

MEMORIAL DESCRITIVO PARA OBRAS DE

TERRAPLANAGEM, DRENAGEM PLUVIAL,

PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E SINALIZAÇÃO

Este Memorial Descritivo refere-se a drenagem pluvial e pavimentação asfáltica de

acesso ao Distrito de Restinga Seca, no município de Santo Ângelo. Sendo, as especificações

e outros detalhamentos próprios apresentados em pranchas de projeto.

GENERALIDADES:

O presente memorial tem por objetivo descrever os procedimentos que serão

utilizados para a execução da drenagem pluvial e pavimentação asfáltica da via de acesso ao

Distrito de Restinga Seca, no município de Santo Ângelo.

A colocação de materiais e/ou instalação de aparelhos deverão seguir as indicações e

procedimentos recomendados pelos fabricantes e pela ABNT – Associação Brasileira de

Normas Técnicas.

É necessário que a empresa participante e o responsável técnico da empresa

apresentem no envelope nº 01, documentação e atestado de capacidade técnica devidamente

registrado pelo CREA, em obra semelhante, nos serviços de maior relevância abaixo listados:

1 - Drenagem pluvial;

2 – Concreto Betuminoso Usinado à Quente (CBUQ);

3 – Execução de sub-base para pavimentação.

A empresa vencedora deverá apresentar a licença de operação da usina de CBUQ a

ser utilizada na obra, fornecida pela FEPAM ou órgão ambiental equivalente, sendo que a

licença deverá estar atualizada e em plena vigência. Quando a usina de asfalto for propriedade

de terceiros, deverá a empresa licitante, apresentar declaração assinada pelo proprietário da



usina, com firma reconhecida em cartório, que irá fornecer todo o material necessário para a

execução da obra.

As vias serão demarcadas conforme projeto em toda sua extensão na largura indicada

e obedecendo aos detalhamentos, tais como: dimensões, inclinação, níveis e abaulamento.

Será obrigatório a empresa apresentação de Laudo Técnico de Controle Tecnológico,

e apesado a ele virão os resultados dos ensaios realizados em cada etapa dos serviços

conforme exigências normativas do DNIT e ART do mesmo. O controle Tecnológico deverá ser

feito de acordo com as recomendações constantes nas "Especificações de Serviço (ES)" e

normas do Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes – DNIT, disponível no

endereço eletrônico: www.dnit.gov.br.

Também é de suma importância que as empresas participantes do processo licitatório

façam visita técnica às obras através do seu responsável técnico e data a ser agendada com o

setor técnico da prefeitura, com o prazo máximo de até 5 dias úteis antes da licitação. Na

visita, o técnico da empresa deverá sanar as dúvidas técnicas referentes à obra. O engenheiro

da prefeitura expedirá o atestado que fará parte dos documentos que deverão ser

apresentados pela empresa no dia da licitação.

A empresa executora deverá dispor de uma equipe de topografia para a locação da

obra, quando houver necessidade, a mesma pode ser acionada para remarcação.

Os equipamentos que serão necessários para a execução da obra, e deverão ser de

propriedade da empresa, são os seguintes:

Escavadeira hidráulica sobre esteiras com rompedor acoplado (1 unidade);

Caminhões basculantes (6 unidades);

Caminhão pipa com capacidade mínima de 10.000L (1 unidade);

Caminhão espargidor de asfalto (1 unidade);

Compactador de solos de percussão (1 unidade);

Vassoura mecânica (1 unidade);

Mini carregadeira com vassoura recolhedora – Bobcat (1 unidade);



Recicladora de solos (1 unidade);

Rolo compactador pé de carneiro (1 unidade);

Rolo compactador liso (1 unidade);

Rolo compactador de pneus (1 unidade);

Motoniveladora (1 unidade);

Vibro-acabadora com nivelamento eletrônico (1 unidade).

Ao final da obra, deve ser impresso um caderno com ensaios do controle tecnológico e entregue à fiscalização. Além disso, a empresa executante dos trabalhos, deverá apresentar projeto de "as-built" da obra, quando houver necessidade de alteração na execução.

DRENAGEM PLUVIAL E PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA – ACESSO AO DISTRITO DE RESTINGA
SECA

1.0. Descrição do Projeto

O projeto consiste na drenagem pluvial e pavimentação asfáltica da via de acesso ao Distrito de Restinga Seca, no município de Santo Ângelo, onde os serviços a serem executados, em resumo, são: drenagem pluvial com tubos de concreto Ø 400mm e Ø 800mm, sub-base de solo-brita, base de brita graduada simples, imprimação, capa asfáltica de 4cm de espessura e sinalização horizontal e vertical da via.

2.0. Serviços Iniciais

2.1. Mobilização e desmobilização de equipes e equipamentos

Quanto à mobilização, a Contratada deverá iniciar imediatamente após a liberação da Ordem de Serviço, e em obediência ao cronograma físico-financeiro.

A mobilização compreenderá o transporte de máquinas, equipamentos, pessoal e instalações provisórias necessárias para a perfeita execução da obra.

A desmobilização compreenderá a retirada das máquinas e dos equipamentos da obra e o deslocamento dos empregados da CONTRATADA.

2.2. Engenheiro civil de obra

O serviço do técnico responsável consiste no acompanhamento de todas as atividades

da obra em torno de uma hora por dia, durante o período de execução da obra.

A medição do serviço será realizada por hora.

2.3. Locação de pavimentação

A equipe de topografia realizará a locação da obra, com demarcação em pista, das

atividades a serem executadas, respeitando sempre, o projeto apresentado. Será feita a

demarcação do eixo e dos bordos da pista, respeitando sempre o abaulamento e as espessuras

das camadas subjacentes ao asfalto.

A medição deste item, será por metro linear executado.

3.0. **Drenagem Pluvial**

3.1. Escavação mecanizada de vala em solo de 1ª categoria

A execução de valas tem como finalidade implantar o sistema de drenagem pluvial e

escoamento de águas provenientes da chuva. As valas serão executadas ao longo da via e nos

locais conforme especificado nos projetos em anexo, tendo suas dimensões definidas em

projeto para cada local e necessidade.

A execução do serviço seguirá a seguinte sequência:

Operação de locação e marcação pela topografia no local, e só após isto se deve

estar liberado para que os equipamentos comecem os serviços.

Escavação com escavadeira hidráulica nos trechos especificados e locados pela

topografia.

Execução de cortes e remoção de material, sendo que estes dois itens devem

seguir as cotas e caimentos suficientes para um bom escoamento.

Para se executar este tipo de serviço, será utilizada escavadeira hidráulica. Além dos

serviços descritos anteriormente, serão executados serviços manuais no tocante a

acabamentos finais.

A medição do serviço será feita por metro cúbico executado na pista.

3.2. Escavação mecanizada de vala em material de 3ª categoria

A execução de valas tem como finalidade implantar o sistema de drenagem pluvial e escoamento de águas provenientes da chuva. As valas serão executadas ao longo da via e nos

locais conforme especificado nos projetos em anexo, tendo suas dimensões definidas em

projeto para cada local e necessidade.

A execução do serviço seguirá a seguinte sequência:

Após a escavação mecanizada de vala em solo de 1º categoria, deve-se realizar

a escavação do material de 3ª categoria restante, com rompedor acoplado em escavadeira

hidráulica;

Executar o desmonte de material de 3º categoria (bloco de rochas ou matacões)

com martelete;

Retirar o material após a escavação/desmonte em vala.

Para se executar este tipo de serviço, será utilizada escavadeira hidráulica com

rompedor acoplado. Além dos serviços descritos anteriormente, serão executados serviços

manuais no tocante a acabamentos finais.

A medição do serviço será feita por metro cúbico executado na pista.

3.3. Escoramento de vala – tipo blindagem – com profundidade de 0,00m a 1,50m e de

1,50m a 3,00m e largura de 0,00m até 1,50m e maior ou igual a 1,50m e menor que 2,50m

Após a abertura da vala, deve-se executar o escoramento da vala para evitar

desmoronamentos. Os serviços de escoramento são realizados com a ajuda da escavadeira

que posiciona o módulo metálico no interior da vala, assim que a escavação disponibiliza

frente de serviço. A partir daí os demais serviços são executados, tais como: preparo do fundo,

assentamento da tubulação e reaterro. Durante o reaterro é feita a retirada dos módulos

metálicos.

Setor de Projetos SMPUH Rua Antunes Ribas, 1.134, 2° PAV. – Espaço Cidadão – CEP: 98801-630 Fone (55) 3312-0190 e (55) 3312-0193 – e-mail: projetos@santoangelo.rs.gov.br

O quantitativo foi feito considerando os dois lados da vala escorados, conforme caderno técnico de composições do SINAPI.

A medição deste serviço será feita por metro quadrado executado.

3.4. Preparo de fundo de vala

O serviço de camada de brita (lastro com material granular) deverá anteceder a colocação dos tubos, e consiste no fornecimento e espalhamento manual de brita nº 0 e/ou pedrisco no fundo da vala, com espessura de 10cm. Essa camada de brita, serve como "berço" para o assentamento dos tubos de concreto e também dreno.

A medição do serviço será por metro cúbico executado.

3.5. Carga, manobra e descarga de solos e materiais granulares

Carga de solos ou materiais granulares (brita de preparo de fundo de vala, material excedente reaterro e recomposição da vala com base de brita graduada simples), em caminhão basculante, com a utilização de carregadeira e descarga livre (basculamento do caminhão) na obra.

A medição deste serviço será feita por metro cúbico executado.

3.6. Transporte de brita com caminhão basculante – DMT até 30 Km

O transporte da brita para o preparo de fundo de vala será feito por caminhões

basculantes da pedreira até o local da obra.

Sua DMT será de 9,40Km, onde 3,00Km serão em via urbana em leito natural e 6,40Km

serão em vias urbanas pavimentadas.

A medição será feita por m3 x km de material transportado.

3.7. Assentamento de tubo de concreto – diâmetro 400mm e 800mm

A carga, transporte, descarga junto à obra e descida dos tubos na vala, feitas

manualmente ou com auxílio de equipamentos mecanizados, deverão ser executadas com os

devidos cuidados, para evitar acidentes, e danos aos tubos.

Setor de Projetos SMPUH Rua Antunes Ribas, 1.134, 2° PAV. – Espaço Cidadão – CEP: 98801-630

Cuidado especial deverá ser tomado com as partes de conexão, para evitar que sejam

danificadas na utilização de cabos e/ou outras peças metálicas, na movimentação dos tubos.

No momento da aplicação, os tubos deverão estar limpos, desobstruídos e não

apresentar fissuramento superior ao permitido, rachaduras ou danos. Todo tubo recusado

pela Fiscalização deverá ser substituído. O assentamento deverá ser executado

imediatamente após a regularização e o espalhamento da camada de brita, evitando assim, a

exposição desta às intempéries. Os tubos deverão estar perfeitamente apoiados em toda sua

extensão.

A argamassa de rejunte será de cimento e areia, traço 1:3 em volume, devendo ser

colocada de forma a procurar a perfeita centralização da ponta em relação à bolsa,

proporcionando o correto nivelamento da geratriz inferior interna dos tubos. Deve-se

proteger as juntas com lona plástica, para evitar a entrada de materiais externos à tubulação.

O assentamento deve ser feito de jusante para montante.

Após o assentamento deve ser verificado o alinhamento e o nivelamento do trecho,

não sendo admitidas flechas que possam causar o acúmulo de águas dentro da tubulação vazia

ou que provoquem turbulência ou ressalto no fluxo.

Internamente, deve ser verificada a inexistência de ressaltos nas juntas e de materiais

ou objetos. A rede será executada com tubos de concreto armado PA-2 para águas pluviais.

As tubulações serão executadas nos locais indicados em projeto.

Os serviços de execução de assentamento e fornecimento de tubos de concreto serão

medidos em metros lineares.

3.8. Reaterro mecanizado de vala

O reaterro de valas consiste em reaterrar as valas com solos coesivos, nos locais onde

foram instaladas as tubulações. Deve-se utilizar solo local isento de pedras, madeiras, detritos

ou outros materiais que possam causar danos às instalações ou prejudicar o correto

adensamento. A espessura da camada de solo acima do nível do tubo será de 10cm, conforme

projeto.

As operações de reaterro compreendem:

Reaterrar as valas onde foram instaladas as tubulações;

A compactação do reaterro deve ser em camadas iguais e não superiores a 20cm, e ao

final, o greide deve estar nivelado pelas cotas previstas em projeto.

Na compactação, o equipamento utilizado será o compactador de solos de percussão

(sapo de percussão). Ajustes manuais devem ser feitos, a fim de melhores acabamentos.

A medição deste serviço será feita por m3 executado.

3.9. Transporte de material excedente reaterro (bota-fora) com caminhão basculante -

DMT até 30 Km

O transporte de solos (bota-fora) será feito por caminhões basculantes da obra até a

Garagem da Prefeitura Municipal.

Sua DMT será de 14,80Km, onde 3,00Km serão em via urbana em leito natural e

11,80Km serão em vias urbanas pavimentadas.

A medição será feita por m3 x km de material transportado.

3.10. Recomposição de base de brita graduada simples

Após a finalização dos serviços na vala (abertura, assentamento e reaterro) da

tubulação de diâmetro 800mm, com a superfície preparada, deve-se realizar a recomposição

da vala com a escavadeira hidráulica com o material da base de brita graduada simples.

A base granular é uma camada constituída de materiais britados, ou produtos totais

de britagem. A empresa deverá apresentar projeto da granulometria da base.

A base será executada na espessura de 40cm, com brita graduada (ver orçamento). A

compactação deverá ser executada com compactador de solos de percussão e rolo vibratório

liso até atingir a densidade máxima.

A medição deste serviço será feita por m3 executado.

3.11. Transporte de base com caminhão basculante – DMT até 30 Km

O transporte da base de brita graduada para recomposição da vala será feito por

caminhões basculantes da pedreira até o local da obra.

Sua DMT será de 9,40Km, onde 3,00Km serão em via urbana em leito natural e 6,40Km

serão em vias urbanas pavimentadas.

A medição será feita por m3 x km de material transportado.

3.12. Boca para bueiro simples tubular

São dispositivos destinados a captar e transferir deflúvios para as sarjetas, e que

geralmente se encontram no mesmo nível da tubulação, ou à pequena profundidade em

relação a esta.

Nos inícios e finais da tubulação de diâmetro 800mm, deverão ser feitas bocas para

bueiro simples, tubulares, com alas em concreto Fck 20Mpa.

Deve-se executar lastro de concreto magro, e com as barras de aço já cortadas e

dobradas, executar a montagem das armaduras nas formas e na volta dos tubos, deve-se fazer

alas com esconsidade de 30º, conforme detalhamento em projeto e orçamento, com concreto

Fck 20Mpa. O adensamento do concreto será feito conforme NBR 14931/2004, para evitar a

formação de nichos de concretagem e também vibrações em excesso, que venham a causar

exsudação/segregação do material. Executar a cura com água.

Serão observadas as especificações gerais do Departamento Autônomo de Estradas de

Rodagem / RS (DAER – ES – D 11/91) na execução.

A medição deste serviço será feita por unidade executada.

Setor de Projetos SMPUH Rua Antunes Ribas, 1.134, 2° PAV. – Espaço Cidadão – CEP: 98801-630

4.0. Pavimentação Asfáltica

4.1. Regularização e compactação do subleito (DAER – ES – P 01/91)

Regularização é a operação destinada a conformar o estradal, nos trechos que forem

necessários, no sentido transversal e longitudinal, compreendendo cortes ou aterros de até

20cm de espessura. Toda a vegetação e material orgânico por ventura existente no leito da

rua, serão removidos.

De um modo geral, consiste num conjunto de operações, tais com escarificação,

umidecimento ou aeração, compactação, conformação, etc. de forma que a camada concluída

atenda às condições do greide e seção transversal indicados em projeto.

Após a execução de cortes e/ou adição de material necessário para atingir o greide

correto, proceder-se-á a homogeneização do solo do subleito, para posterior compactação

com rolo compactador pé de carneiro.

A medição deste serviço será feita por metro quadrado executado.

4.2. Execução de sub-base de solo-brita (DER/PR – ES – P 10/05)

Solo argiloso-brita é a camada de base ou sub-base, composta por mistura de solo

argiloso e brita corrida, cuja estabilização, após a devida homogeneização, é obtida pela ação

mecânica do equipamento de compactação.

Compreende as operações de espalhamento, mistura, pulverização, umidecimento ou

secagem, compactação e acabamento dos materiais importados, realizadas na pista

devidamente preparada na largura desejada, em quantidades que permitam, após a

compactação, atingir a espessura projetada.

O material ou a mistura de materiais constituintes das sub-bases granulares, devem

ser dispostos uniformemente sobre o leito da estrada, em camadas ou leiras, e espalhados de

forma a evitar segregação. Em casos especiais, a mistura poderá ser feita em usina.

A espessura da sub-base de solo-brita será de 18cm, assim, o material que a constitui

pode ser espalhado e compactado em uma única camada.

A medição deste serviço será por metro cúbico (m3) executado.

4.3. Carga, manobra e descarga de solos e materiais granulares

Carga de solos ou materiais granulares (brita para solo-brita e base para pavimentação

de brita graduada simples), em caminhão basculante, com a utilização de carregadeira e

descarga livre (basculamento do caminhão) na obra.

A medição deste serviço será feita por metro cúbico executado.

4.4. Transporte de brita e base com caminhão basculante – DMT até 30 Km

O transporte da brita para solo-brita e base para pavimentação de brita graduada

simples será feito por caminhões basculantes da pedreira até o local da obra.

Sua DMT será de 9,40Km, onde 3,00Km serão em via urbana em leito natural e 6,40Km

serão em vias urbanas pavimentadas.

A medição será feita por m3 x km de material transportado.

4.5. Execução de base de brita graduada (DAER – ES – P 08/91)

Sobre a sub-base de solo-brita, será executada a base de brita graduada simples.

As bases granulares são camadas constituídas de mistura de solo e materiais britados,

ou produtos totais de britagem. A base granular que será utilizada terá classe A, conforme

DAER - ES - P 08/91.

A mistura de agregados para base deve apresentar-se uniforme quando distribuída no

leito da estrada e cada camada deve ser espalhada em uma única operação. Cumpre evitar

segregação, ou seja, a base deve estar livre de regiões de material grosso e fino.

O espalhamento da camada de base do agregado, deverá ser realizado com

distribuidor de agregado auto-propelido. Deverá possuir espalhador do tipo sem-fim e demais

dispositivos que permitam distribuir o material em espessura adequada, uniforme, na largura

desejada.

O distribuidor de agregado terá seu emprego vedado se deixar sulcos, zonas

endentadas ou outras marcas inconvenientes na superfície de base que não possam ser

eliminados por rolagem ou evitados por ajustes de operação.

Em áreas onde o emprego do distribuidor de agregados for inviável, será permitido, a

critério da Fiscalização, a utilização de motoniveladora.

A espessura da base de brita graduada simples será de 12cm, assim, o material que a

constitui pode ser espalhado e compactado em uma única camada.

A medição deste serviço será por metro cúbico (m3) executado.

4.6. Imprimação com CM-30

Imprimação é uma pintura de material betuminoso aplicada sobre a superfície da base

antes da execução de um revestimento betuminoso qualquer, com objetivo de promover

condições de aderência entre a base e o revestimento, e impermeabilizar a base.

A imprimação será realizada com caminhão espargidor, devidamente calibrado para

execução dos serviços, ou com caneta espargidora, o tráfego sobre área imprimadas só deve

ser permitido depois de decorridas no mínimo 24 horas de sua aplicação e quando estiver

convenientemente curado.

O material a ser utilizado será o asfalto diluído CM-30, com taxa de 1,2 L/m2 (+/- 0,2

L/m2 de tolerância).

A imprimação será efetivada na área onde será executada a drenagem pluvial e deverá

ser regular e uniforme, conforme Norma DNIT 144/2014-ES.

A medição deste serviço será feita por metro quadrado executado.

4.7. Execução de pintura de ligação

A pintura de ligação consiste na aplicação de uma pintura de material betuminoso,

sobre a superfície de uma base ou pavimento, antes da execução de um revestimento

betuminoso, objetivando promover aderência entre este revestimento e a camada



subjacente. A execução desse serviço deverá seguir as orientações na especificação de serviço

DNIT 145/2012-ES.

A taxa de emulsão a ser aplicada deverá ser de 1,0 L/m2 (+/- 0,2 L/m2 de tolerância)

de emulsão asfáltica RR-2C, aplicada com caminhão espargidor.

A viscosidade para o espalhamento da emulsão deve estar entre 20 e 100 segundos

"Saybolt-Furol" (DNER-ME 004/94).

A medição desse serviço será realizado por metro quadrado.

4.8. Carga de mistura asfáltica em caminhão basculante

A usina de asfalto carrega (despeja) a mistura asfáltica na caçamba do caminhão

basculante.

A medição deste serviço será realizada por metro cúbico executado.

4.9. Transporte de concreto asfáltico

Os caminhões tipo basculantes para o transporte do concreto asfáltico, deverão ter

caçambas metálicas robustas, limpas e lisas, ligeiramente lubrificadas com água e sabão, óleo

parafínico ou solução de cal, de modo a evitar a aderência de mistura às chapas.

Sua DMT será de 9,40Km, onde 3,00Km serão em via urbana em leito natural e 6,40Km

serão em vias urbanas pavimentadas.

A medição desse serviço será feita em m3 x Km.

4.10. Execução de pavimento com aplicação de concreto asfáltico - capa asfáltica -

espessura de 4,00cm — PAVIMENTAÇÃO DE ACESSO AO DISTRITO DE RESTINGA SECA

Neste trecho, deve-se executar uma camada de acabamento do pavimento existente,

serviço esse que é executado com vibro-acabadora, com uma camada média de **4,00cm** de

concreto asfáltico (CBUQ).

Antes da emissão da ordem de início dos serviços deverá ser apresentada à

fiscalização, o projeto de massa asfáltica (traço), baseado pelo Método Marshall, contendo os

seguintes requisitos de projeto: estabilidade, fluência, índice de vazios, relação betume-

vazios, e teor de ligante da massa.

A granulometria do projeto da massa asfáltica deverá ser enquadrada na faixa "C",

para CBUQ, de acordo com a NORMA DNIT 031/2006 - ES. A rolagem inicial deve ser realizada

quando a temperatura da mistura for tal que somada à temperatura do ar esteja entre 150ºC

e 190°C.

A temperatura para aceitação do CBUQ deverá estar conforme o projeto.

A temperatura de aplicação deve ser superior à 10°C.

No orçamento deste item já está incluso o transporte do CAP, da refinaria até a usina

de asfalto.

4.10.1. Aplicação de CBUQ

O equipamento para espalhamento e acabamento deve ser constituído de

pavimentadoras automotrizes capazes de espalhar a mistura no alinhamento, cotas e

abaulamento 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 frente e para trás. As acabadoras devem ser equipadas com

alisadores e dispositivos para aquecimento, à temperatura requerida para colocação da

mistura sem irregularidade.

Usinas para misturas asfálticas

O concreto asfáltico deve ser misturado em uma usina fixa, gravimétrica ou

volumétrica. Os agregados podem ser dosados em peso ou em volume.

Cada usina deverá estar equipada com uma unidade classificadora de agregado, após

o secador, e dispor de misturador de "pug-mill", com duplo eixo conjugado, provido de

palhetas reversíveis e removíveis, ou outro tipo capaz de produzir uma mistura uniforme.

Deve, ainda, o misturador possuir dispositivos de descarga, de fundo ajustável e dispositivo

para o controle do ciclo completo da mistura.



Poderá também ser utilizada uma usina com tambor secador/misturador de duas

zonas (convecção e radiação) – "Drum-Mixer", provida de: coletor de pó, alimentador de

"fíller", sistema de descarga da mistura betuminosa por intermédio de transportador de

correia com comporta do tipo "Clam-shell" ou, alternativamente em silos de estocagem.

A usina deverá possuir silos de agregados múltiplos, com pesagem dinâmica dos

mesmos e deverá ser assegurada a homogeneidade das granulometrias dos diferentes

agregados. A usina deverá possuir ainda uma cabine de comandos e de quadros de força. Tais

partes devem estar instaladas em recinto fechado, com os cabos de força e comandos ligados

em tomadas externas, especiais para essa aplicação. A operação de pesagem dos agregados e

do ligante betuminoso deverá ser semi-automática, com leitura instantânea e acumulada dos

mesmos, através de digitais em "display" de cristal líquido. Deverão existir potenciômetros

para compensação das massas específicas dos diferentes tipos de cimentos asfálticos e para

seleção de velocidades dos alimentadores dos agregados frios.

Os agregados devem ser secados por meio de um tambor secador, o qual é

regularmente alimentado por qualquer combinação de correias transportadoras ou

elevadores de canecas. O secador deve ser provido de um instrumento para determinar a

temperatura do agregado que sai do secador. O termômetro deve ter precisão de 5ºC e deve

ser instalado de tal maneira que a variação de 5ºC na temperatura do agregado seja mostrada

pelo termômetro dentro de um minuto.

Todo o equipamento, antes do início da execução, será examinado pela Fiscalização,

devendo estar de acordo, sem o que não será dada a Ordem de Serviço.

4.10.2. Projeto da Massa Asfáltica de CBUQ

CBUQ - Concreto Betuminoso Usinado à Quente é o revestimento flexível resultante

da mistura a quente, em usina apropriada, de agregado mineral graduado, material de

enchimento (fíller) e material betuminoso, espalhado e comprimido a quente.

Composição granulométrica da faixa "C" do DNIT abaixo especificada, conforme

projeto base usado com finalidade de executar um orçamento. O projeto deverá ser refeito

para os materiais a serem usados conforme origem e características dos mesmo e deverá ser



apresentado pela empresa que irá executar a obra, anteriormente ao recebimento da autorização para início dos serviços.

Antes da emissão da ordem de início dos serviços deverá ser apresentada à fiscalização o projeto de massa asfáltica de concreto betuminoso usinado a quente, conforme NORMA DNIT 031/2006 – ES (Pavimentos flexíveis – Concreto asfáltico – Especificação de serviço).

Tal projeto deverá constar os seguintes itens:

Composição granulométrica da mistura, sendo que a mesma deverá estar enquadrada na faixa "C" do DNIT, conforme NORMA DNIT 031/2006 - ES, página 5.

Peneira de malha quadrada		% em massa, passando			
Série ASTM	Abertura (mm)	A	В	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%

Figura 01 – Enquadramento da composição granulométrica da mistura.



a) Teor de ligante de projeto:

Ao ser adicionado ao agregado, o cimento asfáltico deve estar na faixa de 107ºC a

177ºC. Entretanto, a temperatura de mistura do cimento asfáltico deverá ser determinada em

função da relação "Temperatura – Viscosidade". A faixa de temperatura conveniente é aquela

na qual o cimento asfáltico apresenta uma viscosidade situada entre 75 e 150 segundos

Saybolt-Furol (DNER-ME 004), sendo que a temperatura ótima corresponde à viscosidade 85

+- 10 segundos Saybolt Furol.

Características Marshall da Mistura conforme NORMA DNIT 031/2006 - ES:

1 – Estabilidade mínima (75 golpes): 500 Kgf (mínimo) (DNER-ME 043);

2 - Fluência (1/100"): 8-16" (DNER-ME 043);

3 - Porcentagem de vazios: 3,00% - 5,00% (DNER-ME 043);

4 – Relação Betume Vazios: 75 – 82 (DNER-ME 043);

5 – Resistência à Tração por Compressão Diametral estática a 25ºC, mínima, MPa: 0,65

(DNER-ME 138);

Controle dos agregados da mistura conforme especificações do DNER-ME 083/98

(Agregados – análise granulométrica).

- ensaio de desgaste "Los Angeles" (DNER-ME 035/98) igual ou inferior a 50%;

- ensaio de índice de forma do agregado graúdo (DNER-ME 086/94) superior a 0,5;

Para fins de controle da massa asfáltica do pavimento serão coletadas amostras da

mesma pista antes da compactação para determinar a granulometria e teor de asfalto da

mistura, sendo que os mesmos deverão enquadrar-se nas especificações de projeto.

4.10.3. Compactação

O equipamento de compactação será constituído de rolo liso vibratório, ou rolo

pneumático e rolo metálico liso, tipo tandem. O rolo vibratório deverá possuir amplitude e

frequência de vibração compatíveis com o serviço a ser executado. Os rolos compactadores,

tipo tandem, devem ter uma carga de 8 ton. a 12 ton. Os rolos pneumáticos devem ser

dotados de pneus que permitam a calibragem de 0,25 Mpa a 0,85 Mpa (35 psi a 120 psi).

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, pelo menos, na 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 evitar a aderência da mistura.

5.0. Sinalização

Através de estudos feitos com base no Código de Trânsito Brasileiro – CTB, no Manual

Brasileiro de Sinalização de Trânsito Horizontal e Vertical e na NBR 9050 de 2015, foram

elaborados os projetos de sinalização horizontal e vertical do acesso ao Distrito de Restinga

Seca, no município de Santo Ângelo - RS.

A implantação deste projeto deverá ser acompanhada por um técnico habilitado.

5.1. Sinalização Horizontal

Consiste na pintura do eixo e bordos da via, conforme apresentado em projeto. A

largura das linhas deve ser de 10cm.

A sinalização horizontal será executada com tinta retrorrefletiva a base de resina

acrílica com microesferas de vidro. A tinta deverá apresentar ótima aderência ao pavimento,

alta resistência ao desgaste e boa flexibilidade, deverá atender as especificações da NBR

11862 e DER/PR EC-OC 03/05.



5.2. Sinalização Vertical

A sinalização vertical, é composta por placas de sinalização que tem por objetivo

aumentar a segurança, ajudar a manter o fluxo de tráfego em ordem e fornecer as

informações aos usuários.

As placas de sinalização vertical deverão ser confeccionadas em chapas de aço

laminado a frio, galvanizado, com espessura de 1,25mm para placas laterais à rodovia.

A reflexibilidade das tarjas, setas, letras do fundo da placa, será executada mediante

aplicação de películas refletivas, com coloração invariável, tanto de dia como à noite.

Os suportes para fixação das placas serão metálicos Ø 2", confeccionados em aço

galvanizado, e a fixação da placa no suporte será feita através de parafusos.

Conforme o Manual de sinalização vertical, as placas de sinalização devem ser

colocadas na posição vertical, fazendo um ângulo de 93º a 95º em relação ao sentido do fluxo

do tráfego.

Serão implantadas placas do tipo R-7 (proibido ultrapassar) e R-19 (velocidade máxima

permitida).

Santo Ângelo RS, 26 de abril de 2024.

CHARLES ENDRIGO MAKULIA:00326180001 MAKULIA:00326180001

Assinado de forma digital por **CHARLES ENDRIGO**

Dados: 2024.04.26 16:48:18 -03'00'

Charles E. Makulia

CREA RS151671