo a evitar a aderência da mistura às chapas. A utilização de produtos susceptíveis de dissolver o ligante asfáltico (óleo diesel, gasolina, etc.) não são permitidos.

5.3.5 Equipamento para espalhamento

O equipamento para espalhamento e acabamento deve ser constituído de pavimentadoras automotrizes, capazes de espalhar e conformar a mistura no alinhamento, cotas e abaulamento requeridos. As acabadoras devem ser equipadas com parafusos sem fim, para colocar cãs misturas nas faixas, e possuir dispositivos rápidos e eficientes de direção, além de marchas para frente e para trás, As acabadoras devem ser equipadas com alisadores e dispositivos para aquecimento dos mesmos, à temperatura requerida, para a colocação da misturasem irregularidades.

5.3.6 Equipamento para a compressão

O equipamento para compressão deve ser constituído por rolo pneumático e rolo metálico liso, tipo tandem ou rolo vibratório. Os rolos pneumáticos, autopropulsionados, devem ser dotados de dispositivos que permitam a calibragem de variação de pressão dos pneus de 2,5 Kgf/cm² a 8,4 Kgf/cm² (35 a 120 psi).

O equipamento em operação deve ser suficiente para comprimir a mistura à densidade requerida, enquanto esta se encontrar em condições de operacionalidade.

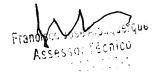
5.4 Execução

5.4.1 Pintura de ligação

Sendo decorridos mais de sete dias entre a execução da imprimação e a do revestimento, ou no caso de ter havido trânsito sobre a superfície imprimada, ou, ainda ter sido a imprimação recoberta com areia, deve ser feita uma pintura de ligação.

5.4.2 Temperatura do cimento asfáltico

A temperatura do cimento asfáltico empregado na mistura deve ser determinada para cada tipo de ligante, em função da relação temperatura-viscosidade. A temperatura conveniente é aquela na qual o asfalto apresenta uma viscosidade situada dentro da faixa de 75 e 95 segundos, "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004), indicando-se preferencialmente, a viscosidade de 85 a



Fotha nº (2)
Proc. nº 3237/2020
Servidoi —

95 segundos. Entretanto, a temperatura do ligante não deve ser inferior a 107°C e nem exceder a 177°C.

5.4.3 Temperatura dos agregados (Areia)

Os agregados devem ser aquecidos a temperaturas de 10°C a 15°C, acima da temperatura do ligante asfáltico, sem ultrapassar 177°C.

5.4.4 Produção de Areia-Asfalto

A produção de Areia-Asfalto é efetuada em usinas apropriadas, conforme anteriormente especificado.

5.4.5 Transporte de Areia-Asfalto a quente

A Areia-Asfalto a quente produzida pode ser transportada, da usina ao ponto de aplicação, nos veículos basculantes especificados no item 5.3.4 quando necessário, para que a mistura seja colocada na pista à temperatura especificada. Cada carregamento deve ser coberto com lona ou outro material aceitável, com tamanho suficiente para proteger a mistura.

5.4.6 Distribuição e compressão da mistura

A distribuição da Areia-Asfalto deve ser feita por máquinas acabadoras, conforme especificado no item 5.3.6; e não deve ser aplicado a temperatura ambiente inferior a 10°C.

Caso ocorram irregularidades na superfície da camada, estas devem ser sanadas pela adição manual da Areia-Asfalto, sendo esse espalhamento efetuado por meio de ancinhos e rodos metálicos.

Imediatamente após a distribuição da Areia-Asfalto, tem início a rolagem. Como norma geral, a temperatura de rolagem é a mais elevada que a mistura betuminosa possa suportar, temperatura essa fixada, experimentalmente, para cada caso.

Caso sejam empregados rolos de pneus, de pressão variável, inicia-se a rolagem com baixa pressão, a qual é aumentada à medida que a mistura vai sendo compactada, e, conseqüentemente, suportando pressões mais elevadas.

A compactação será iniciada pelos bordos, longitudinalmente, continuando em direção ao eixo da pista. Nas curvas, de acordo com a superelevação, a compressão deve começar sempre do ponto mais baixo para o ponto mais alto. Cada passada do rolo deve ser

recoberta, pelo menos, metade da largura rolada. Em qualquer caso, a operação de rolagem perdura até o momento em que seja atingida a compactação especificada.

Durante a rolagem não são permitidas mudanças de direção e inversões bruscas de marcha nem estacionamento do equipamento sobre o revestimento recém – rolado. As rodas do rolo devem ser umedecidas adequadamente, de modo a evitar a aderência da mistura.

5.4.7 Abertura ao tráfego

Os revestimentos recém – acabados devem ser mantidos sem tráfego, até o seu completo resfriamento.

6 Manejo ambiental

Para execução de revestimento asfáltico do tipo Areia-Asfalto usinado a quente são necessários trabalhos envolvendo a utilização de asfalto e agregados, além da instalação de usina misturadora.

Os cuidados a serem observados para fins de preservação do meio ambiente, envolvem a produção e aplicação de agregados, o estoque e operação da usina.

NOTA: Devem ser observadas as prescrições estabelecidas nos Programas Ambientais que integram o Projeto Básico Ambiental – PBA.

6.1 Agregados

No decorrer do processo de obtenção de agregados de areais devem ser considerados os seguintes cuidados principais:

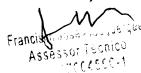
Caso utilizado areal comercial, a areia somente é aceita após apresentação da licença ambiental de operação do areal, cuja cópia deve ser arquivada junto ao Livro de Ocorrências da Obra.

Não é permitida a exploração de areal em área de preservação ambiental.

Planejar adequadamente a exploração do areal, de modo a minimizar os impactos decorrentes da exploração e facilitar a recuperação ambiental após o término das atividades exploratórias.

Impedir queimadas como forma de desmatamento.

Seguir as recomendações constantes da DNER-ES 279/97 para os caminhos de serviço.



6.2 Ligante asfáltico

Instalar os depósitos em locais afastados de cursos d'áqua.

Vedar o descarte do refugo de materiais usados na faixa de domínio onde possam causar prejuízos ambientais.

Recuperar a área afetada pelas operações de construção/execução, imediatamente após a remoção da usina e dos depósitos, e limpeza do canteiro de obras.

As operações em usinas asfálticas a quente englobam:

- a) estocagem, dosagem, peneiramento e transporte de agregados frios;
- transporte, peneiramento, estocagem e pesagem de agregados quentes;
- c) transporte e estocagem de filer;
- d) transporte, estocagem e aquecimento de óleo combustível e cimento asfáltico.

Os agentes e fontes poluidoras, compreendem:

Agentes e fontes poluidoras

AGENTE POLUIDOR	FONTES POLUIDORAS
I. Emissão de partículas	A principal fonte é o secador rotativo. Outras fontes são: peneiramento, transferência e manuseio de agregados, balança, pilhas de estocagem e tráfego de veículos e vias de acesso.
II. Emissão de gases	Combustão do óleo: óxido de enxofre, óxido de nitrogênio, monóxido de carbono e hidrocarbonetos. Aquecimento de cimento asfáltico: hidrocarbonetos. Tanques de estocagem de óleo combustível e de cimento asfáltico: hidrocarbonetos.
III. Emissões Fugitivas	As principais fontes são: pilhas de estocagem ao ar livre, carregamento dos silos frios, vias de tráfego, área de peneiramento, pesagem e mistura.

NOTA: Emissões Fugitivas - São quaisquer lançamentos ao ambiente, sem passar primeiro por alguma chaminé ou duto projetados para corrigir ou controlar seu fluxo.

Em função destes agentes devem ser obedecidos os itens 6.3 e 6.4.

6.3 Quanto à instalação

Impedir a instalação de usinas de asfalto a quente a uma distancia inferior a 200 m (duzentos metros), medidos a partir da base da chaminé, de residências, de hospitais, clínicas, centros de reabilitação, escolas asilos, orfanatos, creches, clubes esportivos, parques de diversões e outras construções comunitárias.

Definir no projeto executivo áreas para as instalações industriais, de maneira tal que se consiga o mínimo de agressão ao meio ambiente.

Atribuir à Executante responsabilidade pela obtenção da licença de instalação/operação, assim como manter a usina em condições de funcionamento dentro do prescrito nestas especificações.

6.4 Operação

Instalar sistemas de controle de poluição do ar constituídos por ciclone e filtro de mangas ou de equipamentos que atendam aos padrões estabelecidos nas legislações vigentes.

Apresentar junto com o projeto para obtenção de licença, resultados de medições das chaminés que comprovem a capacidade do equipamento de controle proposto, para atender aos padrões estabelecidos pelo órgão ambiental.

Dotar os silos de estocagem de agregado frio de proteções laterais e de cobertura, para evitar dispersão das emissões fugitivas durante a operação de carregamento.

Enclausurar a correia transportadora de agregado frio.

Adotar procedimentos de forma que a alimentação do secador seja feita sem emissão visível para a atmosfera.

Manter pressão negativa no secador rotativo, enquanto a usina estiver em operação, para evitar emissões de partículas na entrada e saída do mesmo.

Conectar o misturador, os silos de agregado quente e as peneiras classificatórias do sistema de exaustão ao sistema de controle de poluição do ar, para evitar emissões de vapores e partículas para a atmosfera.

Fechar os silos de estocagem de massa asfáltica.

Pavimentar e manter limpas as vias de acesso internas, de tal modo que as emissões provenientes do tráfego de veículos não ultrapassem 20% de opacidade.

Dotar os silos de estocagem de filer de sistema próprio de filtragem a seco.

Adotar procedimentos operacionais que evitem a emissão de partículas provenientes dos sistemas de limpeza dos filtros de mangas e de reciclagem do pó, retidos nas mangas.

Acionar os sistemas de controle de poluição do ar antes dos equipamentos de processo.



Proc. a° 3837/2020 Servidoi

Manter em boas condições todos os equipamentos de processo e de controle.

Dotar as chaminés de instalações adequadas para realização de medições.

Substituir o óleo combustível por outra fonte de energia menos poluidora (gás ou eletricidade).

7 Inspeção

7.1 Controle dos insumos

Todos os materiais utilizados na fabricação de Areia-Asfalto a quente (Insumos) devem ser examinados em laboratório, obedecendo à metodologia indicada pelo DNIT, e satisfazer as especificações em vigor.

7.1.1 Ligante asfáltico

O controle de qualidade do ligante asfáltico consta do seguinte:

- O1 ensaio de penetração a 25°C (DNER-ME 003) para todo carregamento que chegar à obra;
- O1 ensaio do ponto de fulgor, para todo carregamento que chegar à obra (DNER-ME 148);
- O1 índice de susœptibilidade térmica para cada 100t determinado pelos ensaios (DNER-ME 003 e ABNT NBR 6560);
- 01 ensaio de espuma, para todo carregamento que chegar à obra;
- O1 ensaio de viscosidade "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004) em várias temperaturas para a verificação da viscosidade especificada e o estabelecimento da curva viscosidade X temperatura para cada 100t

7.1.2 Agregados

O controle de qualidade dos agregados consta do seguinte:

- a) ensaios de granulometria do agregado (areia), de cada silo por jornada de trabalho (DNER-ME 083);
- b) ensaios de equivalente de areia, (DNER-ME 054);

 ensaio de granulometria do material de enchimento (filer), (DNER-ME 083).

Nota: A quantidade de ensaios dos agregados obedecerá ao Plano de Amostragem estabelecido e aprovado pela Fiscalização.

7.2 Controle da produção

O controle da produção (Execução) Areia-Asfalto a quente deve ser exercido através de coleta de amostras, ensaios e determinações feitas de maneira aleatória.

7.2.1 Controle da usinagem da Areia-Asfalto a quente

- a) Controle da quantidade de ligante na mistura
 - Devem ser efetuadas extrações de asfalto, de amostras da mistura coletada na pista (DNER-ME 053). A porcentagem de ligante pode variar, no máximo ± 0,3%, da fixada no projeto.
- b) Controle da graduação da mistura de agregados (areia)
 - Deve ser procedido o ensaio de granulometria (DNER-ME 083) da mistura dos agregados resultantes das extrações citadas no item anterior. A curva granulométrica deve manter-se contínua, enquadrando-se dentro das tolerâncias, especificadas no projeto.

c) Controle de temperatura

Devem ser efetuadas medidas de temperatura, durante a jornada de 8 horas de trabalho, em cada um dos itens abaixo discriminados:

- do ligante, na usina;
- da mistura, no momento, da saída do misturador.
- da mistura no momento do espalhamento no início de rolagem, na pista.

As temperaturas devem apresentar valores $de \pm 5$ °C das temperaturas especificadas.



Folha nº (3)
Proc. nº 3239/2020
Servidoi #

d) Controle das características da mistura

- Devem ser realizados ensaios Marshall em três corpos-de-prova de cada mistura por cada jornada de oito horas de trabalho (DNER-ME 043).
- O valor de estabilidade deve satisfazer ao especificado no item proposto. As amostras devem ser coletadas na pista.

7.2.2 Espalhamento e compressão na pista

Devem ser efetuadas medidas de temperatura durante o espalhamento da massa imediatamente, antes de iniciada a compressão. Estas temperaturas devem ser as indicadas para compressão, com uma tolerância de ± 5°C.

O controle do grau de compressão - GC da areia-asfalto deve ser feito, preferencialmente, medindo-se a densidade aparente de corpos-de-prova extraídos da mistura espalhada e comprimida na pista, por meio de brocas rotativas, comparando-as com os resultados da densidade aparente de projeto.

Podem ser empregados outros métodos para determinação da densidade aparente na pista, desde que indicad a no projeto.

Devem ser realizados determinações em locais escolhidos aleatoriamente durante a jornada de trabalho, não sendo permitidos - GC inferiores a 97% ou superiores a 101%, em relação à massa específica aparente do projeto.

As medidas do grau de compactação devem ser efetuadas a cada 700m² de pista.

7.3 Verificação do produto

A verificação final da qualidade do revestimento de Areia-Asfalto (Produto) deve ser exercida através das seguintes determinações:

a) Espessura da camada

Deve ser medida a espessura por ocasião da extração dos corpos-deprova na pista, ou pelo nivelamento, do eixo e dos bordos, antes e depois do espalhamento e compressão da mistura. Admite-se a variação de ± 5% em relação às espessuras de projeto, em 10(dez) medidas sucessivas.

b) Alinham entos

 A verificação do eixo e bordos é feita durante os trabalhos de locação e nivelamento nas diversas seções correspondentes às estacas da locação. Poderá também ser a trena. Os desvios verificados não deverão exceder ± 5cm.

c) Acabamento da superfície

- Durante a execução deve ser feito em cada estaca da locação o controle de acabamento da superfície revestimento, com o auxilio de duas réguas, uma de 3,00m e outra de 1,20m, colocadas em ângulo reto e paralelamente ao eixo da estrada, variação respectivamente. Α superficie, entre dois pontos quaisquer de contato, não deve exceder a 0,5cm, quando verificada com qualquer das réguas.
- acabamento Iongitudinal da superfície deve ser verificado por medidores "aparelhos de irregularidade tipo resposta" devidamente calibrados (DNER-PRO 164 e DNER-PRO 182) ou outro dispositivo equivalente para finalidade. Neste caso o Quociente de Irregularidade - QI deverá apresentar valor inferior a 35 contagens/km.

d) Condições de segurança

- O revestimento de Areia-Asfalto a quente acabado deve apresentar valores de Resistência à Derrapagem
 VDR = 45 quando medido com o Pêndulo Britânico (ASTM-E 303/93) e Altura de Areia - HS na faixa de 0,6 > HS > 1,2mm (NF P-38).
- Pode, também, ser empregado outro processo para avaliação da resistência à derrapagem, quando indicado no projeto. Os ensaios de controle da



execução devem ser realizados em segmentos homogêneos escolhidos de maneira aleatória.

7.4 Plano de Amostragem - Controle tecnológico

O número e a freqüência de verificação e de determinações correspondentes aos diversos ensaios para o controle tecnológico dos insumos, da produção e do produto devem ser estabelecidos pelo Executante segundo um Plano de Amostragem Aleatória definido de acordo com a seguinte tabela de controle estatístico de resultados (DNER-PRO 277):

TABELA DE AMOSTRAGEM VARIÁVEL

n	5	6	7	8	9	10	11	12
к	1,55	1,41	1,36	1,31	1,25	1,21	1,19	1,16
¥	0,45	0,35	0,30	0,25	0,19	0,15	0,13	0,10

TABELA DE AMOSTRAGEM VARIÁVEL

n	13	14	15	16	17	19	21
к	1,13	1,11	1,10	1,08	1,06	1,04	1,01
A	0,08	0,06	0,05	0,04	0,03	0,02	0,01
n = n° de amostras, k = coeficiente multiplicador, ∀= risco do Executante							

7.5 Condições de Conformidade e Não Conformidade

Todos os ensaios de controle e verificações para os Insumos a produção e o Produto realizados de acordo com o Plano de Amostragem, devem cumprir as Condições Gerais e Condições Específicas do Capítulo 4 e Capítulo 5 desta Norma, e atenderem às condições de Conformidade e Não Conformidade de acordo com os seguintes critérios (DNER-PRO 277):

a) Nos ensaios ou verificações em que é especificada uma faixa de valores mínimos e máximos devem ser verificadas as seguintes condições para atender às exigências de Conformidade e Não Conformidade:

x - ks < valor mínimo especificado ou;

x + ks > valor máximo de projeto - Não Conformidade;

 \bar{x} - ks = valor mínimo especificado ou;

 $\frac{-}{x}$ + ks = valor máximo de projeto - Conformidade;

Sendo:

$$\overline{X} = \frac{\sum x_1}{n}$$

$$S = \sqrt{\frac{\sum (x_1 - x)^2}{n - 1}}$$

Onde:

 x_1 – valores individuais

 \overline{X} – média da amostra

S - desvio padrão da amostra.

 k - coeficiente tabelado em função do número de determinações.

n - número de determinações.

b) Nos ensaios e verificações em que é especificado um valor mínimo a ser atingido deve-se verificar a seguinte condição para atender às exigências de Conformidade e não Conformidade:

Se $\overline{\underline{x}}$ - ks < valor mínimo especificado - Não Conformidade;

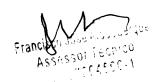
Se x - ks \ge valor mínimo especificado - Conformidade.

Os resultados do controle estatístico devem ser registrados em relatórios periódicos de acompanhamento de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO a qual estabelece que sejam tomadas providências para tratamento das "Não-Conformidades" da Produção e do Produto.

Os serviços só devem ser aceitos se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

Qualquer serviço só deve ser aceito se as correções executadas colocarem-no em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário será rejeitado.



Proc. 2º 3237/2020 Servidoi_______

8 Critérios de medição

Os serviços Conformes serão medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

a) A Areia-Asfalto deve der medida em toneladas de mistura efetivamente aplicada na pista. Não devem ser motivos de medição: mão-de-obra, materiais (exceto cimento asfáltico), transporte da mistura da usina à pista e encargos quando estiverem incluídos na composição do preço unitário;

- A quantidade de cimento asfáltico aplicada é obtida pela média aritmética dos valores medidos na usina, em toneladas;
- c) O transporte do cimento asfáltico efetivamente aplicado deve ser medido com base na distância entre a refinaria e o canteiro de serviço.
- d) Nenhuma medição deve ser processada se à ela não estiver anexado um relatório de controle da qualidade contendo os resultados dos ensaios e determinações devidamente interpretados, caracterizando a qualidade do serviço executado

/ Índice Geral

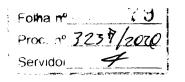


12

NORMA DNIT 032/2005 -ES

NOTABLET 002/2000 E0					
Índice Geral					
Abertura ao tráfego	5.4.7	6	Índice Geral		12
Abstract		1	Inspeção	7	8
Agregados	5.1.2	3	Ligante asfáltico	5.1.1	3
Agregados	6.1	6	Ligante asfáltico	6.2	7
Agregados	7.1.2	8	Ligante asfáltico	7.1.1	8
Areia - agregado miúdo	5.1.2.1	3	Manejo ambiental	6	6
Caminhões para transporte	5.3.4	5	Material de enchimento (filer)	5.1.2.2	3
da mistura Composição da mistura	5.2	4	Material	5.1	3
	5.2	4	Melhorador de adesividade	5.1.2.3	4
Condições de Conformidade e Não Conformidade	7.5	10	Objetivo	1	1
Condições específicas	5	3	Operação	6.4	7
Condições gerais	4	3	Pintura de ligação	5.4.1	5
Controle da produção	7.2	8	Plano de Amostragem - Controle tecnológico	7.4	10
Controle da usinagem da Areia-Asfalto a quente	7.2.1	8	Prefácio		1
Controle dos insumos	7.1	8	Produção de Areia-Asfalto	5.4.4	6
Critérios de medição	8	11	Quanto à instalação	6.3	7
Definição	3	3	Referências normativas	2	1
Depósito para agregados (Areia)	5.3.2	5	Resumo		1
Depósito para ligante asfáltico	5.3.1	5	Sumário		1
Distribuição e compressão da mistura	5.4.6	6	Temperatura do cimento asfáltico	5.4.2	5
Equipamento para a compressão	5.3.6	5	Temperatura dos agregados (Areia)	5.4.3	6
Equipamento para espalhamento	5.3.5	5	Transporte de	5.45	c
Equipamento	5.3	4	Areia-Asfalto a quente	5.4.5	6
Espalhamento e	700	0	Usina para misturas asfálticas (Areia-Asfalto)	5.3.3	5
compressão na pista	7.2.2 5.4	9	Verificação do produto	7.3	9
Execução	5.4	5			

Assessor Techico Mat. 67004590-1



DNIT

Novembro/2010

NORMA DNIT 137/2010- ES

Pavimentação – Regularização do subleito - Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA-GERAL

DIRETORIA EXECUTIVA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-000 Tel/fax: (21) 3545-4600 Autor: Instituto de Pesquisas Rodoviárias - IPR

Processo: 50607.000138/2009-02

Origem: Revisão da norma DNER - ES 299/97.

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na reunião de 17/11/2010.

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:Nº total de páginasPavimentação, Regularização, Subleito7

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução da regularização do subleito de rodovias a pavimentar.

São também apresentados os requisitos concernentes a materiais, equipamentos, execução, inclusive plano de amostragem e de ensaios, condicionantes ambientais, controle da qualidade, condições de conformidade e não-conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document presents procedures for subgrade regularization. It includes the requirements the materials, equipment, execution, includes a sampling plan and essays, environmental management, quality control, conditions for conformity and non-conformity and criteria for the measurement of the performed services.

Sumário Prefácio

1	Objetivo 1
2	Referências normativas 1
3	Definições2
4	Condições gerais 2
5	Condições específicas3
6	Condicionantes ambientais
7	Inspeções3

8	Critérios de medição	5
Ane	xo A (Informativo) Bibliografia	6
Índio	ce geral	7

Prefácio

A presente Norma foi preparada pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias – IPR/DIREX, para servir como documento base, visando estabelecer a sistemática empregada na execução e controle da qualidade da regularização do subleito de rodovias a pavimentar. Está formatada de acordo com a Norma DNIT 001/2009 – PRO, cancela e substitui a Norma DNER-ES 299/97.

1 Objetivo

Esta Norma tem por objetivo estabelecer a sistemática a ser empregada na execução da regularização do subleito de rodovias a pavimentar, com a terraplenagem já concluída.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação desta Norma. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

a) DNER-ME 036: Solo – Determinação da massa específica aparente, "in situ", com emprego do

Assensor Tecnico Mat.67004590-1 balão de borracha – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.

- b) DNER-ME 049: Solos Determinação do Índice de Suporte Califórnia utilizando amostras não trabalhadas - Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- c) DNER-ME 052: Solos e agregados miúdos –
 Determinação da umidade com emprego do "Speedy" – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- d) DNER-ME 080: Solos Análise granulométrica por peneiramento - Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- e) DNER-ME 082: Solos Determinação do limite de plasticidade – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- f) DNER-ME 088: Solos Determinação da umidade pelo método expedito do álcool – Método de ensaio.
 Rio de Janeiro: IPR.
- g) DNER-ME 092: Solo Determinação da massa específica aparente "in situ", com emprego do frasco de areia – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- h) DNER-ME 122: Solos Determinação do limite de liquidez – Método de referência e método expedito – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- i) DNER-ME 129: Solos Compactação utilizando amostras não trabalhadas – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- j) DNER 277-PRO: Metodologia para controle estatístico de obras e serviços – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- k) DNIT 001/2009-PRO: Elaboração e apresentação de normas do DNIT – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2009.
- DNIT 011-PRO: Gestão da qualidade em obras rodoviárias – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- m) DNIT 070-PRO: Condicionantes ambientais das áreas de uso de obras – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.

- n) DNIT 105-ES: Terraplenagem Caminhos de serviço – Especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR.
- o) DNIT 106-ES: Terraplenagem Cortes especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR.
- p) DNIT 107-ES: Terraplenagem Empréstimos Especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR.
- q) DNIT 108-ES: Terraplenagem Aterros –
 Especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR.

3 Definições

Para os efeitos desta Norma, aplicam-se as seguintes definições:

3.1 Regularização do subleito

Operação destinada a conformar o leito estradal, transversal e longitudinalmente, obedecendo às larguras e cotas constantes das notas de serviço de regularização de terraplenagem do projeto, compreendendo cortes ou aterros até 20 cm de espessura.

3.2 Nota de serviço de regularização

Documento de projeto que contém o conjunto de dados numéricos relativos às larguras e cotas a serem obedecidas na execução da camada final de regularização do subleito.

4 Condições gerais

- a) A regularização deve ser executada prévia e isoladamente da construção de outra camada do pavimento.
- b) Cortes e aterros com espessuras superiores a 20 cm devem ser executados previamente à execução da regularização do subleito, de acordo com as especificações de terraplenagem DNIT 105/2009-ES, DNIT 106/2009-ES, DNIT 107/2009-ES e DNIT 108/2009-ES.
- Não deve ser permitida a execução dos serviços objeto desta Norma em dias de chuva.
- d) É responsabilidade da executante a proteção dos serviços e materiais contra a ação destrutiva das águas pluviais, do tráfego e de outros agentes que possam danificá-los.

Francisco José Arbuque Que Assessor Técnico Mat.67004590-1

Condições específicas

5.1 Material

Os materiais empregados na regularização do subleito devem ser preferencialmente os do próprio. Em caso de substituição ou adição de material, estes devem ser provenientes de ocorrências de materiais indicadas no projeto e apresentar as características estabelecidas na alínea "d" da subseção 5.1-Materiais, da Norma DNIT 108/2009-ES: Terraplenagem – Aterros – Especificação de Serviço, quais sejam, a melhor capacidade de suporte e expansão ≤ 2%, cabendo a determinação da compactação de CBR e de expansão pertinentes, por intermédio dos seguintes ensaios:

- Ensaio de Compactação Norma DNER-ME 129/94, na energia definida no projeto;
- Ensaio de índice de Suporte Califórnia ISC Norma DNER-ME 49/94, com a energia do Ensaio de Compactação.

Quando submetidos aos ensaios de caracterização DNER-ME 080/94, DNER-ME 082/94 e DNER-ME 122/94, devem atender ao que se segue:

- Não possuir partículas com diâmetro máximo acima de 76 mm (3 polegadas);
- O Índice de Grupo (IG) deve ser no máximo igual ao do subleito indicado no projeto.

5.2 Equipamento

São indicados os seguintes tipos de equipamento para a execução de regularização:

- a) Motoniveladora pesada, com escarificador;
- b) Carro tanque distribuidor de água;
- Rolos compactadores autopropulsados tipos pé-de-carneiro, liso-vibratórios e pneumáticos;
- d) Grades de discos, arados de discos e tratores de pneus;
- e) Pulvi-misturador.

Os equipamentos de compactação e mistura devem ser escolhidos de acordo com o tipo de material empregado.

5.3 Execução

- a) Toda a vegetação e material orgânico porventura existentes no leito da rodovia devem ser removidos.
- b) Após a execução de cortes, aterros e adição do material necessário para atingir o greide de projeto, deve-se proceder à escarificação geral na

profundidade de 20 cm, seguida de pulverização, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento.

c) No caso de cortes em rocha a regularização deve ser executada de acordo com o projeto específico de cada caso.

6 Condicionantes ambientais

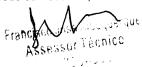
Objetivando a preservação ambiental, devem ser devidamente observadas e adotadas as soluções e os respectivos procedimentos específicos atinentes ao tema ambiental definidos e/ou instituídos no instrumental técnico-normativo pertinente vigente no DNIT. especialmente a Norma DNIT 070/2006-PRO, e na documentação técnica vinculada à execução das obras, documentação esta que compreende o Projeto de Engenharia - PE, o Estudo Ambiental (EIA ou outro), os Programas Ambientais do Plano Básico Ambiental - PBA pertinentes e as recomendações e exigências dos órgãos ambientais.

7 Inspeções

7.1 Controle dos Insumos

Os materiais utilizados na execução da regularização do subleito devem ser rotineiramente examinados mediante a execução dos seguintes procedimentos:

- Ensaios de caracterização do material espalhado na pista, em locais escolhidos aleatoriamente. Deve ser coletada uma amostra, para cada 200 m de pista ou por jornada diária de trabalho. A frequência destes ensaios pode ser reduzida, a critério da Fiscalização, para uma amostra por segmento de 400 m de extensão, no caso de materiais homogêneos.
- b) Ensaios de compactação pelo método DNER-ME 129/94, para o material coletado na pista, em locais escolhidos aleatoriamente. Deve ser coletada uma amostra para cada 200 m de pista ou jornada diária de trabalho. A frequência destes ensaios pode ser reduzida a critério da Fiscalização, para uma amostra por segmento de 400 m de extensão, no caso de materiais homogêneos.
- Ensaios de Índice de Suporte Califórnia (ISC) e Expansão, pelo método DNER-ME 049/94, com energia de compactação, para o material coletado na pista, a cada 400 m em locais escolhidos aleatoriamente, onde foram retiradas amostras para o ensaio de compactação. A frequência destes ensaios pode ser reduzida, a critério da Fiscalização,



para uma amostra a cada 800 m de extensão, no caso de materiais homogêneos.

- d) A frequência indicada para a execução de ensaios é a mínima aceitável.
 - Para pistas de extensão limitada, com área de até 4.000 m², devem ser coletadas pelo menos 5 amostras, para execução do controle dos insumos.

7.2 Controle da execução

O controle da execução da regularização do subleito deve ser exercido mediante a coleta de amostras, ensaios e determinações feitas de maneira aleatória, de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4). Devem ser efetuados as seguintes determinações e ensaios:

- Ensaio de umidade higroscópica do material, imediatamente antes da compactação, para cada 100 m de pista a ser compactada, em locais escolhidos aleatoriamente (método DNER-ME 052/94 ou DNER-ME 088/94). A tolerância admitida para a umidade higroscópica deve ser de ± 2% em relação à umidade ótima.
- b) Ensaio de massa específica aparente seca "in situ", determinada pelos métodos DNER-ME 092/94 ou DNER-ME 036/94, em locais escolhidos aleatoriamente. Para pistas de extensão limitada, com volumes de, no máximo, 1.250 m³ de material, devem ser feitas, pelo menos, cinco determinações para o cálculo de grau de compactação (GC).
- c) Os cálculos de grau de compactação devem ser realizados utilizando-se os valores da massa específica aparente seca máxima obtida no laboratório e da massa específica aparente seca "in situ" obtida na pista. Não devem ser aceitos valores de grau de compactação inferiores a 100% em relação à massa específica aparente seca máxima, obtida no laboratório.

7.3 Verificação do produto

A verificação final da qualidade da camada de regularização do subleito (Produto) deve ser exercida através das determinações executadas de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4).

Após a execução da regularização do subleito, deve-se proceder ao controle geométrico, mediante a relocação e

o nivelamento do eixo e das bordas, permitindo-se as seguintes tolerâncias:

- a) ± 10 cm, quanto à largura da plataforma;
- b) até 20%, em excesso, para a flecha de abaulamento, não se tolerando falta;
- c) ± 3 cm em relação às cotas do greide do projeto.

7.4 Plano de amostragem - Controle tecnológico

O número e a frequência de determinações correspondentes aos diversos ensaios para o controle tecnológico da execução e do produto devem ser estabelecidos segundo um Plano de Amostragem aprovado pela Fiscalização, elaborado de acordo com os preceitos da Norma DNER-PRO 277/97.

O tamanho das amostras deve ser documentado e previamente informado à Fiscalização.

7.5 Condições de conformidade e não-conformidade

Todos os ensaios de controle e determinações relativos à execução e ao produto, realizados de acordo com o Plano de Amostragem citado na subseção 7.4, devem cumprir as condições gerais e específicas desta Norma, e estar de acordo com os seguintes critérios:

Quando especificado valor ou limite mínimo e/ou máximo a ser(em) atingido(s), devem ser verificadas as seguintes condições:

- a) Condições de conformidade:
 - \overline{X} ks \geq valor mínimo especificado;
 - \overline{X} + ks \leq valor máximo especificado.
- b) Condições de não-conformidade:
 - \overline{X} ks < valor mínimo especificado;
 - \overline{X} + ks > valor máximo especificado.

Sendo:

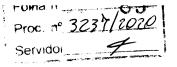
$$\overline{X} = \frac{\sum_{i=1}^{n} x_i}{n}$$

$$s = \sqrt{\frac{\sum (x_i - \overline{X})^2}{n - 1}}$$

Onde:

x, - valores individuais

Francisco Control Control Assessor Técnico



- X média da amostra
- s desvio padrão da amostra
- k coeficiente tabelado em função do número de determinações
- n número de determinações (tamanho da amostra).

Quando especificado um valor máximo a ser atingido, devem ser verificadas as seguintes condições:

Os resultados do controle estatístico devem ser registrados em relatórios periódicos de acompanhamento, de acordo com a norma DNIT 011-PRO, a qual estabelece que sejam tomadas providências para tratamento das "Não-conformidades" da execução e do produto.

Os serviços só devem ser aceitos se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

Qualquer serviço corrigido só deve ser aceito se as correções executadas o colocarem em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário deve ser rejeitado.

Critérios de medição

8

Os serviços considerados conformes devem ser medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

- a) a regularização do subleito deve ser medida em metros quadrados, considerando a área efetivamente executada. Não devem ser motivos de medição em separado: mão-de-obra, materiais, transporte, equipamentos e encargos, devendo os mesmos ser incluídos na composição do preço unitário;
- no cálculo da área de regularização devem ser consideradas as larguras médias da plataforma obtidas no controle geométrico;
- não devem ser considerados quantitativos de serviço superiores aos indicados no projeto;
- d) nenhuma medição deve ser processada se a ela não estiver anexado um relatório de controle da qualidade, contendo os resultados dos ensaios e determinações devidamente interpretados, caracterizando a qualidade do serviço executado.

/Anexo A

Assessor Técnico Mat.67004590-1

NORMA	DNIT	137/2010	-ES
NUCIVIA	וואוט	13//2010	

Anexo A (Informativo)

Folha now	84
Proc. nº 383	12020
Servidoi	1

Bibliografia

- a) BRASIL. Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes. Diretoria de Planejamento e Pesquisa. Coordenação Geral de Estudos e Pesquisa. Instituto de Pesquisas Rodoviárias. *Manual de* pavimentação. 3. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 719).
- b) _____. Manual de restauração de pavimentos asfálticos. 2. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 720).

____/Índice geral

Francisco Jose Province Que Assessor Tecnico Mat.67004590-1

Proc. nº 3237/2020
Servidoi

NORMA DNIT 137/2010-ES

HOIMIN DIVIT 107/2010 EC					
		Índice ge	eral		
Abstract		1	Índice geral		7
Anexo A (Informativo)			Inspeções	7	3
Bibliografia		6	Material	5.1	3
Condições de conformidade			Nota de serviço de		
e não-conformidade	7.5	4	regularização	3.2	2
Condicionantes ambientais	6	3	Objetivo	1	1
Condições específicas	5	3	Plano de amostragem –		
Condições gerais	4	2	Controle tecnológico	7.4	4
Controle da execução	7.2	4	Prefácio		1
Controle dos insumos	7.1	3	Referências normativas	2	1
Critérios de medição	8	5	Regularização do subleito	3.1	2
Definições	3	2	Resumo		1
Equipamento	5.2	3	Sumário		1
Execução	5.3	3	Verificação do produto	7.3	4

Francisco Vise Tour Service

Proc. nº 323 2/ 2020
Servido: —

DNIT

Novembro/2010

NORMA DNIT 141/2010 - ES

Pavimentação – Base estabilizada granulometricamente - Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA-GERAL

DIRETORIA EXECUTIVA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-000 Tel/fax: (21) 3545-4600 Autor: Instituto de Pesquisas Rodoviárias - IPR

Processo: 50607.000138/2009-02

Origem: Revisão da Norma DNER - ES 303/97.

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na reunião de 17/11/2010

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:N° total de páginasPavimentação, Base9

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução da camada de base do pavimento utilizando solo estabilizado granulometricamente.

São também apresentados os requisitos concernentes a materiais, equipamentos, execução, inclusive plano de amostragem e de ensaios, condicionantes ambientais, controle de qualidade, condições de conformidade e não-conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document presents procedures for base pavement layer construction, using graded stabilized soil.

It includes the requirements for materials, equipment, execution, includes a sampling plan and essays, environmental management, quality control, conditions for conformity and non-conformity and criteria for the measurement of the performed services.

Sumário

Prefa	acio	7
1	Objetivo	1
2	Referências normativas	1
3	Definições	2
4	Condições gerais	2
5	Condições específicas	2
6	Condicionantes ambientais	5

7	Inspeções	5
8	Critérios de medição	7
Ane	exo A (Informativo) Bibliografia	8
Índi	ce geral	9

Prefácio

A presente Norma foi preparada pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias – IPR/DIREX, para servir como documento base, visando estabelecer a sistemática empregada na execução e controle da qualidade da camada de base, quando utilizados solos estabilizados granulometricamente. Está formatada de acordo com a Norma DNIT 001/2009 – PRO, cancela e substitui a Norma DNER-ES 303/97.

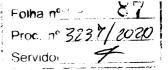
1 Objetivo

Esta Norma tem por objetivo estabelecer a sistemática a ser empregada na execução de camada de base, quando empregados solos estabilizados granulometricamente.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação desta Norma. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).





- a) DNER-ME 035: Agregados Determinação da abrasão "Los Angeles" – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- b) DNER-ME 036: Solo Determinação da massa específica aparente, "in situ", com o emprego do balão de borracha – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- DNER-ME 049: Solos Determinação do Índice de Suporte Califórnia utilizando amostras não trabalhadas – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- d) DNER-ME 052: Solos e agregados miúdos –
 Determinação da umidade com emprego do "Speedy" – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- e) DNER-ME 054: Equivalente de areia Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- f) DNER-ME 080: Solos Análise granulométrica por peneiramento - Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- g) DNER-ME 082: Solos Determinação do limite de plasticidade – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- DNER-ME 088: Solos Determinação da umidade pelo método expedito do álcool – Método de ensaio.
 Rio de Janeiro: IPR.
- i) DNER-ME 092: Solo Determinação da massa específica aparente "in situ", com emprego do frasco de areia – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- j) DNER-ME 122: Solos Determinação do limite de liquidez – Método de referência e método expedito – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- k) DNER-ME 129: Solos Compactação utilizando amostras não trabalhadas – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- DNER-PRO 277: Metodologia para controle estatístico de obras e serviços - Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- m) DNIT 001/2009-PRO: Elaboração e apresentação de normas do DNIT – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2009.
- n) DNIT 011-PRO: Gestão da qualidade em obras rodoviárias – Procedimento – IPR.

 DNIT 070-PRO: Condicionantes ambientais das áreas de uso de obras – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.

3 Definições

Para os efeitos desta Norma, aplicam-se as seguintes definições:

3.1 Base

Camada de pavimentação destinada a resistir aos esforços verticais oriundos dos veículos, distribuindo-os adequadamente à camada subjacente, executada sobre a sub-base, subleito ou reforço do subleito devidamente regularizado e compactado.

3.2 Estabilização granulométrica

Processo de melhoria da capacidade resistente de materiais "in natura" ou mistura de materiais, mediante emprego de energia de compactação adequada, de forma a se obter um produto final com propriedades adequadas de estabilidade e durabilidade.

3.3 Base estabilizada granulometricamente

Camada de base executada com utilização do processo de estabilização granulométrica.

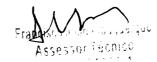
4 Condições gerais

- Não deve ser permitida a execução dos serviços, objeto desta Norma, em dias de chuya.
- É responsabilidade da executante a proteção dos serviços e materiais contra a ação destrutiva das águas pluviais, do tráfego e de outros agentes que possam danificá-los.

5 Condições específicas

5.1 Material

- a) Os materiais constituintes são solos, mistura de solos, mistura de solos e materiais britados.
- b) Quando submetidos aos ensaios de caracterização DNER-ME 080/94, DNER-ME 082/94 e DNER-ME 122/94, e ao ensaio DNER-ME 054/97, os materiais devem apresentar as características indicadas a seguir:
- Devem possuir composição granulométrica satisfazendo a uma das faixas da Tabela 1 a seguir, de acordo



Proc. nº 3237/2020 Servidoi

com o Número N de tráfego calculado segundo a metodologia do USACE.

Tabela 1 - Granulometria do material

Tipos		Para N	> 5 X 10 ⁶	Para N < 5 X 10 ⁶		Tolerâncias	
Peneiras	Α	В	С	D	E	F	da faixa
		9	6 em peso	o passando)		de projeto
2"	100	100	-	-	-	•	± 7
1"	-	75-90	100	100	100	100	± 7
3/8"	30-65	40-75	50-85	60-100	-	-	± 7
N° 4	25-55	30-60	35-65	50-85	55-100	10- 100	± 5
N° 10	15-40	20-45	25-50	40-70	40-100	55- 100	± 5
N° 40	8-20	15-30	15-30	25-45	20-50	30- 70	± 2
N° 200	2-8	5-15	5-15	10-25	6-20	8-25	± 2

- A fração que passa na peneira nº 40 deve apresentar limite de liquidez inferior ou igual a 25%, e índice de plasticidade inferior ou igual a 6%; quando esses limites forem ultrapassados, o equivalente de areia deve ser maior que 30%.
- A porcentagem do material que passa na peneira n° 200 não deve ultrapassar 2/3 da porcentagem que passa na peneira n° 40.
- c) Índice Suporte Califórnia ISC ≥ 60% para Número N ≤ 5 X 10⁶, ISC ≥ 80% para Número N > 5 X 10⁶, e Expansão ≤ 0,5%, determinados através dos ensaios:
 - Ensaio de Compactação DNER-ME 129/94, na energia do Proctor modificado, indicada no projeto;
 - Ensaio de Índice de Suporte Califórnia DNER-ME 049/94, com a energia do ensaio de compactação.
- d) O agregado retido na peneira nº 10 deve ser constituído de partículas duras e resistentes, isentas de fragmentos moles, alongados ou achatados, e isento de matéria vegetal ou outra substância prejudicial. Quando submetidos ao

ensaio de abrasão Los Angeles (DNER-ME 035/98), não devem apresentar desgaste superior a 55%, admitindo-se valores maiores, no caso de, em utilização anterior, terem apresentado desempenho satisfatório.

5.2 Equipamento

São indicados os seguintes tipos de equipamentos para a execução da base:

- a) motoniveladora pesada, com escarificador:;
- b) carro tanque distribuidor de água;
- rolos compactadores tipo pé-de-carneiro, lisovibratório e pneumático;
- d) grade de discos e/ou pulvimisturador;
- e) pá-carregadeira;
- f) arado de disco;
- g) central de mistura;
- h) rolo vibratório portátil ou sapo mecânico.

5.3 Execução

5.3.1 Execução da base

A execução da base compreende as operações de mistura e pulverização, umedecimento ou secagem dos materiais, em central de mistura ou na pista, seguidas de espalhamento, compactação e acabamento, realizadas na pista devidamente preparada, na largura desejada, nas quantidades que permitam, após a compactação, atingir a espessura projetada.

5.3.2 Mistura dos materiais

No caso de utilização de misturas de materiais devem ser obedecidos os seguintes procedimentos:

a) Mistura prévia – Deve ser executada preferencialmente em centrais de mistura próprias para este fim. Caso as quantidades a serem executadas não justifiquem a instalação de central de mistura, a mesma pode ser feita com pá-carregadeira.

No segundo caso, a medida-padrão pode ser a concha da pá carregadeira utilizada no carregamento do material. Conhecidos os números da medida-padrão de cada material que melhor reproduza a dosagem projetada, deve ser iniciado o processo de mistura em local próximo a uma das jazidas. Depositar alternadamente os materiais, em lugar

Francisco Securios Securios Properties Prope

apropriado e na proporção desejada. A mistura deve ser processada após revolver o monte formado com evoluções da concha da pácarregadeira. Para evitar erros na contagem do número de medidas-padrão dos materiais, a etapa descrita anteriormente deve ser executada após a dosagem de um ciclo da mistura, por vez.

Após a mistura prévia, o material deve ser transportado, por meio de caminhões basculantes e depositado sobre a pista, em montes adequadamente espaçados.

A seguir, deve ser realizado o espalhamento pela ação da motoniveladora.

b) Mistura na pista - A mistura na pista somente pode ser procedida quando na mesma for utilizado material da pista existente, ou quando as quantidades a serem executadas não justificarem a instalação de central de mistura.

Inicialmente, deve ser distribuído na pista o material que entra na composição da mistura em maior quantidade. A seguir, deve ser espalhado o segundo material, em quantidade que assegure o atendimento à dosagem e à espessura pretendidas. O material espalhado deve receber adequada conformação, de forma que a camada apresente espessura constante.

5.3.3 Espalhamento

O material distribuído deve ser homogeneizado mediante ação combinada de grade de discos e motoniveladora. No decorrer desta etapa, devem ser removidos materiais estranhos ou fragmentos de tamanho excessivo.

5.3.4 Correção e homogeneização da umidade

A variação do teor de umidade admitida para o material para início da compactação é de menos 2 pontos percentuais até mais 1 ponto percentual da umidade ótima de compactação. Caso o teor de umidade apresente valor abaixo do limite mínimo especificado, deve ser umedecida a camada através de caminhão-tanque irrigador, seguido de homogeneização pela atuação de grade de discos e motoniveladora. Se o teor de umidade de campo exceder ao limite superior especificado, o material deve ser aerado mediante ação conjunta da grade de discos e da

motoniveladora, para que o material atinja o intervalo da umidade especificada.

Concluída a correção e homogeneização da umidade, o material deve ser conformado, para obtenção da espessura desejada após a compactação.

5.3.5 Espessura da camada compactada

Não deve ser inferior a 10 cm, nem superior a 20 cm. Quando houver necessidade de se executar camadas de base com espessura final superior a 20 cm, estas devem ser subdivididas em camadas parciais. A espessura mínima de qualquer camada de base deve ser de 10 cm, após a compactação. Nesta fase devem ser tomados os cuidados necessários para evitar a adição de material na fase de acabamento.

5.3.6 Compactação

Na fase inicial da obra devem ser executados segmentos experimentais, com formas diferentes de execução, na sequência operacional de utilização dos equipamentos, de modo a definir os procedimentos a serem obedecidos nos serviços de compactação. Deve ser estabelecido o número de passadas necessárias dos equipamentos compactação para atingir o grau de compactação especificado. Deve ser realizada nova determinação, sempre que houver variação no material ou do equipamento empregado.

A compactação deve evoluir longitudinalmente, iniciando pelas bordas. Nos trechos em tangente, a compactação deve prosseguir das duas bordas para o centro, em percursos equidistantes da linha base, o eixo. Os percursos ou passadas do equipamento utilizado devem distar entre si de forma tal que, em cada percurso, seja coberta metade da faixa coberta no percurso anterior. Nos trechos havendo superelevação, curva, compactação deve progredir da borda mais baixa para a mais alta, com percursos análogos aos descritos para os trechos em tangente.



Nas partes adjacentes ao início e ao fim da base em construção, a compactação deve ser executada transversalmente à linha base, o eixo. Nas partes inacessíveis aos rolos compactadores, assim como nas partes em que seu uso não for recomendável, tais como cabeceira de pontes e viadutos, a compactação deve ser executada com rolos vibratórios portáteis ou sapos mecânicos.

Durante a compactação, se necessário, pode ser promovido o umedecimento da superfície da camada, mediante emprego de carro-tanque distribuidor de água. Esta operação é exigida sempre que o teor de umidade estiver abaixo do limite inferior do intervalo de umidade admitido para a compactação.

5.3.7 Acabamento

O acabamento deve ser executado pela ação conjunta de motoniveladora e de rolos de pneus e liso-vibratório. A motoniveladora deve atuar, quando necessário, exclusivamente em operação de corte, sendo vetada a correção de depressões por adição de material.

5.3.8 Abertura ao tráfego

A base estabilizada granulometricamente não deve ser submetida à ação do tráfego, devendo ser imprimada imediatamente após a sua liberação pelos controles de execução, de forma que a base já liberada não fique exposta à ação de intempéries que possam prejudicar sua qualidade.

6 Condicionantes ambientais

Objetivando a preservação ambiental, devem ser devidamente observadas e adotadas as soluções e os respectivos procedimentos específicos atinentes ao tema ambiental definidos e/ou instituídos no instrumental técnico-normativo pertinente vigente no DNIT. especialmente a Norma DNIT 070/2006-PRO, e na documentação técnica vinculada à execução das obras, documentação esta que compreende o Projeto de Engenharia - PE, o Estudo Ambiental (EIA ou outro), os Programas Ambientais do Plano Básico Ambiental - PBA pertinentes e as recomendações e exigências dos órgãos ambientais.

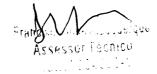
Inspeções

7

7.1 Controle dos insumos

Os materiais utilizados na execução da base devem ser rotineiramente examinados, mediante a execução dos seguintes procedimentos:

- a) Ensaios de caracterização e de equivalente de areia do material espalhado na pista pelos métodos DNER-ME 054/97, DNER-ME 080/94, DNER-ME 082/94, DNER-ME 122/94, em locais escolhidos aleatoriamente. Deve ser coletada uma amostra por camada para cada 200 m de pista, ou por jornada diária de trabalho. A frequência destes ensaios pode ser reduzida para uma amostra por segmento de 400 m de extensão, no caso do emprego de materiais homogêneos, a critério da Fiscalização.
- b) Ensaios de compactação pelo método DNER-ME 129/94, com energia indicada no projeto, com material coletado na pista em locais escolhidos aleatoriamente. Deve ser coletada uma amostra por camada para cada 200 m de pista, ou por jornada diária de trabalho. A frequência destes ensaios pode ser reduzida para uma amostra por segmento de 400 m de extensão, no caso do emprego de materiais homogêneos, a critério da Fiscalização.
- c) No caso da utilização de mistura de solo e material britado, a compactação de projeto deve ser com a energia modificada, de modo a se atingir o máximo da densificação, determinada em trechos experimentais, em condições reais de trabalho no campo.
- d) Ensaios de Índice de Suporte Califórnia ISC e expansão pelo método DNER-ME 049/94, na energia de compactação indicada no projeto para o material coletado na pista, em locais escolhidos aleatoriamente. Deve ser coletada uma amostra por camada para cada 400 m de pista, ou por camada por jornada diária de trabalho. A frequência destes ensaios pode ser reduzida para uma amostra por segmento de 400 m de extensão, no caso do emprego de materiais homogêneos, a critério da Fiscalização.



- e) A frequência indicada para a execução de ensaios é a mínima aceitável.
- f) Para pistas de extensão limitada, com área de até 4.000 m², devem ser coletadas pelo menos 5 amostras, para execução do controle dos insumos.

7.2 Controle da execução

- O controle da execução da base estabilizada granulometricamente deve ser exercido mediante a coleta de amostras, ensaios e determinações feitas de maneira aleatória, de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4). Devem ser efetuadas as seguintes determinações e ensaios:
 - Ensaio de teor de umidade do material, imediatamente antes da compactação, por camada, para cada 100 m de pista a ser compactada, em locais escolhidos aleatoriamente (métodos DNER-ME 052/94 ou DNER-ME 088/94). A tolerância admitida para o teor de umidade deve ser de ± 2 pontos percentuais em relação à umidade ótima.
- b) Ensaio de massa específica aparente seca "in situ" para cada 100 m de pista, por camada, determinada pelos métodos DNER-ME 092/94 ou DNER-ME 036/94, em locais escolhidos aleatoriamente. Para pistas de extensão limitada, com áreas de no máximo 4.000 m², devem ser feitas pelo menos cinco determinações por camada, para o cálculo do grau de compactação (GC).
- c) Os cálculos do grau de compactação devem ser realizados utilizando-se os valores da massa específica aparente seca máxima obtida no laboratório e da massa específica aparente seca "in situ", obtida na pista. Não devem ser aceitos valores de grau de compactação inferiores a 100%.

7.3 Verificação do produto

A verificação final da qualidade da camada de base (Produto) deve ser exercida através das determinações executadas de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4).

Após a execução da base, deve-se proceder ao controle geométrico, mediante a relocação e nivelamento do eixo e bordas, permitindo-se as seguintes tolerâncias:

- Proc. nº 3237/2020 ou eulo-i
- a) ± 10 cm, quanto à largura da plataforma;
- b) até 20%, em excesso, para a flecha de abaulamento, não se tolerando falta;
- ± 10%, quanto à espessura da camada indicada no projeto.

7.4 Plano de amostragem – Controle tecnológico

O número e a frequência de determinações correspondentes aos diversos ensaios para o controle tecnológico dos insumos, da execução e do produto devem ser estabelecidos segundo um Plano de Amostragem, aprovado pela Fiscalização, elaborado de acordo com os preceitos da Norma DNER-PRO 277/97.

O tamanho das amostras deve ser documentado e informado previamente à Fiscalização.

7.5 Condições de conformidade e nãoconformidade

Todos os ensaios de controle e determinações relativos à execução e ao produto, realizados de acordo com o Plano de Amostragem citado na subseção 7.4, devem cumprir as Condições Gerais e Específicas desta Norma, e estar de acordo com os seguintes critérios:

Quando especificado valor ou limite mínimo e/ou máximo a ser(em) atingido(s), devem ser verificadas as seguintes condições:

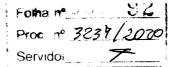
- a) Condições de conformidade:
 - \overline{X} ks \geq valor mínimo especificado;
 - \overline{X} + ks \leq valor máximo especificado.
- b) Condições de não-conformidade:
 - \overline{X} ks < valor mínimo especificado;
 - \overline{X} + ks > valor máximo especificado.

Sendo:

$$\overline{X} = \frac{\sum_{i=1}^{n} x_i}{n}$$

$$s = \sqrt{\frac{\sum (x_i - \overline{X})^2}{n - 1}}$$

France Constitution Con Assessur Technology



Onde:

 x_i – valores individuais

X - média da amostra

s - desvio padrão da amostra

k - coeficiente tabelado em função do número de determinações

n - número de determinações (tamanho da amostra).

Os resultados do controle estatístico devem ser registrados em relatórios periódicos de acompanhamento, de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece que sejam tomadas providências para tratamento das "Não-conformidades".

Os serviços só devem ser aceitos se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

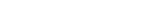
Qualquer serviço corrigido só deve ser aceito se as correções executadas colocarem-no em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário deve ser rejeitado.

Critérios de medição

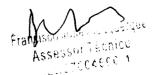
8

Os serviços considerados conformes devem ser medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

- A base deve ser medida em metros cúbicos, considerando o volume efetivamente executado.
 Não devem ser motivo de medição em separado: mão-de-obra, materiais, transporte, equipamentos e encargos, devendo os mesmos ser incluídos na composição do preço unitário;
- no cálculo dos volumes da base devem ser consideradas as larguras e espessuras médias da camada obtidas no controle geométrico;
- não devem ser considerados quantitativos de serviço superiores aos indicados no projeto;
- d) nenhuma medição deve ser processada se a ela não estiver anexado um relatório de controle da qualidade, contendo os resultados dos ensaios e determinações devidamente interpretados, caracterizando a qualidade do serviço executado.



/Anexo A



Folha nº 3237/2000

Servidoi 7

Anexo A	Informativo)
---------	--------------

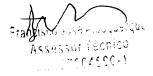
Bibliografia

- a) BRASIL. Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes. Diretoria de Planejamento e Pesquisa. Coordenação Geral de Estudos e Pesquisa. Instituto de Pesquisas Rodoviárias. *Manual de* pavimentação. 3. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 719).
- b) _____. Manual de restauração de pavimentos asfálticos. 2. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 720).

____/Índice geral



			Section 200	Control of the state of the sta	p 1.
		Índice gera	ıl		
Abertura ao tráfego	5.3.8	5	Espalhamento	5.3.3	4
Abstract		1	Espessura da camada		
Acabamento	5.3.7	5	compactada	5.3.5	4
Anexo A (Informativo)			Estabilização granulométrio	a 3.2	2
Bibliografia		8	Execução	5.3	3
Base	3.1	2	Execução da base	5.3.1	3
Base estabilizada			Índice geral		9
granulometricamente	3.3	2	Inspeções	7	5
Compactação	5.3.6	4	Material	5.1	2
Condicionantes ambientais	6	5	Mistura dos materiais	5.3.2	3
Condições de conformidade	Э		Objetivo	1	1
e não-conformidade	7.5	6	Plano de amostragem –		
Condições específicas	5	2	Controle tecnológico	7.4	6
Condições gerais	4	2	Prefácio		1
Controle da execução	7.2	6	Referências normativas	2	1
Controle dos insumos	7.1	5	Resumo		1
Correção e homogeneizaçã	io		Sumário		1
da umidade	5.3.4	4	Tabela 1 – Granulometria		
Critérios de medição	8	7	do material		3
Definições	3	2	Verificação do produto	7.3	6
Equipamento	5.2	3			





DNIT

Agosto/2014

NORMA DNIT 144/2014-ES

Pavimentação - Imprimação com ligante asfáltico-Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA GERAL

DIRETORIA DE PLANEJAMENTO E PESQUISA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-000 Tel/fax: (21) 3545-4600 Autor: Instituto de Pesquisas Rodoviárias - IPR

Processo: 50607.000955/2014-10

Origem: Revisão da Norma DNIT 144/2012-ES.

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na Reunião de 01/09/2014

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:

Pavimentação, Imprimação

Total de páginas 7

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução de imprimação sobre a superfície de uma camada de base concluída.

São também apresentados os requisitos concernentes a material, equipamentos, execução, inclusive plano de amostragem e de ensaios, condicionantes ambientais, controle da qualidade, condições de conformidade e não conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document presents procedures for prime coat execution over base pavement surface.

It includes the requirements for material, equipments, execution, sampling plan, environmental management, quality control, conformity and non-conformity conditions and the criteria for services measurement.

Sumário

Pref	ácio	. 1
1	Objetivo	. 1
2	Referências normativas	. 1
3	Definição	. 2
4	Condições gerais	. 2
5	Condições específicas	. 2
6	Condicionantes ambientais	. 3
7	Inspeções	. 3

8	Critérios de medição	5
Anex	ко A (Informativo) Bibliografia	6
Índic	re neral	7

Prefácio

A presente Norma foi preparada pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias – IPR/DPP para servir como documento base, visando estabelecer a sistemática empregada na execução e controle da qualidade da imprimação sobre uma camada de base concluída. Está formatada de acordo com a Norma DNIT 001/2009-PRO e cancela e substitui a Norma DNIT 144/2012-ES.

1 Objetivo

Esta Norma tem por objetivo estabelecer a sistemática a ser empregada na aplicação uniforme de material asfáltico sobre a camada de base concluída.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação desta Norma. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

a) DNER-EM 363: Asfaltos diluídos tipo cura média –
 Especificação de material. Rio de Janeiro: IPR.



- DNER-PRO 277: Metodologia para controle estatístico de obras e serviços - Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- DNIT 011-PRO: Gestão da qualidade em obras rodoviárias – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR
- d) DNIT 070-PRO: Condicionantes ambientais das áreas de uso de obras – Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- e) DNIT 156-ME: Emulsão asfáltica Determinação da carga da partícula – Método de Ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- f) DNIT 165-EM: Emulsões asfálticas para pavimentação – Especificação de Material. Rio de Janeiro: IPR.
- NBR 5.765 Asfaltos diluídos Determinação do ponto de fulgor – Vaso aberto Tag.
- NBR 6.570 Emulsões asfálticas Determinação da sedimentação.
- NBR 14.376 Emulsões asfálticas Determinação do resíduo asfáltico por evaporação - Método expedito.
- j) NBR 14.393 Emulsões asfálticas Determinação da peneiração.
- NBR 14.491 Emulsões asfálticas Determinação da viscosidade Saybolt Furol.
- NBR 14756 Materiais betuminosos Determinação da viscosidade cinemática.
- m) NBR 14.856 Asfaltos diluídos Ensaio de destilação.

3 Definição

Para os efeitos desta Norma, aplica-se a seguinte definição:

Imprimação consiste na aplicação de material asfáltico sobre a superfície da base concluída, antes da execução do revestimento asfáltico, objetivando conferir coesão superficial, impermeabilização e permitir condições de aderência entre esta e o revestimento a ser executado.

4 Condições gerais

a) O ligante asfáltico não deve ser distribuído quando a temperatura ambiente for inferior a 10 °C, ou em dias de chuva, ou quando a superfície a ser imprimada apresentar qualquer sinal de excesso de umidade.

- b) Todo carregamento de ligante asfáltico que chegar à obra deve apresentar, por parte do fabricante/distribuidor, certificado contendo os resultados dos ensaios de caracterização exigidos nesta Norma, correspondente à data de fabricação ou ao dia de carregamento para transporte com destino ao canteiro de serviço, se o período entre os dois eventos ultrapassar 10 dias. Deve trazer, também, indicação clara de sua procedência, do tipo e quantidade do seu conteúdo e a distância de transporte entre o fornecedor e o canteiro de obra.
- c) É responsabilidade da executante a proteção dos serviços e materiais contra a ação destrutiva das águas pluviais, do tráfego e de outros agentes que possam danificá-los.

5 Condições específicas

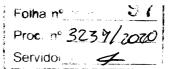
5.1 Material

- a) O ligante asfáltico empregado na imprimação pode ser o asfalto diluído CM-30, em conformidade com a norma DNER – EM 363/97, ou a emulsão asfáltica do tipo EAI, em conformidade com a norma DNIT 165/2013 – EM.
- b) A taxa de aplicação "T" é aquela que pode ser absorvida pela base em 24 horas, devendo ser determinada experimentalmente na obra. As taxas de aplicação do asfalto diluído usuais são da ordem de 0,8 a 1,6 l/m² e da emulsão asfáltica da ordem de 0,9 a 1,7 l/m², conforme o tipo e a textura da base.

5.2 Equipamentos

- a) Para a varredura da superfície da base usam-se vassouras mecânicas rotativas, podendo, entretanto, a operação ser executada manualmente. O jato de ar comprimido também pode ser usado.
- A distribuição do ligante deve ser feita por carros equipados com bomba reguladora de pressão e sistema completo de aquecimento que permitam a aplicação do ligante asfáltico em quantidade uniforme
- c) Os carros distribuidores de ligante asfáltico, especialmente construídos para esse fim, devem ser providos de dispositivos de aquecimento, dispondo de tacômetro, calibradores e termômetros com precisão de 1 °C, instalados em locais de fácil observação e, ainda, possuir espargidor manual, para tratamento de pequenas superfícies e corre-





ções localizadas. As barras de distribuição devem ser do tipo de circulação plena, com dispositivo de ajustamento vertical e larguras variáveis de espalhamento uniforme do ligante asfáltico.

d) O depósito de material asfáltico, quando necessário, deve ser equipado com dispositivo que permita o aquecimento adequado e uniforme do conteúdo do recipiente. O depósito deve ter capacidade para armazenar a quantidade de ligante asfáltico a ser aplicada em, pelo menos, um dia de trabalho.

5.3 Execução

- Antes da execução dos serviços, deve ser implantada a adequada sinalização, visando à segurança do tráfego no segmento rodoviário, e efetuada sua manutenção permanente durante a execução dos serviços.
- Após a perfeita conformação geométrica da base, proceder à varredura da superfície, de modo a eliminar todo e qualquer material solto.
- Antes da aplicação do ligante asfáltico a pista pode ser levemente umedecida.
- d) Aplica-se, a seguir, o ligante asfáltico, na temperatura adequada, na quantidade recomendada e de maneira uniforme. A temperatura de aplicação do ligante asfáltico deve ser fixada para o tipo de ligante, em função da relação temperatura x viscosidade, escolhendo-se a temperatura que proporcione a melhor viscosidade para seu espalhamento. A faixa de viscosidade recomendada para espalhamento dos asfaltos diluídos é de 20 a 60 segundos Saybolt Furol (NBR 14.491:2007). No caso de utilização da EAI a viscosidade de espalhamento é de 20 a 100 segundos Saybolt Furol.
- e) A tolerância admitida para a taxa de aplicação do ligante asfáltico definida pelo projeto e ajustada experimentalmente no campo é de ± 0,2 l/m².
- f) Deve-se imprimar a largura total da pista em um mesmo turno de trabalho e deixá-la, sempre que possível, fechada ao tráfego. Quando isto não for possível, trabalha-se em uma faixa de tráfego e executa-se a imprimação da faixa de tráfego adjacente assim que a primeira for liberada ao tráfego. O tempo de exposição da base imprimada ao tráfego, depois da efetiva cura, deve ser condiciona-

do ao comportamento da mesma, não devendo ultrapassar 30 dias.

g) A fim de evitar a superposição ou excesso nos pontos iniciais e finais das aplicações devem ser colocadas faixas de papel transversalmente na pista, de modo que o início e o término da aplicação do ligante asfáltico situem-se sobre essas faixas, as quais devem ser, a seguir, retiradas. Qualquer falha na aplicação do ligante asfáltico deve ser imediatamente corrigida.

6 Condicionantes ambientais

Objetivando a preservação ambiental, devem ser devidamente observadas e adotadas as soluções e os respectivos procedimentos específicos atinentes ao tema ambiental definidos e/ou instituídos no instrumental técnico-normativo pertinente vigente no DNIT, especialmente a Norma DNIT 070/2006-PRO, e na documentação técnica vinculada à execução das obras, compreendendo o Projeto de Engenharia, o Estudo Ambiental (EIA ou outro), os Programas Ambientais pertinentes do Plano Básico Ambiental – PBA e as recomendações e exigências dos órgãos ambientais.

7 Inspeções

7.1 Controle do insumo

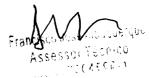
Os materiais utilizados na execução da imprimação devem ser rotineiramente examinados em laboratório, obedecendo à metodologia indicada pelo DNIT e satisfazer às especificações em vigor, mediante a execução dos seguintes procedimentos:

7.1.1 Asfalto diluído

- a) Para todo carregamento que chegar à obra:
 - 1 (um) ensaio de viscosidade cinemática a 60 °C (NBR 14.756:2001);
 - 1 (um) ensaio do ponto de fulgor e combustão (vaso aberto TAG) (NBR 5.765:2012).

b) Para cada 100 t:

 1 (um) ensaio de viscosidade Saybolt Furol (NBR 14.491:2007), no mínimo em 3 (três) temperaturas, para o estabelecimento da relação viscosidade x temperatura;



- 1 (um) ensaio de destilação para os asfaltos diluídos (NBR 14.856:2002), para verificação da quantidade de resíduo.
- 7.1.2 Emulsão asfáltica do tipo EAI:
- a) Para todo carregamento que chegar à obra:
 - 1 (um) ensaio de viscosidade Saybolt Furol (NBR 14.491:2007) a 25°C;
 - 1 (um) ensaio de resíduo por evaporação (NBR 14.376:2007);
 - 1 (um) ensaio de peneiração (NBR 14.393:2012);
 - 1 (uma) determinação da carga da partícula (DNIT 156/2011-ME).
- b) Para cada 100 t:
 - 1 (um) ensaio de sedimentação para emulsões (NBR 6.570:2010);
 - 1 (um) ensaio de viscosidade Saybolt Furol (NBR 14.491:2007), no mínimo em 3 (três) temperaturas, para o estabelecimento da relação viscosidade x temperatura.

7.2 Controle da execução

7.2.1 Temperatura

A temperatura do ligante asfáltico deve ser medida no caminhão distribuidor imediatamente antes de qualquer aplicação, a fim de verificar se satisfaz ao intervalo de temperatura definido pela relação viscosidade x temperatura.

7.2.2 Taxa de Aplicação (T)

a) O controle da quantidade do ligante asfáltico aplicado deve ser efetuado aleatoriamente, mediante a colocação de bandejas, de massa (P₁) e área (A) conhecidas, na pista onde está sendo feita a aplicação. O ligante asfáltico é coletado na bandeja na passagem do carro distribuidor.

Com a pesagem da bandeja depois da cura total (até massa constante) do ligante asfáltico coletado (P₂) se obtém a taxa de aplicação do resíduo (TR) da seguinte forma:

$$TR = \frac{P_2 - P_1}{A}$$

A partir da taxa de aplicação do resíduo (TR) se obtém a Taxa de Aplicação (T) do material asfáltico, em função da porcentagem de resíduo verificada no ensaio de laboratório, quando do recebimento do correspondente carregamento do ligante asfáltico.

- b) Para trechos de imprimação de extensão limitada ou com necessidade de liberação imediata, com área de no máximo 4.000 m², devem ser feitas 5 determinações de T, no mínimo, para controle.
- c) Nos demais casos, para segmentos com área superior a 4.000 m² e inferior a 20.000 m², o controle da execução da imprimação deve ser exercido mediante a coleta de amostras para determinação da taxa de aplicação, feita de maneira aleatória, de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4).

7.3 Verificação do produto

Devem ser verificadas visualmente a homogeneidade da aplicação, a penetração do ligante na camada da base e sua efetiva cura.

7.4 Plano de amostragem - Controle tecnológico

O número e a frequência de determinações da taxa de aplicação (T) do ligante devem ser estabelecidos segundo um Plano de Amostragem previamente aprovado pela Fiscalização e elaborado de acordo com os preceitos da Norma DNER-PRO 277/97.

O tamanho das amostras deve ser documentado e informado previamente à Fiscalização.

7.5 Condições de conformidade e de não conformidade

a) As condições de conformidade e de não conformidade da taxa de aplicação (T) devem ser analisadas de acordo com os seguintes critérios:

Nos casos de:

 \overline{X} - ks < valor mínimo especificado ou

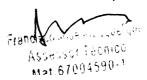
 \overline{X} + ks > valor máximo especificado \Rightarrow Não

Conformidade

Nos casos de:

 \overline{X} - ks \geq valor mínimo especificado ou

 \overline{X} + ks \leq valor máximo especificado \Rightarrow



Proc. nº 3237/2020
Servido:

Conformidade.

Sendo:

$$\overline{X} = \frac{\sum_{i=1}^{n} x_i}{n}$$

$$s = \sqrt{\frac{\sum (x_i - \overline{X})^2}{n - 1}}$$

Onde:

XI - valores individuais.

 \overline{X} - média da amostra.

s - desvio padrão da amostra.

k - coeficiente tabelado em função do número de determinações, de acordo com a Tabela 1 da norma DNER – PRO 277/97.

n - número de determinações (tamanho da amostra).

Os resultados do controle estatístico devem ser registrados em relatórios periódicos de acompanhamento, de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece que sejam tomadas providências para o tratamento das não conformidades.

 b) Os serviços só devem ser considerados conformes se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

Qualquer serviço corrigido só deve ser aceito se as correções executadas o colocarem em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário deve ser considerado não conforme.

8 Critérios de medição

Os serviços considerados conformes devem ser medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

- a imprimação deve ser medida em metros quadrados, considerando a área efetivamente executada. Não devem ser motivo de medição em separado: mão-de-obra, materiais (exceto asfalto diluído ou emulsão asfáltica), transporte do ligante dos tanques de estocagem até a pista, armazenamento e encargos, devendo os mesmos estar incluídos na composição do preço unitário;
- a quantidade de ligante asfáltico aplicada é obtida pela média aritmética dos valores medidos na pista, em toneladas;
- não devem ser considerados quantitativos de serviço superiores aos indicados no projeto;
- d) o transporte da emulsão asfáltica ou do asfalto diluído efetivamente aplicado deve ser medido com base na distância entre o fornecedor e o canteiro de serviço.

/Anexo A



NORMA	DAULT	4 4 4 100	4 50
NURMA	DINI	144//01	14-F5

Anexo A (Informativo)

Bibliografia

a) BRASIL. Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes. Diretoria de Planejamento e Pesquisa. Coordenação Geral de Estudos e Pesquisa. Instituto de Pesquisas Rodoviárias. *Manual de pavimenta*ção. 3. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 719). b) _____. Manual de restauração de pavimentos asfálticos. 2. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 720).

_/Índice geral

Frankisco José Albuquerque Assessor Tacrico Mat 67004590-1

NORMA DNIT 144/2014-E	.5				- 43,55
		Índice ge	eral	Proc nº 323 7/ Servidoi 7	0300
Abstract		1	Índice geral		7
Anexo A (Informativo)			Inspeções	7	3
Bibliografia		6	Material	5.1	2
Condicionantes ambientais	s 6	3	Objetivo	1	1
Condições de conformidad	de e		Plano de amostragem		
não conformidade	7.5	4	Controle tecnológico	7.4	4
Condições específicas	5	2	Prefácio		1
Condições gerais	4	2	Referências normativa	as 2	1
Controle da execução	7.2	4	Resumo		1
Controle do insumo	7.1	3	Sumário		1
Critérios de medição	8	5	Taxa de aplicação	7.2.2	4
Definição	3	2	Temperatura	7.2.1	4
Equipamentos	5.2	2	Verificação do produto	7.3	4
Execução	5.3	3			

Francissoute Voycesque Assessor Técnico Mat 67004590-1

Folha nº 102

Proc. nº 3237/2020

Servidoi — —

DNIT

Julho/2012

NORMA DNIT 145/2012-ES

Pavimentação – Pintura de ligação com ligante asfáltico – Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA-GERAL

DIRETORIA EXECUTIVA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-000 Tel/fax: (213545-4600 Autor: Instituto de Pesquisas Rodoviárias - IPR

Processo: 50607.002830/2011-81

Origem: Revisão da Norma DNIT 145/2010-ES

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na reunião de 18/9/2012

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:

Pavimentação, Pintura, Ligação

N° total de páginas 7

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na aplicação da pintura de ligação sobre a superfície de uma camada de base ou entre camadas asfálticas.

São também apresentados os requisitos concernentes a material, equipamentos, execução, inclusive plano de amostragem e de ensaios, condicionantes ambientais, controle de qualidade, condições de conformidade e não-conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document presents procedures for tack coat application over a base layer or between asphaltic surfaces

It includes the requirements for material, equipments, the execution, sampling plan, environmental management, quality control, conformity and non-conformity conditions and criteria for services measurement.

Sumário

Pre	efácio	1
1	Objetivo	1
2	Referências normativas	2
3	Definição	2
4	Condições gerais	2

5	Condições específicas	2
6	Condicionantes ambientais	3
7	Inspeções	3
8	Critérios de medição	5
Anex	xo A (Informativo) Bibliografia	6
Índic	ce geral	7

Prefácio

A presente Norma foi preparada pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias – IPR/DIREX, para servir como documento base, visando estabelecer a sistemática empregada na execução e controle da qualidade da pintura de ligação sobre camada de base ou entre camadas asfálticas. Está formatada de acordo com a Norma DNIT 001/2009-PRO, cancela e substitui a Norma DNIT 145/2010-ES.

1 Objetivo

Esta Norma tem por objetivo estabelecer a sistemática a ser empregada na aplicação uniforme de ligante asfáltico destinado a promover a aderência entre a base e o revestimento asfáltico, ou entre camadas asfálticas.

Francks as Assessor Técnico Mat. 67004590-1

2 Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação desta Norma. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

- a) DNER-EM 369: Emulsões asfálticas catiônicas Especificação de material. Rio de Janeiro: IPR.
- b) DNER-ME 004: Material betuminoso –
 Determinação da viscosidade Saybolt-Furol a alta temperatura - Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- c) DNER-ME 005: Emulsão asfáltica Determinação da peneiração – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- d) DNER-ME 006: Emulsões asfálticas –
 Determinação da sedimentação Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- e) DNER-ME 012: Asfalto diluído Destilação Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- f) DNER-PRO 277: Metodologia para controle estatístico de obras e serviços - Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- g) DNIT 011-PRO: Gestão da qualidade em obras rodoviárias Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- h) DNIT 070-PRO: Condicionantes ambientais das áreas de uso de obras - Procedimento. Rio de Janeiro: IPR.
- i) DNIT 156-ME: Emulsão asfáltica Determinação da carga da partícula – Método de ensaio. Rio de Janeiro: IPR.
- j) NBR 14376 Emulsões asfálticas Determinação do resíduo asfáltico por evaporação - Método expedito.

3 Definição

Para os efeitos desta Norma, aplica-se a seguinte definição:

Pintura de ligação consiste na aplicação de ligante asfáltico sobre superfície de base ou revestimento asfáltico anteriormente à execução de uma camada asfáltica qualquer, objetivando promover condições de aderência entre esta e o revestimento a ser executado.

Condições gerais

4

- a) O ligante asfáltico não deve ser distribuído quando a temperatura ambiente for inferior a 10 °C, ou em dias de chuva, ou quando a superfície a ser pintada apresentar qualquer sinal de excesso de umidade.
- b) Todo carregamento de ligante asfáltico que chegar à obra deve apresentar, por parte do fabricante/distribuidor, certificado de resultados de análise dos ensaios de caracterização exigidos nesta Norma, correspondente à data de fabricação ou ao dia de carregamento para transporte com destino ao canteiro de serviço, se o período entre os dois eventos ultrapassar de 10 dias. Deve trazer também indicação clara de sua procedência, do tipo, quantidade do seu conteúdo e distância de transporte entre o fornecedor e o canteiro de obra.
- c) É responsabilidade da executante a proteção dos serviços e materiais contra a ação destrutiva das águas pluviais, do tráfego e de outros agentes que possam danificá-los.

5 Condições específicas

5.1 Material

- a) O ligante asfáltico empregado na pintura de ligação deve ser do tipo RR-1C, em conformidade com a Norma DNER-EM 369/97.
- b) A taxa recomendada de ligante asfáltico residual é de 0,3 l/m² a 0,4 l/m². Antes da aplicação, a emulsão deve ser diluída na proporção de 1:1 com água a fim de garantir uniformidade na distribuição desta taxa residual. A taxa de aplicação de emulsão diluída é da ordem de 0,8 l/m² a 1,0 l/m².
- A água deve ser isenta de teores nocivos de sais ácidos, álcalis, ou matéria orgânica e outras substâncias nocivas.

5.2 Equipamentos

- a) Para a varredura da superfície a ser pintada usam-se vassouras mecânicas rotativas, podendo, entretanto, a operação ser executada manualmente. O jato de ar comprimido pode também ser usado.
- A distribuição do ligante deve ser feita por carros equipados com bomba reguladora de pressão e

rancisto vasovica consu Assessor Técnico -1024507 sistema completo de aquecimento que permitam a aplicação do ligante asfáltico em quantidade uniforme.

- C) Os carros distribuidores do ligante asfáltico, especialmente construídos para este fim, devem ser providos de dispositivos de aquecimento, dispondo de velocímetro. calibradores termômetros com precisão de 1 °C, instalados em locais de fácil observação e, ainda, possuir espargidor manual para tratamento de pequenas superfícies e correções localizadas. As barras de distribuição devem ser do tipo de circulação plena, com dispositivo de ajustamento vertical e larguras variáveis de espalhamento uniforme do ligante.
- d) O depósito de ligante asfáltico, quando necessário, deve ser equipado com dispositivo que permita o aquecimento adequado e uniforme do conteúdo do recipiente. O depósito deve ter uma capacidade tal que possa armazenar a quantidade de ligante asfáltico a ser aplicado em, pelo menos, um dia de trabalho.

5.3 Execução

- Antes da execução dos serviços deve ser implantada a adequada sinalização, visando à segurança do tráfego no segmento rodoviário, e efetuada sua manutenção permanente durante a execução dos serviços.
- A superfície a ser pintada deve ser varrida, a fim de ser eliminado o pó e todo e qualquer material solto.
- Antes da aplicação do ligante asfáltico, no caso de bases de solo-cimento ou de concreto magro, a superfície da base deve ser umedecida.
- d) Aplica-se, a seguir, o ligante asfáltico na temperatura compativel. na quantidade recomendada e de maneira uniforme. A temperatura da aplicação do ligante asfáltico deve ser fixada em função da relação temperatura x viscosidade, escolhendo-se a temperatura que proporcione а melhor viscosidade espalhamento. A viscosidade recomendada para o espalhamento da emulsão deve estar entre 20 e 100 segundos "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004/94).

- e) Após aplicação do ligante deve-se aguardar o escoamento da água e a evaporação em decorrência da ruptura.
- f) A tolerância admitida para a taxa de aplicação "T" da emulsão diluída é de ± 0,2 l/m².
- g) Deve ser executada a pintura de ligação na pista inteira em um mesmo turno de trabalho e deve ser deixada, sempre que possível, fechada ao tráfego. Quando isto não for possível, trabalhar em meia pista, executando a pintura de ligação da adjacente, assim que a primeira for permitida ao tráfego.
- h) A fim de evitar a superposição ou excesso, nos pontos inicial e final das aplicações, devem ser colocadas faixas de papel transversalmente na pista, de modo que o início e o término da aplicação do ligante asfáltico estejam sobre essas faixas, as quais devem ser, a seguir, retiradas. Qualquer falha na aplicação do ligante asfáltico deve ser imediatamente corrigida.

6 Condicionantes ambientais

Objetivando a preservação ambiental, devem ser devidamente observadas e adotadas as soluções e os respectivos procedimentos específicos atinentes ao tema ambiental definidos e/ou instituídos no instrumental técnico-normativo pertinente vigente no DNIT, especialmente a Norma DNIT 070/2006-PRO, e na documentação técnica vinculada à execução das obras, documentação esta que compreende o Projeto de Engenharia – PE, o Estudo Ambiental (EIA ou outro), os Programas Ambientais pertinentes do Plano Básico Ambiental – PBA e as recomendações e exigências dos órgãos ambientais.

7 Inspeções

7.1 Controle do insumo

O material utilizado na execução da pintura de ligação deve ser rotineiramente examinado, mediante a execução dos seguintes procedimentos:

a) O ligante asfáltico deve ser examinado em laboratório, obedecendo à metodologia indicada pelo DNIT e satisfazer às especificações em vigor. Para todo carregamento que chegar à obra devem ser executados os seguintes ensaios na emulsão asfáltica:



- ensaio de viscosidade "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004/94) a 50°C;
- ensaio de resíduo por evaporação (ABNT NBR14376/2007);
- ensaio de peneiramento (DNER-ME 005/95);
- determinação da carga da partícula (DNIT 156/2011-ME).
- Para cada 100 t devem ser executados os seguintes ensaios:
 - ensaio de sedimentação para emulsões (DNER- ME 006/00);
 - ensaio de Viscosidade "Saybolt-Furol" (DNER-ME 004/94) a várias temperaturas, para o estabelecimento da relação viscosidade x temperatura.

7.2 Controle da execução

7.2.1 Temperatura

A temperatura do ligante asfáltico deve ser medida no caminhão distribuidor imediatamente antes da aplicação, a fim de verificar se satisfaz ao intervalo de temperatura definido pela relação viscosidade x temperatura.

7.2.2 Taxa de Aplicação (T)

- a) O controle da quantidade do ligante asfáltico aplicado deve ser efetuado aleatoriamente, mediante a colocação de bandejas de massa (P₁) e área (A) conhecidas, na pista onde está sendo feita a aplicação.
 - O ligante asfáltico é coletado na bandeja na passagem do carro distribuidor.

Com a pesagem da bandeja depois da ruptura total (até massa constante) do ligante asfáltico coletado (P₂) se obtém a taxa de aplicação do resíduo (TR), da seguinte forma:

$$TR = \frac{P_2 - P_1}{A}$$

A partir da taxa de aplicação do resíduo (TR) se obtém a Taxa de Aplicação (T) da emulsão RR - 1C, em função da porcentagem de resíduo verificada no ensaio de laboratório, quando do recebimento do correspondente carregamento do ligante asfáltico.

- b) Para trechos de pintura de ligação de extensão limitada ou com necessidade de liberação imediata, com área de no máximo 4.000 m², devem ser feitas cinco determinações de T, no mínimo, para controle.
- c) Nos demais casos, para segmentos com área superior a 4.000 m² e inferior a 20.000 m², o controle da execução da pintura de ligação deve ser exercido por meio de coleta de amostras para determinação da taxa de aplicação, feita de maneira aleatória, de acordo com o Plano de Amostragem Variável (vide subseção 7.4).

7.3 Verificação do produto

Devem ser verificadas visualmente a homogeneidade da aplicação e a ruptura do ligante.

7.4 Plano de amostragem - Controle tecnológico

O número e a freqüência de determinações da taxa de aplicação (T) do ligante devem ser estabelecidos segundo um Plano de Amostragem previamente aprovado pela Fiscalização, elaborado de acordo com os preceitos da Norma DNER-PRO 277/97.

O tamanho das amostras deve ser documentado e informado previamente à Fiscalização.

7.5 Condições de conformidade e nãoconformidade

As condições de conformidade e não-conformidade da taxa de aplicação (T) devem ser analisadas de acordo com os seguintes critérios:

- a) \overline{X} ks < valor mínimo especificado ou
 - \overline{X} + ks > valor máximo de projeto \Rightarrow Nãoconformidade;
- b) \overline{X} ks \geq valor mínimo especificado

ou \overline{X} + ks \leq valor máximo de projeto \Rightarrow Conformidade.

Sendo:

$$\overline{X} = \frac{\sum_{i=1}^{n} X_{i}}{n}$$



$$s = \sqrt{\frac{\sum (x_i - \overline{X})^2}{n - 1}}$$

Onde:

X_i - valores individuais.

 $\overline{\overline{X}}$ - média da amostra.

s - desvio padrão da amostra.

 k - coeficiente tabelado em função do número de determinações.

n - número de determinações (tamanho da amostra).

Os resultados do controle estatístico devem ser registrados em relatórios periódicos de acompanhamento, de acordo com a Norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece que sejam tomadas providências para o tratamento das "não-conformidades".

Os serviços só devem ser aceitos se atenderem às prescrições desta Norma.

Todo detalhe incorreto ou mal executado deve ser corrigido.

Qualquer serviço corrigido só deve ser aceito se as correções executadas o colocarem em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário deve ser rejeitado.

Critérios de medição

Os serviços considerados conformes devem ser medidos de acordo com os critérios estabelecidos no Edital de Licitação dos serviços ou, na falta destes critérios, de acordo com as seguintes disposições gerais:

- a pintura de ligação deve ser medida em metros quadrados, considerando a área efetivamente executada. Não devem ser motivos de medição em separado: mão-de-obra, materiais (exceto emulsão asfáltica), transporte da emulsão dos tanques de estocagem até a pista, armazenamento e encargos, devendo os mesmos ser incluídos na composição do preço unitário;
- a quantidade de emulsão asfáltica aplicada é obtida pela média aritmética dos valores medidos na pista, em toneladas;
- não devem ser considerados quantitativos de servico superiores aos indicados no projeto;
- d) o transporte da emulsão asfáltica efetivamente aplicada deve ser medido com base na distância entre o fornecedor e o canteiro de serviço;
- e) deve ser descontada a água adicionada à emulsão asfáltica na medição do material;
- f) nenhuma medição deve ser processada se a ela não estiver anexado um relatório de controle da qualidade, contendo os resultados dos ensaios e determinações devidamente interpretados, caracterizando a qualidade do serviço executado.





NODIA	DAUT	4 45 10040	
NORMA	DIDI	145/2012	ノードン

Anexo A (Informativo)

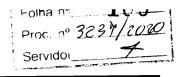
Bibliografia

- a) BRASIL. Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes. Diretoria de Planejamento e Pesquisa. Coordenação Geral de Estudos e Pesquisa. Instituto de Pesquisas Rodoviárias. *Manual de pavimentação*.
 3. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 719).
- b) _____. Manual de restauração de pavimentos asfálticos. 2. ed. Rio de Janeiro, 2006. (IPR. Publ., 720).

_____/Índice geral

NORMA DNIT 145/2012-E	S			. Haranga year 1997 - 19	The second second second second second
		Índ	lice geral	Folha nº\ Proc nº 3 Servidoi	195 234/2020 4
Abstract		1	Índice geral		7
Anexo A			Inspeções	7	3
(Informativo) Bibliografia		6	Material	5.1	2
Condicionantes ambientais	6	3	Objetivo	1	1
Condições de conformidad	Э		Plano de amostragem -		
e não-conformidade	7.5	4	Controle tecnológico	7.4	4
Condições específicas	5	2	Prefácio		1
Condições gerais	4	2	Referências normativas	2	2
Controle da execução	7.2	4	Resumo		1
Controle do insumo	7.1	3	Sumário		1
Critérios de medição	8	5	Taxa de aplicação	7.2.2	4
Definição	3	2	Temperatura	7.2.1	4
Equipamentos	5.2	2	Verificação do produto	7.3	4
Execução	5.3	3	· .		

Franchico de Managoria de Carres de



DNIT

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES
DEPARTAMENTO NACIONAL DE

INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES
DIRETORIA EXECUTIVA

Novembro/2011

NORMA DNIT 159/2011-ES

Pavimentos asfálticos – Fresagem a frio – Especificação de serviço

Autor: Instituto de Pesquisas Rodoviárias - IPR

Processo: 50607.000890/2011-60

Aprovação pela Diretoria Colegiada do DNIT na reunião de 21/11/2011

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

	Nº total de
Palavras-chave:	páginas
Fresagem, pavimento	7

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-000 Tel/Fax: (21) 3545-4600

Resumo

Este documento define a sistemática a ser empregada na execução de fresagem a frio de pavimento asfáltico. Neste documento encontram-se definidos os requisitos concernentes a equipamento, execução e controle de qualidade, além dos critérios de conformidade e nãoconformidade e de medição dos serviços.

Abstract

This document defines the methods and procedings to be used in the manufacturing of cold milling in asphaltic pavement. It also presents the requeriments concerning, equipament and quality control, besides the requeriments for conformity and non-conformity and measuring.

Sumário

Pre	efácio	1
1	Objetivo	1
2	Referências normativas	1
3	Definições	2
4	Condições gerais	2
5	Condições específicas	2
6	Condicionantes ambientais	4
7	Inspeções	4
8	Critérios de medição	5
An	exo A (Informativo) Bibliografia	6
ĺnc	dice geral	7

Prefácio

A presente Norma foi preparada pelo Instituto de Pesquisas Rodoviárias – IPR/DIREX, para servir como documento base, visando estabelecer a sistemática a ser empregada na execução e controle da qualidade dos serviços de fresagem a frio, de pavimentos asfálticos. Está formatada de acordo com a Norma DNIT 001/2009 – PRO.

1. Objetivo

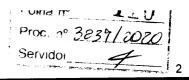
Esta Norma tem por objetivo estabelecer a sistemática a ser empregada na execução da fresagem a frio de pavimentos asfálticos de rodovias federais.

2. Referências normativas

Os documentos relacionados a seguir são indispensáveis à aplicação desta Norma. Para referências datadas, aplicam-se somente as edições citadas. Para referências não datadas, aplicam-se as edições mais recentes do referido documento (incluindo emendas).

- a) DNIT 001/2009 PRO: Elaboração e apresentação de normas do DNIT Procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2009.
- b) DNIT 070 PRO: Condicionantes ambientais das áreas de uso de obras – Procedimento. Rio de Janeiro; IPR.
- Resolução CONAMA 307/2002: Estabelece diretrizes, critérios e procedimentos para a gestão dos resíduos da construção civil. Brasília, DF, 2002.





3. Definição

Para os efeitos desta Norma, aplica-se a seguinte definição:

Fresagem a frio

Operação em que é realizado o corte ou desbaste de uma ou mais camada(s) do pavimento asfáltico, por processo mecânico a frio.

4. Condições gerais

- a) O serviço de fresagem deve ser iniciado somente após a prévia marcação das áreas a serem fresadas e observadas as profundidades de corte e rugosidade indicadas no projeto de engenharia.
- Deve ser implantada sinalização provisória de regulamentação e advertência para a execução da obra.

Durante a execução dos serviços, no caso de haver degraus, se inevitáveis, deve ser implantada sinalização específica, para advertir a sua existência aos usuários, principalmente aos condutores de motocicletas.

O DNIT dispõe de um Manual de Sinalização de Obras e Emergências em Rodovias.

- c) A fresagem pode ser a etapa preliminar para a reciclagem de pavimentos asfálticos. Neste caso a área fresada não deve permanecer por mais de 3 (três) dias sem o devido recobrimento.
- d) Aplica-se também a fresagem em revestimentos asfálticos sobre o tabuleiro de obras-de-arte especiais, em áreas deterioradas, na regularização de pavimento de encontros e como melhoria do coeficiente de atrito, em locais de alto índice de derrapagem.
- e) Esta Norma abrange os serviços de corte, desbaste, carga, transporte, descarga e estocagem dos materiais da operação de fresagem.
- f) A pista fresada só deve ser liberada ao tráfego se não oferecer perigo aos usuários, isto é, a rodovia deve estar livre de materiais soltos ou de problemas decorrentes da fresagem, tais como degraus, ocorrência de buracos e descolamento de placas.

5. Condições específicas

5.1 Equipamentos

Os equipamentos de fresagem devem ser os mais adequados para a realização do serviço, de acordo com o tipo de fresagem.

- Máquina fresadora, com as seguintes características:
 - sistema autopropulsionado, que permita a execução da fresagem, de modo uniforme, da(s) camada(s) do pavimento, na espessura de corte ou desbaste determinada pelo projeto;
 - dispositivo que permita graduar corretamente a profundidade de corte, fornecendo uma superfície uniforme;
 - capacidade de nivelamento automático e precisão de corte que permitam o controle da conformação da inclinação transversal, para atender ao projeto geométrico;
 - cilindro fresador, do tipo específico para a fresagem, construído em aço especial, para girar em alta rotação, onde são fixados os dentes de corte;
 - dentes de corte do cilindro fresador, constituídos por corpo forjado em aço, com ponta de material mais duro que proporcione rugosidade perfeita, cambiáveis, facilmente extraídos e montados por procedimentos simples e práticos. A rugosidade resultante na pista é definida para cada tipo de fresagem:
 - fresagem padrão espaçamento de 15 mm, aproximadamente, entre os dentes de corte;
 - fresagem fina espaçamento de 8 mm, aproximadamente, entre os dentes de corte;
 - microfresagem espaçamento de 2 a 3 mm entre os dentes de corte.
 - dispositivo tipo esteira, que permita a elevação do material fresado do pavimento para a caçamba do caminhão simultaneamente com a execução da fresagem;



- dispositivo que permita a aspersão de água, para controlar a emissão de poeira na operação de fresagem.
- Vassoura mecânica autopropulsionada e que disponha de caixa para recebimento do material, para promover a limpeza da superfície fresada;
- c) Caminhão (ões) basculante(s), provido (s) de lona;
- d) Caminhão tanque, para abastecimento do depósito de água da fresadora;
- e) Compressor de ar;
- f) Detector de metais;
- g) Serra de disco e rompedor pneumático, que permitam execução de arremates e cortes perpendiculares;
- h) Carreta equipada com prancha apropriada para transporte do equipamento de fresagem.

5.2 Modalidades de aplicação da fresagem

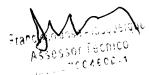
Em função da área a ser fresada, do objetivo da fresagem e do *modus faciendi*, podem ser empregadas, em conformidade com o projeto, as seguintes modalidades:

- a) Fresagem contínua consiste na execução da fresagem na largura total da pista com a utilização predominante de equipamento de grande porte, podendo ser empregados equipamentos de pequeno e médio porte para acabamentos, em áreas limitadas por canteiros, dispositivos de drenagem e outros.
- b) Fresagem descontínua constitui fresagem descontínua aquela aplicada em áreas descontínuas, de comprimentos e larguras variáveis, podendo atingir a largura total de uma ou mais faixas de tráfego. Nas intervenções em remendos menores são indicados equipamentos de pequeno e médio porte.
- c) Fresagem em cunha ou fresagem de garra designação da fresagem executada na borda da pista, junto à sarjeta, inclinando-se o cilindro fresador, com o objetivo de promover a ancoragem da nova camada de revestimento. Deve ser observado o abaulamento ou declividade transversal do pavimento existente antes da sua execução, a fim de evitar inclinações

- que podem causar desconforto ou risco ao usuário.
- d) Fresagem para correção da inclinação do pavimento – fresagem aplicada para correção ou alteração das inclinações transversal e longitudinal do pavimento existente, sendo freqüente em obras de duplicação de rodovia.
- e) Fresagem de arremate é a fresagem do pavimento aplicada no entorno de interferências (boca-de-lobo, tampão de caixa de visita etc.), geralmente executada com equipamento de pequeno porte, em complementação à fresagem executada com equipamento de grande porte. Sua aplicação é mais freqüente em segmentos de travessias urbanas.

5.3 Execução

- As áreas a serem fresadas devem ser delimitadas com eventuais ajustes, definidos no campo, pelo DNIT.
- b) Quando o material da fresagem for destinado à reciclagem, anteriormente à fresagem deve ser retirado o excesso de sujeira e resíduos da superfície do pavimento, por meio de varrição mecânica.
- c) A fresagem do revestimento, na espessura recomendada pelo projeto, deve ser iniciada na borda mais baixa da faixa de tráfego, com a velocidade de corte e avanço regulados a fim de produzir granulometrias adequadas, se necessário, de agregados que deverão ser utilizados na reciclagem.
- d) No decorrer da fresagem deve ser observado o jateamento contínuo de água, para resfriamento dos dentes da fresadora e controle da emissão de poeira.
- e) Durante a operação de fresagem, o material fresado deve ser elevado pelo dispositivo tipo esteira, que faz parte da fresadora, para a caçamba do caminhão e transportado para o local para seu reaproveitamento ou para o bota-fora. Os locais de bota-fora devem ser previstos no projeto ou indicados pela construtora, devidamente aprovados pela Fiscalização, e em conformidade com a Resolução CONAMA nº 307/2002.



- f) Os locais que sofreram intervenção da fresagem devem ser limpos, preferencialmente por vassouras mecânicas, podendo ser usados, também, processos manuais. Recomenda-se que em seguida seja aplicado jato de ar comprimido ou água, para finalizar a limpeza.
- Deve ser realizado tratamento da superfície fresada onde permaneçam buracos desagregações. Nestas ocorrências, devem ser executados os serviços de reparos necessários, em conformidade com a respectiva Norma de Especificação de Serviço do DNIT. O material solto deve ser removido por fresagem ou qualquer outro processo apropriado. Posteriormente, deve ser executada a recomposição, se necessária, da camada granular subjacente e/ou execução de camada adicional de concreto asfáltico, após a necessária limpeza da superfície e aplicação da pintura de ligação.

6. Condicionantes ambientais

6.1. Condicionantes ambientais gerais

Objetivando evitar a degradação ambiental, devem ser devidamente observados e adotados os procedimentos prescritos nos instrumentos normativos pertinentes vigentes no DNIT, especialmente na Norma DNIT 070/2006-PRO e na legislação vigente, em particular a Resolução CONAMA n° 307/2002, e atendidas às recomendações e exigências dos órgãos ambientais.

6.2. Condicionantes ambientais específicos

Devem ser observados os seguintes procedimentos na execução dos serviços:

- a) Evitar o tráfego desnecessário de equipamentos além dos acostamentos;
- b) Controlar a emissão de poeira, ruído e vibração, principalmente em áreas urbanas;
- c) As operações de manuseio e transporte do material fresado devem ser efetuadas em condições adequadas, assim como sua estocagem nas áreas estabelecidas no projeto, ou em áreas previamente aprovadas pelo DNIT, niveladas e com drenagem conveniente, e de forma a não intervir com o processo natural de escoamento de águas superficiais e com os dispositivos instalados de drenagem.

7. Inspeções

7.1 Controle da execução

Deve ser verificado o seguinte:

- textura rugosa e uniforme da superfície fresada;
- ausência de desníveis entre uma passada e outra do equipamento;
- desempeno da superfície (controle da declividade transversal de projeto).

A superfície fresada não deve apresentar falhas no corte decorrentes de defeitos no(s) dente(s) e depressões;

Deve ser verificado também se o disposto nas seções 4 e 5 desta Norma está sendo devidamente atendido.

7.2 Verificação do produto

7.2.1 Quanto ao controle geométrico

O controle geométrico deve ser realizado por meio das seguintes medidas:

- profundidade de corte verificada nas bordas com auxilio de uma régua ou de uma trena rígida; no centro, por levantamento topográfico; nas faixas exclusivas, através de uma linha ou de uma régua;
- a espessura de fresagem é determinada pela média aritmética de, no mínimo, 3 (três) medidas para cada 100 m² fresados.

7.2.2 Quanto às condições de tráfego

Devem ser verificadas as condições de segurança, considerando os tópicos abordados na seção 4 desta Norma.

7.2.3 Quanto ao atendimento ambiental

Deve ser verificado o atendimento ao disposto na seção 6 desta Norma, bem como procedida a análise dos resultados alcançados, em termos de preservação ambiental

7.3 Condições de conformidade e nãoconformidade

Os serviços executados em cada área tratada, considerando-se as profundidades de corte, devem atender às seguintes condições:



- Para espessuras de corte superiores a 5 cm a média aritmética da espessura obtida deve situar-se no intervalo de ±5%, em relação à espessura prevista no projeto;
- Para espessuras de corte inferiores a 5 cm, a média aritmética da espessura obtida deve situar-se no intervalo de ± 10%, em relação à espessura prevista no projeto;
- A declividade transversal, em pontos isolados, pode diferir em até 20% da inclinação estabelecida no projeto, não se admitindo depressões que propiciem o acúmulo de água.

Caso o material resultante da fresagem seja depositado em local inadequado para o seu posterior reaproveitamento e/ou que possa causar danos ambientais, os serviços devem ser considerados nãoconformes até que sejam atendidas as condições adequadas de deposição e proteção ambiental.

A fresagem só deve ser considerada conforme se atender às exigências desta Norma; caso contrário deve ser considerada não - conforme.

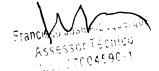
Qualquer exigência desta Norma não cumprida ou detalhe incorreto deve ser corrigido.

Qualquer serviço, então corrigido, só deve ser aceito se as correções executadas o colocarem em conformidade com o disposto nesta Norma; caso contrário o serviço deve ser considerado não-conforme.

8. Critérios de medição

- 8.1 A medição do serviço considerado conforme deve ser efetuada em metros cúbicos, multiplicando-se a área fresada pela sua espessura de corte ou desbaste.
- 8.2 Exclusivamente os serviços descritos na alínea "g" da subseção 5.3 devem ser objeto de medição à parte, em conformidade com a correspondente Norma de Especificação de Serviço do DNIT.





•	4 4 8
4	FORMA II SINOT
2 2 2	Proc. nº 3231/2020
	Servidoi 4

Anexo A (Informativo)

Bibliografia

- a) BRASIL. Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes. Diretoria Executiva. Instituto de Pesquisas Rodoviárias. Manual de sinalização de obras e emergências em rodovias. Rio de Janeiro, 2010. (IPR. Publ. 738).
- b) BONFIM, Valmir. Fresagem de Pavimentos Asfálticos. 3 ed. rev. atual. São Paulo: Exceção, 2007.

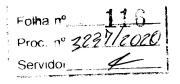
	Índic	e geral
--	-------	---------

FIRMULATED TECNICO
ASSESSOT TECNICO

7

	Índice ge	ral		
	1	Índice geral		7
grafia	6	Inspeções	7	4
		Modalidades de aplicação		
6.2	4	da fresagem	5.2	3
		Objetivo	1	1
6.1	4	Prefácio		1
6	4	Quanto ao atendimento		
•		ambiental	7.2.3	4
7.3	4	Quanto ao controle		
5	2	geométrico	7.2.1	4
4	2	Quanto às condições de		
7.1	4	tráfego	7.2.2	4
8	5	Referências normativas	2	1
3	2	Resumo		1
5.1	2	Sumário		1
5.3	3	Verificação do produto	7.2	4
	6.2 6.1 6 7.3 5 4 7.1 8 3 5.1	1 grafia 6 6.2 4 6.1 4 6 4 8 7.3 4 5 2 4 7.1 4 8 5 3 2 5.1 2	grafia 6 Inspeções Modalidades de aplicação 6.2 4 da fresagem Objetivo 6.1 4 Prefácio 6 4 Quanto ao atendimento ambiental 7.3 4 Quanto ao controle 5 2 geométrico 4 2 Quanto às condições de 7.1 4 tráfego 8 5 Referências normativas 3 2 Resumo 5.1 2 Sumário	1

Francisco (see Accorded 1986)
Assessor Yeonica
Mat.670(4590 1



DNIT

NORMA DNIT 020/2006 - ES

Drenagem - Meios-fios e guias - Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA DE PLANEJAMENTO E PESQUISA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-330 Tel/fax: (0xx21) 3371-5888 Autor: Diretoria de Planejamento e Pesquisa / IPR

Processo: 50.600.002.659/2003-61

Origem: Revisão da norma DNIT 020/2004 - ES

Aprovação pela Diretoria Executiva do DNIT na reunião de 15/08/2006.

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:

Drenagem, meio-fio, guia

Nº total de páginas 06

Resumo

Este documento define a sistemática a ser adotada na execução de meio-fios e guias de drenagem. São também apresentados os requisitos concernentes a materiais, equipamentos, execução, manejo ambiental, controle da qualidade, condições de conformidade e não-conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document describes the method to be employed in the construction of the passing over ditches and gutters. It includes the requirements for the materials, the equipment, the execution, the environmental management, the quality control, the conditions for conformity and non-conformity and the criteria for the measurement of the performed jobs.

Sumário

1	Objetivo	1
2	Referências normativas	1
3	Definições	2
4	Condições gerais	2
5	Condições específicas	2

Prefácio 1

ь	Manejo ambientai	4
7	Inspeção	4
8	Critérios de medição	5
Índi	Índice geral	

Prefácio

A presente Norma foi preparada pela Diretoria de Planejamento e Pesquisa para servir como documento base na execução e no controle da qualidade de meiosfios e guias de concreto utilizados como dispositivos de drenagem da plataforma rodoviária. Está baseada na norma DNIT 001/2002 – PRO e cancela e substitui a norma DNIT 020/2004 – ES.

1 Objetivo

Esta norma fixa as condições exigíveis para a execução de meios-fios e guias de concreto, utilizados como dispositivos de drenagem da plataforma rodoviária.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados neste item serviram de base à elaboração desta Norma e contêm disposições que, ao serem citadas no texto, se tornam parte integrante desta Norma. As edições apresentadas são as que estavam em vigor na data desta publicação,



recomendando-se que sempre sejam consideradas as edições mais recentes, se houver.

- a) ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 6118: projeto de estruturas de concreto: procedimento. Rio de Janeiro, 2003.
- b) _____. NBR 12654: controle tecnológico de materiais componentes do concreto: procedimento. Rio de Janeiro, 1992.
- NBR 12655: concreto preparo, controle e recebimento: procedimento. Rio de Janeiro, 1996.
- d) ____. NBR NM 67: concreto determinação da consistência pelo abatimento do tronco de cone. Rio de Janeiro, 1998.
- e) _____. NBR NM 68: concreto determinação da consistência pelo espalhamento na mesa de Graff. Rio de Janeiro, 1998.
- f) DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM. DNER-ES 330: obras-de-arte especiais – concretos e argamassas: especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- g) _____. DNER-ISA 07: impactos da fase de obras rodoviárias causas/ mitigação/ eliminação. In: _____. Corpo normativo ambiental para empreendimentos rodoviários. Rio de Janeiro, 1996.
- h) _____; ENEMAX. Álbum de projetos-tipo de dispositivos de drenagem. Rio de Janeiro, 1988.
- i) DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES. DNIT 011/2004-PRO: gestão da qualidade em obras rodoviárias: procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2004.

3 Definições

3.1 Meios-fios

Limitadores físicos da plataforma rodoviária, com diversas finalidades, entre as quais, destaca-se a função

de proteger o bordo da pista dos efeitos da erosão causada pelo escoamento das águas precipitadas sobre a plataforma que, decorrentes da declividade transversal, tendem a verter sobre os taludes dos aterros. Desta forma, os meios-fios têm a função de interceptar este fluxo, conduzindo os deflúvios para os pontos previamente escolhidos para lançamento.

3.2 Guias

Dispositivos com a função de limitar a área da plataforma dos terrenos marginais, principalmente em segmentos onde se torna necessária a orientação do tráfego como: canteiro central, interseções, obras-dearte e outros pontos singulares, cumprindo desta forma importante função de segurança, além de orientar a drenagem superficial.

4 Condições gerais

Os dispositivos abrangidos por esta Especificação serão executados de acordo com as indicações do projeto. Na ausência de projetos específicos deverão ser utilizados os dispositivos padronizados pelo DNER, que constam do Álbum de Projetos-Tipo de dispositivos de Drenagem.

5 Condições específicas

Basicamente os dispositivos de drenagem abrangidos por esta Norma serão executados em concreto de cimento, moldados "in loco" ou pré-moldados, devendo satisfazer as prescrições:

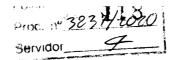
5.1 Materiais

Todo material utilizado na execução deverá satisfazer aos requisitos impostos pelas normas vigentes da ABNT e do DNIT.

5.1.1 Concreto de cimento

O concreto, quando utilizado nos dispositivos em que se especifica este tipo de material, deverá ser dosado racional e experimentalmente para uma resistência característica à compressão mínima (fck) min., aos 28 dias de 15Mpa. O concreto utilizado deverá ser preparado de acordo com o prescrito na norma NBR 6118/03, além de atender ao que dispõe a norma DNER-ES 330/97.





5.1.2 Concreto asfáltico

As guias e os meios-fios também poderão ser feitos com concreto asfáltico, utilizando-se, neste caso, equipamento adequado para aplicação do material por extrusão e com a forma previamente definida, de acordo com a seção transversal conveniente. O processo executivo para implantação deste dispositivo é similar ao utilizado para os dispositivos de concreto de cimento, quando forem empregadas as formas deslizantes e betoneira automotriz ou quando o abastecimento da betoneira for realizado com caminhão betoneira.

5.2 Equipamentos

Os equipamentos necessários à execução dos serviços serão adequados aos locais de instalação das obras, atendendo ao que dispõem as prescrições específicas para os serviços similares.

Recomendam-se, como mínimo, os seguintes equipamentos:

- a) caminhão basculante;
- b) caminhão de carroceria fixa;
- c) betoneira ou caminhão betoneira;
- d) motoniveladora;
- e) pá-carregadeira;
- f) rolo compactador metálico;
- g) retroescavadeira ou valetadeira;
- máquina automotriz para execução de perfis pré-moldados de concreto de cimento ou asfáltico por extrusão.

NOTA: Todo equipamento a ser utilizado deverá ser vistoriado antes do início da execução do serviço de modo a garantir condições apropriadas de operação, sem o que não poderá ser autorizada sua utilização.

5.3 Execução de meios-fios ou guias de concreto

5.3.1 Processo executivo

Poderão ser moldados "in loco" ou pré-moldados, conforme disposto no projeto. O processo executivo mais utilizado refere-se ao emprego de dispositivos moldados "in loco" com emprego de fôrmas convencionais, desenvolvendo-se as seguintes etapas:

- a) escavação da porção anexa ao bordo do pavimento, obedecendo aos alinhamentos, cotas e dimensões indicadas no projeto;
- b) execução de base de brita para regularização do terreno e apoio dos meios-fios;
- c) instalação de formas de madeira segundo a seção transversal do meio-fio, espaçadas de 3m. Nas extensões de curvas esse espaçamento será reduzido para permitir melhor concordância, adotando-se uma junta a cada 1,00m. A concretagem envolverá um Plano Executivo, prevendo o lançamento do concreto em lances alternados;
- d) instalação das fôrmas laterais e das partes anterior e posterior do dispositivo;
- e) lançamento e vibração do concreto. Para as faces dos dispositivos próximas a horizontal ou trabalháveis sem uso de forma, será feito o espalhamento e acabamento do concreto mediante o emprego de ferramentas manuais, em especial de uma régua que apoiada nas duas formas-guias adjacentes permitirá a conformação da face à seção pretendida;
- f) constatação do início do processo de cura do concreto e retirada das guias e formas dos segmentos concretados;
- g) execução dos segmentos intermediários.
 Nestes segmentos o processo é o mesmo.
 O apoio da régua de desempenho ocorrerá no próprio concreto;
- h) execução de juntas de dilatação, a intervalos de 12,0m, preenchidas com argamassa asfáltica.

5.3.2 Processo executivo alternativo

Opcionalmente, poderão ser adotados outros procedimentos executivos, tais como:

Francisco essa rusque que Assessor Tecnico massessor Tecnico

5.3.2.1 Meios-fios ou guias pré-moldados de concreto

- escavação da porção anexa ao bordo do pavimento, obedecendo aos alinhamentos, cotas e dimensões indicado no projeto;
- b) execução de base de brita para regularização do terreno e apoio dos meios-fios;
- instalação e assentamento dos meios-fios pré-moldados, de forma compatível com o projeto-tipo considerado;
- d) rejuntamento com argamassa cimentoareia, traço 1:3, em massa.
- e) os meios-fios ou guias deverão ser prémoldados em fôrmas metálicas ou de madeira revestida que conduza a igual acabamento, sendo submetidos a adensamento por vibração. As peças deverão ter no máximo 1,0m, devendo esta dimensão ser reduzida para segmentos em

5.3.2.2 Meios-fios ou guias moldados "in loco" com formas deslizantes

Esta alternativa refere-se ao emprego de fôrmas metálicas deslizantes, acopladas a máquinas automotrizes, adequadas à execução de concreto por extrusão, compreendendo as etapas de construção relacionadas a seguir:

- a) escavação da porção anexa ao bordo do pavimento, obedecendo aos alinhamentos, cotas e dimensões indicados no projeto;
- execução da base de brita para regularização do terreno e apoio dos meios-fios;
- c) lançamento do concreto e moldagem, por extrusão;
- d) interrupção da concretagem dos dispositivos; e execução de juntas de dilatação a intervalos de 12,0m, preenchidas com asfalto.

5.4 Recomendações gerais

Para garantir maior resistência dos meios-fios a impactos laterais, quando estes não forem contidos por canteiros ou passeios, serão aplicadas escoras de concreto magro, em forma de "bolas" espaçadas de 3,0m. Em qualquer dos casos o processo alternativo, eventualmente utilizado, será adequado às particularidades de cada obra.

6 Manejo ambiental

Durante a execução dos dispositivos de drenagem deverão ser preservadas as condições ambientais, exigindo-se, entre outros os seguintes procedimentos:

- a) todo o material excedente de escavação ou sobras deverá ser removido das proximidades dos dispositivos;
- b) o material excedente removido será transportado para local pré-definido em conjunto com a Fiscalização cuidando-se ainda para que este material não seja conduzido para os cursos d'água de modo a não causar assoreamento;
- nos pontos de deságüe dos dispositivos deverão ser executadas obras de proteção de modo a não promover a erosão das vertentes ou assoreamento de cursos d'água;
- d) durante o desenvolvimento das obras deverá ser evitado o tráfego desnecessário de equipamentos ou veículos por terrenos naturais de modo a evitar a sua desfiguração;
- e) além destas, deverão ser atendidas, no que couber, as recomendações da DNER-ISA 07- Instrução de Serviço Ambiental, referentes à captação, condução e despejo das águas superficiais ou sub-superficiais.

7 Inspeção

7.1 Controle dos insumos

O controle tecnológico do concreto empregado será realizado de acordo com as normas NBR 12654/92, NBR 12655/96 e DNER-ES 330/97. O ensaio de

ASSUSSION TECNICO

consistência dos concreto será feito de acordo com a NBR NM 67/98 ou a NBR NM 68/98, sempre que ocorrer alteração no teor de umidade dos agregados, na execução da primeira amassada do dia, após o reinicio dos trabalhos desde que tenha ocorrido interrupção por mais de duas horas, em cada vez que forem moldados corpos-de-prova, e na troca de operadores.

7.2 Controle da produção (execução)

Deverá ser estabelecido, previamente, o plano de retirada dos corpos-de-prova de concreto, das amostras de aço, cimento, agregados e demais materiais, de forma a satisfazer às especificações respectivas.

O concreto ciclópico, quando utilizado, deverá ser submetido ao controle fixado pelos procedimentos da norma DNER-ES 330/97.

7.3 Verificação do produto

7.3.1 Controle geométrico

O controle geométrico da execução das obras será feito através de levantamentos topográficos, auxiliados por gabaritos para execução das canalizações e acessórios. Os elementos geométricos característicos serão estabelecidos em Notas de Serviço com as quais será feito o acompanhamento da execução. As dimensões das seções transversais avaliadas não devem diferir das indicadas no projeto de mais de 1%, em pontos isolados. Todas as medidas de espessuras efetuadas devem situar-se no intervalo de ± 10% em relação à espessura de projeto.

7.3.2 Controle de acabamento

Será feito o controle qualitativo dos dispositivos, de forma visual, avaliando-se as características de acabamento das obras executadas, acrescentando-se outros processos de controle, para garantir que não ocorra prejuízo à operação hidráulica da canalização. Da mesma forma será feito o acompanhamento das camadas de embasamento dos dispositivos, acabamento das obras e enchimento das valas.

7.4 Condições de conformidade e nãoconformidade

Todos os ensaios de controle e verificações dos insumos, da produção e do produto serão realizados de acordo com o Plano da Qualidade, devendo atender às condições gerais e específicas dos capítulos 4 e 5 desta Norma, respectivamente.

Será controlado o valor característico da resistência à compressão do concreto aos 28 dias, adotando-se as seguintes condições:

fck, est < fck - não-conformidade;

fck, est ≥ fck - conformidade.

Onde:

fck, est = valor estimado da resistência característica do concreto à compressão.

fck = valor da resistência característica do concreto à compressão.

Os resultados do controle estatístico serão analisados e registrados em relatórios periódicos de acompanhamento de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece os procedimentos para o tratamento das não-conformidades dos insumos, da produção e do produto.

8 Critérios de medição

Os serviços conformes serão medidos de acordo com os seguintes critérios:

- a) os meios-fios e as guias serão medidos pelo comprimento, determinado em metros, acompanhando as declividades executadas, incluindo fornecimento e colocação de materiais, mão-de-obra e encargos, equipamentos, ferramentas e eventuais necessários à execução;
- no caso de utilização de dispositivos pontuais acessórios, como caixas coletoras ou de passagem, as obras serão medidas por unidade, de acordo com as especificações respectivas.

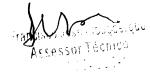
/Índice Geral



Proc. nº 323 7/ 2020
Servidoi 7

DNIT 020/2006-ES

					_
Índice Geral					
Abstract		1	Índice geral		6
Concreto asfáltico	5.1.2	3	Inspeção	7	4
Concreto de cimento	5.1.1	2	Manejo ambiental	6	4
Condições de conformidade e não-conformidade	7.4	5	Materiais	5.1	2
Condições específicas	5	2	Meios-fios	3.1	2
Condições gerais	4	2	Meios-fios ou guias moldados "in loco" com formas deslizantes	5.3.2.2	4
Controle de acabamento	7.3.2	5	Meios-fios ou guias pré-moldados de concreto	5.3.2.1	4
Controle da produção (execução)	7.2	5	Objetivo	1	1
Controle dos insumos	7.1	4	Prefácio		1
Controle geométrico	7.3.1	5	Processo executivo	5.3.1	3
Critérios de medição	8	5	Processo executivo alternativo	5.3.2	3
Definições	3	2	Recomendações gerais	5.4	4
Equipamentos	5.2	3	Referências normativas	2	1
Execução de meio-fios ou guias de concreto	5.3	3	Resumo		1
	3.2	2	Sumário		1
Guias	3.2	2	Verificação do produto	7.3	5



Folha nº 122

Proc. nº 3237/2020

Servidoi 4

DNIT

NORMA DNIT 018/2006 - ES

Drenagem - Sarjetas e valetas - Especificação de serviço

MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES

DIRETORIA DE PLANEJAMENTO E PESQUISA

INSTITUTO DE PESQUISAS RODOVIÁRIAS

Rodovia Presidente Dutra, km 163 Centro Rodoviário – Vigário Geral Rio de Janeiro – RJ – CEP 21240-330 Tel/fax: (0xx21) 3371-5888 Autor: Diretoria de Planejamento e Pesquisa / IPR

Processo:

Origem: Revisão da norma DNIT 018/2004 - ES

Aprovação pela Diretoria Executiva do DNIT na reunião de 15/08/2006.

Direitos autorais exclusivos do DNIT, sendo permitida reprodução parcial ou total, desde que citada a fonte (DNIT), mantido o texto original e não acrescentado nenhum tipo de propaganda comercial.

Palavras-chave:

Drenagem, sarjeta, valeta

Nº total de páginas 07

Resumo

Este documento define a sistemática a ser adotada na execução de sarjetas e valetas de drenagem destinadas a conduzir as águas que incidem sobre o corpo estradal. São também apresentados os requisitos concernentes a materiais, equipamentos, execução, manejo ambiental, controle da qualidade, condições de conformidade e não-conformidade e os critérios de medição dos serviços.

Abstract

This document describes the method to be employed in the construction of ditches and gutters which gather the waters falling on the road surface. It includes the requirements for the materials, the equipment, the execution, the environmental management, the quality control and the criteria for the acceptance, rejection and measurement of the performed jobs.

Sumário

Pref	acio	1
1	Objetivo	1
2	Referências normativas	1
3	Definições	2
4	Condições gerais	2
5	Condições específicas	2

О	wanejo ambientai	4
7	Inspeção	5
8	Critérios de medição	6
Índio	ce geral	7

Prefácio

Esta Norma foi preparada pela Diretoria de Planejamento e Pesquisa, para servir como documento base, visando estabelecer as especificações de serviço para a execução de sarjetas e valetas de drenagem destinadas a conduzir as águas que incidem sobre o corpo estradal. Está baseada na norma DNIT 001/2002 – PRO e cancela e substitui a norma DNIT 018/2004 - ES.

1 Objetivo

Esta Norma tem como objetivo estabelecer os procedimentos a serem seguidos na execução de sarjetas e valetas, revestidas ou não, coletoras dos deflúvios, que escoam transversalmente à plataforma e às áreas adjacentes, conduzindo-os a pontos previamente estabelecidos para lançamento.

2 Referências normativas

Os documentos relacionados neste item serviram de base à elaboração desta Norma e contêm disposições

Francisco (con reconce

Folha nº 123

Proc. nº 3237 /2020

Servidoi 4

que, ao serem citadas no texto, se tornam parte integrante desta Norma. As edições apresentadas são as que estavam em vigor na data desta publicação, recomendando-se que sempre sejam consideradas as edições mais recentes, se houver.

- a) ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 6118: projeto de estruturas de concreto: procedimento. Rio de Janeiro, 2003.
- b) _____. NBR 12654: controle tecnológico de materiais componentes do concreto: procedimento. Rio de Janeiro, 1992.
- c) ____. NBR 12655: concreto preparo, controle e recebimento: procedimento. Rio de Janeiro, 1996.
- d) ____. NBR NM 67: concreto determinação da consistência pelo abatimento do tronco de cone. Rio de Janeiro, 1998.
- e) ____. *NBR NM 68*: concreto determinação da consistência pelo espalhamento na mesa de Graff. Rio de Janeiro, 1998..
- f) DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM. DNER-ES 330: obras-de-arte especiais - concretos e argamassas: especificação de serviço. Rio de Janeiro: IPR, 1997.
- g) ____. DNER-ISA 07: impactos da fase de obras rodoviárias causas/ mitigação/ eliminação. In: ____. Corpo normativo ambiental para empreendimentos rodoviários. Rio de Janeiro, 1996.
- h) ____; ENEMAX. Álbum de projetos-tipo de dispositivos de drenagem. Rio de Janeiro, 1988.
- i) DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRA-ESTRUTURA DE TRANSPORTES. DNIT 011/2004 - PRO: gestão da qualidade em obras rodoviárias: procedimento. Rio de Janeiro: IPR, 2004.

3 Definições

3.1 Sarjetas

Dispositivos de drenagem longitudinal construídos lateralmente às pistas de rolamento e às plataformas dos escalonamentos, destinados a interceptar os deflúvios, que escoando pelo talude ou terrenos marginais podem comprometer a estabilidade dos taludes, a integridade dos pavimentos e a segurança do tráfego, e geralmente têm, por razões de segurança, a forma triangular ou semicircular.

3.2 Valetas

Dispositivos localizados nas cristas de cortes ou pés de aterro, conseqüentemente afastados das faixas de tráfego, com a mesma finalidade das sarjetas, mas que por escoarem maiores deflúvios ou em razão de suas características construtivas têm em geral a forma trapezoidal ou retangular.

4 Condições gerais

As sarjetas e valetas especificadas referem-se a cortes, aterros e ao terreno natural, marginal à área afetada pela construção, que por ação da erosão poderão ter sua estabilidade comprometida.

Os dispositivos abrangidos por esta Norma serão construídos de acordo com as dimensões, localização, confecção e acabamento determinados no projeto.

Na ausência de projeto específico deverão ser utilizados os dispositivos padronizados que constam do Álbum de projetos–tipo de dispositivos de drenagem do DNER.

5 Condições específicas

5.1 Materiais

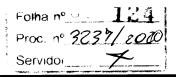
Todo material utilizado na execução deverá satisfazer aos requisitos impostos pelas normas vigentes da ABNT e do DNIT.

5.1.1 Concreto de cimento

O concreto quando utilizado nos dispositivos que especificam este tipo de revestimento deverá ser dosado racionalmente e experimentalmente, para uma resistência característica à compressão mínima (fck;min), aos 28 dias, de 15MPa.

O concreto utilizado deverá ser preparado de acordo com o prescrito na norma NBR 6118/03, além de

Francisco Josephico Assessor Tecnico Mat. 67004590-1



atender ao que dispõem as especificações do DNER – ES 330/97.

5.1.2 Revestimento vegetal

Quando recomendado o revestimento vegetal, poderão ser adotadas as alternativas de plantio de grama em leivas ou mudas, utilizando espécies típicas da região da obra, atendendo às especificações próprias. Poderá ser também feito o plantio por meio de hidro-semeadura, no caso de áreas maiores.

5.2 Equipamentos

Os equipamentos necessários à execução dos serviços serão adequados aos locais de instalação das obras, atendendo ao que dispõem as prescrições específicas para os serviços similares.

Recomendam-se, como mínimo, os seguintes equipamentos:

- a) caminhão basculante;
- b) caminhão de carroceria fixa;
- c) betoneira ou caminhão betoneira;
- d) motoniveladora;
- e) pá-carregadeira;
- f) rolo compactador metálico;
- g) retroescavadeira ou valetadeira.

NOTA: Todo equipamento a ser utilizado deverá ser vistoriado, antes do início da execução do serviço de modo a garantir condições apropriadas de operação, sem o que não será autorizada a sua utilização.

5.3 Execução

5.3.1 Sarjetas e valetas revestidas de concreto

As sarjetas e valetas revestidas de concreto poderão ser moldadas "in loco" ou pré-moldadas atendendo ao disposto no projeto ou em conseqüência de imposições construtivas.

A execução das sarjetas de corte deverá ser iniciada após a conclusão de todas as operações de pavimentação que envolvam atividades na faixa anexa à plataforma cujos trabalhos de regularização ou acerto possam danificá-las.

No caso de banquetas de escalonamentos e valetas de proteção, quando revestidas, as sarjetas serão executadas logo após a conclusão das operações de terraplanagem, precedendo a operação de plantio ou colocação de revestimento dos taludes.

O preparo e a regularização da superfície de assentamento serão executados com operação manual envolvendo cortes, aterros ou acertos, de forma a atingir a geometria projetada para cada dispositivo.

No caso de valetas de proteção de aterros ou cortes admite-se, opcionalmente, a associação de operações manual e mecânica, mediante emprego de lâmina de motoniveladora, pá carregadeira equipada com retroescavadeira ou valetadeira adequadamente dimensionada para o trabalho.

Os materiais empregados para camadas preparatórias para o assentamento das sarjetas serão os próprios solos existentes no local, ou mesmo, material excedente da pavimentação, no caso de sarjetas de corte.

Em qualquer condição, a superfície de assentamento deverá ser compactada de modo a resultar uma base firme e bem desempenada.

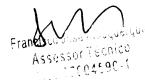
Os materiais escavados e não utilizados nas operações de escavação e regularização da superfície de assentamento serão destinados a bota-fora, cuja localização será definida de modo a não prejudicar o escoamento das águas superficiais.

Para as valetas, os materiais escavados serão aproveitados na execução de uma banqueta de material energicamente compactado junto ao bordo de jusante da valeta de proteção do corte ou de modo a conformar o terreno do aterro, na região situada entre o bordo de jusante da valeta de proteção e o "off-set" do aterro.

Para marcação da localização das valetas serão implantados gabaritos constituídos de guias de madeira servindo de referência para concretagem, cuja seção transversal corresponda às dimensões e forma de cada dispositivo, e com a evolução geométrica estabelecida no projeto, espaçando-se estes gabaritos em 3,0m, no máximo.

A concretagem envolverá um plano executivo, prevendo o lançamento do concreto em lances alternados.

O espalhamento e acabamento do concreto serão feitos mediante o emprego de ferramentas manuais, em especial de uma régua que, apoiada nas duas guias



adjacentes permitirá a conformação da sarjeta ou valeta à seção pretendida.

A retirada das guias dos segmentos concretados será feita logo após constatar-se o início do processo de cura do concreto.

O espalhamento e acabamento do concreto dos segmentos intermediários será feito com apoio da régua de desempeno no próprio concreto dos trechos adjacentes.

A cada segmento com extensão máxima de 12,0m será executada uma junta de dilatação, preenchida com argamassa asfáltica.

Quando especificado no projeto, será aplicado revestimento vegetal de forma a complementar o acabamento do material apiloado contíguo ao dispositivo.

As saídas d'água das sarjetas serão executadas de forma idêntica às próprias sarjetas, sendo prolongadas por cerca de 10m a partir do final do corte, com deflexão que propicie o seu afastamento do bordo da plataforma (bigodes).

Esta extensão deverá ser ajustada às condições locais de modo a evitar os efeitos destrutivos de erosão.

O concreto utilizado, no caso de dispositivos revestidos, deverá ser preparado em betoneira, com fator água/cimento apenas suficiente para alcançar trabalhidade e em quantidade suficiente para o uso imediato, não sendo permitido a sua redosagem.

5.3.2 Sarjetas e valetas com revestimento vegetal

A execução de sarjetas e valetas com revestimento vegetal se iniciará com o preparo e a regularização da superfície de assentamento, seguindo-se as mesmas prescrições apresentadas para os dispositivos com revestimento de concreto.

A disposição do material escavado atenderá, igualmente, ao disposto para sarjetas e valetas revestidas de concreto.

Concluída a regularização da superfície de assentamento e verificadas as condições de escoamento será aplicada camada de terra vegetal, previamente selecionada e adubada de modo a facilitar a germinação da grama.

As leivas selecionadas serão então colocadas sobre a camada de terra vegetal e compactadas com soquetes

de madeira, recomendando-se o emprego de gramíneas de porte baixo, de sistema radicular profundo e abundante, nativas da região e podadas rentes, antes de sua extração.

O revestimento vegetal aplicado será periodicamente irrigado, até se constatar a sua efetiva fixação nas superfícies recobertas.

Durante o período remanescente da obra, ficará a cargo da executora a recomposição de eventuais falhas em que não tenha sido bem sucedido o plantio ou em locais onde se tenha constatado a danificação do revestimento vegetal aplicado.

5.3.3 Sarjetas e valetas não revestidas

As sarjetas e valetas não providas de revestimento deverão ser utilizadas somente em locais em que se assegure a sua eficiência e durabilidade, ou em caso de obras provisórias ou desvios temporários de tráfego. Por esta razão o seu uso restringe-se às áreas onde se associam moderadas precipitações e materiais resistentes à erosão ou segmentos com moderadas declividades.

Sua execução compreende as operações descritas nos casos das sarjetas e valetas revestidas de concreto, acrescentando-se a obrigatoriedade da avaliação das suas características construtivas com a aplicação de gabaritos, de modo a se constatar que foram atendidas as dimensões, forma da seção transversal e a declividade longitudinal.

6 Manejo ambiental

Durante a construção das obras deverão ser preservadas as condições ambientais exigindo-se, entre outros os seguintes procedimentos:

- a) todo o material excedente de escavação ou sobras deverá ser removido das proximidades dos dispositivos, evitando provocar o seu entupimento;
- b) o material excedente removido será transportado para local pré-definido em conjunto com a Fiscalização cuidando-se ainda para que este material não seja conduzido para os cursos d'água de modo a não causar assoreamento;



- nos pontos de deságüe dos dispositivos deverão ser executadas obras de proteção, para impedir a erosão das vertentes ou assoreamento de cursos d'água;
- d) durante o desenvolvimento das obras deverá ser evitado o tráfego desnecessário de equipamentos ou veículos por terrenos naturais de modo a evitar a sua desfiguração;
- e) caberá à Fiscalização definir, caso não previsto em projeto, ou alterar no projeto, o tipo de revestimento a adotar nos dispositivos implantados, em função das condições locais;
- f) além destas, deverão ser atendidas, no que couber, as recomendações da DNER-ISA 07- Instrução de Serviço Ambiental, referentes à captação, condução e despejo das águas superficiais ou sub-superficiais.

7 Inspeção

7.1 Controle dos insumos

O controle tecnológico do concreto empregado será realizado de acordo com as normas NBR 12654/92, NBR 12655/96 e DNER-ES 330/97.

O ensaio de consistência do concreto será feito de acordo com a NBR NM 67/98 ou a NBR NM 68/98, sempre que ocorrer alteração no teor de umidade dos agregados, na execução da primeira amassada do dia, após o reinício dos trabalhos desde que tenha ocorrido interrupção por mais de duas horas, cada vez que forem moldados corpos-de-prova e na troca de operadores.

7.2 Controle da produção (execução)

Deverá ser estabelecido, previamente, o plano de retirada dos corpos-de-prova de concreto, das amostras de aço, cimento, agregados e demais materiais, de forma a satisfazer às especificações respectivas.

O concreto ciclópico, quando utilizado, deverá ser submetido ao controle fixado pelos procedimentos da norma DNER-ES 330/97.

7.3 Verificação do produto

7.3.1 Controle geométrico

O controle geométrico da execução das obras será feito por meio de levantamentos topográficos, auxiliados por gabaritos para execução das canalizações e acessórios. Os elementos geométricos característicos serão estabelecidos em Notas de Serviço, com as quais será feito o acompanhamento da execução.

As dimensões das seções transversais avaliadas não devem diferir das indicadas no projeto de mais de 1%, em pontos isolados.

Todas as medidas de espessuras efetuadas devem situar-se no intervalo de ± 10% em relação à espessura de projeto.

7.3.2 Controle de acabamento

Será feito o controle qualitativo dos dispositivos, de forma visual, avaliando-se as características de acabamento das obras executadas, acrescentando-se outros processos de controle, para garantir que não ocorra prejuízo à operação hidráulica da canalização.

Da mesma forma será feito o acompanhamento das camadas de embasamento dos dispositivos, acabamento das obras e enchimento das valas.

7.4 Condições de conformidade e nãoconformidade

Todos os ensaios de controle e verificações dos insumos, da produção e do produto serão realizados de acordo com o Plano da Qualidade, devendo atender às condições gerais e específicas dos capítulos 4 e 5 desta Norma, respectivamente.

Será controlado o valor característico da resistência à compressão do concreto aos 28 dias, adotando-se as seguintes condições:

fck, est < fck - não-conformidade;

fck, est ≥ fck - conformidade.

Onde:

fck, est = valor estimado da resistência característica do concreto à compressão.

fck = valor da resistência característica do concreto à compressão.

Os resultados do controle estatístico serão analisados e registrados em relatórios periódicos de acompanhamento de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece os procedimentos

- nos pontos de deságüe dos dispositivos deverão ser executadas obras de proteção, para impedir a erosão das vertentes ou assoreamento de cursos d'água;
- d) durante o desenvolvimento das obras deverá ser evitado o tráfego desnecessário de equipamentos ou veículos por terrenos naturais de modo a evitar a sua desfiguração;
- e) caberá à Fiscalização definir, caso não previsto em projeto, ou alterar no projeto, o tipo de revestimento a adotar nos dispositivos implantados, em função das condições locais;
- f) além destas, deverão ser atendidas, no que couber, as recomendações da DNER-ISA 07- Instrução de Serviço Ambiental, referentes à captação, condução e despejo das águas superficiais ou sub-superficiais.

7 Inspeção

7.1 Controle dos insumos

O controle tecnológico do concreto empregado será realizado de acordo com as normas NBR 12654/92, NBR 12655/96 e DNER-ES 330/97.

O ensaio de consistência do concreto será feito de acordo com a NBR NM 67/98 ou a NBR NM 68/98, sempre que ocorrer alteração no teor de umidade dos agregados, na execução da primeira amassada do dia, após o reinício dos trabalhos desde que tenha ocorrido interrupção por mais de duas horas, cada vez que forem moldados corpos-de-prova e na troca de operadores.

7.2 Controle da produção (execução)

Deverá ser estabelecido, previamente, o plano de retirada dos corpos-de-prova de concreto, das amostras de aço, cimento, agregados e demais materiais, de forma a satisfazer às especificações respectivas.

O concreto ciclópico, quando utilizado, deverá ser submetido ao controle fixado pelos procedimentos da norma DNER-ES 330/97.

7.3 Verificação do produto

7.3.1 Controle geométrico

O controle geométrico da execução das obras será feito por meio de levantamentos topográficos, auxiliados por gabaritos para execução das canalizações e acessórios. Os elementos geométricos característicos serão estabelecidos em Notas de Serviço, com as quais será feito o acompanhamento da execução.

As dimensões das seções transversais avaliadas não devem diferir das indicadas no projeto de mais de 1%, em pontos isolados.

Todas as medidas de espessuras efetuadas devem situar-se no intervalo de ± 10% em relação à espessura de projeto.

7.3.2 Controle de acabamento

Será feito o controle qualitativo dos dispositivos, de forma visual, avaliando-se as características de acabamento das obras executadas, acrescentando-se outros processos de controle, para garantir que não ocorra prejuízo à operação hidráulica da canalização.

Da mesma forma será feito o acompanhamento das camadas de embasamento dos dispositivos, acabamento das obras e enchimento das valas.

7.4 Condições de conformidade e nãoconformidade

Todos os ensaios de controle e verificações dos insumos, da produção e do produto serão realizados de acordo com o Plano da Qualidade, devendo atender às condições gerais e específicas dos capítulos 4 e 5 desta Norma, respectivamente.

Será controlado o valor característico da resistência à compressão do concreto aos 28 dias, adotando-se as seguintes condições:

fck, est < fck - não-conformidade;

fck, est ≥ fck - conformidade.

Onde:

fck, est = valor estimado da resistência característica do concreto à compressão.

fck = valor da resistência característica do concreto à compressão.

Os resultados do controle estatístico serão analisados e registrados em relatórios periódicos de acompanhamento de acordo com a norma DNIT 011/2004-PRO, a qual estabelece os procedimentos



Folha nº 128

Proc. nº 323 7/2020

Servidoi 4

Índice Geral					
Abstract		1	Manejo ambiental	6	4
Concreto de cimento	5.1.1	2	Materiais	5.1	2
Condições de conformidade e	7.4	5	Objetivo	1	1
não-conformidade	5	2	Prefácio		1
Condições específicas	4	2	Referências normativas	2	1
Condições gerais	4	2	Resumo		1
Controle da produção (execução)	7.2	5	Revestimento vegetal	5.1.2	3
Controle de acabamento	7.3.2	5	Sarjetas	3.1	2
Controle dos insumos	7.1	5	Sarjetas e valetas com	5.3.2	4
Controle geométrico	7.3.1	5	revestimento vegetal	5.5.2	7
Critérios de medição	8	6	Sarjetas e valetas não revestidas	5.3.3	4
Definições	3	2	Sarjetas e valetas revestidas de concreto	5.3.1	3
Equipamentos	5.2	3	Sumário	0.0.1	1
Execução	5.3	3	Valetas	3.2	2
Índice geral		7		7.3	5
Inspeção	7	5	Verificação do produto	7.5	J



Folha nº 129
Proc. nº 3237/2020
Servidoi



Planilha Orçamentária, Cronograma Físico-Financeiro, Composição Unitária, Curva ABC, Memória de Cálculo, Itens de Relevâncias

ANEXO II

Francisco Assessor 1 Ecolos



SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

PREÇO TOTAL COM BDI

R\$ 5.219.552,94

CONTEÚDO:

ORÇAMENTO SINTÉTICO
ORÇAMENTO ANALÍTICO
MEMÓRIAL DE CÁLCULO
CRONOGRAMA FÍSICO-FINANCEIRO
COMPOSIÇÃO DE CUSTO UNITÁRIO
PLANILHA DE BDI
ITENS DE RELEVÂNCIA
CURVA ABC

RESPONSÁVEL TÉCNICO:

Assessor lécnico Mat 67004590-1

ENGENHEIRO CIVIL

Paço do Lumiar, 06 de maio de 2020



Orçamento Sintético

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

Endereço da Obra:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente:

RECURSOS PRÓPRIOS

BDI:

28,26%

Encargos Sociais:

Referência de Preço:

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista) SINAPI-MA - MAR/2020

Obra/Projeto:

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

Nº	Descrição		Preço total em BDI (R\$)	PESO (%)
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	R\$	117.994,64	2,26%
2.0	CONSERVAÇÃO E MELHORAMENTOS LOCALIZADOS	R\$	1.140.456,46	21,85%
^	TRANSPORTE DE MATERIAIS	R\$	423.349,48	8,11%
4.0	AQUISIÇÃO DE MATERIAIS BETUMINOSOS	R\$	2.795.241,39	53,55%
5.0	TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINOSOS	R\$	243.336,23	4,66%
6.0	DRENAGEM E SERVIÇOS DE LIMPEZA	R\$	499.174,74	9,56%
	VALOR TOTAL COM BDI	R\$	5.219.552,94	90%

Paço do Lumiar, 06 de maio de 2020

Proc nº 3237/2020 Servidoi

Assessor Tecnico Mat.67004590-1

Proc nº 3237/2020 Servidoi 7

Orçamento Analítico

PAÇO DO LUMIAR

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

Endereço da Obra:

Concedente: RECURSOS PRÓPRIOS

BDI:

28,26% 21,24% e Pri SINAPI-MA - MAR/2020

#REF!

SICRO 3-10/2019 SUDECAP-02/2020

TOTAL DO PROJETO: R\$ 5.219.552,94

Endereço da Obra:	Encargos Sociais:	Referência de Pr
DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA	84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)	
Obra/Projeto: SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA	PEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO	VALOR T

ōN	Descrição	Unid.	Quant.	Código/ FONTE	Preço unitário sem BDI (R\$)	Preço C/ BD	Preço total C/ BDI (R\$)	Preço total (R\$)	PESO (%)	
	SERVIÇOS PRELIMINARES	3100	The state of the s	per en	A CONTRACTOR		9000	R\$ 117.994,64	Marine Marine	2,26%
1.1	PLACA PARA SINALIZAÇÃO DE OBRAS MONTADA EM CAVALETE METÁLICO - 1,00 X 1,00 M	m ²	5,00	5212556-SICRO3	R\$ 38,33	R\$	49,16	R\$ 245,80		%00′0
1.2	MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS	un	1,00	04.06.01-SUDECAP	R\$ 12.000,00	R\$	15.391,20	R\$ 15.391,20		0,29%
1.3	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	un	1,00	COMP. 01	R\$ 79.804,80	R\$	102.357,64	R\$ 102.357,64	800000000	1,96%
2.0	CONSERVAÇÃO E MELHORAMENTOS LOCALIZADOS				No.	100 Parks	Section 18	R\$ 1.140.456,46	600 1000 1000 1000 1000 1000 1000 1000	21,85%
2.1	ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE DE MATERIAL DE 1ª CATEGORIA - DMT DE 1.800 A 2.000 M - CAMINHO DE SERVIÇO EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO - COM ESCAVADEIRA E CAMINHÃO DA SCAVADEIRA E CAMINHÃO DA SCAVADEIRA E CAMINHÃO	m³	3.876,01	5502144-SICRO3	R\$ 4,30	R\$	5,52	R\$ 21.395,58		0,41%
2.2	REGULARIZAÇÃO DE SUBLEITO	m ²	14.907,75	4011209-SICRO3	R\$ 0,74	R\$	0,95	R\$ 14.162,36		0,27%
2.3	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA	m³	2.981,55	4011219-SICRO3	R\$ 7,06	R\$	90'6	R\$ 27.012,84		0,52%
2.4	IMPRIMAÇÃO COM ASFALTO DILUÍDO	m ₂	100.986,80	4011351-SICRO3	R\$ 0,24	R\$	0,31	R\$ 31.305,91		%09′0
2.5	PINTURA DE LIGAÇÃO	m ²	100.986,80	4011353-SICRO3	R\$ 0,20	R\$	0,26	R\$ 26.256,57		0,50%
2.6	AREIA ASFALTO A QUENTE - FAIXA A - AREIA COMERCIAL	ţ	5.589,68	4011444-SICRO3	R\$ 112,45	R\$	144,23	R\$ 806.199,55		15,45%
2.7	CONCRETO ASFÁLTICO - FAIXA A - AREIA E BRITA COMERCIAIS	+	1.075,45	4011454-SICRO3	R\$ 114,13	R\$	146,38	R\$ 157.424,37	_	3,02%
2.8	FRESAGEM CONTÍNUA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO	m ₃	972,00	4011479-SICRO3	R\$ 35,04	R\$	44,94	R\$ 43.681,68		0,84%
2.9	CAPINA MANUAL	M2	20.340,00	4915744-SICRO3	R\$ 0,50	R\$	0,64	R\$ 13.017,60	_	0,25%
3.0	TRANSPORTE DE MATERIAIS	150,000	25000 E	建筑的人工模型的是	STREET, STREET	The second		R\$ 423.349,48		8,11%
3.1	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 6 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	txkm	193.500,00	5914344-SICRO3	R\$ 0,48	R\$	0,62	R\$ 119.970,00		2,30%
3.2	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA COM REVESTIMENTO PRIMÁRIO	txkm	30.745,00	5914374-SICRO3	R\$ 0,50	R\$	0,64	R\$ 19.676,80		0,38%
3.3	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	txkm	535.288,08	5914389-SICRO3	R\$ 0,41	R\$	0,53	R\$ 283.702,68		5,44%

Assessor Fechicu Mat.67004590

133 Folha nº Proc. nº 3237/2020 Servidor

Orçamento Analítico

PAÇO DO LUMIAR Proponente:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA Endereço da Obra:

Concedente: RECURSOS PRÓPRIOS **Encargos Sociais:**

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO

MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

Obra/Projeto:

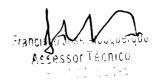
BDI:

Referência de Pri SINAPI-MA - MAR/2020 28,26% 21,24%

SUDECAP-02/2020 SICRO 3-10/2019 #REF!

R\$ 5.219.552,94	
VALOR TOTAL DO PROJETO:	

4.0 AQUISIÇÃO DE MANTERIAIS BETUMINOSOS t 55G,34 4.1899-SINAPI 2.094,17 KS 3.557,39 KS 2.7774,01 37 4.1 CIMENTO ASFÁLITICO CAP 50/70 t 1.21,18 4.1309-SINAPI KS 2.806,00 KS 3.857,39 KS 1.715,401 37 4.2 ASPALITO DILUIDO IPPO CAM-30 t 1.21,18 4.1309-SINAPI KS 2.715,78 KS 2.715,74 KS 2.715,74 KS 2.715,74 KS 2.715,74 KS 2.715,74 KS	ōN	Descrição	Unid.	Quant.	Código/ FONTE	Preço unitário sem BDI (R\$)	irio (\$)	Preço total C/ BDI (R\$)	Ь	Preço total (R\$)	PESO (%)
SECONDENTIO CAP SO/70 T. SEC.34 41899-SINAP S. 0.447 R. 3.557,34 R. 1.95774/01 S. 0.3417 S. 0.3417 R. 3.55774/01 S. 0.3417 R. 3.55774 S. 0.3417 R. 3.55774 S. 0.3417 R. 3.55774 S. 0.3417 R. 3.5400 R. 3.03100 R. 3.03100	4.0	AQUISIÇÃO DE MATERIAIS BETUMINOSOS				21.5 B	4	THE PERSON NAMED IN	R\$	2.795.241,39	\$3,55%
ASPATIO DILUIGO TIPO COM-30 t 121,18 41901-SINAPI RS 4.840,00 RS 5.868,02 RS 711,086,66 11 EMULISÃO ASFÁLITCA - RRIC t 36,00 41905-SINAPI RS 2.240,00 RS 2.715,78 RS 9.768,08 EMULISÃO ASFÁLITCA - RRIC t 9,44 41903-SINAPI RS 2.240,00 RS 2.715,78 RS 2.86.5.264 TRANSPORTE DE LAMATERIAIS BETUMINOSOS t 5,94 41903-SINAPI RS 2.790,94 RS 3.934,00 RS 2.780,94 RS 2.715,78 RS 2.780,94 RS 2.780,90 RS 2.780,94 RS 2.715,84 RS 2.780,94 RS 2.793,94 RS 3.203,94 RS 1.271,84 COMP.02-PORTARIA RS 2.793,94 RS 3.203,94 RS 1.212,84 COMP.02-PORTARIA RS 2.793,94 RS 3.203,94 RS 1.212,84 COMP.02-PORTARIA RS 2.793,94 RS 3.203,94 RS 1.212,84	4.1	CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	+	550,34	41899-SINAPI	2.93				1.957.774,01	37,51%
EMULISÃO ASFÁLITICA - RRIC t 36,00 41905-SINAPI R\$ 2.740,00 R\$ 2.715,78 R\$ 97.768,08 EMULISÃO ASFÁLITICA - RRZC t 9,44 41903-SINAPI R\$ 2.240,00 R\$ 3.031,00 R\$ 2.815,64 TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINIOSOS t 550,34 COMPOZ-PORTARIA R\$ 2.79,94 R\$ 3.89,40 R\$ 186.785,40 TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLITICA RR-JC t 1.21,18 COMPOZ-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 41.128,49 TRANSPORTE DE EMULISÃO ASFÁLITICA RR-JC t 1.21,18 COMPOZ-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 41.128,49 TRANSPORTE DE EMULISÃO ASFÁLITICA RR-JC t 36,00 COMPOZ-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 41.128,49 TRANSPORTE DE EMULISÃO ASFÁLITICA RR-JC t 36,00 COMPOZ-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 3139,40 R\$ 10.238,44 CONCHECIO ECK. R. S. D. R. R. A. C. A. C.	4.2	ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	+	121,18	41901-SINAPI				\rightarrow	711.086,66	13,62%
TRANSPORTE DE MATERIALS BETUNINOSOS t 9,44 41903-SINAPI RS 2.50,00 RS 3.031,00 RS 28612,64 TRANSPORTE DE MATERIALS BETUNINOSOS t 550,34 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 186.785,40 SS TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70 t 121,18 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 11.28,40 TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICA RR-2C t 36,00 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 11.28,40 TRANSPORTE DE EMULISÃO ASFÁLTICA RR-2C t 9,44 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 11.28,40 TRANSPORTE DE EMULISÃO ASFÁLTICA RR-2C t 9,44 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 13.213,40 DRENAGEM E SERVIÇOS DE LIMPEZA. t 9,44 COMP.02-PORTARIA RS 279,94 RS 339,40 RS 13.213,47 CONCRETO CECE ZO M	4.3	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR1C	+	36,00	41905-SINAPI					97.768,08	1,87%
TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINIOSOS COMP.02-PORTARIA RS 279.34 RS 339.40 RS 186.785.40 RS TRANSPORTE DE CIMENTO ASFALITICO CAP SO/70 t 550.34 COMP.02-PORTARIA RS 279.94 RS 339.40 RS 1128.49 RS TRANSPORTE DE CIMENTO ASFALITICO CAP SO/71 t 36,00 COMP.02-PORTARIA RS 279.94 RS 339.40 RS 112.18 RS 122.18 RS 112.18 RS 122.18 RS 112.18 RS 112.18 RS 112.18 COMP.02-PORTARIA RS 279.94 RS 339.40 RS 112.18 RS <td>4.4</td> <td>EMULSÃO ASFÁLTICA - RR2C</td> <td>4</td> <td>9,44</td> <td>41903-SINAPI</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>28.612,64</td> <td>0,55%</td>	4.4	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR2C	4	9,44	41903-SINAPI					28.612,64	0,55%
TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLITCO CAP SO/70 t 550,34 COMP. 0.2-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 186.78,540 TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLITCO CAP SO/70 t 121,18 COMP. 0.2-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 112,18,49 TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLITCA RR-1C t 36,00 COMP. 0.2-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 112,18,49 TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLITCA RR-2C t 9,44 COMP. 0.2-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 112,18,40 DRENAGEME SERVIÇOS DE LIMPEZA LIMPEZA COMP. 0.2-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 112,18,40 BETONERIA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 45,508,79 R\$ 45,08,79 R\$	5.0	TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINOSOS	A CONTRACTOR	THE PARTY OF THE P	THE WAY SHOW THE PROPERTY OF			The state of the	\$	243.336,23	4,66%
TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C t 121,18 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 41.128,49 TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C t 36,00 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 12.218,40 TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C t 9,44 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 12.218,40 CONCRETO ECK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 333,57 R\$ 10.820,51 CONCRETO ECK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 45.08,79 R\$ 45	5.1	TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	+	550,34	COMP.02-PORTARIA		9,94			186.785,40	3,58%
TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C t 36,00 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 1.2.18,40 TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C t 9,44 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 1.2.18,40 DRENAGEM E SERVIÇOS DE LIMPEZA MPA - CONFECÇÃO EM MB 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 485,17,47 CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM MB 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 45,39,47,4 PREMAÇÃO E COLOCACÃO CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO KG 565,72 407819-SICRO3 R\$ 6,57 R\$ 4.508,79 CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 ENDRADE RADACAGO E RETIRADA M3 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 52,75 56,55 R\$ 56,55 R\$ 520,569 CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA	5.2	TRANSPORTE DE ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	4	121,18	COMP.02-PORTARIA		9,94			41.128,49	%62′0
TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C t 9,44 COMP.02-PORTARIA R\$ 279,94 R\$ 339,40 R\$ 3.203,94 DRENAGEME SERVIÇOS DE LIMPEZA M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 383,57 R\$ 499,174,74 CONCRETO FICA E ZO MPA - CONFECÇÃO EM M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 383,57 R\$ 10.820,51 BRITA COMERCIAIS ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, KG 565,72 407819-SICRO3 R\$ 6,57 R\$ 7,97 R\$ 4.508,79 PREPARO E COLOCAÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 EN BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, M3 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 85,57 R\$ R\$	5.3	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C	4	36,00	COMP.02-PORTARIA 1977-DNIT		9,94			12.218,40	0,23%
ORENAGEME SERVIÇOS DE LIMPEZA R\$ 499.174,74 R\$ 499.174,74 CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 10.820,51 BRITA COMERCIAIS ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PARE A SEA TO CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO KG 565,72 407819-SICRO3 R\$ 6,57 R\$ 7,97 R\$ 4.508,79 PREPARO E COLOCAÇÃO CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS M3 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 8,56,55 R\$ 5.275,69 FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 88,56 R\$ 5.275,69 CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA M9.500,00 2003373-SICRO3 R\$ 53,36 R\$ 65,30 R\$ 62,31 R\$ 62,33 R\$ 62,035,00	5.4	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C	+	9,44	COMP.02-PORTARIA		9,94			3.203,94	0,06%
CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM M3 28,21 1107892-SICRO3 R\$ 316,37 R\$ 383,57 R\$ 10.820,51 BRITA COMERCIAIS ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PREPARO E COLOCAÇÃO KG 565,72 407819-SICRO3 R\$ 6,57 R\$ 7,97 R\$ 4.508,79 PREPARO E COLOCAÇÃO CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 CONCRETO CICLÓPICO PECA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E BRITA M 9,500,00 2003373-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 CONFECÇÃO, INSTALIAZAÇÃO E RETIRADA M 9,500,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30	6.0			A PROPERTY OF		No. of the last of			\$	499.174,74	%95'6
ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PRIABLAS EM RAMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PREPARO E COLOCAÇÃO KG 565,72 407819-SICRO3 R\$ 6,57 R\$ 7,97 R\$ 4.508,79 CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E MAO COMERCIAIS M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA M610 FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA M 9.500,00 2003373-SICRO3 R\$ 21,70 R\$ 26,31 R\$ 249.945,00 SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - M 950,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30 R\$ 65,30 R\$ 65,30 R\$ 62.035,00	6.1	CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA BRITA COMERCIAIS	M3	28,21	1107892-SICRO3		6,37			10.820,51	0,21%
CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, ENTIANDO COMERCIAIS M3 11,59 1106165-SICRO3 R\$ 277,74 R\$ 336,73 R\$ 3.902,70 BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA M 9.500,00 2003373-SICRO3 R\$ 21,70 R\$ 26,31 R\$ 249.945,00 SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - MARIA E BRITA COMERCIAIS M 950,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30 R\$ 62.035,00	6.2	ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PREPARO E COLOCAÇÃO	KG	565,72	407819-SICRO3		75'9			4.508,79	%60'0
FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 DE DRENAGEM - UTILIZAÇÃO DE 3 VEZES - CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA M2 76,95 3103302-SICRO3 R\$ 56,55 R\$ 68,56 R\$ 5.275,69 MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA M 9.500,00 2003373-SICRO3 R\$ 21,70 R\$ 26,31 R\$ 249.945,00 SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - M M 950,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30 R\$ 62.035,00	6.3	CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	W3	11,59	1106165-SICRO3		7,74			3.902,70	%/00'0
MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA M 9.500,00 2003373-SICRO3 R\$ 21,70 R\$ 26,31 R\$ 249.945,00 COMERCIAIS - FORMA DE MADEIRA M 950,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30 R\$ 62.035,00	6.4	osi		76,95	3103302-SICRO3		6,55			5.275,69	0,10%
SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - M 950,00 2003321-SICRO3 R\$ 53,86 R\$ 65,30 R\$ 62.035,00	6.5	EIA E B	Σ	9.500,00	2003373-SICRO3		1,70			249.945,00	4,79%
	9.9	SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	Σ	950,00	2003321-SICRO3		3,86			62.035,00	1,19%



Proc. nº 323 \/ 2020 Servidor —

Paço do Lumiar, 06 de maio de 2020

Orçamento Analítico

PAÇO DO LUMIAR

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

Endereço da Obra:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente: RECURSOS PRÓPRIOS **Encargos Sociais:** 84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)

28,26% 21,24% <u>80</u>:

Referência de Pr. SINAPI-MA - MAR/2020

SUDECAP-02/2020 SICRO 3-10/2019

VALOR TOTAL DO PROJETO: R\$ 5.219.552,94

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA Obra/Projeto:

ōN	Descrição	Unid.	Quant.	Código/ FONTE	Preço unitário sem BDI (R\$)	Preço total C/ BDI (R\$)	total (R\$)	Preço total (R\$)	PESO (%)	
6.7	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS EM DEGRAUS - DAD 07 - ARFIA F BRITA COMERCIAIS	Σ	92,50	2003417-SICRO3	R\$ 488,64	R\$	592,43	R\$ 54.799,78		1,05%
6.8	DISSIPADOR DE ENERGIA - DEB 05 - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	QND	11,50	2003457-SICRO3	1.972,55	R\$	2.391,52	R\$ 27.502,48		0,53%
6.9	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS TIPO RÁPIDO - DAR 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	Σ	24,00	2003391-SICRO3	R\$ 116,75	R\$	141,55	R\$ 3.397,20		%20'0
6.10	DISSIPADOR DE ENERGIA - DES 01 - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	OND	4,00	2003441-SICRO3	R\$ 124,30	R\$	150,70	R\$ 602,80		0,01%
6.11	LIMPEZA DE PONTE	Σ	95,00	4915672-SICRO3	R\$ 2,94	RŞ	3,56	R\$ 338,20		0,01%
6.12	6.12 MANUALMENTO E PEDRA ARRUMADA COMERCIAL - PEDRA DE MÃO COMERCIAL -	M3	39,24	1505879-SICRO3	R\$ 154,08	- R\$	186,81	R\$ 7.330,42		0,14%
	ENROCAMENTO DE PEDRA JOGADA - PEDRA DE		e e							
6.13	MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E	X3	18,52	1505860-SICRO3	R\$ 93,28	R\$	113,09	R\$ 2.094,43		0,04%
	ASSENTAMENTO					+	6.0			Ì
6.14	LIMPEZA DE SARJETA E MEIO-FIO	Σ	565,00	4915708-SICRO3		-+	65,0	,		0,01%
6.15	LIMPEZA DE DESCIDA D'ÁGUA	Σ	43,00	4915711-SICRO3	R\$ 0,98	ᅪ	1,19			0,00,0
6.16	LIMPEZA DE BUEIRO	M3	98'36	4915712-SICRO3	R\$ 14,71	R\$	17,83	R\$ 1.771,59		0,03%
6.17	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 80 CM PA-2 COMFRCIAL - IUNTA RÍGIDA	Σ	32,50	2003827-SICRO3	R\$ 325,50	R\$	394,64	R\$ 12.825,80		0,25%
6.18	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 100 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ	22,50	2003831-SICRO3	R\$ 446,11	R\$	540,86	R\$ 12.169,35		0,23%
6.19	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 120 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ	14,00	2003835-SICRO3	R\$ 533,67	R\$	647,02	R\$ 9.058,28		0,17%
6.20	BOCA BSTC D = 0,80 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	OND	8,00	804101-SICRO3	R\$ 898,44	R\$	1.089,27	R\$ 8.714,16		0,17%
6.21	BOCA BSTC D = 1,00 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	OND	2,00	804121-SICRO3	R\$ 1.342,76	R\$	1.627,96	R\$ 8.139,80		0,16%
6.22	BOCA BSTC D = 1,20 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	UND	4,00	804141-SICRO3	R\$ 1.864,05	R\$	2.259,97	R\$ 9.039,88		0,17%
6.23	CAIAÇÃO COM FIXADOR DE CAL	M2	1.793,00	4915723-SICRO3	R\$ 2,08	R\$	2,52	R\$ 4.518,36		%60′0
				VALOR TOTAL DA OBRA COM BDI	OBRA COM BD	_		R\$	5.219.552,94	94



ConogramaFísico / Financeiro



Obra/Projeto:

Endereço da Obra: DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPI DE PAÇO DO LUMIAR-MA

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

PAÇO DO LUMIAR

	۳	
		ه/
		000000
		/6
		,
	I	ž
WA		
DO LUMIAR-I		-
MUNICÍPIO DE PAÇO		,
EM VIAS DO F		-
FRVICOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTACÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM		VALOR TOTAL COM
35	1	

SERVICE	SERVIÇOS DE TENNAPLENHASEN, FAVINDETITIAÇÃO AS PLITOS, ACCA CAMENTO E DILENSACIO DE TOTAL COM VALOR TOTAL COM "MAIOR TOTAL COM "MINES" 1 mês	VALOR TOTAL COM	%	1 mês	%	2 meses	%	3 meses	%	4 meses	%	5 meses	%	6 meses	%
		IOS	1566363			12 000 00		25 000 000 24		BC 10 650 71		0¢ 10 657 91		B\$ 19 657 91	
3 7	1.0 SERVIÇOS PRELIMINARES 1.1 PLACA PARA SINALIZAÇÃO DE OBRAS MONTADA EM	R\$ 245,80	0,00%	R\$ 40,97	16,67%	R\$ 40,97	16,67%	R\$ 40,97	16,67%	R\$ 40,97	16,67%	R\$ 40,95	16,66%	R\$ 40,95	16,66%
1.2	MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS	R\$ 15.391,20	0,29%	R\$ 2.565,71	16,67%	R\$ 2.565,71	16,67%	R\$ 2.565,71	16,67%	R\$ 2.565,71	16,67%	R\$ 2.564,17	16,66%	R\$ 2.564,17	16,66%
13	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	R\$ 102.357,64	1,96%	R\$ 17.063,02	16,67%	R\$ 17.063,02	16,67%	R\$ 17.063,02	16,67%	R\$ 17.063,02	16,67%	R\$ 17.052,78	16,66%	R\$ 17.052,78	16,66%
2.0		R\$ 1.140.456,46	21,85%	R\$ 190.114,09		R\$ 190.114,09	THE RESERVE OF	R\$ 190.114,09	100	R\$ 190.114,09		R\$ 190.000,05		R\$ 190.000,05	
2.1	ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE DE MATERIAL DE 13 CATEGORIA - DMT DE 1.800 A 2.000 M - CAMINHO DE SERVIÇO EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO - COM ESCAVADEIRA E CAMINHÃO BASCULANTE DE 14 M³	R\$ 21.395,58	0,41%	R\$ 3.566,64	16,67%	R\$ 3.566,64	16,67%	R\$ 3.566,64	16,67%	R\$ 3.566,64	16,67%	R\$ 3.564,50	16,66%	R\$ 3.564,50	16,66%
2.2	REGULARIZAÇÃO DE SUBLEITO	R\$ 14.162,36	0,27%	R\$ 2.360,87	16,67%	R\$ 2.360,87	16,67%	R\$ 2.360,87	16,67%	R\$ 2.360,87	16,67%	R\$ 2.359,45	16,66%	R\$ 2.359,45	16,66%
2.3	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM	R\$ 27.012,84	0,52%	R\$ 4.503,04	16,67%	R\$ 4.503,04	16,67%	R\$ 4.503,04	16,67%	R\$ 4.503,04	16,67%	R\$ 4.500,34	16,66%	R\$ 4.500,34	16,66%
2.4	IMPRIMAÇÃO COM ASFALTO DILUÍDO	R\$ 31.305,91	%09′0	R\$ 5.218,70	16,67%	R\$ 5.218,70	16,67%	R\$ 5.218,70	16,67%	R\$ 5.218,70	16,67%	R\$ 5.215,56	16,66%	R\$ 5.215,56	16,66%
2.5	PINTURA DE LIGAÇÃO	R\$ 26.256,57	%05'0	R\$ 4.376,97	16,67%	R\$ 4.376,97	16,67%	R\$ 4.376,97	16,67%	R\$ 4.376,97	16,67%	R\$ 4.374,34	16,66%	R\$ 4.374,34	16,66%
5.6	AREIA ASFALTO A QUENTE - FAIXA A - AREIA COMERCIAL	R\$ 806.199,55	15,45%	R\$ 134.393,46	16,67%	R\$ 134.393,46	16,67%	R\$ 134.393,46	16,67%	R\$ 134.393,46	16,67%	R\$ 134.312,85	16,66%	R\$ 134.312,85	16,66%
2.7	CONCRETO ASFÁLTICO - FAIXA A - AREIA E BRITA COMERCIAIS	S R\$ 157.424,37	3,02%	R\$ 26.242,64	16,67%	R\$ 26.242,64	16,67%	R\$ 26.242,64	16,67%	R\$ 26.242,64	16,67%	R\$ 26.226,90	16,66%	R\$ 26.226,90	16,66%
2.8	FRESAGEM CONTÍNUA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO	R\$ 43.681,68	0,84%	R\$ 7.281,74	16,67%	R\$ 7.281,74	16,67%	R\$ 7.281,74	16,67%	R\$ 7.281,74	16,67%	R\$ 7.277,37	16,66%	R\$ 7.277,37	16,66%
2.9	CAPINA MANUAL	R\$ 13.017,60	0,25%	R\$ 2.170,03	16,67%	R\$ 2.170,03	16,67%	R\$ 2.170,03	16,67%	R\$ 2.170,03	16,67%	R\$ 2.168,73	16,66%	R\$ 2.168,73	16,66%
3.0	TRANSPORTE DE MATERIAIS	R\$ 423.349,48	8,11%	R\$ 70.572,36	THE PARTY OF	R\$ 70.572,36	The second second	R\$ 70.572,36		R\$ 70.572,36		R\$ 70.530,02	Republicanian	R\$ 70.530,02	
3.1	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 6 M³- RODOVIA PAVIMENTADA	R\$ 119.970,00	2,30%	R\$ 19.999,00	16,67%	R\$ 19.999,00	16,67%	R\$ 19.999,00	16,67%	R\$ 19.999,00	16,67%	R\$ 19.987,00	16,66%	R\$ 19.987,00	16,66%
3.2	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M² - RODOVIA COM REVESTIMENTO PRIMÁRIO	R\$ 19.676,80	%8£′0	R\$ 3.280,12	16,67%	R\$ 3.280,12	16,67%	R\$ 3.280,12	16,67%	R\$ 3.280,12	16,67%	R\$ 3.278,15	16,66%	R\$ 3.278,15	16,66%
3.3	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	R\$ 283.702,68	5,44%	R\$ 47.293,24	16,67%	R\$ 47.293,24	16,67%	R\$ 47.293,24	16,67%	R\$ 47.293,24	16,67%	R\$ 47.264,87	16,66%	R\$ 47.264,87	16,66%
6.6	AQUISIÇÃO DE MATERIAIS BETUMINOSOS	R\$ 2.795.241,39	X55'E5	R\$ 465.966,74		R\$ 465.966,74		R\$ 465.966,74	56	R\$ 465.966,74		R\$ 465.687,22		R\$ 465,687,22	1000000
4.1	CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	R\$ 1.957.774,01	37,51%	R\$ 326.360,93	16,67%	R\$ 326.360,93	16,67%	R\$ 326.360,93	16,67%	R\$ 326.360,93	16,67%	R\$ 326.165,15	16,66%	R\$ 326.165,15	16,66%
4.2	ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	R\$ 711.086,66	13,62%	R\$ 118.538,15	16,67%	R\$ 118.538,15	16,67%	R\$ 118.538,15	16,67%	R\$ 118.538,15	16,67%	R\$ 118.467,04	16,66%	R\$ 118.467,04	16,66%
4.3	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR1C	R\$ 97.768,08	1,87%	R\$ 16.297,94	16,67%	R\$ 16.297,94	16,67%	R\$ 16.297,94	. 16,67%	R\$ 16.297,94	16,67%	R\$ 16.288,16	16,66%	R\$ 16.288,16	16,66%
4.4	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR2C	R\$ 28.612,64	. 0,55%	R\$ 4.769,73	16,67%	R\$ 4.769,73	16,67%	R\$ 4.769,73	16,67%	R\$ 4.769,73	16,67%	R\$ 4.766,87	16,66%	R\$ 4.766,87	16,66%
2.0	TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINOSOS	R\$ 243.336,23	4,66%	R\$ 40.564,15	THE STATE OF THE PARTY OF THE P	R\$ 40.564.15		R\$ 40.564,15		R\$ 40.564,15		R\$ 40.539,82		R\$ 40.539,82	
5.1	TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	R\$ 186.785,40	3,58%	R\$ 31.137,13	16,67%	R\$ 31.137,13	16,67%	R\$ 31.137,13	16,67%	R\$ 31.137,13	16,67%	R\$ 31.118,45	16,66%	R\$ 31.118,45	16,66%
5.2	TRANSPORTE DE ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	R\$ 41.128,49	%62'0	R\$ 6.856,12	16,67%	R\$ 6.856,12	16,67%	R\$ 6.856,12	16,67%	R\$ 6.856,12	16,67%	R\$ 6.852,01	16,66%	R\$ 6.852,01	16,66%
5.3	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C	R\$ 12.218,40	0,23%	R\$ 2.036,81	16,67%	R\$ 2.036,81	16,67%	R\$ 2.036,81	. 16,67%	R\$ 2.036,81	16,67%	R\$ 2.035,59	16,66%	R\$ 2.035,59	16,66%
5.4	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C	R\$ 3.203,94	%90'0 I	R\$ 534,10	16,67%	R\$ 534,10	16,67%	R\$ 534,10	16,67%	R\$ 534,10	16,67%	R\$ 533,78	16,66%	R\$ 533,78	16,66%

Folha nº 135

Proc. nº 323 7/2020

Servidoi —

6.0	DRENAGEM E SERVIÇOS DE LIMPEZA	R\$ 499.174,74		R\$ 83.212,43	£3		R\$ 83.212,43		R\$ 83.212,43		R\$ 83.212,43		R\$ 83.162,51	62,51		R\$ 83.162,51	
6.1	CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E BRITA COMERCIAIS	R\$ 10.820,51	0,21%	R\$ 1.803,78	78 16,67%	*	R\$ 1.803,78	16,67%	R\$ 1.803,78	3 16,67%	R\$ 1.803,78	78 16,67%	7% R\$ 1.802,70		16,66%	R\$ 1.802,70	16,66%
6.2	ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PREPARO E COLOCAÇÃO	R\$ 4.508,79	%60'0	R\$ 751,62	62 16,67%	*	R\$ 751,62	16,67%	R\$ 751,62	2 16,67%	R\$ 751,62	62 16,67%	_	R\$ 751,16	16,66%	R\$ 751,16	16,66%
6.3	CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	R\$ 3.902,70	%20,0	R\$ 650,58	58 16,67%	*	R\$ 650,58	16,67%	R\$ 650,58	3 16,67%	R\$ 650,58	58 16,67%		R\$ 650,19 1	16,66%	R\$ 650,19	16,66%
6.4	FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS DE DRENAGEM - UTILIZAÇÃO DE 3 VEZES - CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA	R\$ 5.275,69	0,10%	R\$ 879,46	46 16,67%	*	R\$ 879,46	16,67%	R\$ 879,46	5 16,67%	R\$ 879,46	46 16,67%		R\$ 878,93 1	16,66%	R\$ 878,93	16,66%
6.5	MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA COMERCIAIS - FORMA DE MADEIRA	R\$ 249.945,00	4,79%	R\$ 41.665,83	83 16,67%	у	R\$ 41.665,83	16,67%	R\$ 41.665,83	3 16,67%	R\$ 41.665,83	83 16,67%	7% R\$ 41.640,84		16,66%	R\$ 41.640,84	16,66%
9.9	SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	R\$ 62.035,00	1,19%	R\$ 10.341,23	.23 16,67%	%	R\$ 10.341,23	16,67%	R\$ 10.341,23	3 16,67%	R\$ 10.341,23	23 16,67%	7% R\$ 10.335,03		16,66%	R\$ 10.335,03	16,66%
6.7	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS EM DEGRAUS - DAD 07 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	R\$ 54.799,78	1,05%	R\$ 9.135,12	.12 16,67%	%	R\$ 9.135,12	16,67%	R\$ 9.135,12	16,67%	R\$ 9.135,12	12 16,67%	7% R\$ 9.129,64		16,66%	R\$ 9.129,64	16,66%
8.9	DISSIPADOR DE ENERGIA - DEB 0S - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	R\$ 27.502,48	%85'0	R\$ 4.584,66	,66 16,67%	*	R\$ 4.584,66	16,67%	R\$ 4.584,66	5 16,67%	R\$ 4.584,66	66 16,67%	7% R\$ 4.581,91		16,66%	R\$ 4.581,91	16,66%
6.9	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS TIPO RÁPIDO - DAR 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	R\$ 3.397,20	0,07%	R\$ 566,31	,31 16,67%	%	R\$ 566,31	16,67%	R\$ 566,31	16,67%	R\$ 566,31	31 16,67%		R\$ 565,97	16,66%	R\$ 565,97	16,66%
6.10	DISSIPADOR DE ENERGIA - DES 01 - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	R\$ 602,80	0,01%	R\$ 100,49	,49 16,67%	<u>%</u>	R\$ 100,49	16,67%	R\$ 100,49	9 16,67%	R\$ 100,49	49 16,67%		R\$ 100,43	16,66%	R\$ 100,43	16,66%
6.11	LIMPEZA DE PONTE	R\$ 338,20	0,01%	R\$ 56,38	,38 16,67%	%	R\$ 56,38	16,67%	R\$ 56,38	3 16,67%	R\$ 56,38	38 16,67%		R\$ 56,34 1	16,66%	R\$ 56,34	16,66%
6.12	ENROCAMENTO DE PEDRA ARRUMADA MANUALMENTE - PEDRA DE MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E	R\$ 7.330,42	0,14%	R\$ 1.221,98	,98 16,67%	<u>%</u>	R\$ 1.221,98	16,67%	R\$ 1.221,98	3 16,67%	R\$ 1.221,98	98 16,67%	7% R\$ 1.221,25		16,66%	R\$ 1.221,25	16,66%
6.13	ENROCAMENTO DE PEDRA JOGADA - PEDRA DE MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO	R\$ 2.094,43	0,04%	R\$ 349,14	,14 16,67%	<u>%</u>	R\$ 349,14	16,67%	R\$ 349,14	16,67%	R\$ 349,14	14 16,67%		R\$ 348,93 1	16,66%	R\$ 348,93	16,66%
6.14	LIMPEZA DE SARJETA E MEIO-FIO	R\$ 333,35	0,01%	R\$ 55,57	,57 16,67%	%	R\$ 55,57	16,67%	R\$ 55,57	7 16,67%	R\$ 55,57	57 16,67%		R\$ 55,54 1	16,66%	R\$ 55,54	16,66%
6.15	LIMPEZA DE DESCIDA D'ÁGUA	R\$ 51,17	%00'0	R\$ 8,53	,53 16,67%	*	R\$ 8,53	16,67%	R\$ 8,53	3 16,67%	R\$ 8,53	53 16,67%		R\$ 8,52 1	16,66%	R\$ 8,52	16,66%
6.16	LIMPEZA DE BUEIRO	R\$ 1.771,59	%60'0	R\$ 295,32	,32 16,67%	%	R\$ 295,32	16,67%	R\$ 295,32	2 16,67%	R\$ 295,32	32 16,67%		R\$ 295,15	16,66%	R\$ 295,15	16,66%
6.17	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 80 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	R\$ 12.825,80	0,25%	R\$ 2.138,06	,06 16,67%	%	R\$ 2.138,06	16,67%	R\$ 2.138,06	5 16,67%	R\$ 2.138,06	06 16,67%	7% R\$ 2.136,78		16,66%	R\$ 2.136,78	16,66%
6.18	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 100 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	R\$ 12.169,35	0,23%	R\$ 2.028,63	,63 16,67%	%	R\$ 2.028,63	16,67%	R\$ 2.028,63	3 16,67%	R\$ 2.028,63	63 16,67%	7% R\$ 2.027,41		16,66%	R\$ 2.027,41	16,66%
6.19	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 120 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	R\$ 9.058,28	0,17%	R\$ 1.510,02	16	%29	R\$ 1.510,02	16,67%	R\$ 1.510,02	2 16,67%	R\$ 1.510,02	.02 16,67%	7% R\$ 1.509,11		16,66%	R\$ 1.509,11	16,66%
6.20	BOCA BSTC D = 0,80 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	R\$ 8.714,16	0,17%	R\$ 1.452,65	,65 16,67%	ž	R\$ 1.452,65	16,67%	R\$ 1.452,65	5 16,67%	R\$ 1.452,65	.65 16,67%	7% R\$ 1.451,78		16,66%	R\$ 1.451,78	16,66%
6.21	BOCA BSTC D = 1,00 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	R\$ 8.139,80	0,16%	R\$ 1.356,90	,90 16,67%	ž	R\$ 1.356,90	16,67%	R\$ 1.356,90	0 16,67%	R\$ 1.356,90	90 16,67%	7% R\$ 1.356,09		16,66%	R\$ 1.356,09	16,66%
6.22	BOCA BSTC D = 1,20 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	R\$ 9.039,88	0,17%	R\$ 1.506,95	,95 16,67%	%	R\$ 1.506,95	16,67%	R\$ 1.506,95	5 16,67%	R\$ 1.506,95	95 16,67%	7% R\$ 1.506,04		16,66%	R\$ 1.506,04	16,66%
6.23	CAIAÇÃO COM FIXADOR DE CAL	R\$ 4.518,36	%60 ° 0	R\$ 753,21	,21 16,67%	%	R\$ 753,21	16,67%	R\$ 753,21	1 16,67%	R\$ 753,21	21 16,67%		R\$ 752,76	16,66%	R\$ 752,76	16,66%
	TOTAL GERAL	R\$ 5.219.552,94	806	R\$ 870.099,48	,48 16,67%	% R\$	870.099,48	16,67%	R\$ 870.099,48	8 16,67%	R\$ 870.099,48	48 16,67%	R\$	869.577,52	16,66% R\$	869.577,52	16,66%
	PERCENTUAL ACUMULADO				16,67%	%4		33,34%		50,01%		66,68%	8%	8	83,34%		100,00%



Composição de Custo

Proponente:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

Endereço da Obra:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente: RECURSOS PRÓPRIOS Encargos Sociais:

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)

BDI: 28,26% Referência de Preço:

SINAPI-MA - MAR/2020

Obra/Projeto:

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

N°	Descrição	Unid.	Quant.	Códigos / SINAPI		o unitário BDI (R\$)		reço total m BDI (R\$)
1.3	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	有数量	10000000000000000000000000000000000000		大 集 [多数 計算	5/2	und
	ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA JUNIOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	480,000	SINAPI- 90777	R\$	73,06	R\$	35.068,80
	ENCARREGADO GERAL COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1200,000	SINAPI-90776	R\$	23,32	R\$	27.984,00
will by a collection and an arrangement	APONTADOR OU APROPRIADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	1200,000	SINAPI - 90767	R\$	13,96	R\$	16.752,00
					TO	TAL>	R\$	79.804,80

3 TRANSPORTE (PORTARIA 1977/2017-DNIT)		Contracting the Contracting of t
RODOVIA PAVIMENTADA- FORTALEZA-SÃO LUÍS	= (26,939+0,253*D)	POR TONELADA
	= (26,939+0,253*1000)	
	279,94	

Folha nº 1.: 1

Proc. nº 3239/2020

Servidoi — —

-rangscoods@Alloqueraus Assessor Técnico Mat.67004590-1

olha nº 138

Proc. nº 3234/2020

Servidoi _______

Curva A B C

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-Endereço da Obra: Obra/Projeto: Proponente:

#REF!

BDI: 0,28 Referência de Preço: 84,01% - (Hora) - 46,89% **Encargos Sociais:** Concedente: RECURSOS PRÓPRIOS

SICRO 3-10/2019 (mensalista)

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

																100000000000000000000000000000000000000
ACUMULADO CLASSIFICAÇÃO	⋖					83								_	Fracisco Asse	
ACUMULADO	37,51%	51,13%	96,58%	72,01%	75,59%	80,38%	83,40%	85,27%	87,57%	89,53%	90,72%	91,55%	92,34%	%68'86	93,94%	
PESO(%)	37,51%	13,62%	15,45%	5,44%	3,58%	4,79%	3,02%	1,87%	2,30%	1,96%	1,19%	0,84%	0,79%	1,05%	0,55%	
Preço total (R\$)	1.957.774,01	711.086,66	806.199,55	283.702,68	186.785,40	249.945,00	157.424,37	97.768,08	119.970,00	102.357,64	62.035,00	43.681,68	41.128,49	54.799,78	28.612,64	
Ą	R\$	R\$	R\$	\$	R\$	R\$	\$	R\$	Ŗ	\$	R\$	\$	R\$	\$	\$	
Preço totalC/ BDI (R\$)	3.557,39	5.868,02	144,23	0,53	339,40	26,31	146,38	2.715,78	0,62	102.357,64	65,30	44,94	339,40	592,43	3.031,00	
	R\$	\$	R\$	\$	- R\$	R\$	\$	R\$	R\$	R\$	S R\$	t R\$	± ₩	# R\$	\$2 \$2	
Preço unitáriosem BDI	2.934,17	4.840,00	112,45	0,41	279,94	21,70	114,13	2.240,00	0,48	79.804,80	53,86	35,04	279,94	488,64	2.500,00	
	\$	R\$	R\$	R\$	\$	R\$	\$	R\$	R\$	R\$	R\$	R\$	3 R\$	R\$	\$	
Quant.	550,34	121,18	5.589,68	535.288,08	550,34	9500,00	1.075,45	36,00	193500,00	1,00	950,00	972,00	121,18	92,50	9,44	
Unid.	ţ	t	t	txkm	+	Σ	t	+	txkm	un	Σ	m³	t	Σ	t	
Descrição	CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	AREIA ASFALTO A QUENTE - FAIXA A - AREIA COMERCIAL	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	MEIO FIO DE CONCRETO - MFC 03 - AREIA E BRITA COMERCIAIS - FORMA DE MADEIRA	CONCRETO ASFÁLTICO - FAIXA A - AREIA E BRITA COMERCIAIS	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR1C	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 6 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	SARJETA TRIANGULAR DE CONCRETO - STC 02 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	FRESAGEM CONTÍNUA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO	TRANSPORTE DE ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS EM DEGRAUS - DAD 07 - AREIA E BRITA COMERCIAIS	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR2C	
δN	4.1	4.2	2.6	3.3	5.1	6.5	2.7	4.3	3.1	1.3	9.9	2.8	5.2	6.7	4.4	



Folha nº 129 Proc. nº 3237/2020 Servidoi _____



2.4	IMPRIMAÇÃO COM ASFALTO DILUÍDO	m²	100.986,80	R\$	0,24	₽	0,31	R\$	31.305,91	%09'0	94,54%	
2.5	PINTURA DE LIGAÇÃO	m ₂	100.986,80	R\$	0,20	R\$	0,26	R\$	26.256,57	0,50%	95,04%	
6.8	DISSIPADOR DE ENERGIA - DEB 05 - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	OND	11,50	R\$	1.972,55	R\$	2.391,52	R\$	27.502,48	0,53%	95,57%	
2.3	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM	£	2.981,55	R\$	90'2	R\$	90'6	R\$	27.012,84	0,52%	%60'96	
2.1	ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE DE MATERIAL DE 1ª CATEGORIA - DMT DE 1.800 A 2.000 M -	E E	3.876,01	R\$	4,30	R\$	5,52	R\$	21.395,58	0,41%	%05'96	
3.2	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 Mª - RODOVIA COM REVESTIMENTO PRIMÁRIO	txkm	30745,00	\$	05'0	R\$	0,64	R\$	19.676,80	0,38%	96,87%	
1.2	MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS	S	1,00	R\$ 1	12.000,00	R\$ 1!	15.391,20	R\$	15.391,20	0,29%	97,17%	
5.3	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C	ţ	36,00	R\$	279,94	R\$	339,40	R\$	12.218,40	0,23%	97,40%	
2.2	REGULARIZAÇÃO DE SUBLEITO	m ₂	14.907,75	R\$	0,74	R\$	26'0	R\$	14.162,36	0,27%	92,67%	
2.9	CAPINA MANUAL	M2	20340,00	R\$	0,50	R\$	0,64	R\$	13.017,60	0,25%	97,92%	
6.17	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 80 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ	32,50	R\$	325,50	R\$	394,64	R\$	12.825,80	0,25%	98,17%	
6.18	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 100 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ	22,50	R\$	446,11	R\$	540,86	R\$	12.169,35	0,23%	98,40%	
6.1	CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E BRITA COMERCIAIS	M3	28,21	R\$	316,37	R\$	383,57	R\$	10.820,51	0,21%	98,61%	
6.19	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 120 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ	14,00	R\$	533,67	R\$	647,02	R\$	9.058,28	0,17%	98,78%	
6.22	BOCA BSTC D = 1,20 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	OND	4,00	R\$	1.864,05	R\$	2.259,97	R\$	9.039,88	0,17%	%96′86	U
6.20	BOCA BSTC D = 0,80 M - ESCONSIDADE 0" - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	OND	8,00	R\$	898,44	R\$	1.089,27	R\$	8.714,16	0,17%	99,12%	
6.21	BOCA BSTC D = 1,00 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA COMERCIAIS - ALAS RETAS	OND	5,00	R\$	1.342,76	R\$	1.627,96	R\$	8.139,80	0,16%	99,28%	
6.12	ENROCAMENTO DE PEDRA ARRUMADA MANUALMENTE - PEDRA DE MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO	M3	39,24	R\$	154,08	R\$	186,81	R\$	7.330,42	0,14%	99,42%	
5.4	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C	t	9,44	R\$	279,94	R\$	339,40	\$\$	3.203,94	0,06%	99,48%	
6.4	FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS DE DRENAGEM - UTILIZAÇÃO DE 3 VEZES - CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO E RETIRADA	M2	76,95	R\$	56,55	R\$	68,56	R\$	5.275,69	0,10%	%85'66	
6.23	CAIAÇÃO COM FIXADOR DE CAL	M2	1793,00	R\$	2,08	R\$	2,52	\$	4.518,36	%60'0	%29'66	

Foiha nº 140

Proc. nº 3237/2020

Servidoi —

	KG		565,72	R\$	6,57	\$	76'1	R\$	4.508,79	%60'0	%92'66
M3			11,59	R\$	277,74	R\$	336,73	R\$	3.902,70	0,07%	99,83%
Σ			24,00	R\$	116,75	R\$	141,55	R\$	3.397,20	0,07%	%06′66
Σ3			18,52	R\$	93,28	R\$	113,09	\$\$	2.094,43	0,04%	99,94%
ε Σ	ш.	\$	98'66	\$	14,71	R\$	17,83	R\$	1.771,59	0,03%	99,97%
GNU		\$	4,00	R\$	124,30	R\$	150,70	R\$	602,80	0,01%	%86′66
Σ	-	R\$	95,00	R\$	2,94	R\$	3,56	R\$	338,20	0,01%	%66'66
Σ	l "-	\$	265,00	R\$	0,49	R\$	65'0	R\$	333,35	0,01%	%66'66
m²		R\$	5,00	R\$	38,33	R\$	49,16	R\$	245,80	%00'0	100,00%
Σ	-	R\$	43,00	R\$	86'0	\$	1,19	R\$	51,17	%00'0	100,00%
			TOTAL					R\$ 5.2	5.219.552,94		

6.10

6.16

6.13

6.9

6.2

6.3

6.11

6.14

6.15

1.1



<u> </u>
5
ü
-
4
J
œ
Į
Ó
=
a a
Е

Obra/Projeto:

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO

MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

Local / Implantação:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente:

RECURSOS PRÓPRIOS

REFERÊNCIA:

28,26%

SUDECAP-02/2020 SICRO 3-10/2019

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista) **Encargos Sociais:**

SINAPI-MA - MAR/2020

TOTAL DE VIAS

68.586,80 5,40

argura

comprimento 12.701,26

Área de Implantação(m²)

32.400,00 5,40

00'000'9 Área de Recapeamento(m²) Área Total(m²) Espessura (m)

Transporte(km)

empoloamento (20%)

1,20

0,03 15,00

100.986,80

	3CONGES SOCIONIANIACES									
	DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS		ESPESSURA	t/m³	ÁREA	VOL	%	km	QUANT	TOTAL
	SERVIÇOS PRELIMINARES									
1.1	PLACA PARA SINALIZAÇÃO DE OBRAS MONTADA EM CAVALETE METÁLICO - 1,00 X 1,00 M	m²							2,00	2,00
1.2	MOBILIZAÇÃO E DESMOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS	un							1,00	1,00
1.3	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	un n							1,00	1,00
2	CONSERVAÇÃO E MELHORAMENTOS LOCALIZADOS) av		
2.1	ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE DE MATERIAL DE 1ª CATEGORIA - DMT DE 1.800 A 2.000 M - CAMINHO DE SERVIÇO EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO - COM ESCAVADEIRA E CAMINHÃO BASCULANTE DE 14 M³	E E	0,15		25.840,07	The co	,			3.876,01
2.2	REGULARIZAÇÃO DE SUBLEITO	m²			14.907,75	~ · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	oiha oc.			14.907,75
2.3	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA	m³	0,15		19.877,00		n° 3 8			2.981,55

Assessor Técnico



PACO DO LUMIAR				,2020					1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1	Schico	(· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			TOTAL	100.986,80	100.986,80	5.589,68	1.075,45	972,00	20.340,00		193.500,00	193.500,00	30.745,00	30.745,00
	BDI:	28,26%	REFERÊNCIA:	SINAPI-MA - MAR/2020	SICRO 3-10/2019	SUDECAP-02/2020		-	7 September	Assessor Técnico				QUANT											
	 (2	CE		5	55				ha i			1/2		2						(基) (基) (A) (A) (A) (A) (A) (A) (A) (A) (A) (A		20,00		20,00
		RIOS		. 46,89% (mensa					Sei	rvidi	O1			%											
	Concedente:	RECURSOS PRÓPRIOS	Encargos Sociais:	84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)										NOL									4.500,00		715,00
	01	Œ	ш ,	ω	TOTAL DE VIAS		68.586,80	32.400,00	100.986,80	0'03	15,00	1,20		ÁREA	100.986,80	100.986,80	84.692,10	16.294,70	32.400,00	20.340,00					
		EM VIAS DO			F	largura	5,40	5,40						t/m³			2,20	2,20					2,15		2,15
		O E DRENAGEM				comprimento	12.701,26	00'000'9						ESPESSURA			0,030	0,030	0,030						
no Voy		PEAMENT					ação(m²)	ento(m²)	Área Total(m²)	Espessura (m)	Transporte(km)	ito (20%)	4		m²	m²	+	+	m³	M2		txkm		txkm	
Memória de Cálculo	Obra/Projeto:	SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA	Local / Implantação:	DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA			Área de Implantação(m²)	Área de Recapeamento(m²)	Área	Esper	Transp	empoloamento (20%)	20	DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS	IMPRIMAÇÃO COM ASFALTO DILUÍDO	PINTURA DE LIGAÇÃO	AREIA ASFALTO A QUENTE - FAIXA A - AREIA COMERCIAL	CONCRETO ASFÁLTICO - FAIXA A - AREIA E BRITA COMERCI	FRESAGEM CONTÍNUA DE REVESTIMENTO BETUMINOSO	CAPINA MANUAL	TRANSPORTE DE MATERIAIS	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 6 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA COM REVESTIMENTO PRIMÁRIO	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA
														IJEM	2.4	2.5	2.6	2.7	2.8	2.9	3	3.1		3.3	

Memória de Cálculo

Obra/Projeto:

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO

MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

Local / Implantação:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente:

PACO DO LUMIAR

RECURSOS PRÓPRIOS

28,26%

BDI:

Encargos Sociais:

REFERÊNCIA: 84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)

TOTAL DE VIAS

68.586,80 32.400,00

largura

comprimento 12.701,26 00'000'9

> Área de Implantação(m²) Área de Recapeamento(m²)

Área Total(m²) Espessura (m)

SINAPI-MA - MAR/2020 SICRO 3-10/2019

SUDECAP-02/2020

Assessor Fechica

0,03

100.986,80

5,40 5,40

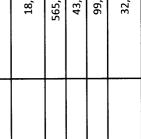
ļ										
ITEM	DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS	ONIO	ESPESSURA	t/m³	ÁREA	VOL	%	km	QUANT	TOTAL
3.4	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M³ - RODOVIA PAVIMENTADA	txkm								535.288,08
	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA			2,15		9.348,50	,	20,00		401.985,50
	AAUQ MASSA -massa		0,03	2,20	100.986,80			20,00		133.302,58
	BASE DE SOLO ESTABILIZADO GRANULOMETRICAMENTE SEM MISTURA COM MATERIAL DE JAZIDA			2,15		2.981,55	20%	15,00		48.077,49
4	AQUISIÇÃO DE MATERIAIS BETUMINOSOS									
4.1	CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	t	0,03	2,20	100.986,80		8,257%		,	550,34
4.2	ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	ţ			100.986,80		0,120%		Faih Prod Serv	121,18
4.3	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR1C	t			80.000,00		0,045%		n° doi	36,00
4.4	EMULSÃO ASFÁLTICA - RR2C	t			20.986,80		0,045%		323	9,44
5	TRANSPORTE DE MATERIAIS BETUMINOSOS	Be-FR							7/2	
5.1	TRANSPORTE DE CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	t	0,03	2,20	100.986,80		8,257%		010	550,34

	Memória de Cálculo									PACO DO LUMIAR
	Obra/Projeto:					Concedente:			BDI:	
	SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA	PEAMENTO E DI	RENAGEM E	M VIAS DO	-	RECURSOS PRÓPRIOS	RIOS		28,26%	
	Local / implantação:					Encargos Sociais:			REFERÊNCIA:	
	DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA				. ~	84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)	. 46,89% (mensa	alista)	SINAPI-MA - MAR/2020	.R/2020
					TOTAL DE VIAS				SICRO 3-10/2019	6
		comb	comprimento	largura					SUDECAP-02/2020	20
	Área de Implantação(m²)		12.701,26	5,40	68.586,80					
	Área de Recapeamento(m²)		00'000'9	5,40	32.400,00			~	(,	
	Área	Área Total(m²)			100.986,80			ranto (27.000,0813,000 5.5.500,00	
	Espe	Espessura (m)			0,03			ASSESSO:	ASSESSOL LECTION	
	Transp	Transporte(km)			15,00					
	empoloamento (20%)	to (20%)			1,20					
E	DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS	Щ	ESPESSURA	t/m³	ÁREA	VOL	%	km	QUANT	TOTAL
5.2	TRANSPORTE DE ASFALTÒ DILUÍDO TIPO CM-30	t			100.986,80		0,120%			121,18
5.3	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C	t			80.000,00		0,045%			36,00
5.4	TRANSPORTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-2C	t			20.986,80		0,045%			9,44
9	DRENAGEM E SERVIÇOS DE LIMPEZA		Selection of the select							
6.1	CONCRETO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA E BRITA COMERCIAIS	M3						i		28,21
6.2	ARMAÇÃO EM AÇO CA-50 - FORNECIMENTO, PREPARO E COLOCAÇÃO	KG		1						565,72
6.3	CONCRETO CICLÓPICO FCK = 20 MPA - CONFECÇÃO EM BETONEIRA E LANÇAMENTO MANUAL - AREIA, BRITA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	M3							Pro	11,59
6.4	FORMAS DE TÁBUAS DE PINHO PARA DISPOSITIVOS DE DRENAGEM - UTILIZAÇÃO DE 3 VEZES - CONFECÇÃO, INSTALAÇÃO F RETIRADA	M2								76,95
6.5	1	Σ							37/2 7	9.500,00
6.6		Σ							020 -	950,00



	Memória de Cálculo									PAÇO DO LUMIAR
	Obra/Projeto:					Concedente:		BDI:		
	SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA	EAMENT) e drenagem i	EM VIAS DO		RECURSOS PRÓPRIOS	RIOS	28,26%	%	
	Local / Implantação:					Encargos Sociais:		REFER	REFERÊNCIA:	
	DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA					84,01% - (Hora) -	84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)	SINAP	SINAPI-MA - MAR/2020	/2020
					TOTAL DE VIAS			SICRO	SICRO 3-10/2019	
			comprimento	largura				SUDEC	SUDECAP-02/2020	0
	Área de Implantação(m²)	ção(m²)	12.701,26	5,40	68.586,80					
	Área de Recapeamento(m²)	nto(m²)	00'000'9	5,40	32.400,00		_	(
	Área T	Área Total(m²)			100.986,80		signature in the second	raktiskt justs mine just jus	angga serie d	
	Espes	Espessura (m)			0,03		Ass	771000 10050 1-3037JJL	ere of the control	
	Transpo	Transporte(km)			15,00		,			o' 32
	empoloamento (20%)	o (20%)			1,20					
	2000									
E E	DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS	ONIO	ESPESSURA	t/m³	ÁREA	10/	%	km	QUANT	A L
6.7	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS EM DEGRAUS - DAD 07 -	Σ								92,50
8.9	DISSIPADOR DE ENERGIA - DEB 05 - AREIA E PEDRA DE	OND						·		11,50
6.9	DESCIDA D'ÁGUA DE ATERROS TIPO RÁPIDO - DAR 02 -	Σ								24,00
	AREIA E BRITA COMERCIAIS									
6.10	DISSIPADOR DE ENERGIA - DES 01 - AREIA E PEDRA DE MÃO COMERCIAIS	OND								4,00
6.11	LIMPEZA DE PONTE	Σ								95,00
	ENROCAMENTO DE PEDRA ARRUMADA MANUALMENTE -							-		(
6.12	PEDRA DE MÃO COMERCIAL - FORNECIMENTO E	E W	er -							39,24
	ASSENTAMENTO									
6.13	ENROCAMENTO DE PEDRA JOGADA - PEDRA DE MAO COMFRCIAL - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO	M3	•							18,52
6.14	LIMPEZA DE SARJETA E MEIO-FIO	Σ								265,00
6.15	LIMPEZA DE DESCIDA D'ÁGUA	Σ								43,00
6.16	LIMPEZA DE BUEIRO	M3								99,36
6.17	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 80 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ		:						32,50
6.18	ASSENTAMENTO DE TUBO D = 100 CM PA-2 COMERCIAL - JUNTA RÍGIDA	Σ			\					22,50





Memória de Cálculo

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA Obra/Projeto:

Local / Implantação:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

Concedente:

PACO DO LUMIAR

RECURSOS PRÓPRIOS

Encargos Sociais:

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista)

SINAPI-MA - MAR/2020 REFERÊNCIA: 28,26%

SUDECAP-02/2020 SICRO 3-10/2019

TOTAL DE VIAS

68.586,80 5,40

largura

comprimento

12.701,26 000009

Área de Implantação(m²) Área de Recapeamento(m²)

32.400,00

100.986,80 5,40

Espessura (m)

Área Total(m²)

Transporte(km)

1,20

0,03 15,00

4,00 14,00 8,00 5,00 1.793,00 TOTAL QUANT Ē % δ ÁREA t/m³ **ESPESSURA** empoloamento (20%) OND OND OND **M**2 Σ BOCA BSTC D = 1,20 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA ASSENTAMENTO DE TUBO D = 120 CM PA-2 COMERCIAL -BOCA BSTC D = 1,00 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA BOCA BSTC D = 0,80 M - ESCONSIDADE 0° - AREIA E BRITA DISCRIMINAÇÃO DOS SERVIÇOS CAIAÇÃO COM FIXADOR DE CAL **COMERCIAIS - ALAS RETAS COMERCIAIS - ALAS RETAS COMERCIAIS - ALAS RETAS** JUNTA RÍGIDA 6.23 ITEM 6.20 6.22 6.21



3739/2020 Proc. Servidor



Itens de Relevância

Proponente:

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

Concedente:

RECURSOS PRÓPRIOS

Endereço da Obra:

Encargos Sociais:

DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA

84,01% - (Hora) - 46,89% (mensalista) Proc. nº *3237/2020* Servidor ——

Obra/Projeto:

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

)	Nº	Descrição	Unid.	Quant.
١	4.1	CIMENTO ASFÁLTICO CAP 50/70	t	275,17
	4.2	ASFALTO DILUÍDO TIPO CM-30	t	60,59
	2.6	AREIA ASFALTO A QUENTE - FAIXA A - AREIA COMERCIAL	t	2.794,84

raicisco il se nuccidenque Assessor Técnico Mat. 67094590-1



Foiha nº 148

Proc nº 3837/2020

Servidoi — —



Composição de BDI e Encargos Sociais

Assessor (achico Mat.67004590:1



Composição do BDI

Nº TC/CR

PROPONENTE / TOMADOR

PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR

OBJETO

SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR-MA

TIPO DE OBRA DO EMPREENDIMENTO

DESONERAÇÃO Sim

Conforme legislação tributária municipal, definir estimativa de percentual da base de cálculo para o ISS: 100,00%

Sobre a base de cálculo, definir a respectiva alíquota do ISS (entre 2% e 5%): 5,00%

Itens	Siglas	% Adotado	Situação	1º Quartil	Médio	3º Quartil
Administração Central	AC	4,67%	•	3,80%	4,01%	4,67%
Seguro e Garantia	SG	0,40%	•	0,32%	0,40%	0,74%
Risco	R	0,56%	•	0,50%	0,56%	0,97%
Despesas Financeiras	DF	1,11%	-	1,02%	1,11%	1,21%
Lucro	L	7,30%	-	6,64%	7,30%	8,69%
Tributos (impostos COFINS 3%, e PIS 0,65%)	СР	3,65%	-	3,65%	3,65%	3,65%
Tributos (ISS, variável de acordo com o município)	ISS	2,50%	•	0,00%	2,50%	5,00%
Tributos (Contribuição Previdenciária sobre a Receita Bruta - 0% ou 4,5% - Desoneração)	CPRB	4,50%	ок	0,00%	4,50%	4,50%
BDI SEM desoneração (Fórmula Acórdão TCU)	BDI PAD	22,11%	ок	19,60%	20,97%	24,23%
BDI COM desoneração	2 5	28,26%	ok			

Os valores de BDI foram calculados com o emprego da fórmula:

 $BDI.DES = \frac{(1+AC+S+R+G)*(1+DF)*(1+L)}{(1+AC+S+R+G)*(1+DF)*(1+L)}$

(1-CP-ISS-CRPB)

Declaro para os devidos fins que, conforme legislação tributária municipal, a base de cálculo para Construção de Praças Urbanas, Rodovias, Ferrovias e recapeamento e pavimentação de vias urbanas, é de 100%, com a respectiva alíquota de 5%.

Declaro para os devidos fins que o regime de Contribuição Previdenciária sobre a Receita Bruta adotado para elaboração do orçamento foi COM Desoneração, e que esta é a alternativa mais adequada para a Administração Pública.

PAÇO DO LUMIAR MA

Local

Responsável Téchico

terça-feira, 12 de maio de 2020

Data

Nome: Título:

CREA:



CREA:

Composição do BDI DIFERENCIADO

	PROPONENTE / TOMAL PREFEITURA MUNICIPA		DO LUMIAR				
OBJETO SERVIÇOS DE TERRA LUMIAR-MA	APLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO A	ASFÁLTICA, R	ECAPEAMENT	O E DRENAGE	M EM VIAS DO	MUNICÍPIO	DE PAÇO D
TIPO DE OBRA DO	EMPREENDIMENTO		***		i	DESONERA Sim	ÇÃO
Conforme legislação tri Sobre a base de cálcul	butária municipal, definir estimativ o, definir a respectiva alíquota do	a de percentua ISS (entre 2%	al da base de ca e 5%):	álculo para o ISS	: -		,00% 10%
	Itens	Siglas	% Adotado	Situação	1º Quartil	Médio	3º Quart
Administração Centr	al	AC	3,65%	-			
Seguro e Garantia		SG	0,28%	-			
Risco		R	0,85%	-			
Despesas Financeira	as	DF	0,85%	•			
Lucro	ALLEN MATERIAL MATERI	L	5,38%	•			
Tributos (impostos C	OFINS 3%, e PIS 0,65%)	CP	3,65%	•			
Tributos (ISS, variáv município)		ISS	0,00%	•			
Receita Bruta - 0% o	ão Previdenciária sobre a ou 4,5% - Desoneração)	CPRB	4,50%	ок			
BDI SEM desoneraç (Fórmula Acórdão T		BDI PAD	15,57%	ок			
BDI COM desone	ração	至 李章	21,24%	ok			
Declaro pa Construção de F	Os valores de BDI BDI.DES = ora os devidos fins que, co Praças Urbanas, Rodovias 100%, o	(1+AC + S	S + R + G)*(1 (1-CP-ISS-CRI islação tribus s e recapeau	+ DF)*(1+L) PB) utária munic mento e pav	- 1 ipal, a base imentação d	de cálculo de vias urb	para anas, é d
	os devidos fins que o regir	me de Cont	ribuição Pro ção, e que	evidenciária esta é a alte	sobre a Red	ceita Bruta	adotado
Declaro para c para elaboraç	ão do orçamento foi CON	Administr	ação Públic	a.	mativa man	o adoquad	a para a
Declaro para o para elaboraç PAÇO DO LUMIAR	ão do orçamento foi CON	Administr	ação Públic	terça-feira, 12			a para a

Encargos Sociais



Folha nº 151

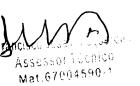
Proc. nº 3257/2020

Servidoi —

I. Informações Gerais

BDI: Concedente: Proponente: Obra/Projeto: SERVIÇOS DE TERRAPLENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA, RECAPEAMENTO E DRENAGEM EM VIAS DO MUNICÍPIO DE PAÇO DO PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO RECURSOS PRÓPRIOS 28,26% LUMIAR LUMIAR-MA REFERÊNCIA: Encargos Sociais: Local / implantação: 84,01% - (Hora) - 46,89% DIVERSOS BAIRROS NO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR - MA SINAPI-MA - MAR/2020 terça-feira, 12 de maio de 2020 (mensalista)

	PERSONAL POR COMPONENTES	COM DES	ONERAÇÃO
GRUPO	DESCRIÇÃO DOS COMPONENTES	HORISTA	MENSALISTA
Α-	ENCARGOS SOCIAIS BÁSICOS	16,80%	16,80%
A1 -	INSS	0,00%	0,00%
A2 -	SESI	1,50%	1,50%
A3 -	SENAI	1,00%	1,00%
A4 -	INCRA	0,20%	0,20%
A5 -	SEBRAE	0,60%	0,60%
A6 -	SALÁRIO EDUCAÇÃO	2,50%	2,50%
A7 -	SEGURO CONTRA ACIDENTES DE TRABALHO	3,00%	3,00%
A8 -	FGTS	8,00%	8,00%
A9 -	SECONCI	0,00%	0,00%
В-	ENCARGOS SOCIAIS QUE RECEBEM INCIDÊNCIAS DE A	47,73%	18,13%
B1 -	REPOUSO SEMANAL REMUNERADO	18,04%	NÃO INCIDE
B2 -	FERIADOS	4,77%	NÃO INCIDE
B3 -	AUXÍLIO ENFERMIDADE	0,89%	0,69%
B4 -	13.º SALÁRIO	10,70%	8,33%
B5 -	LICENÇA PATERNIDADE	0,07%	0,06%
B6 -	FALTAS JUSTIFICADAS	0,71%	0,56%
B7 -	DIAS DE CHUVAS	1,66%	NÃO INCIDE
B8 -	AUXÍLIO ACIDENTE DE TRABALHO	0,11%	0,09%
B9 -	FÉRIAS GOZADAS	10,75%	8,37%
B10 -	SALÁRIO MATERNIDADE	0,03%	0,03%
	ENCARGOS SOCIAIS QUE NÃO RECEBEM AS INCIDÊNCIAS DE A	11,19%	8,70%
C1 -	AVISO PRÉVIO INDENIZADO	3,24%	2,52%
C2 -	AVISO PRÉVIO TRABALHADO	0,08%	0,06%
	FÉRIAS INDENIZADAS	2,91%	2,26%
C4 -	DEPÓSITO RESCISÃO SEM JUSTA CAUSA	4,69%	3,65%
C5 -	INDENIZAÇÃO ADICIONAL	0,27%	0,21%
D.	TAXAS DAS INCIDÊNCIAS E REINCIDÊNCIAS	8,29%	3,26%
	REINCIDÊNCIA DE GRUPO A SOBRE GRUPO B	8,02%	3,05%
D2 -	REINCIDÊNCIA DE GRUPO A SOBRE AVISO PRÉVIO TRABALHADO E REINCIDÊNCIA DO FGTS SOBRE AVISO PRÉVIO	0,27%	0,21%
	INDENIZADO TOTAL	84,01%	46,89%







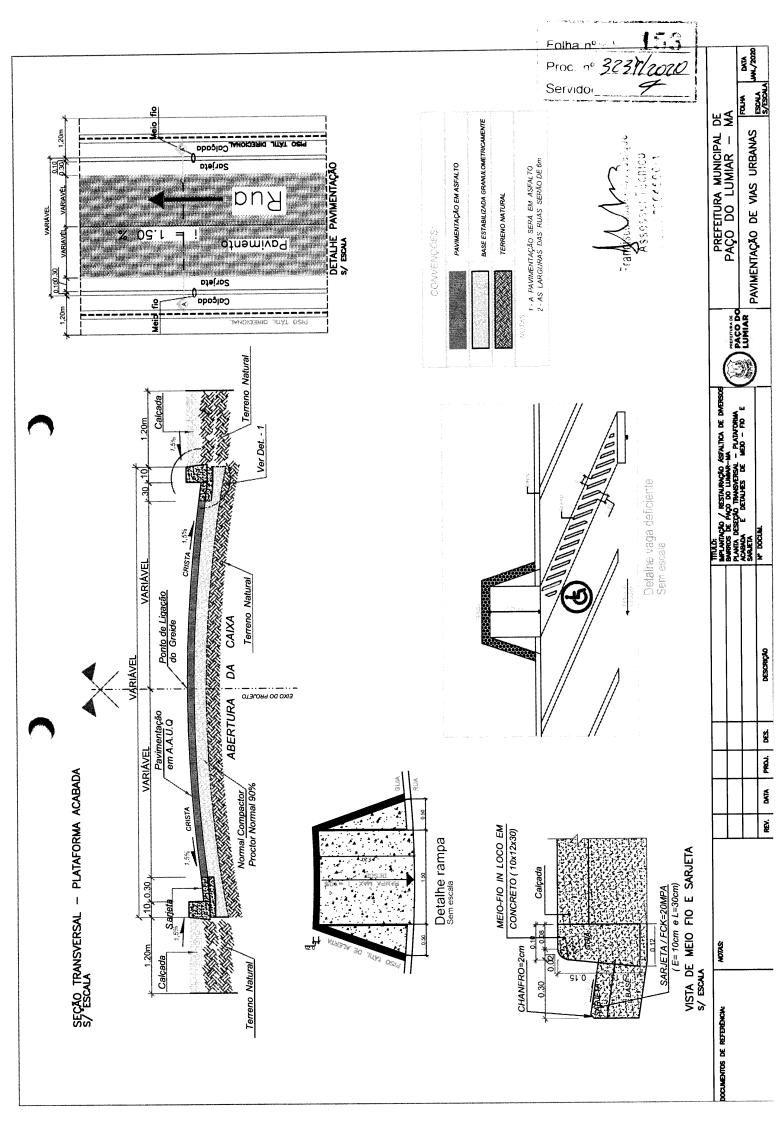
Folha nº 152

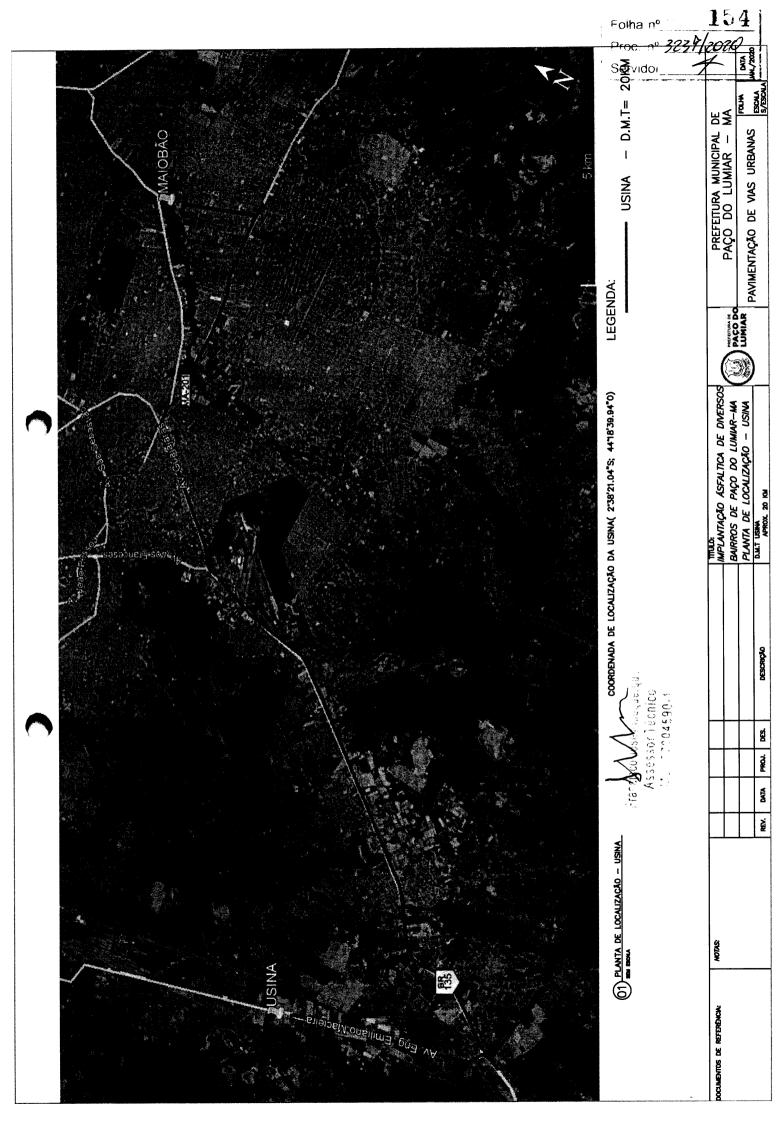
Proc. nº 3837/2020

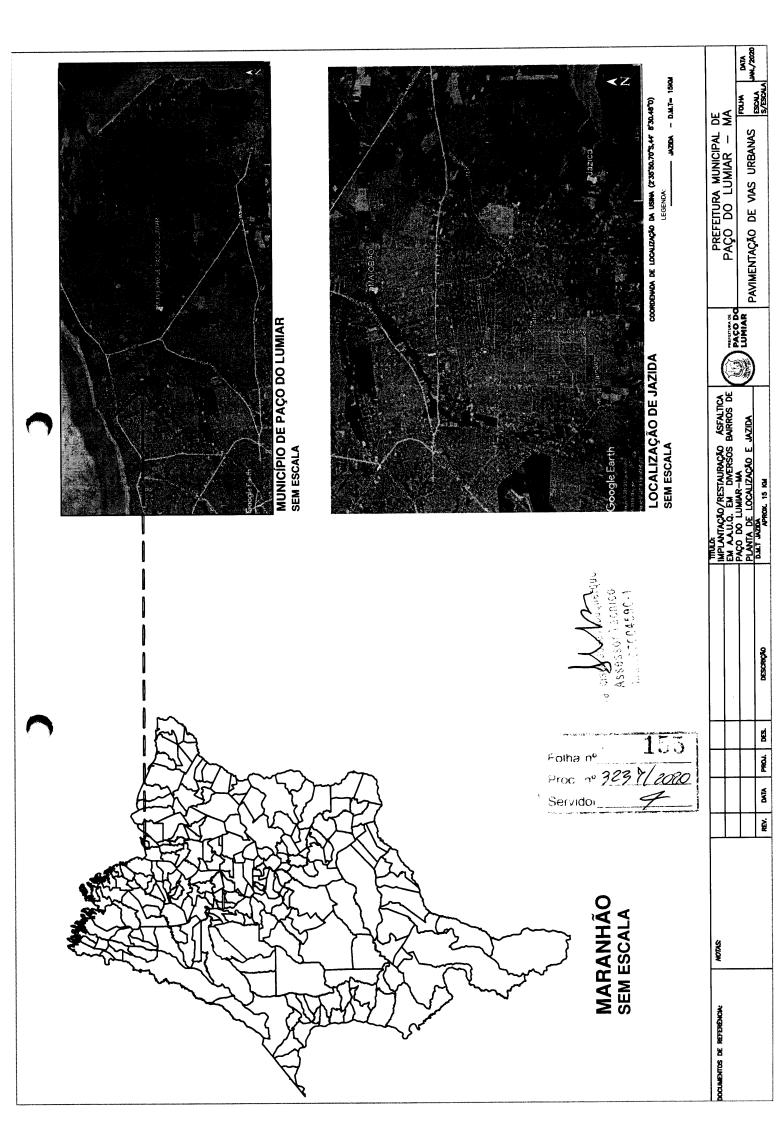
Servidoi 7

Projetos - Plantas e Desenhos

Francisco Security Se









Anotação de Responsabilidade Técnica

ANEX

Francis Consultation Assessor Técnico



Anotação de Responsabilidade Técnica - ART Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977 **CREA-MA**

ART OBRA / SERVIÇO Nº MA20200335285

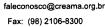
Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Estado do Maranhão

INICIAL

Título profissional: ENGENHEIRO CIVIL, ENGENHEIRO DE SEGURANCA DE ENGENHEIRO DE SEGURANÇA DO TRABALHO	OO TRABALHO,	RNP: 110020020 Registro: 110020	
2. Dados do Contrato Contratante: PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR - MA		CPF/CNPJ: 06.0	03 636/0001-73
PRAÇA NOSSA SENHORA DA LUZ		Nº: S/N	00.000,0001-70
Complemento:	Bairro: SEDE	(1. 0.11	
Cidade: Paço do Lumiar	UF: MA	CEP: 65130000	1997 Turk Trade Tit Angel State Street State (1994)
			Folha no 😘
Contrato: Não especificado Celebrado em:	talian da Minika Méblia		Proc. nº 383
Valor: R\$ 3.000,00 Tipo de contratante: Pessoa Jur	idica de Direito Public		
Ação Institucional: Outros			Servidor
3. Dados da Obra/Serviço			And the second s
PRAÇA NOSSA SENHORA DA LUZ	Boirroy SERF	N°: S/N	
Complemento:	Bairro: SEDE	OED, 65420000	
Cidade: Paço do Lumiar	UF: MA	CEP: 65130000	0 44 102276
Data de Início: 12/05/2020 Previsão de término: 12/11/2020		as Geográficas: -2.51694	0, -44.102276
Finalidade: Infraestrutura	Código: Não Especif		
Proprietário: PREFEITURA MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR - MA		CPF/CNPJ: 06.0	03.636/0001-73
4. Atividade Técnica			
1 - ATUACAO		Quantidade	Unidad
12 - PROJETO > #A0604 - TERRAPLENAGEM		1,00	·
12 - PROJETO > #A0506 - PAVIMENTACAO ASFALTICA		1,00	ι
12 - PROJETO > #A0605 - DRENAGEM		1,00	ι
41 - ORCAMENTO > #A0604 - TERRAPLENAGEM		1,00	ι
41 - ORCAMENTO > #A0506 - PAVIMENTACAO ASFALTICA		1,00	ι
41 - ORCAMENTO > #A0605 - DRENAGEM		1,00	U
Após a conclusão das atividades técnicas o profiss	sional deverá proceder a	a baixa desta ART	
5. Observações	e aos serviços de Terrap	olenagem, Pavimentação A	Asfáltica,
 6. Declarações Cláusula Compromissória: Qualquer conflito ou litígio originado do presente col arbitragem, de acordo com a Lei no. 9.307, de 23 de setembro de 1996, por mei nos termos do respectivo regulamento de arbitragem que, expressamente, as pa 	o do Centro de Mediaçã artes declaram concorda	io e Arbitragem - CMA vinc ar.	culado ao Crea-MA,
 Declaro que estou cumprindo as regras de acessibilidade previstas nas normas 5296/2004. 	s técnicas da ABNT, na	legislação específica e no	decreto n.
7. Entidade de Classe		1 _A A	
SENGE - SIND. DOS ENGENHEIROS DO MA	Fr	and V. V.	, i [‡]
8. Assinaturas		Assessor inchice	
Declaro serem verdadeiras as informações acima	FRANCISCO JO	SE ALBUQUE GOVE & PF: 0	62.935.653-04
, dede			
Local data	PREFEITURA MUI	NICIPAL DE PAÇO DO LUMIA 06.003.636/0001-73	AR - MA - CNPJ:
9. Informações			
		onferência no site do Crea	
* A ART é válida somente quando quitada, mediante apresentação do comprova	inte do pagamento ou co	ornoronal no one de Grad	•

A autenticidade desta ART pode ser verificada em: https://crea-ma.sitac.com.br/publico/, com a chave: CD1z9 Impresso em: 15/05/2020 às 11:10:15 por: , ip: 168.181.253.46











ESTADO DO MARANHÃO MUNICÍPIO DE PAÇO DO LUMIAR

Forha m 158
Proc. 323 //www
Servido.

PORTARIA Nº121, DE 02 DE JANEIRO DE 2017.

Dispõe sobre a nomeação de Assessor Técnico, da Secretaria Municipal de Infraestrutura, Urbanismo, Transporte e Trânsito do Município de Paço do Lumiar/MA e da outras providências.

O PREFEITO MUNICIPAL DE PAÇO DO LUMIAR, Estado do Maranhão, no uso de suas atribuições legais e em conformidade com o art. 80, inciso V, da Lei Orgânica do Município, e com fulcro na Lei Municipal nº 481/2013,

RESOLVE:

Art. 1º. NOMEAR o Sr. FRANCISCO JOSÉ ALBUQUERQUE, inscrito no Cadastro Nacional de Pessoas Físicas – CPF nº 062.935.653-04, para exercer o cargo em comissão de Assessor Técnico, simbologia DAS-3, vinculado a Secretária Municipal de Infraestrutura, Urbanismo, Transporte e Trânsito.

Art.2º - Esta portaria entrará em vigor na data de sua publicação, retroagindo seus efeitos à data da assinatura, revogando-se as disposições em contrário.

PUBLIQUE-SE, REGISTRE-SE E CUMPRE-SE.

GABINETE DO PREFEIȚO DE PAÇO DO LUMIAR, ESTADO DO MARANHÃO, AOS DOIS DIAS DO MÊS DE JANEIRO DO ANO DE 2017.

Prefeito Municipal

(24.01.14

Praça Nossa Senhora da Luz - Sede - Paço do Lumiar - MA - CEP: 65.136-000 - CNPJ: 06.003.636.0001-73