



MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES
DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

EF - 13/1

Queimadas - PB.

P A R E C E R

Aº : Professor Supervisor de Estágio.

Informo que o Estudante de Engenharia JOSE ERICO ELOI DANTAS, estagiou neste Escritório de Fiscalização (EF-13/1), sediado em Queimadas, em acompanhamento aos serviços que marcaram as atividades do referido estagiário foram: / terraplenagem, pavimentação, obras d'arte corrente, projeto.

Todas as tarefas a ele atribuídas, foram sempre cumpridas com dedicação e entusiasmo e inteligência, o que nos levou a entregar tarefas muito acima das obrigações de um estagiário comum.

Finalmente, para resumirmos a atuação podemos conceituar como : EXCELENTE.

Queimadas, 12 de março de 1.975

jsbf
JAIME CAELO DA SILVEIRA
Engº. Chefe do EF-13/1



Biblioteca Setorial do CDSA. Julho de 2023.

Sumé - PB



MINISTÉRIO DOS TRANSPORTES
DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

D E C L A R A C Ã O

Declaramos, para fins de provas junto ao CENTRO DE CIÊNCIAS E TECNOLOGIA DA UFPB, que o estagiário JOSE ERICO ELOI DANTAS cumpriu neste EF, no período de 02 de janeiro a 28 de fevereiro um total de 320 horas.

Queimadas, 12 de março de 1.975

J. Silveira
JAIME CAMELO DA SILVEIRA
Engº. Chefe do EF-13/1

PARTA A : Receptividade e relacionamento.

PARTA B : Projeto e execução da Av. Canal.

CAPÍTULO 1 - Projeto geométrico.

1.1 - Generalidades.

1.2 - Escolha da seção tipo.

1.3 - Locação.

1.4 - Nivelamento.

1.5 - Lançamento do greide.

1.6 - Cálculo das curvas horizontais e verticais.

1.7 - Superelevação e notas de serviço.

1.8 - Mapa de cubação.

CAPÍTULO 2 - Drenagem.

2.1 - Generalidades.

2.2 - Drenagem de águas pluviais.

2.3 - Drenos profundos.

2.4 - Colchões de areia.

CAPÍTULO 3 - Interseções.

3.1 - Generalidades.

3.2 - Projeto planimétrico.

3.3 - Altimetria e drenagem.

CAPÍTULO 4 - Sondagens.

4.1 - Sondagens de reconhecimento.

4.2 -

PARTA C - Execução da BR-104.

CAPÍTULO 1 - Generalidades.

1.1 - Características.

1.2 - Elementos do projeto.

1.3 - Esquema de fiscalização e execução.

CAPÍTULO 2 - Terraplenagem e pavimentação.

2.1 - Generalidades.

2.2 - Cortes.

2.3 - Regularização e MS.

2.4 - Sub-base e base.

2.5 - Tratamento superficial.

CAPÍTULO 3 - Controles físicos e financeiros.

3.1 - Controles estatísticos.

3.2 - Controles de qualidade.

3.3 - Elaboração de medições.

PARTE D : Impressões pessoais.

PARTE A : Receptividade e Relacionamento.

O estágio no Escritório de Fiscalização 13-1 (EF 13-1), foi con-
seguido através de requerimento dirigido ao Engº Chefe do 13º Distrito
Rodoviário Federal. O DNER ofereceu uma remuneração de Cr\$ 7,53/hora, até
um teto máximo de 80 horas mensais.

O relacionamento com os engenheiros da ASTEP e DNER, bem como
com os das empreiteiras, foi o melhor possível. Particularmente o Engº
Chefe do EF 13-1 orientou-me bastante sobre as relações com os empreitei-
ros, esquema de fiscalização etc. Por outro lado inúmeras foram as res-
ponsabilidades assumidas com a fiscalização da Avenida Canal sob minha
responsabilidade.

O tratamento dispensado pelo pessoal de nível médio foi ótimo,
mostrando-se sempre atenciosos quando do esclarecimento de alguma dúvida
ou na execução das várias tarefas solicitadas.

PARTE B : Projeto e Execução da Avenida Canal.

CAPÍTULO 1 - Projeto Geométrico.

1.1 - Generalidades :

Corresponde a um trecho da BR-104 a implantar na Av. Canal em Campina Grande, com a finalidade de efetuar a ligação da BR-230 com a BR-104 norte (ex-Anel do Brejo).

A execução deste trecho de rodovia originou-se de contatos mantidos pelo Prefeito desta cidade com o Engº Chefe do 13º DRF. Com isto foi alterado o projeto original do Contorno de Campina Grande, que originalmente envolvia a cidade.

Consta de 2 Km de rodovia, em pista dupla, separadas as faixas de rolamento por um canal de 6,00 m (já existente). Por estar situado num talvegue e ser um trecho urbano, surgiram muitos problemas técnicos e de execução.

A execução teve arriamento em permanente contato com a Cagepa (execução das linhas de água e esgoto), Condeca (elaboração da urbanização) e desapropriações), Secretaria de Obras (desobstrução do canal), Empresa de Correios e Telegrafos (remoção de uma linha telegráfica) e Celb (mudança de uma posteação existente).

1.2 - Escolha da seção tipo :

Inicialmente a ASTEP s/a Engenheiros Consultores, elaborou o projeto da 1º pista(LD) com uma seção tipo um pouco mais larga que a atual. Dividido à posterior execução da rede de esgotos surgiram problemas com a Cagepa, que para executar a referida rede teria que abrir o pavimento em quase toda extensão da Avenida.

Esta alteração de Projeto e a rescisão de contrato, com o DNER, da RODOTEC, empresa que iniciou a construção, atrasaram em quase um mês o início das obras.

Como a rodovia acompanha o traçado do canal, e as curvas deste não são circulares, surgindo daí algumas variações de concordância, foi eliminada a superlargura em todas as curvas. O acostamento desapareceu dando lugar a um acréscimo na faixa de rolamento. (ver anexo 1)

1.3 - Locação :

Definida a seção tipo esta foi entregue ao topógrafo da ASTEP. Como já existiam várias amarrações tais como as pontes, distância mínima do eixo ao bordo do canal, executou-se imediatamente a locação,

Para as curvas foi usado o processo das deflexões, com estaqueamento de 10 em 10 metros, mesmo para curvas de raio inferior a 150m, fato do qual discordamos pois quase todas as curvas têm esta ordem de grandeza.

Foram usados teodolitos Wild, com prumo ótico, trenas de aço, balisas e fichas de ferro.

Iniciou-se a locação no sentido BR-230 a BR-104. Nas pontes existentes foram colocados RNs, e em todas as curvas marcos de amarração de concreto. Como resultado obteve-se cadernetas contendo o estakeamento, desenvolvimento das curvas, tangentes etc. (ver anexo 2)

1.4 - Nivelamento :

Paralelamente com a locação fez-se o nivelamento do eixo. Para cada estaca inteira ou inteira mais 10, ou ainda nos PC e PT levantou-se seções transversais a nível, até 20 m para cada lado do eixo.

Apesar das constantes verificações nos RNs, instalados pelo IBGE,

ao longo da BR-104 e de ter sido observada a tolerância máxima de erro em 5mm por quilometro, notamos uma diferença de aproximadamente 2,30 m em relação ao RN usado pela Cagepa. As causas desta discrepancia ainda não foram determinadas, mas supõe-se haver alterações em ambos RNs que somadas resultaram nesta diferença.

Para maior rapidez do processo, usa-se duas miras neste tipo de levantamento, uma para o lado direito e outra para o esquerdo.

O nivelamento foi apresentado em cadernetas e a seguir desenhados o perfil longitudinal do eixo e as seções transversais. (ver anexos 3 e 4)

1.5 - Lançamento do greide :

Por se tratar de um trecho urbano não poderíamos ter praticamente cortes nem aterros. Além disso apresentava-se, ao longo dos 2 km a projetar, sete pontos de amarração, em termos de cota fixa. Estas limitações foram impostas pelas quatro pontes já existentes, altura mínima do greide sobre um bueiro tubular triplo de $\phi=1,00m$, e pelas cotas dos pontos inicial e final do trecho.

Como consequência da necessidade de se projetar um greide colado ao terreno colocamos oito curvas verticais no trecho, sendo seis delas com $Y=40m$ e duas com $Y=60m$. A menor rampa usada foi de 0,161% e a maior 1,222%.

Anexamos uma cópia heliográfica do projeto geométrico contendo o greide em planta (esc. 1:1000) e em perfil (esc. 1:200). A segunda pista foi objeto do nosso projeto, enquanto que a primeira foi projetada pela Consultora (ASTEP).

1.6 - Cálculo das curvas horizontais e verticais. :

As curvas horizontais, devido ao exposto em 1.3, não possuem tensão e foram obtidas pela locação direta.

Apresentamos (ver anexo 5) uma cópia da memória de cálculos das curvas verticais do projeto.

1.7 - Superelevação e notas de serviço :

Tendo sido eliminada a superlargura, devido a problemas de concordância, como também as curvas de transição não poderíamos empregar os métodos usuais no cálculo da superelevação.

Como nossas normas são omissas no que se refere ao projeto de trechos urbanos, usamos as recomendações da AASHO que se aplicam ao caso. O limite máximo da superelevação para zonas urbanas é de 10% (Ingenieria de Carreteras, Hewes e Oglesby, nota 42 pag. 250), mas devido a proximidade das curvas horizontais, e a ausencia de transição, verificamos que este limite acarretaria mudanças muito bruscas na distribuição. Fixamos então o valor de 5% como o máximo admissível e calculamos o L_c fictício usual para curvas circulares.

A rotação das seções, para mudança da superelevação, foi feita em torno do fixo, para conservar as cotas deste devido ao exposto em 1.5

Os resultados estão apresentados em forma de notas de serviço, que passamos a descrever :

col. 1 - estaca

col. 2 - pontos notáveis do projeto em planta (PC e PT)

col. 3 - idem em perfil (PCV e PTV)

col. 4 - cotas da poligonal vertical

col. 5 - ordenadas da parábola de concordância

col. 6 - largura da semi-plataforma (LE)

col. 7 - superelevação em metros

col. 8 - cotas do terreno no bordo esquerdo (não foram colocadas pois no nivelamento efetuado estas cotas não foram tomadas, e a interrogação gráfica pelas seções transversais acarretaria erros; além disso o Diagrama de Bruckner foi calculado com base nas seções planimetradadas)

col. 9 - cotas do greide curvo para o bordo esquerfo
col. 10- corte ou aterro,(eliminada pelas razões de 88)
col. 11- cotas do terreno natural no eixo
col. 12- cotas do greide curvo no eixo
col. 13- diferença corte-aterro
col. 14- largura da semi-plataforma (LD)
col. 15- superelevação em metros
col. 16- cotas do terreno natural (eliminada pelas mesmas razões de 8)
col. 17- cotas do terreno para o bordo direito
col. 18- idem a coluna 10

1.8 - Mapa de cubaçāo :

Apresentamos uma cópia xerox do mapa de cubaçāo (anexo 7), em cu
ja elaboraçāo foi considerado um empolamento de 30% no material cortado
pois para efeito de compactaçāo e mesmo transporte o DNER leva em conta
estes fatores.

CAPÍTULO 2 - Drenagem.

2.1 - Generalidades :

A Avenida Canal estando situada num talvegue apresenta inúmeros problemas de drenagem. Para sanar tais problemas foram colocados colchões de areia onde o NA era muito alto, caixas coletoras de águas pluviais de 30 em 30 metros e drenos profundos em toda extensão da Avenida.

2.2 - Drenagem de águas pluviais -

Foram usadas caixas coletoras de concreto ciclópico (ver anexo 9) ligadas a uma rede de tubos de concreto simples de $\phi=0,40$ m.

Para a escavação inicial das caixas, as cotas são fornecidas por nivelamento. A checagem das declividades é feita com o auxílio do nível de mangueira. Após efetuada a escavação, é colocada uma camada de 5 a 10 cm de areia ou pó de pedra, quando ocorrem infiltrações. A seguir são colocados os tubos, nas cavas convenientemente apiloadas, e rejuntados com uma argamassa de cimento e areia no traço 1:4.

Os tubos são medidos, para efeito de pagamento, em metros lineares, incluindo o preço escavações, formas, reaterro, escoramento etc.

As caixas são executadas em duas fases, na primeira são concretadas até a cota de terraplenagem, e após a conclusão das diversas camadas do pavimento, faz-se a segunda parte até o nível da faixa de rolamento. (ver anexo 10)

2.3 - Drenos profundos :

Este tipo de drenagem tem como finalidade baixar a cota do nível freático, assegurando assim uma maior estabilidade ao pavimento.

Os tubos porosos usados são de seção circular, com circunferências concéntricas, e encaixe tipo macho e fêmea. A resistência à rutura e a permeabilidade devem obedecer as indicações do quadro abaixo :

DIAMETRO INTERNO		ESPESSURA mínima DO TUBO	COMPRIMENTO MÍNIMO	PROFUNDI- DADE min.	RESISTENCIA média do do encaixe	PERMEABILIDADE mínima
pol	cm	cm	cm	cm	Kg/cm	L/min/cm
4	10,2	2,5	30	2,2	14,9	0,5
6	15,2	2,5	30	2,5	16,4	0,7
8	20,3	3,2	30	3,2	19,3	1,0
10	25,4	3,5	45	3,3	20,8	1,3
12	30,5	3,8	45	3,8	22,3	1,5
15	38,1	4,4	45	3,8	26,0	1,9
19	48,3	5,1	90	4,8	29,8	2,3
21	53,3	5,7	90	5,1	32,8	2,6
24	61,0	6,4	90	6,4	35,7	3,0

Os tubos fornecidos segundo as especificações dão quadro acima poderão sofrer variações nas suas características, que não poderão exceder os limites abaixo :

DIAMETROS INTERNOS NOMINAIS	<u>LIMITES DE VARIAÇÃO PERMISSÍVEIS</u>		
	comprimento da bolsa	comprimento do tubo	espessura do tubo
pol	cm	cm/cm	cm
4	0,02	0,3	0,2
6	0,02	0,3	0,2
8	0,02	0,6	0,2
10	0,02	0,6	0,2
12	0,02	0,6	0,2
15	0,02	0,6	0,2
18	0,02	0,6	0,2
21	0,02	0,6	0,3
24	0,03	0,6	0,3

*Máior 30%
Tabelas*

O material filtrante para envolvimento do tubo e o material de enchimento para os drenos subterrâneos deve ser constituído de partículas limpas, duras e duráveis de pedregulho ou pedra britada, isentos de matéria orgânica ou torrões de argila. Além disso deverá obedecer a seguinte faixa granulométrica :

PENEIRAS pol	% em peso passando
3/8	100
4	95-100
16	45-80
50	10- 30
100	2- 10

O material de rejuntamento empregado é argamassa de cimento e areia, no traço 1:4. Aparte superior da vala é preenchida com material argiloso. A extremidade do dreno é encaixada na caixa coletora correspondente que desagua no canal.

Os drenos são medidos e pagos por metro linear executado conforme o projeto.

2.4 - Colchões de areia :

Foram usados em dois locais onde o terreno natural era constituído principalmente por lixo. Estes locais estavam situados na vizinhança de lagoas que causavam a elevação do nível d'água, acarretando instabilidade ao solo.

A areia usada foi trazida do Rio Paraíba, com uma distância média de transporte de 42,0 Km.

CAPÍTULO 3 - Interseções.

3.1 - Generalidades :

O ante-projeto da Av. Canal elaborado pela Condeca previa a construção de três giradores nos pontos mais críticos. A primeira rótula seria localizada no início da Av. Brásilia, a segunda no cruzamento com a Floriano Peixoto enquanto que a terceira teria lugar no ponto de encontro com a BR-104.

O projeto geométrico destes giradores foi elaborado pela Condeca e o altimétrico está em elaboração no setor técnico do EF 13-1.

3.2 - Projeto planimétrico :

Quanto a elaboração dos projetos planimétricos temos algumas restrições a observar. Em primeiro lugar sabemos que a capacidade efetiva de cruzamentos de espaço negociado é a capacidade de sua zona de ondeamento, ou de sua seção crítica para o caso de rótulas e giradores. Ao compararmos os projetos dos giradores da Floriano Peixoto e da BR-104 notamos pelos parâmetros acima citados que não foi feito um estudo de contagem de tráfego, para um dimensionamento racional, pois embora no cruzamento com a BR-104 o tráfego seja muito maior que na interseção com a Floriano Peixoto, o girador desta tem dimensões maiores que o outro.

Ao procurarmos o arquiteto projetista fomos informados que este fato deveu-se à economia em indenizações, fato com o qual não concordamos, em virtude do valor da obra, e da necessidade de futuras ampliações.

A planimetria dos três giradores foi feita com base em mosaico aerofotogramétrico, na escala 1:500 e os resultados aqui estão apresentados em cópias heliográficas.

3.4 - Altimetria e drenagem :

O projeto altimétrico encontra-se em elaboração. A drenagem já está quantificada, faltando definir as diversas cotas o que será feito após a conclusão da altimetria.

Na drenagem foram usadas caixas coletoras (nas entradas de ruas) drenos profundos e meio fio com linha d'água.

CAPÍTULO 4 - Sondagens.

4.1 - Sondagens de reconhecimento :

As sondagens efetuadas na 2^a pista da Av. Canal foram de responsabilidade do pessoal do Laboratório da Residência 13-1. O equipamento empregado constou de picaretas e sondas manuais. A metodologia empregada na projeção foi a do Manual de Pavimentação do DNER e os ensaios efetuados segundo o Método de Ensaios do DNER.

Apresentamos aqui o relatório do Engº Chefe do Laboratório (anexo 8) com os resultados dos ensaios. (anexo 9)

Pela classificação do material encontrado notamos a diversidade da camada do sub-leito que varia desde escória de construção civil a silte, argila, mica, lixo etc. Observamos também que o NA chega em alguns pontos até 0,95 m do terreno natural.

PARTE C : Execução da BR-104.

CAPÍTULO 1 - GENERALIDADES.

1.1 - Características :

O trecho da rodovia BR-104 ora em construção, compreende a ligação entre a localidade Chã do Pilar, em Alagoas, e a cidade de Campina Grande, com uma extensão de 332,84 Km.

Geograficamente a BR-104 se localiza aproximadamente ao longo do meridiano de 36°W Gr, e entre os paralelos 9°30' e 7°15' s. No Estado da Paraíba os principais pontos de passagem são as cidades de Queimadas e Campina Grande, limite do trecho.

O trecho projetado, para efeito de licitação de obras, foi dividido em onze lotes a saber :

a) jurisdição do 20º DRF (Alagoas)

Lote 102.1 - Chã do Pilar-Messias (33,60 Km)

Lote 102.2 - Messias-União dos Palmares (41,11 Km)

Lote 102.3 - União dos Palmares-Divisa Al/Pe (33,43 Km)

b) jurisdição do 4º DRF (Pernambuco)

Lote 102.4 - Divisa Al/Pe-Cupira (40,81 Km)

Lote 102.5 - Cupira-Caruaru (41,81 Km)

Lote 102.6 - Caruaru-Divisa Pe/Pb (63,72 Km)

c) jurisdição do 13º DRF (Paraíba)

Lote 102.7 - Divisa Pe/Pb-Rio Paraíba (36,22 Km)

Lote 102.8 - Rio Paraíba-Campina Grande (42,14 Km)

d) execução das obras de arte especial

Lote 102.9 - Alagoas (733 m)

Lote 102.10 - Pernambuco (616 m)

Lote 102.11 - Paraíba (291 m)

1.2 - Elementos do projeto :

O projeto foi elaborado pela ASTEP s/a, considerando-se os onze lotes acima citados, fornecendo : documentos para concorrência

memória justificativa

projeto de execução

composição de preços, orçamento

projeto de desapropriação

quadros de sondagem

resultados dos ensaios

notas de serviço

memória de cálculo das obras de arte

Durante a execução muitas foram as modificações efetuadas, principalmente à locação e exentricidade dos bueiros, que em projeto eram em quase totalidade normais, e no campo verificou-se a necessidade de mudança de ângulo. O trecho correspondente à travessia de Queimadas teve de ser totalmente modificado, causando com isso problemas de drenagem não previstos. Foi necessário que projetássemos no EF um novo sistema de bueiros para alimentação e sangria do açude de Queimadas.

Notamos que não foi tomado o devido cuidado na prospecção de jazidas, que em alguns casos apresentaram discrepâncias com os quadros de sondagem tais como fuga de faixa e variação de espessura.

Foram também apresentadas informações suplementares sobre os po
voados e cidades existentes. Anexamos em cópia xerox as principais infor
mações constantes do projeto. (ver anexo 11)

1.3 - Esquema de fiscalização e supervisão :

De acordo com a sistemática adotada nos financiamentos, é prevista, durante a execução dos serviços, a presença de uma firma de consultoria de engenharia, que assegure à entidade responsável pela execução dos serviços e à agência financeira :

- a execução dos serviços em obediência ao projeto e especificações;
- a certificação das faturas correspondentes aos serviços executados, para efeito de desembolso de financiamento;

A estrutura de fiscalização da execução dos serviços de construção, com a presença do consultor, obedece a seguinte modalidade :

- o consultor fornece o pessoal de nível universitário e todo o pessoal auxiliar, assim como instalação, equipamentos e veículos com as despesas de funcionamento, fornecendo o DNER, apenas, uma equipe de nível universitário para acompanhamento das atividades do Consultor.

CAPÍTULO 2 - Terraplenagem e Pavimentação.

2.1 - Generalidades :

Esta é a parte da rodovia que mobiliza maior número de equipamentos, mas em contrapartida é a que oferece mais faturamento. A terraplenagem e a pavimentação são executadas de acordo com as Especificações Gerais do DNER.

A terraplenagem compreende a execução dos serviços preliminares, caminhos de serviço, cortes, empréstimos e aterros.

Devido à quantidade e ao porte dos equipamentos usados é de vital importância uma boa sinalização do trecho em obras. Anexamos (anexo 12) cópia xerox das instruções complementares de sinalização que disciplinam o procedimento a empregar, uma vez que o Manual de Sinalização é omissivo quanto se refere a trechos em obras.

2.2 - Cortes :

Os cortes consistem na escavação dos materiais constituintes do terreno natural até o greide de terraplenagem indicado no projeto. Os materiais ocorrentes são classificados em três categorias :

- materiais de 1º categoria: solos em geral, seixos, com diâmetro máximo inferior a 0,15 m, qualquer que seja o teor de umidade;

- materiais de 2º categoria: blocos de rocha com volume inferior a 2 m³, matações ou pedra com diâmetro médio entre 0,15 e 1,00 m;

- materiais de 3º categoria: blocos de rocha com diâmetro superior a 1,00 m, ou com volume superior a 2 m³ cuja extração e redução se processe somente com o emprego contínuo de explosivos;

O acabamento da plataforma é feito mecanicamente, de forma a ter-se a seção transversal de projeto, com as seguintes tolerâncias :

- variação máxima de altura 0,10 m para o eixo e bordos
- variação máxima de largura de 0,20 m para cada semi-plataforma
(não se admite variação para menos)

O círculo dos volumes, para efeito de pagamento, é feito usando o método da média das áreas. A distância de transporte é medida em projeção horizontal, ao longo do percurso seguido pelo equipamento transportador.

2.3 - Regularização e MS :

A regularização é feita com a finalidade de conformar o leito estradal, transversal e longitudinalmente, até uma espessura máxima de 20 cm. O que exceder os 20 cm é considerado como terraplenagem.

Os materiais para regularização devem ser constituídos de partículas com um diâmetro máximo igual ou inferior a 76 mm, e um índice de suporte Califórnia igual ou superior ao do material empregado para efeito de dimensionamento, além de expansão inferior a 2%.

Na execução são usados os seguintes equipamentos :

- motoniveladora com escarificador
- carro-tanque distribuidor de água
- grade de disco
- rolos compactadores pé-de-carneiro, liso-vibratório, pneumático

Os ensaios efetuados pela empreiteira para controle de qualidade são os seguintes :

- massa específica aparente "in situ"
- teor de umidade
- limites de liquidez e plasticidade
- massa específica aparente, seca, máxima
- índice de suporte Califórnia

A frequência com que cada ensaio é efetuado é determinada pelas Especificações Gerais do DNER, e a checagem aleatória fica a cargo da Consultora.

2.4 - Sub-base e base :

Na execução destas camadas os controles geométricos e tecnológicos são mais rigorosos, por serem mais solicitadas e responsáveis pelo aspecto da superfície do pavimento no que tange à obediência das cotas de projeto.

O equipamento empregado nestas camadas é praticamente o mesmo, e consta de : moto níveladora com escarificador
carro-tanque distribuidor de água
rolos tandem e liso pneumáticos
grade de disco
central de mistura

A execução compreende as operações de mistura (na usina), espalhamento, umedecimento, homogeneização, compactação e acabamento.

Além dos ensaios usuais, exigidos pelo DNER, o fiscal de pista realiza inspeção visual em todo o trecho, além de checagem aleatória dos ensaios de densidade "in situ". A consultora efetua controle estatístico dos ensaios efetuados pela empreiteira e dependendo dos resultados obtidos o trecho pode ser ou não liberado.

2.5 - Tratamento superficial :

Na BR-104, lotes 102.7 e 102.8, foi empregado tratamento superficial simples nos acostamentos e duplo na faixa de rolamento.

Antes do tratamento é feita uma aplicação de material betumino-so sobre a base (imprimação) com a finalidade de aumentar a coesão superficial da base promover condições de aderência entre a base e o revesti-

mento e impermeabilizar a base.

Quando não há condições de execução de desvios o tráfego é colocado sobre a imprimação, após a colocação de uma camada protetora de areia. Após acura do ligante limpa-se a superfície com a vassoura mecânica e efetuam-se as correções que se fizerem necessárias.

O controle da taxa de ligante é feito por diferença de pesagem do carro espargidor, enquanto que a taxa de agregado é controlada na pista colocando-se um papel de um metro quadrado de área e pesando após a distribuição do agregado. O acabamento é dado com rolos lisos metálicos ou pneumáticos.

CAPÍTULO 3 - Controles físicos e financeiros.

1.1 - Controles estatísticos (CE) :

São efetuados diariamente pela Consultora e tem como finalidade verificar o cumprimento do cronograma físico. Anexamos os impressos usados com este fim. (anexos 13, 14, 15 e 16)

1.2 - Controles de qualidade (CQ) :

Neste tipo de fiscalização estes ficam a cargo da Consultora, por checagem aleatória. Todos os ensaios efetuados seguem as instruções do Método de Ensaios do DNER.

1.3 - Elaboração de medições :

A coleta de dados é feita pela Consultora com base nos controles estatísticos. A seguir são preparadas as medições que constam das seguintes partes : elementos

corpo

reajustamentos

resumo

fatura

Os elementos mostram os cálculos efetuados tais como cubações, ajustamentos etc. O corpo é um resumo dos resultados obtidos nos elementos. O reajusteamento contém os quantitativos obtidos do corpo, inflacionados com os índices fornecidos mensalmente pela Fundação Getúlio Vargas.

PARTE D : Impressões pessoais :

O Estágio realizado no DNER foi de grande valia no que se refere ao contato mais direto com o pessoal de campo, bem como com os técnicos de nível médio e universitário. Além disso com minha designação como fiscal da Av. Canal tive oportunidade de manter relacionamento com situações imprevistas, que contribuiram para me fornecer mais experiência sobre tomadas de decisões, organização etc.

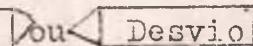
Concluimos que o Estágio é indispensável à formação de um Engenheiro como complemento das conceitos teóricos obtidos na Escola.

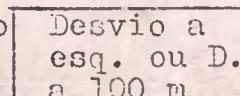
INSTRUÇÕES COMPLEMENTARES

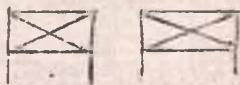
Instruções Complementares.

1) DESVIO:

Colocar sempre para cada lado do desvio.

1.1 - Uma placa Seta Desvio 

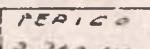
1.2 - Uma placa de aviso Desvio a esq. ou D. a 100 m 

1.3 - 2 Cavaletes fechando a estrada 

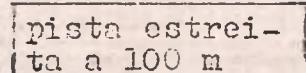
1.4 - Todas as letras e os cavaletes devem ser refletorizados.

2) Degraus ou Depressões na pista

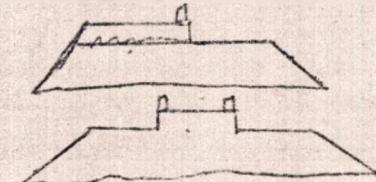
Colocar sempre para cada lado.

2.1 - Placa de perigo a 200 m 

2.2 - Balizadores de 10 em 10 m, nos bordos do degrau ou depressão.

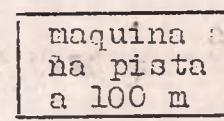
2.3 - Placa de aviso pista estreita a 100 m 

2.4 Todas as letras devem ser refletorizadas.

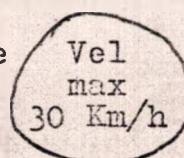


3) Onde houver maquinas na pista (principalmente D-8 e Scraper)

Colocar sempre para cada lado.

3.1 - Uma placa de maquina na pista a 100 m 

3.2 - Placa de limite de velocidade



3.3 - Todas as letras devem ser refletorizadas.

4) Pista estreita (Estrangulamento da plataforma)

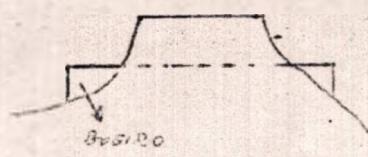
Colocar sempre para cada lado

4.1 - Uma placa de perigo a 200 m

4.2 - Uma placa de pista estreita a 100 m

4.3 - Balizadores de 10 em 10 m, nos bordos esquerdo e direito.

4.4 - Todas as letras devem ser refletorizadas.



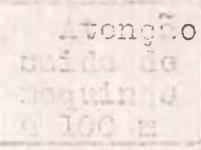
M.T. -- DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

Continuação

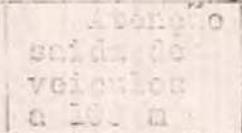
5) Acentos e Indicativos e Acompanhantes:

Colocar sempre para cada lado.

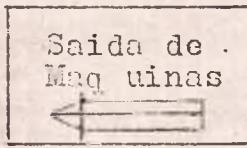
5.1 - Uma placa de saída de máquinas



ou de veículos



5.2 - Uma placa de Saída de Máquinas ou de Saída de Veículos com seta, colocada a 20m da saída.

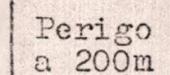


ou Veículos

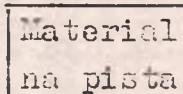
6) Material na pista:

Colocar sempre para cada lado.

6.1 - Colocar uma placa de perigo a 200m



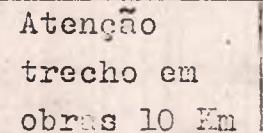
6.2 - Colocar uma placa de material na pista



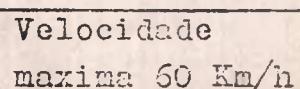
7) Trecho em Obras:

7.1 - Queimadas - Início da Variante

7.1.1 - Uma placa de Atenção, trecho em Obras (Placa Grande)

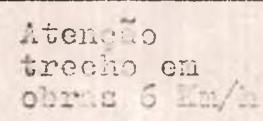


7.1.2 - Uma placa de Vel. Max. 60 Km/h (Grande)

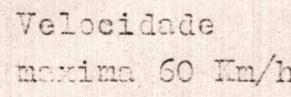


7.2) Fim da Variante - Rio Paraíba

7.2.1. - Uma placa de atenção trecho em Obras (Placa Grande)



7.2.2. - Uma placa de vel. max. 60 Km/h.



M. T. — DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

Continuação

O B S E R V A Ç Õ E S

- 8) Os balisadores podem ser corpos de prova de concreto , pedras pintadas - de branco, ou de madeira (tipo 1) pintados de branco ou de amarelo e - preto.
- 9) Todas as placas devem ficar no maximo a 1,20m do chão.
- 10) Obedecer as dimensoes padronizadas (Letra e tamanho de placas)
- 11) Todas as placas devem ficar no lado direito do transito.
- 12) Arrancar sempre as placas que não tiverem mais utilidade :

CAMPINAS

Queimadas , 30 de Outubro de 1.972

M.T. — DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

(1)

DESVIOS

DESVIO
DEP.



1.3.

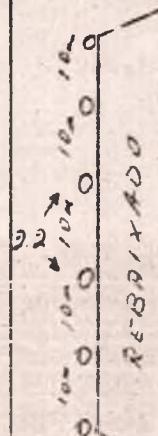
1.1.

[DESVIO
E. M. O.]

1.2

(2)

DEGRAUS OU DEPRESSÕES



PISTA ESTREITA
A 100 m

2.3

PENICO

2.1

(3)

PRO. 1000
C 340 m 100
T 240 m 100
M 200 m 100

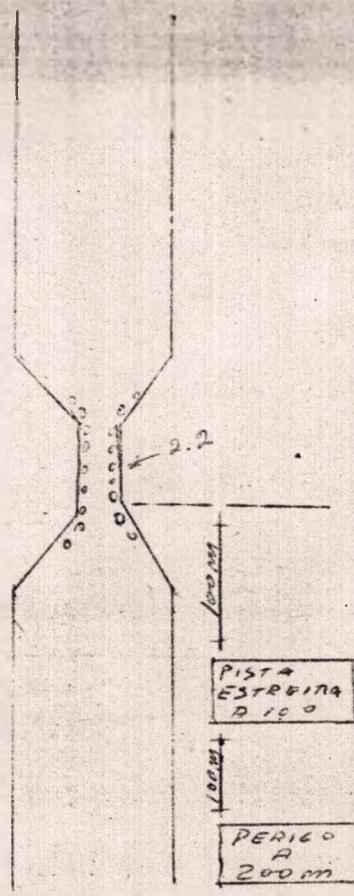
MAIORIA
NA PISTA
A 100 m

3.1

VELOCIDADE
100 x 1 m

M.T. — DEPARTAMENTO NACIONAL DE ESTRADAS DE RODAGEM

PISTA ESTREITA



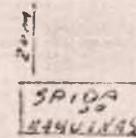
4.2

4.1

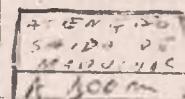
ACESSOS A EMPRESTIMOS

(5)

ACESSO A EMPRESTIMOS



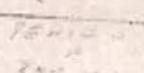
5.2



5.1

MATERIAL NA Pista

(6)



6.2

6.1

FOLHA DE SERVIÇO DA AV. ANAL DE G. GRANDE (2º PISTA) (1)
 FIRMA: NORBERTO ODEBRECHT S/A - ESTACA 3832 a 3849

ESTACA	ELEMENTOS DO PROJETO		COTAS DA POLIGONAL VERTICAL	ORDENADA DA PARABOLA DE CONCOR-DANCIAS	BORDO ESQUERDO				EIXO				BORDO DIREITO			
	PLANTA	PERFIL			DIST	SUPER ELEVAÇÃO	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRAO(+/-)	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRAO(+/-)	DIST	SUPER ELEVAÇÃO	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO
3832											514,450					
+ 12,45	PCE										514,648					
3833											514,624					
+ 10,00											514,557					
3834											514,523					
+ 10,00	PT										514,565					
+ 18,28	PT										514,570					
3835											514,583					
3836											514,600					
3837											514,610					
3838											514,853					
3839											514,943					
3840											515,055					
3840+5,12			515,055								514,055					
3841			514,999								514,725					
3842			514,924								514,575					
3843			514,849	5,50	-0,030						514,524					
3844			514,774	"	-0,030						514,541					
3845			514,699	"	-0,030						514,534					
3846			514,624	"	-0,030						514,501					
3847			514,549	"	-0,032						514,459					
3848			514,474	"	-0,036						514,373					
3849			514,399	"	-0,040						514,276					
3850+3,18											514,179					
-3845+3,18	PCE		514,312	"	-0,045						514,065					
+ 10,00			514,286	"	-0,046						514,478					
3846			514,248	"	-0,048						513,984					
+10,00			514,210	"	-0,050						513,935					
3847	PCV		514,172	"	-0,050						513,897					
+10,00			514,135	0,004	"	-0,050					513,864					
3848			514,098	0,018	"	-0,048					513,852					
+10,00			514,146	0,004	"	-0,046					513,875					
3849	PTV		514,194	0,000	"	-0,044					513,952					

MT - DNER - EF 13/1

PISTA DE SERVICO DA AV. ANAL DE C. GRANDE (2^º PISTA) (5)
 FIRMA: NORBERTO ODEBRECHT S/A - ESTACA 3919 a 3930+15,75

ESTACA	ELEMENTOS	COTAS DA POLIGONAL DA PARA- BOLA DE CONCOR- DÂNCIA	ORDENADA DA PARA- BOLA DE CONCOR- DÂNCIA	BORDO					ESQUERDO			EIXO			BORDO DIREITO				
	DO PROJETO			SUPER ELEVAÇÃO	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRO(+/-)	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRO(+/-)	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRO(+/-)	SUPER ELEVAÇÃO	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO	DIF ATERRO(+/-)		
	PLANTA	PERFIL	DIST.																
3919		523,717	0,000	5,5	+0,022	523,838		522,947	523,717		5,0	-0,042			523,507				
3920		523,953	-0,035	"	-0,004	523,896		523,171	523,918		"	-0,036			523,738				
3921		524,048	0,000	"	-0,030	523,883		522,853	524,048		"	-0,030			523,893				
3922		524,143		"	-0,030	523,978		522,593	524,143		"	-0,030			523,923				
3923		524,238		"	-0,030	524,073		522,655	524,238		"	-0,030			524,088				
3924		524,333		"	-0,030	524,168		522,702	524,333		"	-0,030			524,183				
3925		524,428		"	-0,030	524,263		522,808	524,428		"	-0,030			524,273				
3926		524,523		"	-0,030	524,378		522,867	524,523		"	-0,030			524,373				
3927		524,618		"	-0,030	524,453		523,218	524,618		"	-0,030			524,463				
3928		524,713		"	-0,030	524,548		523,415	524,713		"	-0,030			524,563				
3929		524,807		"	-0,030	524,642		523,967	524,807		"	-0,030			524,657				
3930		524,901		"	-0,030	524,736		524,259	524,901		"	-0,030			524,751				
+ 5,00		524,925		"	-0,030	524,760		524,543	524,925		"	-0,030			524,775				
+11,38		524,955		"	-0,030	524,790		525,121	524,955		"	-0,030			524,805				
+15,75		524,976		5,5	-0,030	524,811		524,976	524,976		5,0	-0,030			524,826				

