



ANEXO IV - MEMORIAL DESCRITIVO

CONCORRENCIA PÚBLICA Nº 005/2016
PROCESSO Nº 086/2016

OBJETO: REFERENTE A CONTRATAÇÃO DE EMPRESA PARA EXECUÇÃO DOS SERVIÇOS DE “OBRAS DE DRENAGEM E PAVIMENTAÇÃO EM VARIAS RUAS DO MUNICIPIO DE REGISTRO”. SECRETARIA MUNICIPAL DE PLANEJAMENTO URBANO E OBRAS.

OBRA: DRENAGEM, PAVIMENTAÇÃO ASFÁTICA E DE CONCRETO E OBRAS COMPLEMENTARES

PROPONENTE: PREFEITURA MUNICIPAL DE REGISTRO/SP

1. OBJETIVO:

O presente memorial tem por finalidade descrever as obras e serviços necessários para execução de Drenagem, Pavimentação Asfáltica e de Concreto e Obras Complementares em vários bairros, nas seguintes ruas:

RUA JERONIMO MONTEIRO LOPES, VILA SÃO FRANCISCO

Drenagem: 120 m.

Pavimentação: 670,80 m².

RUA 17, ATUAL PACAMÃ, JARDIM CAIÇARA II

Pavimentação: 928,71 m².

RUA 18, ATUAL PIRAIBA, JARDIM CAIÇARA II

Pavimentação: 958,29 m².

RUA 22, ATUAL WALDIR PEREIRA, JARDIM CAIÇARA II

Pavimentação: 954,21 m².

RUA MODESTO CANDIDO, AGROCHÁ

Pavimentação: 699,20 m².

RUA PROJETADA A, JARDIM AGROCHÁ

Pavimentação: 710,98 m².

RUA ABACATEIRO, BAIRRO ARAPONGAL

Pavimentação: 526,75 m².

RUA PETÚNIAS, VILA NOVA RIBEIRA

Pavimentação: 763,20 m².

RUA 5, JARDIM PAULISTANO

Pavimentação: 2.901,75 m².

RUA DOS TANGARÁS E RUA DOS COLIBRIS

Recapeamento: 3.676,40,00 m².

A obra projetada totaliza 12.790,29 m² de pavimentação e 120 m de drenagem urbana visando proporcionar um maior conforto, segurança e fluidez ao tráfego, bem como a mobilidade urbana.

A **Ordem de Início de Serviços** será firmada entre a Prefeitura Municipal de Registro e a empresa contratada que será autorizada pela Fiscalização, conforme cronograma físico-financeiro.



A **Seção Transversal da Pavimentação Asfáltica** e a **Seção Transversal da Pavimentação de Concreto** estão destacadas nos projetos de cada rua.

2. SERVIÇOS INICIAIS:

Responsabilidade Técnica: As obras deverão ser executadas sob a responsabilidade técnica de profissional habilitado acompanhadas da respectiva Anotação de Responsabilidade Técnica do CREA/SP.

Placa da Obra: Deverá ser instalada Placa de identificação da obra, nas dimensões e padrões a serem fornecidos pelo Contratante, e em quantidade indicadas nas planilhas de orçamento.

Equipamentos de Segurança: Caberá a Empresa contratada o fornecimento de todos os equipamentos necessários tanto para a execução dos serviços, quanto para a segurança dos funcionários envolvidos no trabalho.

3. PAVIMENTAÇÃO ASFALTICA E OBRAS COMPLEMENTARES:

3.1. SERVIÇOS PRELIMINARES:

3.1.1. OBJETIVO:

Os serviços preliminares de topografia, capina, destocamento, substituição, remoção ou remanejamento de canalizações, guias e sarjetas existentes, serviços esses que a contratante e a contratada deverão inicialmente providenciar, antes da execução de qualquer obra, e de acordo com a presente instrução.

Serviços Topográficos: Locação do greide e perfis transversais em obediência ao projeto, a ser providenciada pela contratante.

Capina e Destocamento: Ocorrendo a presença de vegetação no leito existente, deverá a contratante providenciar a sua capina, bem como destocamento e remoção para local conveniente de todo o material resultante desses serviços.

Canalizações: Deverá a contratante proceder à verificação do estado e situação das canalizações de águas pluviais existentes na via, caso seja necessário, a sua substituição, o seu rebaixamento ou a sua remoção para posição conveniente e não estando previsto no projeto de pavimentação, comunicar a Fiscalização, para as providências necessárias.

3.2. PREPARO DO TERRENO DE FUNDAÇÃO DE GUIAS E SARJETAS:

3.2.1. OBJETIVO:

O preparo do terreno de fundação das guias e sarjetas consistirá em serviços de escavação, regularização, compactação, e acabamento, de acordo com a presente instrução.

3.2.2. TERRAPLENAGEM:

A terraplenagem do terreno de fundação das guias e sarjetas abrangerá uma faixa de 0,45 metro e consistirá em serviços de corte, carga, transporte, descarga e aterros indispensáveis, assim como, substituição dos materiais instáveis por material apropriado, de acordo com o projeto.



Nos aterros, os solos a serem utilizados deverão ter características uniformes e possuir qualidades iguais ou superiores às do material previsto no projeto do pavimento; em qualquer caso, não será admitida a utilização de solos turfosos, micáceos ou que contenham substâncias orgânicas.

As exigências anteriores não eximirá a contratante das responsabilidades futuras com relação às condições mínimas das resistências e estabilidade que o solo deverá satisfazer.

3.2.3. COMPACTAÇÃO:

Nos cortes, a compactação deverá ser efetuada cuidadosamente e de um modo uniforme com auxílio de soquetes manuais, com peso mínimo de 10 quilos e seção não superior a 20 x 20 centímetros.

Nos aterros, a compactação deverá ser executada nas condições indicadas nas instruções de execução.

3.2.4. REGULARIZAÇÃO E ACABAMENTO:

Concluída a compactação do terreno de fundação das guias e sarjetas, a superfície deverá ser devidamente regularizada, de acordo com a seção transversal do projeto e de forma a apresentar-se lisa e isenta de partes soltas ou sulcadas.

3.2.5. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.3. GUIAS E SARJETAS DE CONCRETO MOLDADAS “IN LOCO” COM EXTRUSORA:

3.3.1. OBJETIVO:

Esta especificação objetiva a padronização e qualidade das guias e sarjetas de concreto a serem empregadas em obras de pavimentação.

3.3.2. MATERIAIS:

As guias e sarjetas de concreto moldadas “in loco” com extrusora, serão fabricadas com cimento Portland, areia e pedrisco ou pedra britada. Os materiais constituintes das guias e sarjetas devem obedecer:

- Cimento Portland a EM-1
- Agregados a EM-3



3.3.3. DIMENSÕES:

As guias e sarjetas devem obedecer as seguintes dimensões e respectivas tolerâncias:

Dimensões em cm		
	Valores	Tolerâncias
Comprimento	variável	
Altura da guia	25	+/- 1
Base	35	+/- 1
Altura da sarjeta	10	+/- 0,5

As guias curvas deverão apresentar seção transversal com as dimensões retro-fixadas e raio de curvatura, de acordo com o projeto da obra para a qual foi fornecida.

A aresta formada pelo piso e pelo espelho será arredondada, inscrevendo-lhe um arco de 3 cm de raio.

3.3.4. ACABAMENTO:

As guias e sarjetas de concreto de cimento Portland deverão apresentar as superfícies aparentes lisas, bem como serem isentas de fendilhamentos.

Uma régua apoiada ao longo do piso e em toda a extensão da guia, não poderá acusar flecha superior a 4 cm.

3.3.5. RESISTÊNCIA:

O concreto das guias e sarjetas deverá apresentar uma resistência mínima de 135 Kg/cm², no ensaio de compressão simples a 28 dias de idade.

3.3.6. INSPEÇÃO:

Efetuada a entrega das guias e sarjetas moldadas "in loco" com extrusora:

- verificar, se estas preenchem as condições de dimensões e acabamento desta especificação.
- retirar ao acaso uma parte, em cada lote de 250 m (duzentos e cinquenta metros), fazer o registro e guarda do corpo de prova, para que caso seja necessário, ser submetida ao ensaio de resistência, à compressão do concreto de acordo com ME-40/1.966.

3.3.7. ACEITAÇÃO E REJEIÇÃO:

Quanto às dimensões e acabamento:

- Se 90% ou mais da fração verificada de acordo com o item 3.3.6. preencher as condições exigidas por esta especificação, o serviço será aceito; o serviço será recusado, quando mais de 10% tiver sido rejeitada.



- b) Será, todavia, facultado ao fornecedor apresentar novamente o serviço, por ele executado no próprio local da obra.

Quanto à resistência:

a) Se a resistência obtida de acordo com o ME-40/1, 966, for inferior a 135 Kg/cm³, as guias e sarjetas serão rejeitadas.

b) Se a resistência for inferior a 135 Kg/cm², mas igual ou superior a 130 Kg/cm², as guias serão aceitas, porém pago com o desconto determinado com a fórmula abaixo:

$$d = 0,5 (135 - R)$$

d = Desconto em porcentagens

R = Resistência à compressão em 28 dias.

3.3.8. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.4. PREPARO DO SUBLEITO DO PAVIMENTO:

3.4.1. OBJETIVO:

Esta especificação estabelece o processo de preparo do subleito para pavimentação.

3.4.2. DESCRIÇÃO:

O preparo do subleito do pavimento consistirá nos serviços necessários para que o subleito assuma a forma definida pelos alinhamentos, perfis, dimensões e seção transversal típica, estabelecida pelo projeto e para que esse subleito fique em condições de receber o pavimento, tudo de acordo com a presente instrução.

3.4.3. EQUIPAMENTO:

Os equipamentos mínimos a serem utilizados no preparo do subleito para pavimentação, são os seguintes:

- a) **Motoniveladora.**
- b) **Irrigadeira ou Carro-Tanque,** equipado com conjuntos moto-bombas, com capacidade para distribuir água com pressão regulável e em forma de chuva; capacidade mínima de 2.000 litros;
- c) **Régua,** de madeira ou metálica, com arestas vivas e comprimento de aproximadamente 4,00 metros;
- d) **Compressor,** automotor, de 3 (três) rolos lisos, tipo tandem, com peso de 8 - 12 toneladas;
- e) **Soquetes manuais,** de qualquer tipo aprovado pela Fiscalização;
- f) **Gabarito,** de madeira ou metálico, cuja borda inferior tenha a forma de seção transversal estabelecida pelo projeto.



- g) **Outros equipamentos** poderão ser usados, uma vez aprovados pela Fiscalização, como enxadas, pás, picaretas, etc.

3.4.4. PROCESSO DE CONSTRUÇÃO:

Regularização:

A superfície do subleito deverá ser regularizada na largura do projeto, com motoniveladora, de modo que assuma a forma determinada pela seção transversal e demais elementos do projeto.

As pedras ou matacões, encontrados por ocasião da regularização deverão ser removidos, devendo ser, o volume por ele ocupado, preenchido por solo adjacente.

Umedecimento e Compressão:

O umedecimento será feito até que o material adquira o teor de umidade mais conveniente ao seu adensamento, a juízo da Fiscalização.

A compressão será feita progressivamente, dos bordos para o centro do leito, até que o material fique suficientemente comprimido a juízo da Fiscalização.

Nos lugares inacessíveis aos compressores ou onde seu emprego não for recomendável, a compressão deverá ser feita por meio de soquetes.

Acabamento:

O acabamento poderá ser feito a mão ou a máquina e será verificado com o auxílio de gabarito, que eventualmente acusarão saliências e depressões a serem corrigidas.

Feitas as correções, caso ainda haja excesso de material, deverá o mesmo ser removida para fora do leito e refeita a verificação com o gabarito.

Estas operações de acabamento deverão ser repetidas até que o subleito se apresentar de acordo com os requisitos da presente instrução.

3.4.5. ABERTURA AO TRÂNSITO:

Não será permitido trânsito algum sobre o subleito já preparado.

3.4.6. PROTEÇÃO DA OBRA:

Durante todo o período de construção até o recobrimento a sub-base deverá ser protegida contra os agentes que possam danificá-la.

3.4.7. CONDIÇÕES DE RECEBIMENTO:

O subleito preparado deverá ser aprovado pela Fiscalização, para fins de recebimento.



O perfil longitudinal do subleito preparado, não deverá afastar-se dos perfis estabelecidos pelo projeto de mais de 0,007 (sete milímetros), mediante verificação pela régua.

A tolerância para o perfil transversal é a mesma, sendo a verificação feita pelo gabarito.

3.4.8. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.5. REGULARIZAÇÃO DO SUBLEITO (ESPECIFICAÇÃO DE SERVIÇOS *DNER-ES-P 06-71*)

3.5.1. GENERALIDADES:

Esta especificação se aplica à regularização do subleito de rodovias a pavimentar, com a terraplenagem já concluída.

Regularização é a operação destinada a conformar o leito estradal, quando necessário, transversal e longitudinalmente, compreendendo cortes ou aterros até 20 cm de espessura. O que exceder de 20 cm será considerado como terraplenagem. Será executada de acordo com os perfis transversais e longitudinais indicados no projeto.

A regularização é uma operação que será executada prévia e isoladamente da construção e outra camada do pavimento.

3.5.2. MATERIAIS:

Os materiais empregados na regularização do subleito serão os do próprio subleito ou de área de empréstimo. No caso de substituição ou adição de material de empréstimo, estes deverão ser provenientes de ocorrências de materiais indicados no projeto; ter um diâmetro máximo de partícula igual ou inferior a 76 mm; um índice de suporte Califórnia, determinado com a energia do método DNER-ME 47-64, igual ou superior ao do material considerado, no dimensionamento do pavimento, como representativo do trecho em causa; e expansão inferior a 2%.

3.5.3. EQUIPAMENTOS:

São indicados os seguintes tipos de equipamentos para execução da regularização:

- a) Motoniveladora pesada, com escarificador;
- b) Carro-tanque distribuidor de água;
- c) Rolos compactadores tipos pé-de-carneiro, liso-vibratório e pneumático;
- d) Grade de discos;
- e) Pulvi-misturador.

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

3.5.4. EXECUÇÃO:

Toda a vegetação e material orgânico, porventura existentes no leito da rodovia, serão removidos.



Após a execução de cortes e adição de material necessário para atingir o greide de projeto, proceder-se-á uma escarificação geral na profundidade de 20 cm, seguida de pulverização, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento.

Os aterros, além dos 20 cm máximos previstos, serão executados de acordo com as especificações de terraplenagem.

No caso de cortes em rocha, deverá ser previsto o rebaixamento em profundidade adequada, com substituição por material granular apropriado. Neste caso, proceder-se-á à regularização pela maneira já descrita.

O grau de compactação deverá ser no mínimo, 100%, em relação à massa específica aparente seca, máxima, obtida no ensaio DNER-ME 47-64, e o teor de umidade deverá ser a umidade ótima do ensaio citado $\pm 2\%$.

3.5.5. CONTROLE TECNOLÓGICO:

Ensaio:

Serão procedidos:

- a) Determinações de massa específica aparente, "in situ", com espaçamento máximo de 100 m de pista, nos pontos onde foram coletadas as amostras para os ensaios de compactação.
- b) Uma determinação do teor de umidade, cada 100 m, imediatamente antes da compactação.
- c) Ensaio de caracterização (limite de liquidez, limite de plasticidade e granulometria, respectivamente métodos DNER-ME 44-64, ME 82-63 e ME 80-64), com espaçamento máximo de 250m de pista, e, no mínimo, dois grupos de ensaios por dia;
- d) Um ensaio do índice de suporte Califórnia, com a energia de compactação do método DNER-ME 47-64, com espaçamento máximo de 500 metros de pista e, no mínimo, um ensaio cada dois dias.
- e) Um ensaio de compactação, segundo o método DNER-ME 47-64, para determinação da massa específica aparente, seca, máxima, com espaçamento máximo de 100m de pista, com amostras coletadas em pontos obedecendo sempre à ordem: bordo direito, eixo, bordo esquerdo, eixo, bordo direito, etc., a 60 cm do bordo.
- f) O número de ensaios de compactação poderá ser reduzido, desde que se verifique a homogeneidade do material.

Aceitação:

Os valores máximos e mínimos decorrentes da amostragem, a serem confrontados com os especificados, deverão ser calculados por fórmulas específicas.

3.6. BASE OU SUB-BASE DE BRITA GRADUADA:

3.6.1. OBJETIVO:

Esta instrução estabelece o procedimento e especifica os materiais, para execução de base e sub-base de brita graduada.



3.6.2. DESCRIÇÃO:

A execução de base e sub-base de brita graduada consistirá no fornecimento, espalhamento e compactação dos materiais, na maneira indicada nesta instrução.

3.6.3. MATERIAIS:

O agregado no momento em que é depositado sobre o leito da estrada, deverá estar de acordo com os seguintes requisitos gerais:

Granulometria: A composição percentual, em peso, de base ou sub-base, deverá estar de acordo com uma das seguintes faixas granulométricas:

Porcentagem que Passa		
Tamanho da peneira	Tamanho máx. 1 ½"	Tamanho máx. ¾"
2"	100	-
1 ½"	90 - 100	-
1"	-	100
¾"	50 - 85	90 - 100
3/8"	34 - 60	80 - 100
Nº 4	25 - 45	35 - 55
Nº 40	8 - 22	8 - 25
Nº 200	2 - 9	2 - 9

Além dos requisitos, a diferença entre as porcentagens que passam na peneira nº 4 e nº 40, deverá variar entre 20 e 30%.

Qualidade: O material de base ou sub-base deverá satisfazer também os seguintes requisitos de qualidade:

Ensaio	Valor mínimo
Resistência (valor R)	78
Índice de suporte Califórnia	90
Equivalente de areia	30
Índice de durabilidade	35

A exigência de valor de **R** será dispensada, desde que o material de base satisfaça a granulometria e durabilidade especificada e tenham um valor do equivalente de areia de 35 ou mais.

- Abrasão Los Angeles – Inferior a 40%
- Ensaio de Sanidade – agregado a grad.



- (5 ciclos) Para sulfato de sódio 20%.
Para sulfato de magnésio 30% (soundnesstest).
- Tenacidade Treton – inferior a 10%
- Forma – Fragmentos alongados, laminares, quadráticos e concheidais, inferiores a 10%.
- Outros requisitos – O agregado para base ou sub-base deverá estar isento de material vegetal e outras substâncias nocivas. O agregado grosso (retido na peneira nº 4) deverá possuir no mínimo 25% das partículas, tendo pelo menos duas faces britadas.

3.6.4. EQUIPAMENTOS:

O equipamento mínimo a ser utilizado na construção de base ou sub-base de brita graduada é o seguinte:

- a) Usina de solos de capacidade mínima de 100 ton/hora, munida de 3 ou mais silos, 1 dosador de umidade e 1 misturador.
- b) O misturador deverá ser do tipo de eixos gêmeos paralelos, girando em sentido oposto, a fim de produzir mistura uniforme.

3.6.5. DOSAGEM E MISTURA:

A base ou sub-base de brita graduada será executada pela mistura de materiais ou frações de materiais em usina se solo descrita no subitem 3.6.4 a.

Transporte e Espalhamento da mistura:

Não será permitido o transporte da mistura dos materiais, quando as condições de tempo ou da estrada, forem tais que as operações de transporte ocasionar danos aos serviços já concluídos.

A mistura dos agregados deve apresentar-se uniforme, quando distribuída no leito da estrada e cada camada deve ser espalhada em uma operação. Deve-se evitar segregação e a base ou sub-base deverá estar livre de regiões de material grosso e fino.

O espalhamento da ou das camadas de base ou sub-base deverá ser realizado com o equipamento descrito no subitem 3.6.4 b. O distribuidor desagregado deverá ter em seu emprego vedado se deixar sulco, zonas endentadas ou outras marcas inconvenientes na superfície, que não possa ser eliminadas por rolagem ou evitadas por ajustes de operações.

Não será permitido o uso de motoniveladora durante as operações de espalhamento e compactação, exceto nos seguintes casos:

1. As motoniveladoras podem ser usadas para corrigir segregações da base e compactação, dentro das tolerâncias especificadas.
2. As motoniveladoras podem ser usadas como um dos métodos de colocar a base de brita graduada sobre acessos e ligações à estrada, áreas de interseção com ruas, áreas de mais faixas, áreas de acostamento e em locais inacessíveis ao equipamento de espalhamento especificado.



3.6.6. COMPACTAÇÃO E ACABAMENTO:

Após o espalhamento, o agregado umedecido deverá ser compactado por meio de equipamento adequado, no mínimo 95% do Proctor Simples. A compactação deverá começar nos bordos e progredir longitudinalmente em cada passada, pelo menos, a metade da largura do seu rastro de passagem anterior; nas curvas, a rolagem progredirá do lado mais baixo para o mais alto, paralelamente ao leito da estrada, nas mesmas condições a compactação deverá ser executada, transversalmente ao eixo da estrada.

A compactação deverá prosseguir até que a densidade aparente do material se iguale ou exceda àquela no projeto, a fim de facilitar a compactação e assegurar sua uniformidade, a camada que está sendo compactada, deverá apresentar um teor de umidade dentro da faixa de umidade especificada no projeto.

A fase final da compactação deverá ser efetuada com equipamento que permita a obtenção da secção transversal do projeto.

Os compressores não poderão fazer manobras sobre as camadas que estejam sofrendo rolagem.

As passadas sucessivas do compressor deverão ser feitas ao longo de extensões, levemente diferentes.

O acabamento será dado por concluído, quando a camada deixar de apresentar marcas de passagens de rolos.

A camada deve apresentar-se uniforme, isenta de ondulações e sem saliências ou rebaixos. Nos lugares onde essas condições não forem respeitadas, a critério da Fiscalização, o material removido e substituído por mistura fresca, a qual será comprimida, até que adquira densidade igual à do material circunjacente, com o qual deverá ficar intimamente ligado, de forma que o serviço acabado não tenha aspecto de remendo.

3.6.7. ABERTURA AO TRÂNSITO:

Nenhum trânsito será permitido na base ou sub-base de brita graduada, enquanto não estiver terminada a compactação.

3.6.8. PROTEÇÃO DA OBRA:

Durante todo o período da construção da base ou sub-base até a execução da camada subsequente, os materiais e as extensões em construção ou prontas, deverão ser protegidos contra agentes e outros que possam danificá-los.

Todos os serviços de drenagem provisória, necessários à execução e proteção da obra, deverão ser executadas pela empreiteira sem ônus para a contratante.

3.6.9. CONDIÇÕES DE RECEBIMENTO:

Para fins de recebimento de extensões da base ou sub-base acabada, a Fiscalização procederá das seguintes verificações:

A base ou sub-base acabada deverá ter a forma definida pelos alinhamentos, perfis, dimensões e secção transversal tipo estabelecido no projeto, o que será verificado com régua. Não serão permitidas variações no sentido transversal da secção, superiores a 20% do valor especificado.



A espessura, compactada não poderá variar mais de 1 cm de espessura, indicada no projeto.

A camada compactada deverá ser uniforme em toda espessura, não apresentando segregação do material.

O grau de compactação não deve ser inferior a 95% do Proctor Simples, referido à densidade fixada e o respectivo teor de umidade.

A densidade "in situ" para o grau de compactação será determinada em intervalos de 60 m obedecendo a seqüência seguinte: lado esquerdo, eixo, lado direito; lado esquerdo, eixo, etc..

Quando o Engenheiro Fiscal verificar uma uniformidade constante nos trabalhos, poderá alterar este espaçamento para 100 metros.

Nos pontos onde for determinada a densidade, deverá ser colocada amostra para ensaio de granulometria e equivalente areia e intervalos de 500 metros ou 1000 metros, conforme a uniformidade dos trabalhos executados deverá ser coletada amostras para realização de índice de suporte.

A espessura da camada será verificada por meio de furos cordel ou outro processo, no mínimo, em um ponto cada 40 metros, será tolerado uma variação máxima de 1,5 cm para mais ou menos, nas verificações individuais e de 1,00 cm, para mais ou menos, na espessura média para extensões de no máximo 500 metros.

3.6.10. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.7. IMPRIMAÇÃO IMPERMEABILIZANTE BETUMINOSA:

3.7.1. OBJETIVO:

A imprimação impermeabilizante betuminosa consistirá na aplicação de material betuminoso de baixa viscosidade, diretamente sobre a superfície, previamente preparada de base constituída de brita graduada, que irá receber um revestimento betuminoso.

3.7.2. DESCRIÇÃO:

A imprimação deverá obedecer às seguintes operações:

- I - Varredura e limpeza da superfície;
- II- Secagem da superfície;
- III- Distribuição do material betuminoso;
- IV- Repouso da imprimação;
- V- Esparrame de agregado miúdo (quando necessário).

3.7.3. MATERIAIS:

Material betuminoso: O material betuminoso, para efeito da presente instrução, pode ser a critério da Fiscalização, um dos seguintes:

- a** - asfaltos recortados SC-1 e SC-2;
- b** - asfaltos recortados MC-0, MC-1 e MC-2;
- c** - alcatrão RT-1, RT-2 e RT-4.

Os materiais betuminosos referidos deverão estar isentos de água e obedecerem respectivamente a EM-6/1.965 e EM-7/1.966.



Os materiais para a imprimadura impermeabilizante betuminosa só poderão ser empregados, depois de aceitos pela Fiscalização.

Agregado miúdo: O agregado miúdo, quando usado, deverá ser pedrisco com 100% de material, passando na peneira n.º 4 (4,76 mm) e isento de substâncias nocivas e impurezas.

3.7.4. EQUIPAMENTO:

O equipamento necessário para a execução de imprimadura impermeabilizante betuminosa, deverá consistir de vassourões manuais ou vassoura mecânica, equipamento para aquecimento de material betuminoso, quando necessário, distribuidor de material betuminoso sob pressão e distribuidor manual de material betuminoso.

Vassourões manuais: Deverão ser em número suficiente para o bom andamento dos serviços e ter os fios suficientemente duros, para varrer a superfície sem cortá-la.

Vassoura mecânica: Deverá ser construída de modo que a vassoura possa ser regulada e fixada em relação à superfície a ser varrida, e possa varrê-la perfeitamente, sem cortá-la ou danificá-la de qualquer maneira.

Equipamento para aquecimento de material betuminoso: Deverá ser tal que aqueça e mantenha o material betuminoso, de maneira que satisfaça os requisitos dessa instrução; deverá ser provido de pelo menos, um termômetro, sensível a 1º C, para determinação das temperaturas do material betuminoso.

Distribuidor de material betuminoso sob pressão: Deverá ser equipado com aros pneumáticos, e ter sido projetado a funcionar, de maneira que distribua o material betuminoso em jato uniforme, sem falhas, na quantidade e entre os limites de temperatura estabelecidos pela instrução.

Distribuidor manual de material betuminoso: Será a mangueira apropriada do distribuidor de material betuminoso sob pressão.

3.7.5. CONSTRUÇÃO:

Varredura e limpeza da superfície: A varredura da superfície a ser imprimada, deverá ser feita com vassourões manuais ou vassoura mecânica especificada e de modo que remova completamente toda a terra, poeira e outros materiais estranhos.

Quando a superfície a ser imprimada for constituída de macadame hidráulico, a varredura deverá prosseguir até que os fragmentos de pedras entrosados, que compõem o macadame, sejam descobertos e limpos, mas não desalojados.

A limpeza deverá ser feita com tempo suficiente para permitir que a superfície seque perfeitamente, antes da aplicação do material betuminoso, no caso de serem aplicados Mcs.

O material removido pela limpeza terá o destino que a Fiscalização determinar.

Distribuição do material betuminoso: O material betuminoso deverá ser aplicado por um distribuidor sob pressão, nos limites de temperatura de aplicação abaixo, na razão de 2 (dois) a 2,5 l/m² (dois e meio) litros por metro quadrado, conforme a Fiscalização determinar.



DESIGNAÇÃO	TEMPERATURA DE APLICAÇÃO
1- Asfaltos recortados: SC-1	27 - 52° C
SC-2	65 - 93° C
MC-0	10 - 50° C
MC-1	27 - 66° C
MC-2	38 - 93° C
2- Alcatrão: RT-1, RT-2, RT-3 e RT-4	27 - 66° C

Deverá ser feita nova aplicação de material betuminoso nos lugares onde, a juízo da Fiscalização, houver deficiência dele.

Repouso da imprimação: Depois de aplicado, a imprimação deverá permanecer em repouso, durante o período de 24 horas, pelo menos, para o caso dos Mcs.

Esse período poderá ser aumentado pela Fiscalização, em tempo frio.

A superfície imprimada deverá ser conservada em perfeitas condições, até que seja colocado o revestimento.

Esparrame de agregado miúdo: Sobre os lugares onde houver excesso de material betuminoso, deverá ser esparramado agregado miúdo especificado, conforme a Fiscalização determinar, antes de ser colocado o revestimento.

3.7.6. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.8. IMPRIMAÇÃO LIGANTE BETUMINOSA:

3.8.1. OBJETIVO:

A imprimação ligante betuminosa consistirá na aplicação de material betuminoso diretamente sobre uma superfície betuminosa ou de concreto já existente, para assegurar sua perfeita ligação com um novo revestimento betuminoso.

3.8.2. DESCRIÇÃO:

A imprimação ligante deverá obedecer as seguintes operações:

- a) varredura e limpeza de superfície;
- b) secagem da superfície;
- c) distribuição do material betuminoso;
- d) repouso da imprimação.



3.8.3. MATERIAIS:

Material betuminoso: O material betuminoso, para efeito da presente instrução, pode ser a critério da Fiscalização, um dos seguintes:

- a** - asfaltos recortados RC-2, RC-3 ou RC-4.
- b** - emulsão asfáltica de cura rápida.
- c** - cimento asfáltico 150 - 200.
- d** - alcatrão RT-3, RT-4, RT-5, RT-6, RT-7 ou RT-8.

O material betuminoso referido deverá estar isento de água e obedecer as EM-6 e EM-7.

Os materiais para a imprimadura ligante betuminosa só poderão ser empregados depois de aceitos pela Fiscalização.

3.8.4. EQUIPAMENTOS:

A aparelhagem necessária à execução da imprimadura ligante betuminosa deverá consistir de vassourões manuais ou vassoura mecânica, equipamento para aquecimento de material betuminoso, distribuidor de material betuminoso, sob pressão e distribuidor manual de material betuminoso.

Vassourões manuais: Deverão ser em número suficiente para o bom andamento dos serviços e ter os fios suficientemente duros para varrer a superfície sem cortá-la.

Vassoura mecânica: Deverá ser construída de modo que a vassoura possa ser regulada e fixada em relação à superfície a ser varrida e possa varrê-la perfeitamente, sem cortá-la ou danificá-la de qualquer maneira.

Equipamento para aquecimento de material betuminoso: Deverá ser tal que aqueça e mantenha o material betuminoso, de modo que satisfaça aos requisitos desta Instrução; deverá ser provido de pelo menos um termômetro, sensível a 1º C para determinação das temperaturas do material betuminoso.

Distribuidor do material betuminoso sob pressão: Deverá ser equipado com aros pneumáticos e ter sido projetado a funcionar de maneira que distribua o material betuminoso em jato uniforme, sem falhas, na quantidade e entre os limites de temperatura estabelecidos nesta Instrução.

Distribuidor manual de material betuminoso: Será a mangueira apropriada do distribuidor de material betuminoso.

3.8.5. CONSTRUÇÃO:

Varredura e limpeza da superfície: A varredura da superfície a ser imprimada deverá ser feita com vassourões manuais ou vassouras mecânicas especificadas e, de modo que remova completamente toda a terra, poeira e outros materiais estranhos.

O material removido pela limpeza terá o destino que a Fiscalização determinar.

Distribuição de material betuminoso: O material betuminoso deverá ser aplicado por um distribuidor sob pressão, nos limites de temperatura de aplicação, especificados abaixo, na razão de 0,5 a 1,2 litros por metro quadrado conforme a Fiscalização determinar.



Designação	Temperatura de Aplicação
1 - Asfalto recortado: RC-2	38 – 79° C
RC-3	66 – 93° C
RC-4	79 – 121° C
2 - Emulsão asfáltica de cura rápida	15 – 50° C
3 - Cimento asfáltico 150 – 200	135 – 176° C
4 - Alcatrão: RT-3, RT-4, RT-5 e RT-6	27 – 66° C
RT- 7 e RT-8	66 – 107° C

Deverá ser feita nova aplicação de material betuminoso com distribuidor manual nos lugares onde a juízo da Fiscalização, houver deficiência deles.

Depois de aplicado, a imprimação deverá permanecer até que seque e endureça suficientemente para receber o revestimento.

A superfície imprimada deverá ser conservada em perfeitas condições, até que seja colocado o revestimento.

Secagem da superfície: Quando o material betuminoso for asfalto recortado, sua aplicação só poderá ser feita, quando a superfície a ser imprimada estiver completamente seca.

3.8.6. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

3.9. REVESTIMENTO DE CONCRETO BETUMINOSO USINADO A QUENTE:

3.9.1. OBJETIVO:

Essa instrução descreve processo de execução de camada de concreto asfáltico usinado a quente, empregado exclusivamente como superfície de rolamento.

3.9.2. DESCRIÇÃO:

O revestimento em concreto asfáltico consistirá de uma camada de mistura íntima devidamente dosada e usinada a quente, constituído de agregado mineral graduado e material betuminoso, esparramado e comprimido a quente,

O processo de construção obedecerá as seguintes operações:

- I - Preparo dos materiais;
- II - Dosagem da mistura;
- III - Preparo da mistura betuminosa;
- IV - Pintura das superfícies de contato;
- V - Transporte da mistura betuminosa;
- VI - Esparrame, compressão e acabamento.

3.9.3. MATERIAIS:

Agregado mineral: Para efeito da presente instrução, será constituído de uma mistura de pedra brita, pó de pedra, areia e "filler" e deverá apresentar conforme for determinada no projeto, a seguinte graduação:



Designação das peneiras		Porcentagem do material que passa	
Abertura		Granulometria	
ASTM	Mm	A	B
3/4"	19,1	100	
1/3"	12,7	95 - 100	100
3/8"	9,52	-	92 - 100
nº 4	4,76	60 - 80	74 - 90
nº 8	2,38	44 - 60	60 - 80
nº 40	0,42	25 - 35	30 - 50
nº 80	0,177	18 - 27	16 - 32
nº 200	0,074	6 - 12	6 - 12

3.9.4. EQUIPAMENTOS:

O equipamento para a execução dos serviços de revestimento de concreto asfáltico usinado a quente deverá consistir: usina misturadora, veículo para transporte da mistura, acabadora, rolos compressores, termômetros, soquetes e pequenas ferramentas.

Usina misturadora: Poderá ser do tipo intermitente ou contínua.

Deverá conter além das partes fundamentais mencionadas no item 4.1.2., os seguintes implementos:

Silos frios em números correspondentes ao número de agregados, a serem empregados no preparo do concreto asfáltico, silos para "filler", dotado de dispositivos que assegure a dosagem correta deste material, depósito de asfalto em número suficiente ao bom funcionamento da usina, sendo vedada a mistura do tipo de cimento asfáltico de penetrações diferentes.

Veículos para transporte da mistura: Deverão ser caminhões basculantes de caçambas metálicas providos de lona para proteção da mistura.

Acabadora: Deverá ser automotora, promover a distribuição de qualquer tipo de mistura betuminosa na espessura e largura desejada, nivelar e possibilitar uma superfície de rolamento lisa, suave e sem ondulações. com uma densidade uniforme em toda a sua extensão.

Rolos compressores: Deverão ser automotores, de duas rodas lisas em tandem, com peso compreendido entre 5 e 8 toneladas.

Rolos pneumáticos com pressão regulada automaticamente poderão ser empregados.

Soquetes: Poderão ser de qualquer tipo aprovado pela Fiscalização.

Pequenas ferramentas: Pás, enxadas, garfos, ancinhos, etc., deverão ser empregados em quantidade suficiente para o bom andamento dos serviços.

3.9.5. CONSTRUÇÃO:

Preparo dos materiais: As frações de agregado deverão ser reunidas em proporção tal, que acompanham o agregado na graduação especificada.

O agregado antes de ser lançado na mistura, deverá ser secado e aquecido até os limites da temperatura de aquecimento prevista para o ligante. Em nenhum caso, o agregado será introduzido à temperatura de mais de 15° C acima da temperatura do material betuminoso.

O material betuminoso deverá ser uniformemente aquecido à temperatura de 40° a 60° C.



A mistura deverá deixar a usina à temperatura não inferior a 135° C.

A mistura deverá ser espalhada a temperatura não inferior a 120° C.

Composição da Mistura: Deverá ser adotado o método Marshall (ME-42), para a verificação das condições de vazios, estabilidade e fluência da mistura betuminosa, que devem satisfazer os valores abaixo:

Pressão interna prevista (1B/pol2).....	100
Porcentagem de vazios.....	3 a 5
Relação de betume –vazios.....	75 a 85
Estabilidade mínima (1 B).....	500
Fluência mínima (1/100").....	20

Preparo da mistura: O agregado mineral e o material betuminoso, nas quantidades e nas temperaturas indicadas, deverão ser misturados pelo misturador, durante o tempo necessário para que todas as partículas do agregado fiquem completamente envolvidas pelo aglutinante betuminoso, tempo esse que será de no mínimo 30 segundos.

Transporte da mistura betuminosa: As misturas preparadas e entregues pela usina deverão ser transportadas para a obra em caminhões apropriados.

As superfícies internas das caixas dos caminhões poderão, antes da carga, ser levemente lubrificadas com óleo fino. Não será permitido excesso de lubrificação, nem o uso de querosene, gasolina ou produtos similares.

Pintura das superfícies de contato: As superfícies de contato das sarjetas deverão ser pintadas com uma camada delgada de material betuminoso, abaixo especificado conforme determinação da Fiscalização.

Tipos	Temperatura de aplicação
1 - Cut-back RC-1	27° C a 52° C
RC-2	27° C a 66° C
RC-3	52° C a 79° C
RC-4	66° C a 93° C
2 - Emulsão asfáltica de cura rápida	15° C a 50° C
3 - Cimento asfáltico de penetração 150-200	135° C a 176° C

Esparrame, compressão e acabamento: A mistura betuminosa, somente poderá ser esparramada, depois de a base ter sido aceita pela Fiscalização. Esta aceitação, todavia, não implica em eximir a firma empreiteira das responsabilidades futuras a qualquer deficiência da execução.

A mistura betuminosa deverá ser esparramada por acabadora, de forma tal que permita, posteriormente, a obtenção de uma camada na espessura indicada pelo Projeto, com novas adições.

Após o esparrame da mistura betuminosa, e assim que a mesma suporte o peso do rolo, deverá ser indicado a sua compressão por meio de rolos compressores. Nos casos correntes, a rolagem é operada entre 800 C a 1200 C.

A compressão deverá começar nas bordas e progredir longitudinalmente para o centro de modo que os rolos cubram uniformemente, em cada passada, pelo menos metade da largura do seu rastro na passagem anterior. Nas curvas, a rolagem deverá progredir do lado mais baixo para o mais alto paralelamente ao eixo da via e nas mesmas condições de recobrimento do rastro.

Os compressores deverão operar nas passagens iniciais, de modo que as faixas das juntas transversais ou longitudinais, na largura de 15 cm não sejam comprimidas; depois de esparramada a camada



adjacente, a compressão da mesma, deverá abranger a faixa de 15 cm da camada anterior.

Em seguida, a compressão deverá prosseguir até que a textura e o grau de compressão da camada se tornem uniforme e a sua superfície, perfeitamente comprimida, não apresente mais sinais de rastro dos rolos.

Os compressores deverão operar numa velocidade compreendida entre 35 a 5 Km/h.

Para impedir a adesão de aglutinante betuminoso aos rolos, estes deverão ser molhados, não sendo, no entanto, permitido excesso de água.

Os compressores não poderão fazer manobra sobre as camadas que estejam sofrendo rolagem.

A compressão requerida, nos lugares inacessíveis aos compressores, será executada por meio de soquetes manuais.

As depressões ou saliências que apareçam depois da rolagem, deverão ser corrigidas, pelo afrouxamento, regularização e compressão da mistura, até que a mesma adquira densidade igual a do material circunjacente.

3.9.6. CONTROLE:

Controle tecnológico: A empresa contratada deverá manter junto à usina, um laboratório devidamente equipado para a realização de ensaios destinada ao controle da mistura betuminosa produzida. Os resultados deverão ser encaminhados à Fiscalização.

Controle da uniformidade da granulometria: Semanalmente, durante a execução dos serviços, deverão ser feitos pelo menos um ensaio de granulometria de cada um dos agregados componentes da mistura.

Sempre que a Fiscalização julgar oportuno, serão retiradas amostras do agregado mineral ou material betuminoso para os respectivos ensaios.

Controle da qualidade do ligante: A quantidade de ligante deverá ser controlada periodicamente.

Controle da graduação da mistura de agregados: O controle da graduação da mistura de agregados deverá ser feito por meio de ensaio de granulometria. Este ensaio deverá ser repetido periodicamente, com duas amostras de cada vez, sendo que, pelo menos, uma deverá ser recolhida na própria usina numa descarga sem ligante.

Controle de temperatura: O controle de temperatura deverá ser feito tanto na usina como na pista.

Na usina deverão ser controladas e anotadas as temperaturas dos agregados, do ligante e da mistura betuminosa, enquanto na pista, a temperatura de espalhamento é a do início da rolagem.

A Fiscalização verificará o fiel cumprimento pelas firmas empreiteiras dos controles mencionados nos itens anteriores.

Controle de verificação: A Fiscalização executará na camada acabada, as seguintes verificações:

Controle de espessura: A uniformidade da espessura deverá ser verificada por meio de tantos furos, quanto forem julgados necessários.

A abertura e o reenchimento dos furos deverão ser feitas pela firma empreiteira as suas expensas.

A espessura média de um trecho não deve diferir de mais de 8% da espessura projetada; diferenças locais não devem ser superiores a 12%.

Controle da densidade aparente: A densidade aparente do material extraído da pista será executada de acordo com o EM-45. A densidade aparente não deverá ser inferior a 95% da densidade aparente do projeto.



Controle do teor de ligante: O teor de ligante será determinado de acordo com ME-44. O teor de ligante não deverá afastar-se mais de 0,5% do teor do projeto.

Granulometria: A granulometria será realizada com os agregados resultantes da determinação do teor de ligante, mencionado no item anterior.

A distribuição granulométrica não deve afastar-se da do projeto, mais do que as tolerâncias a seguir indicadas:

% passando na peneira 1/4" e maiores.....	±7%
% passando na peneira nº 4.....	±5%
% passando na peneira nº 8.....	±5%
% passando na peneira nº 40.....	±5%
% passando na peneira nº 80.....	±3%
% passando na peneira nº 200.....	±2%

3.9.7. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

4. PAVIMENTAÇÃO EM CONCRETO

4.1. OBJETIVO:

Trata-se da execução pavimentação em concreto. Neste caso o pavimento de concreto será adequado em razão de rampa com declividade acentuada em parte da rua a ser pavimentada, bem como por causar menor desgaste devido a velocidade das águas pluvias na superfície em razão da declividade e ainda proporcionar menor chance de causar deformações na pavimentação por frenagem necessárias no trecho.

4.2. SERVIÇOS:

4.2.1. TERRAPLENAGEM:

Preparo do terreno com caixa de até 0,40 m, incluído escavação, carga e transporte de material, utilizando escavadeira hidráulica e caminhão basculante.

Compactação e regularização do subleito

4.2.2. IMPRIMAÇÃO IMPERMEABILIZANTE BETUMINOSA:

A imprimação impermeabilizante betuminosa consistirá na aplicação de material betuminoso de baixa viscosidade, diretamente sobre a superfície, previamente preparada de base constituída de brita graduada, em substituição a lona plástica, que irá receber a camada de concreto rígido.

4.2.3. APLICAÇÃO DE CONCRETO:

Aplicação de concreto, resistência de Fck 30 Mpa, desempenado, espessura 0,20 m, requadro de 3,50 m x 4,00 m.



A concretagem será executada diretamente sobre a imprimação impermeabilizante, que encontra-se posicionada sobre a base de brita graduada, devidamente nivelada na cota prevista, desempenado e alisado manualmente, $F_{ck} = 30 \text{ Mpa}$, espessura de 20 cm, com juntas de dilatação de 4,0m em 4,00 metros.

4.2.4. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

5. DRENAGEM:

Consiste em: Demolir (levantar) o pavimento existente, inclusive base e sub-base, na largura de 1,00 m, em profundidade mínima de 40 cm, carregar e transportar este material até a área de bota-fora da prefeitura na Vila Romão; Executar a escavação mecanizada de vala na largura de 1,00 m em uma profundidade mínima de 1,10 m, onde a vala deverá ter uma profundidade mínima de 1,50 m; executar o assentamento de tubo de concreto DN= 60 cm; Executar o reaterro compactado mecanizado até altura de 1,30 m; Executar o lançamento de base, homogeneizada e compactada de brita graduada simples, em uma camada de 20 cm; Executar a imprimação betuminosa impermeabilizante sobre a base de brita graduada; Executar a imprimação betuminosa ligante sobre a imprimação betuminosa impermeabilizante; Executar a aplicação e compactação de revestimento asfáltico (CBUQ) sem o uso de vibro acabadora, em uma camada de 5 cm (compactado).

5.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

6. BOCA DE LOBO SIMPLES (1,0m X 1,0m X 1,20m):

Consiste em: Executar a demolição de calçada existente na medida mínima de 1,2 m x 1,2 m; Executar boca de lobo simples, com altura até 1,20 m de alvenaria de bloco de concreto estrutural e argamassa graute com fundo em concreto armado, revestimento interno com argamassa de cimento e areia com uso de impermeabilizante, cinta de amarração superior para apoio da tampa, tampa de concreto para boca de lobo e guia tipo chapéu para boca lobo.

6.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

7. SARJETÃO (LARGURA = 1,0 m):

Consiste em: Executar a demolição de pavimentação existente; executar sarjetão com concreto $f_{ck} 25 \text{ Mpa}$, na largura mínima de 1,0 m e espessura de 20 cm, inclusive regularização e apiloamento da superfície, lastro de pedra britada e argamassa de cimento para regularização de seção e caimentos.



7.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

8. TRANSPORTE DE MATERIAIS, BOTA-FORA E OU EMPRÉSTIMO DE JAZIDA:

Consiste em: executar o transporte de materiais provenientes da demolição de pavimento, de escavações de valas para o bota-fora da Prefeitura na Vila Romão; Executar o transporte de argila de jazida da Prefeitura localizado na estradas das areias a aproximadamente 6 km da rodovia SP-139, nas proximidades do Ginásio Mário Covas.

8.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

9. RECUPERAÇÃO PROFUNDA DE PAVIMENTO (COM RACHÃO):

Consiste em: Demolir (levantar) o pavimento existente, inclusive base e sub-base, em profundidade mínima de 40 cm, carregar e transportar este material até a área de bota-fora da prefeitura na Vila Romão; Executar o lançamento de lastro, homogeneizado e compactado de rachão, em uma camada de 25 cm; Executar o lançamento de base, homogeneizada e compactada de brita graduada simples, em uma camada de 15 cm; Executar a imprimação betuminosa impermeabilizante sobre a base de brita graduada; Executar a imprimação betuminosa ligante sobre a imprimação betuminosa impermeabilizante; Executar a aplicação e compactação de revestimento asfáltico (CBUQ) sem o uso de vibro acabadora, em uma camada de 3 cm (compactado).

9.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

10. RECUPERAÇÃO SUPERFICIAL DE PAVIMENTO:

Consiste em: Demolir (levantar) o pavimento existente até a base, em profundidade mínima de 5 cm, carregar e transportar este material até a área de bota-fora da prefeitura na Vila Romão; Executar a imprimação betuminosa impermeabilizante sobre a base; Executar a imprimação betuminosa ligante sobre a imprimação betuminosa impermeabilizante; Executar a aplicação e compactação de revestimento asfáltico (CBUQ) sem o uso de vibro acabadora, em uma camada de 3 cm (compactado).

10.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.



11. DRENO (30cmx30cm) SOB PAVIMENTAÇÃO COM MANTA GEOTEXTIL E TUBO PEAD 4':

Consiste em: Demolir (levantar) o pavimento existente, inclusive base e sub-base, na largura de 30 cm, em profundidade mínima de 55 cm, carregar e transportar este material até a área de bota-fora da prefeitura na Vila Romão; Executar a aplicação de manta geotêxtil para envolver o dreno; Executar a aplicação de tubo em PEAD de 4' corrugado e perfurado; Executar dreno com pedra britada na medida de 30 cm x 30 cm; Executar o lançamento de base, homogeneizada e compactada de brita graduada simples, em uma camada de 20 cm; Executar a imprimação betuminosa impermeabilizante sobre a base de brita graduada; Executar a imprimação betuminosa ligante sobre a imprimação betuminosa impermeabilizante; Executar a aplicação e compactação de revestimento asfáltico (CBUQ) sem o uso de vibro acabadora, em uma camada de 3 cm (compactado).

11.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

12. RECUPERAÇÃO DE GUIA E SARJETA:

Consiste em: Executar a demolição de guia e sarjeta existente; executar perfil (guia e sarjeta conjugados) com uso de extrusora, concreto fck 25 Mpa.

12.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

13. RECUPERAÇÃO DE SARJETÃO (LARGURA = 1,0 m):

Consiste em: Executar a demolição sarjetão existente; executar sarjetão com concreto fck 25 Mpa, na largura mínima de 1,0 m e espessura de 20 cm, inclusive regularização e apiloamento da superfície, lastro de pedra britada e argamassa de cimento para regularização de seção e caimentos.

13.1. CRITÉRIO DE MEDIÇÃO:

Será medido conforme quantidades e unidades constantes em planilha de orçamento.

Registro, 26 de abril de 2016.

ENG. CIVIL SÉRGIO RICARDO MUNIZ

CREA/SP 5060513627

CHEFE DE DIVISÃO TÉCNICA DE PROJETOS DE ENGENHARIA E MANUTENÇÃO DA REDE FÍSICA DA SAÚDE
ART N° 92221220160431920