GOVERNO DO ESTADO DE MATO GROSSO GABINETE DE PLANEJAMENTO E COORDENAÇÃO COMPANHIA DE DESENVOLVIMENTO DO ESTADO DE

MATO GROSSO

ESTRADAS MUNICIPAIS

PROGRAMA POLONOROESTE

RODOVIA : SA¢ - 005

TRECHO : SALTO DAS NUVENS / SALTO DO CEU

ESTUDOS PROJETOS

ORÇAMENTO E LOCAÇÃO

CONSTRUTORA

PORTO MOUSSALEM LTDA.

VOLUME

RELATÓRIO

FEVEREIRO

COMPANHIA DE DESENVOLVIMENTO DO ESTADO DE MATO GROSSO PROGRAMA POLDINOROESTE - ESTRADAS MUNICIPAIS COMPLEMENTAÇÃO DE MELHORAMENTOS DE ESTRADAS MUNICIPAIS

HUNICÍPIC: SALTO DO CEU / SALTO DAS NUVENS

EXTENSÃO: 6,75 Km.

	EXT	ENSÃO: 6,75 Km			FOL	HA Nº/
	ITEM	DISCRIMINAÇÃO	UNID.	QTD.	 	EÇO .
			 	<u> </u>	UNITARIO	TOTAL
į	0.1	TERRAPLANAGEM				
	1.1	Desmatamento, destocamento; e				
		limpeza da faixa de dominio e				
		caixa de empréstimo	m ²	117.840	1,91	225.074.
	1.2	Escavação, carga, transporte	Ì		•	.,
		e espalhamento material de lª				87.550,84
) [categoria com lâmina	m ³	10,015	8,72	07.00075
	1.3	Escavação, carga, transporte				1 "/
l	- 1	e espalhamento de material 2ª	,		13.56	58.615,2,
ı		_categoria com lâmina	m ³	3.338	17,56	1 . 7
	1.4	Compactação de aterro	m ³	14.688	5,56	8/1. 665,2
	1.5	Seção padrão	m ²	-		1 /
	1.6	Compactação de seção padrão	m ²			
	1.7	Valetas de proteção e saida de				
		áqua com maquina	.m3	. ģ. 980	5.65	2/2,5.543,5c
	0.2	REVESTIMENTO PRIMÁRIO	.,			-
	2.1	Escavação e carga de material	_			ما د ما د ما
1		jazida	m ³	.8.182	7:62	62.346,84
	2.2	Transporte de material de ja			3	1/ 110 108-
		ziĝa	!	122,684	i .	640.410,48
	2.3	Espalhamento ,	m ^{2.}	40.440		21.028.80
	2.4	Compactação	m ³	6.294	4.04	25.427.76
	2.5	Patrolamento,	m ²	24_264	0.10	2. 426,4c
	0.3	OBRAS DE ARTES CORRENTES E ES				
	·	PECIAIS	•		/ .	
	3.1	BSTC - Ø 1,00mm	m		. /	
	3.2	Boca de BSTC - Ø 1,00 m	ud			
	3.3	BSTC - Ø 0,80 m	m	14	966,57	13,531,98
	3.4	Boca de BSTC - Ø 0.80 m	uđ	4	1056,00	4.224.00
				·	•	

COMPANHIA DE DESENVOLVIMENTO DO ESTADO DE MATO GRASSO PROGRAMA POLONOROESTE - ESTRADAS MUNICIPAIS COMPLEMENTAÇÃO DE MELHORAMENTOS DE ESTRADAS MUNICIPAIS.

MUNICÍPIO: SALTO DO CEU / SALTO DAS NUVENS

EXTENSÃO: 8.75 Km FOLHANO /

	TRE	CHO: SAITO DO CEU/	SALTO	DAS	NUVENS	<u> </u>
		ENSÃO: 6.75 Km			·	A Nº/
		-			. PŘE	ÇO
	ITEM	DISCRIMINAÇÃO	טיאט.	QTD.	UNITARIO	TOTAL
•	3.5	BSTC - Ø 0,60 m	m			
1	3.6	Boca de BSTC - Ø 0,60 m	ud ·		,	
	3.7	BSTC - Ø 1.00 m (BSTC)	m	153.50		319.986,90
	3.8	Boca de BSTC - Ø 1,00 m	ud	86	1-139.07	66.084,6
	3.9	BDTC - Ø 0,80	m	j. ' '''	. , &	•
	3.10	Boca de BDTC - Ø 0.80	uđ	1.5	·-	,
١,	3.11	Corpo BTTC - Ø 1,00	m		`. `.	-
	3.12	Boca BTTC - Ø 1.00	uđ	,		
	3.13	Ponte de madeira com vigamento		_		201.547,2,
		simples	ml	2 2,	9.161,24	
	3.14	Caixão de aterro	m ²	126	369,20	46.519,20
	0.4	Outros			70141=>	1.981.763,
					média P/Km	→ 293. <u>5</u> 94,
		Λ				
						* .
		0.17		3	·	
•						1
						•
		·				ľ
				1	,	
] ·
				•	1	i

1. - INDICE

f N D I C E

. •	-	<u>indice</u>

- 2. APRESENTAÇÃO
- ,3. <u>ESTUDOS</u>
 - 3.1 Estudos Topográfico
 - 4. PROJETOS
 - 4.1 Projeto Geómetrico
 - 4.2 Projeto de Terraplenagem e Rev. Primário
 - 4.3. Projeto de Drenagem
 - 4.4 Projeto de Obras de Arte Especiais
 - 5. <u>ORÇAMENTO DISCRIMINADO</u>
 - 6. ESPEÇIFICAÇOËS PARA OS SERVIÇOS
 - 7. ANEXOS
 - 7.1 Planilhas de Cálculo da Altimetria

2. - APRESENTAÇÃO

2. - APRESENTACÃO

O presente "VOLUME 1 - RELATÓRIO D E PROJETO"; refere-se aos "Estudos, Projetos, Orçamentos, e Locaç ao de Estradas Municipais" na 'area do P.D.R.I. de Mato Grosso, Programa POLONOROESTE.

O Projeto ora apresentado, é relativo ao trecho: SALTO DAS NUVENS/SALTO DO C'EU - Numa extensão de 6,75 Km.

Os serviços foram elaborados pela 'CONSTRUTORA PORTO MOUSSALEM LTDA"., por força do "Contrato de Empreitada nº

3. - ESTUDOS

3. - 1 S T U D O S

3.1 - ESTUDO TOPOGRÁFICO

0 "Estudo Topográfico" foi executado em concordancia com as NORMAS para o referido serviço, que fazem parte do Edital de Concorrencia Pública.

3.1.1 METODOLOGIA

Os trabalhos foram realizados em duas '

fases a saber:

- Reconhecimento expedito
- Exploração locada

O reconhecimento realizado constatou que não haveria possibilidade de aproveitamento total do traçado existente, principalmente em função da topográfia da região. No entanto, houve grandes extensoes de coincidencia visando não fugir a diretriz original.

A sistem'atica adotada para a exploração locada foi a seguinte:

- Locoção do eixo com piqueteamento de 50 em 50 metros, bem como nos pontos not aveis (PC e PT), a cidentes topográficos, margens de rios, etc.

- Implantação de estacas testemunhas' à esquerda do caminhamento nos piquetes fixados.
- Amarração do eixo locado, a cada
- 5 Km de targentes longas e nos pontos notáveis de curvas.
- Nivelamente do eixo locado em todos os piquetes implantados.

Nos cursos d'água a enchente máxima.

- Implantação de RN's estáveis a cada 1.500 metros, constituídos em marcos de madeira de lei.
- Implantação de RN's auxiliares, a ca da 500 metros.
- l'evantamento de seçoes transversais a nível em pontos julgados críticos.
- Levantamento cadastral da faixa de domínio mostrando divisas, tipo de vegetação e nomes de proprietários.

A seguir apresentamos "Relação de RN's" estáveis a cada 1.500 metros.

Ė

EST	ESTACAS R		LADO	DIST. NO	сота
INT.	FRACION.	Иδ		EIXO (m)	
00	0,00	0	Direito	20,00	198.592
20	0,00	1	Esquerdo	20,00	207.778
40	0,00	2	Direito	20,00	218.951
60	0,00	3	Esquerdo	20,00	266.375
80	0,00	4	Esquerdo	20,00	295.792
100	0,00	5	Esquerdo	15,00	308.075
120	0,00	6	Esquerdo	20,00	272.976
134	40,00	7	Esquerdo	17.50	264.135

4. - PROJETOS

4. - P R O J E T O S

4.1 - PROJETO GEOMÉTRICO

Tomando-se por base as caracteristicas e conômicas do Projeto, foi lançado um greide coincidente com perfil natural encontrado. Como a região é bastante acidentada tal fato implicou em um número maior de rampas com inclinação mais acentuada.

As concordâncias verticais foram projeta das utilizando-se parábolas de 2º Grau.

O "Projeto Planemétrico" foi elaborado 'com base nos elementos da diretriz locada.

4.1.1 CARACTERÍSTICAS TÉCNICAS

Após a elaboração do Projeto Plani-Altimétrico", foram obtidas as seguintes características tecnicas:

a) - EM PLANTA

- Raio mínimo em curvatura circular: 57,58 m.
- Extensão em curvas: 1.554,97 m.
- Extensão em tangente: 5.185,12 m.

b) - EM PERFIL

- Rampa máxima utilizada: 12,864%
- Extensão em rampa máxima: 220,0 m.
- Comprimento mínino (Y) da concordancia vertical: 40 m.

c) - SECÃO TRANSVERSAL

- Largura da plataforma de terraplanagem:
- a) Aterros: 6,00 metros
 - b) Cortes: 6,00 metros
 - Largura da faixa de domínio: 20 metros
 - Inclinação dos taludes em solo:
 - a) + Aterros: 3 H : 2 V
 - b) + Cortes : 1 H : 1 V

4.1.2 APRESENTAÇÃO DO PROJETO

a) - EM PLANTA

formato A - 1, na escala 1:2000, contendo os seguintes elementos:

- Desenho da diretriz do eixo locado, es taqueado de 50 em 50 metros.
- Desenho das curvas locadas, com a indicação dos seus pontos notáveis (PC e PT) e suas estacas.

- Apresentação de quadros contendo os elementos principais (Angulos Centrais Desenvolvimentos, etc.) das curvas horizontais locadas.

į .

- Indicação das amarrações e RN's implantados.
- Indicação de regiões especiais: brejo alagoas, etc.
- Desenho dos bordos da plataforma e limites da faixa de domínio.
- Indicações convencionais das obras de arte correntes e pontes de madeira.
- Indicação de cercas e estradas porventura existentes no interior da faixa de domínio.
- Indicação do cadastramento realizado.

b) - EM PERFIL

- O Projeto em perfil contém:
- Desenho de perfil longitudinal da locação e greides projetados nas es calas: H 1: 2000

V - 1 : 200

- Indicação dos percentuais das rampas.
- Indicação do estaqueamento e cotas do PIV - PCV e PTV de cada curvertical.
- Indicação da flexa máxima (E) e comprimento das projeções horizontais das curvas verticais (Y).

- Representação convencional das obras de arte correntes e especiais.
- Indicação de estaqueamento.

No "ITEM 7 - ANEXOS", deste volume apresentamos planilhas contendo:

- Elementos do greide lançado.
- Cotas do perfil natural.
- Cotas do greide.

4. - PROJETOS

4.2.1 PROJETO DE TERRAPLENAGEM

Apesar das características do greide '
projetado não nos foi possível a eliminação dos cortes.

Desta forma a movimentação de terras será efetuada atra
vés dos volumes oriundos dos mesmos e de empréstimos la
terais, tipo "bota dentro", que deverão situar-se a direi
ta e/ ou a esquerda dos aterros, de tal maneira que os
seus posicionamentos impliquem na menor distancia média '
de transporte possível.

Da mesma maneira os volumes proveniente dos cortes deverão ser transportados para os aterros mais próximos visando a menor distancia de transporte.

Foram indicados aterros somente nos 1o cais necessários, tais como:

- Regioes com solos de baixo suporte ou seja, brejos, areioes, etc.
- Pontos aonde serão construídos bue<u>i</u> ros, desde que já não existam aterros ' suficiente.

A estimativa de volume foi calculada a partir da "seção transversal tipo" para aterros e cor tes, considerando-se a seção natural do terreno em nível. Usou-se para determinação do volume total o métado de nominado "média das áreas"

mente 1.978,22 m³

O Volume/Km obtido foi de aproximada-

0 "Projeto de Terraplenagem", é apresentado no "VOLUME 11 - PROJETO DE EXECUÇÃO", contendo:

- Seções da terraplenagem
- Seções tipo com revestimento prim'ario

4.2.2 - PROJETO DE REVESTIMENTO PRIMÁRIO

o "Revestimento Prim'ario" foi projetado visando primordialmente a proteção do leito estradal nos seus pontos mais críticos, ou seja, próximo a encontro de pontes, rampas acentuadas e também os trechos com subleito de qualidade inferior.

Foram localizadas duas jazidas na estaca 194, lado esquerdo e aproximadamente 30 metros e 440, lado esquerdo e aproximadamente 1 Km do eixo. Esta área já se encontra em exploração.

desta ocorrencia foram:

Os parômetros que definiram a escolha 🕛

Distancia de transporte mais economi-

Características aproximadas em rela

co.

ção as recomendações do Manual de Implantação Básica do D.N.E.R., para os serviços.

A seção transversal tipo pra o "Revestimento Primário" apresenta os seguintes características:

- Espessura campactada: 0,15 m
- Largura de execeção : 6,00 m

O "Projeto de Revestimento Primário" é apresentado no "VOLUME 11 - PROJETO DE EXECUÇÃO", contendo:

- Seção transversal tipo
- Esquema de localização e distribuição de jazidas.

4. - P R O J E T O S

4.3 - PROJETO DE DRENAGEM

O "Projeto de Drenagem", constituiu-se

basicamente de:

- Bueiros simples tubulares em concreto armado.
- Valetas de proteção (bigodes), executadas mecanicamente.

Os bueiros foram projetados tomandose como base as informações e verificações obtidas no cam po, pra cada caso em particular.

Partindo-se destes dados e observados tipo de solo e vegetação e estimada a bacia de contribuição com sua respectiva declividade, é que foram indicados os bueiros.

Nos locais necessários a colocação de bueiros o diametro indicado foi de $\emptyset=1,0$ m devido a sua facilidade de conversa, e também de acordo com as recomendações mais recentes para estradas de classe inferior.

Não foram encontradas obras construídas devendo todos os bueiros indicados serem executados por motoniveladora, nos locais apontados pela fiscalização.

veis neste trecho, e o levantamento impoé a necessidade de construção de duas (2) unidades conforme informações pres das a seguir:

- Estacas: 48 + 11,0 vão: 12 m.
- Estacas: 109 + 24,0 vão: 10 m.

Оъ\$.

Deverão ser adotadas as especificações e modelos padroes p/ pontes de madeira em vigor do Departamen to de Estradas de Rodagem do Estado de Mato Grosso.(DERMAT).

EST	ACAS	DIAMETRO	COMPRIMENTO	OBS.
INT.	FRACION.	(m)	(m)	
10	22,0	190	9,0	PROJETADO
11	5,0	0,80	7,0	PROJETADO
13	17,0	1,0	7,0	PROJETADO
15	37,50	0,80	7,0	PROJETADO
17	18,0	1,0	8,0	PROJETADO
17	48,0	1,0	11,0	PROJETADO
31	27,90	1.0	7,5	PROJETADO
42	10,0	1,0	13,0	PROJETADO
76	30,0	1,0	9,5	PROJETADO
82	10,30	1,0	9,5	PROJETADO
87	11,15	1,0	9,0	PROJETADO
91	12,0	1,0	7,0	PROJETADO
95	38,70	1,0	8,0	PROJETADO
96	27,50	1,0	8,0	PROJETADO
99	00	1,0	10,0	PROJETADO
106	30,0	1,0	11,0	PROJETADO
120	31,0	1,0	8,0	PROJETADO
125	7,30	1,0	7,0	PROJETADO
126	30,0	1,0	8,0	PROJETADO
131	45,0	1,0	8,0	PROJETADO
134	22,0	1,0	4,0	PROLONGAMENTO

O RÇAMENTO DISCRIMINADO

1

RODOVIA: MUNICIPAL ...

LOTAL: SALTO DO CEU

TRECHO: Salto Do Céu/Salto das Muvens

QUANTITATIVOS

CONTRATO Nº

DISCRININAÇÃO	סבואט	QUANTIDADE	POUNTARIO EMPROS / DIRETA	CUSTO PARCIAL	CUSTO TOTAL DIRETA
•0•0 - TERRAFLENAGEM			1		
.1.0 - Desmat., destoc. e limpesa da fai- xa de domínio e caixas de emprésti mo	m ²	135.000,00	1,291	257.850,00	
.2.0 - Escavação, carga e transporte de * material de l* categoria		:			
•2•1 - D M T ≤ 100 m	. m ³	43.353,00	9-28,7200	034781038,16	in the
.2.2 - 100 ← DMT, ← 200 m	m ³	3.338	105510718 7	· 632.080.80	<u> </u>
2.3 - 200 < DMT = 400 m	_m 3			•	, .
2.4 - 400 < DMT \ 600 m	- m ³	3.005,900	5 64	7- 515 26	
2.5 - Compactação de aterros	m ³	140688	5,56	1752,375,80	11-144 -
2.6 - Patrolamento	m ²	£4264	751 2 3	310.:44,20	1- 70(66
2.7 - Valetas de Proteção e saidas dea- gua con máquina	10	3.990	611 5 65-4	220543,50	67 30° 7445 46
.0.0 - REVESTIMENTO PRIMÁRIO				•	76 200 1979 16
1.0 - Escavação e carga de material de! 1º categoria na jazida	_3	6.318,00	7.65 82223 534.83	48.332,70	46- 7.74
2.0 - Transporte de material de jazida	t.Km	31.590,00	57975 754, 7	素 型ないる93/60	4 .665.66.3
3.0 - Espalhamento	m2.	40,500,00	0,\$Z	21.060,00 -2-7-726,40	1.617.600

RODOVIA: MUNICIPAL
LOCAL: SALTO DO TEU

TRECHO: Salto do Céu/Salto Das Nuvens

QUANTITATIVOS _

CONTRATO Nº

-			· ·			3.
	DISCRIMINAÇÃO	UNID:	QUANTIDADE	Pounitario Superio Diegra	CUSTO PARCIAL Supperveded	CUSTO TOTAL
	2.4.0 - Compactação 2.50- Palmo Lamento 3.0.0 - OBRAS DE ARTE CORRENTES	r:m3	5.054,400 47.750,00	्यः ५.6५, ०,०१	20-4-18-14 02-,525-#	1914,257,16,
	3.1.0 - Corpo de BSTC - 0,60m 3.2.0 - Boos de BSTC - 0,60m	m unid				258:647,26
	3.3.0 -, Corpo de BSTC = 0,80m	m ·	14	104966357	1	1.0-
	3.4.0 - Boca de BSTC = 0,80m 3.5.0 - Corpo de BSTC = 1,00m	unid m,	153.50	11 05679010-9 14 4381914121	2192986,99_	16.486 540 2
	3.6.0 - Boca de BSTC - 1,00m 4.0.0 - OBRAS DE ARTES ESPECIAIS	unid	38	161:5783.90,0-777	. 70360	25. 769 869.43 _
	4.1.0 - Ponte de madeira 4.2.0 - Ponte de Madeira 4.3.0 - CAIXÃO DE ATERRO	m m	12 10 /26,∞	9769.68	214,938,96	61847 360, 12 ° 6
			7,20,32	369,20		563.279,79
		.:			By Total -D	230.321,70

ESPECIFICAÇOES

6. - ESPECIFICAÇOES

"ESPECIFICAÇÕES PARA OS SERVIÇOS"

1.0.0 - TERRAPLENAGEM

1.1.0 - DESMATAMENTO, DESTOCAMENTO E LIMPESA

a) - OBJETIVO

Esta especificação visa orientar a forama de execução, medição e pagamento dos serviços de desmatamento, destocamento e limpesa da faixa de domínio e caixas de empréstimos.

b) - EXECUÇÃO

Deverão ser obedecidas as "Específica - ções Gerais do D.N.E.R.", ou seja, Es - T '01-70.

Substituir:

5. - MEDIÇÃO

Os serviços de desmatamento, destocamento e limpesa serão medidos em m² (metros quadrados), em função da área efetivamente trabalhada e autorizada pela fiscalização.

1.2.0 - ESCAVAÇÃO, CARGA E TRANSPORTE

a) - OBJETIVO

Esta especificação visa orientar a esca vação, carga e transporte de materiais de primeira categoria, oriundas de cortes e empréstimos.

ъ) – EXECUÇÃO

Para este serviço serão válidas as "Es pecificaço es Gerais para obras Rodoviárias", D.N.E.R., Es-T 03-70 e 04-70.

As adaptações que se fizeram necessárias durante a execução dos serviços serão orientadas pela fiscalização.

c) - MEDIÇÃO

A medição do volume de cortes e empréstimos serão feitos da seguinte maneira:

- Cubação de volume extraido medido no corte de empréstimo.
- Aplicação de fator de empolamento (1.15) sobre o volume acima.
- A distancia de transporte será medida em projeção horizontal, ao longo do per curso seguido pelo equipamento transpor tador entre os centros de gravidade de massas.

d) - PAGAMENTO

O pagamento será feito através de pre ços unitários contratuais, de acordo com a medição acima.

1.1.1 - COMPACTAÇÃO DE ATERROS

a) - OBJETIVO

Esta especificação visa orientar a execução dos aterros e a sua compactação.

De termina também, a forma de medição e pagamento da compactação dos aterros.

b) - EXECUÇÃO

Deverão ser adotadas as "Especificações Gerais para Obras Rodoviárias" do DNER Es-T 05-70.

As adaptações que se fizerem necessária a esta especificação serão orientadas pela fiscalização durante a execução dos serviços.

c) - MEDIÇÃO

A medição do volume compactado será fei ta através de produto do volume escavado pelo fator de contração igual a 0,80.

d) - PAGAMENTO

O serviço será pago através dos preços unitários contratuais, conforme medição acima

1.2.2 - PATROLAMENTO

a) - OBJETIVO

A presente especificação visa orientar a execução, medição e pagamento do serviço de patrolamento.

b) - EXECUÇÃO

Este serviço visa dar um melhor acaba - mento e conformação na plataforma existente ' nos casos onde a cota do projeto e do terre- no forem aproximadamente as mesmas.

Ficará a critério da fiscalização a indicação destes locais.

c) - MEDIÇÃO

O serviço será medido através de área ' efetivamente trabalhada.

d) - PAGAMENTO

O serviço será pago através do preço <u>u</u> nitário contratual.

1.2.3 - VALETAS DE PROTEÇÃO E SAÍDAS D'ÁGUA COM MÁQUINA

a) - OBJETIVO

A presente especificação visa orientar' a execução, medição e pagamento do serviço em questão.

b) - EXECUÇÃO

Este serviço visa a proteção do corpo

estradal, do ataque das águas provenientes de escoamento superficial.

O serviço deverá ser executado usando - se MOTO-NIVELADORA, nos locais indicados em projeto ou pela fiscalização.

c) - MEDIÇÃO

O serviço será medido em M³ (metros cúbicos), cujo volume será determinado através da área da seção executada.

d) - PAGAMENTO

O serviço será pago através dos preços unitários contratuais.

2.0.0 - REVESTIMENTO PRIMÁRIO

a) - OBJETIVO

Orientação da forma de execução, medi - ção e pagamento de revestimento primário.

b) - EXECUÇÃO

As especificações aqui contidas, baseia -se no "Manual de Implantação Básica" do D.N.E.R.

Devera ser executada em toda extensão da plataforma, na expessura compactada de 15 cm.

A compactação deverá atingir no máximo 100% da massa específica aparente máxima, da

da pelo ensaio DPT-M 48 - 64.

O material a ser utilizado meste servi ço, deverá originar-se de pedidos que serão ' indicados em projeto.

Todas e quaisquer modoficações nas es pecificações supra citadas deverão ser autorizadas pela fiscalização.

c) - MEDIÇÃO

A escavação e carga do material deverás ser medida em m³ (metros cúbicos), cujo volume será medido pela seção de projeto. Será aplicado a este volume um coeficiente de em polamento igual a 1,3.

O transporte de material será medido em Ton. x Km, com base na distancia média de transporte e na tonelagem obtidos, a partir 'do volume de execução e da densidade do material.

O espalhamento será medido em m² (metros quadrados), cuja área obtida pelo produto de extensão com a largura média de execu-ção.

A compactação deverá ser medida em M³ (metros cúbicos), cujo volume será obtido pela área da seção de projeto.

d) - PAGAMENTO

Na escavação e carga de material, o pagamento será feito com base no preço unitário proposto para o serviço, incluindo tão somente as operações de escavações e carga.

O pagamento do transporte será feito com base no preço unitário proposto para o serviço, incluindo somente o transporte efetuado.

O espalhamento de material será pago pelo preço unitário proposto para o serviço incluindo tão somente o espalhamento sobre a plataforma acabada.

A compactação do material será paga pelo preço unitário proposto para o serviço in cluindo as operações de mistura e pulveriza - ção, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento.

3:0.0 - OBRAS DE ARTE CORRENTES

a) - OBJETIVO

A presente especificação, visa orientar a execução do serviço em referencia, bem como apresentar a forma de medição e pagamento.

b) - EXECUÇÃO

Os bueiros deverão ser executados de acordo com as medições do projeto, ou seja, quanto a esconsidade, declividade, diametro e boca.

Após a marcação topográfica relativa a esconsidade e decividade, far-se-ão os cortes e aterros no terreno natural, necessários

ao cumprimento da declividade. Se houver necessidade de aterros serão obedecidas as especificações para compactação de curvas de aterro.

Após estes serviços e verificações a sua correção, será executado o berço de concreto ciclópico com 30% de pedra de mão. O concreto deverá apresentar F c K 120Kg/cM².

Os tubos deverão ser colocados sobre o berço, devendo ser perfeitamente alinhados, procedendo-se em seguida o reajustamento dos mesmos com organassa de cimento e areia no traço 1:3.

Os tubos de concreto armado deverão ser do tipo "macho fêmea", e deverão obedecer as exigênciase prescrições das especificações 'EB-6 e EB-103.

As bocas deverão ser executadas obede - cendo as indicações do projeto.

c) - MEDIÇÃO

O serviço será medido em "metros linea res", em função do comprimento executado, verificada a indicação de projeto.

As becas serão medidas por unidade concluída.

d) - PAGAMENTO

Os bueiros tubulares serão pagos incluindo-se no preço as escavações e aterros ne cessários, fornecemento de tubos, assentamen

to, rejuntamento, berço de concreto ciclópico e todo o equipamento, ferramentas e eventuais necessários à execução dos serviços.

As bocas serão pagas incluindo-se neste preço, as escavações e aterros necessários, e todo o equipamento, materiais, ferramentas, e eventuais necessários à execução do serviço.

ANEXOS

RODOVIA : CONTRATO : CONTRATO : TRECHO Salto do Ceu/Salto das Nuvens

<u></u>		,				
ESTA	CAS	ELE	MENTOS	•	COTA DO	GOTA DO
INT.	FRAC.	GRE	IDE		TERRENO	PROJETO
0]			198.542	200,000
1]		٠.	197.892	197.000
2]	·		194.710	194.000
3] " ,	I=-6 0%	٠.	189,513	191,000
3	30	PCV	Y=40			189.200
.4	·	PIV,	E≐+0,3 4	`	187,083	188,300
4 .	20	PTV	I=0.0%			188,000
5	. 1]	•		186,623	188,000
6	-				187,983	188,000
6	3 0	PCV	Y=40			188,000
7					191,526	188,000
7:3	10	PIV	E=+0,592			188,592
7	30	PTV	I=+11,833	 %		190,367
8		PCV	Y=40		192,788	192,733
8	20	PIV	E==0 ,633 /			194,46R
8	40	PIV	I=-0,9286	90	•	194,914
` 9					195,104	194,822
10					193.176	194-357
10	40	PCV	`Y≃40 ·	.		193.986
113			**		192.466	193.893
11	10	PIV	E=+0,113~			193,913
11	30	PTV	I=+1,333%	;		194,066
12					195,422	194,333
13	j				195,542	194,999
14					195,052	195,666
15	·				. 197,002	196,332
15	30	PCV	Y=40			196,732
16		PIV	E=+0,236		197,622	197,236
161	20	PTV	I=+6,057%	,		198,211
17			:		200,347	200 ,028
18			• •		200,902	203.057
19			· :	}	207.837	206,086
20					210,138	209,114
21					212,193	212,143
22		•			215.348	215.171
22	30	PCV	Y=40			216.989

0sv

TRECHO Salto das Nuves/Salto do

ALTIMETRIA

.

CONTRATO:

51,86

		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
ESTA	CAS	ξ	LEMENTOS	1	COTA DO	COTA DO
INT.	FRAC.	G	REIDE		TERRENO	PROJE TO PROJE TO
23		PIV	E-0,30	<u>.</u>	218,142	217.891
23	20	PTV	I=-0,117	i		218,165
24		-			218,112	218,112 /
25		_	ŀ		217,457	218,024 <
26		PCV	Y=40		218,212	21 7 .935 .
. 26	30	PIV	E=-0.226	;		217.774
26	40	PTV	I=-4,642	28%		217.072
27					216.042	216,607
· 28]			214.007	214.286 ·
29	3				211.679	211.964
30]			209.778	209,643
31			-		205,493	207.321
31	30	PCV	Y=40			205.928
32		PIŅ	E=+0.4 7 5		204.163	205.475
32	20	PTV	I=+4.85%		,	205.970 ∠
33					205.783	209.425 4-
34					211.099	209.850 4
35			•		213.054	212,275
<u>35</u>	30	PCV	`Y <u>≐</u> 40		·	213.730 -
36	-2"	PIV	E=-0.138		214.732	214.562
36	20	PTV	I=+2.094	3%.		215.119 ′
37					215.637	215.747
38					216.357	216.794
39					217.237	217.842
40					218.647	218.890
41	•				219,111	219.936
42					220,206	220,983
43					222.196	222.030
44					222,896	223.074
45			t		224:076	224.124 - :
46		PCV	Y=60		225•436	225.171
46	30	PïV	É=-0.º93		#c	224.907
47			4,		224.656	223.837
47	_10	PTV	I==9.814	8%		222.855
48		•			216,460	218,929
48	11 .		-		42	217.850

0sv

TRECHO Salto do Ceu/Salto das

ALTIMETRIA

CONTRATO:

	·	1				
ESTA	T	⊣ i	EMENTOS		COTA DO	COTA DO
INT.	FRAC.	G r	REIDE		TERRENO	PROJETO
48	23	_			6.2.X.	217.850
49			-		222.284	220.708 4
49	30	PCV	Y=40	1		223.883
50	<u> </u>	PIV	E=-0.246	·	226.106	225.754
50	20	PTV	I=+5,666%	;	<u> </u>	227.133
·51				, [229.116	. 228,832
52				[231,426	231,666
53	. /]			234.176	234•499
53	40	PCV	Y=40	[,	236 .767 ,
54	÷	1			237.866	237•333
54	10	PIV	E=+0,360			238,260
54 ;	30	PTV	I=+12,864	%		240,473
55		1	- • • • •		241,716	243,046
, 56			•		249,323	249,478
57		1			255,395	255,910
58		1		\	262.415	262.342
59	30.	1				266.200
59					266.610	
60		-			266.910	<u> </u>
				-		
61 62		<u>.</u>		-	267 . 445 - 268 . 180	
			•		+	
<u>63</u>	<u> </u>	[\ 	270•235 272•495	
65.				\ 	272,465	
66		~		-	275•749	
67	•		•	-	279.590	
68				1 -	284.404	
<u> </u>				-		
69				┤├		
70 7 9	30	•			295,770	297.000 -
	<u> </u>				207 442	
71	<u></u>		• "	-	297.442	
72 73		1	المحتمد بعادا	-	298 . 526 299 . 932	298 .555 299 .666
73	40	PCV	I=+2,222% Y=40		<i>-77+73-</i>	300.555
74	- 40	FOV.	1=40	-	300.740	···
74	10	PIV	E=-0.1972	,	3004 (40	3 90 - 177 :
	-70	1 T A	<u> </u>			300 .003

TRECHO : Salto do Ceu/Salto das

ALTIMETRIA

CONTRATO:

		<u>.</u>	· ·		
ESTA	CAS	ELEMENTOS		COTA DO	COTA DO
INT.	FRAC.	GREIDE		TERRENO	PROJETO
74	30	PTV I=	-1,7222%	Swa	300,655
75		_		301,452	300,310
76]·		299,898	299,450 /
77]	• [296,867	298,588
78		<u>'</u>		295,627	297,727
• 79 .	·	:		296,511	296,866
80	,			296,992	296,005
91	/	PCV Y=	40	296.990	295,144
81.	20	PIC E=	+0,2022	4	295,002
81	40	PTV I=	+2 32269		295,265
82				295,742	295,497
831]	· † [298,229	296,658
84	•	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		2 96₃₁2 84	297,819
85		·		299,124	298,981
-86		·		.299,649	300,142
8 7 ·				299,639	301,303
87	10	PCV Y=	40		301,536
87	30 .	PIV E=	+0,359		302.359
88		PTV ~~ I∺	+9.5%	304.075	303.900
89				307.610	308,650
89	30	PCV Y=	40		311.500
90		PIV E=	-0.437	313.480	312,963
90	20	PTV I=	+0.75%		313.550
91				313.440	313.775
92	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			314.045	314.150
92	· 40	PCV Y=	40 -		314.450 /
93	•	-		314-275	314.525 **
93	10	PIV R	-0.126%		304:474
93	3 Q	PTV I=	-1.7647		314.247
94		. :		312.685	2 13.894
95		;		312.328	313.012
96		*		311. 985	312.130
97				310.285	311,248
98		•		310.955	310,366
99				307.295	309.488
99	30	PCV Y=	40		308.953

RODOVIA : CONTRATO : ALTIMETRIA
TRECHO : Salto do Seu/Salto das Nuvens

ESTACAS INT. FRAC. 100 100 20	GREIDE PIV E-0.4	COTA DO TERRENO	COTA DO PROJETO
100		TERRENO	PPOJETO
	PIV E-0.4		PROVETO
100 20		309.115	308.166
	PTV I=-10.	4545%	306.509
101		304.105	303.372
102		297.651	298.146
103		291.401	292.918
· 104	PCV Y=40	286.378	287.691
104 20	PIV E=+0.2	233	285.833
104 40	PTV I5,78	35%	284,440
105		285.018	283.864
106		280.292	280.971
106 30	PCV Y=60		279.236
107	1400	277.052	278.079
107 10	PIV E=+.1.	,dil	278-511
107 40	PTCV I=+7,	7%	279.810
108		280.772	280.580
108 10	PIV Y-40		280.965
108 30	PTV E0,		281.350
109	- I=0,09	281,252	281.350
109 14	Inicio Ponte	, .	281.350
109 24	Final Ponte		281.350
110]	285.602	284.241
110 30	PCV Y=40		287.576
111	PIV E-0,	289,937	289.240
111 20	PTV . I=0, (0%	289.900
112]	289.635	289.900
113		287.875	
114	_	285•395	
115	<u> </u>	282,555	
116		280.675	
117	:	280.540	
117 40			279•400
118	I=-4%	277•750	279,000
118 30	PCV Y=40		277.800
119	PIV E-0,1	150 274,196	276.850
119 20	PPV I7%	•	275,600
120		272,961	273.500

TRECHO Salto do Ceu/Salto das

ALTIMETRIA

CONTRATO:

HTT .,

ESTACAS		ELEMENTOS		COTA DO	COTA DO
INT.	FRAC.	GREIDE		TERRENO	PROJETO
120	10	PCV	Y=40	<u> </u>	272.800
120	30	PIV	E=+0,450		271.850
121		· PTV	I=+2%	270.985	271.800
122	v		•	272.828	272,800
123				273:864	273.800
- 123.	10	PCV	; Y=40	•	274.000
123	30	PIV .	E=-0,225		275.175
124		· PTV	I=-2,500%	274.203	273•900
124	30	PCV.	Y=60		273.150
125				271.468	272.650
125	10	PIV	E=+0,287		272,687
125	40	PTV	I=+1,33%		272,800
126	•	•	ş.	273.078	272,923
127				273.464	273.600
127	10	PCA	Y=40	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	273.733
127	30 .	PIV	E=-0,292		273,708
128		PTV	I4,500%	273.034	273.100
129			•	270.724	270,850
129	30	PCA	¥=40	•	269.500
130		PIV	E=+0,261	368,559	268,861
130	_20	PTV	I=+0,7272%		268.745
131				268.845	268,964
131	40	PCV	Y=40	•	269.255
132		-		268.814	269•327
132	10	P T V	E0,292		269,108
132	30	PTV	I=-5,1111%	, ,	268_368
<u>133</u>	•			269.964	267.356
133	30	PCV	Y=40	<u> </u>	265,822
134		PIV	E=+0,256	264.114	265.056
134	20	PTV	1-0,00%		264.800-
			* *	<u> </u>	
					
		•		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
······································			ļ		
			.	<u>.</u>	
<u></u>			<u> </u>		