

ANEXO I PROJETO BÁSICO

SERVIÇOS DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA NO TRECHO DE CÓRREGO DA NICA ACESSO A CANOA QUEBRADA.

- APRESENTAÇÃO, LOCALIZAÇÃO, MEMORIAL DESCRITIVO, CONDIÇÕES GERAIS PARA EXECUÇÃO DA OBRA, PREMISSA PARA ELABORAÇÃO DO ORÇAMENTO – COMPOSIÇÃO DO BDI E TABELA DE ENCARGOS SOCIAIS, ORÇAMENTO BÁSICO, CRONOGRAMA FÍSICO-FINANCEIRO, PLANILHA DE QUANTITATIVOS, COMPOSIÇÕES DE PREÇOS UNITÁRIOS, ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DA OBRA, ANOTAÇÃO DE RESPONSABILIDADE TÉCNICA - ART, PEÇAS GRÁFICAS.







CONTRATANTE: PREFEITURA MUNICIPAL DE ARACATI AV. SANTOS DUMONT, 1146, CENTRO, ARACATI-CE



PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA NO TRECHO DE CÓRREGO DA NICA ACESSO À CANOA QUEBRADA NO MUNICIPIO DE ARACATI/CE

VOLUME I RELATÓRIO E PEÇAS GRÁFICAS

CONTEÚDO MEMORIAL DESCRITIVO E PEÇAS GRÁFICAS





PROJETO: GEOPAC ENGENHARIA E CONSULTORIA AV. PADRE ANTÔNIO TOMÁS, 2420, SALAS 301/302, FORTALEZA-CE



I. MEMORIAL DESCRITIVO

INTRODUÇÃO

EQUIPE TÉCNICA

LOCALIZAÇÃO DO MUNICÍPIO

ASPECTOS GERAIS DA LOCALIDADE

ASPECTOS GERAIS DA OBRA

RELATÓRIO FOTOGRÁFICO DA ÁREA DE INTERVENÇÃO

LEVANTAMENTO TOPOGRÁFICO

ESTUDOS GEOTÉCNICOS E GEOLÓGICOS

ESTUDO DE TRÁFEGO

ESTUDOS HIDROLÓGICOS

PROJETO GEOMÉTRICO

PROJETO DE TERRAPLENAGEM

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

PROJETO DE DRENAGEM

PROJETO DE SINALIZAÇÃO

CONDIÇÕES GERAIS PARA EXECUÇÃO DA OBRA

ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DA OBRA

RELAÇÃO DE DESENHOS

II. ORÇAMENTAÇÃO

INTRODUÇÃO

ORÇAMENTO BÁSICO

CRONOGRAMA FÍSICO FINANCEIRO

MEMÓRIA DE CÁLCULO DE QUANTITATIVOS

CURVA ABC

COMPOSIÇÃO DO BDI

ENCARGOS SOCIAIS

COMPOSIÇÕES DE PREÇO UNITÁRIOS

COTAÇÕES DE PREÇO

53

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Dosp Secr de Infrancioutura e Desenvolvimento Urbano

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56628 D Secretaria de Tracestrutura e Desenvolvia de Urbano



9





I.MEMORIAL DESCRITIVO

INTRODUÇÃO

O presente Relatório tem por finalidade expor de maneira detalhada as normas, materiais, e acabamentos que irão definir os serviços da Pavimentação asfáltica no trecho córrego da nica a acesso à canoa quebrada no município de ARACATI/CE e foi orientado visando atender as exigências legais e técnicas desta Prefeitura Municipal.

A obra deverá ser executada observando-se as normas técnicas da ABNT vigentes, à Lei 8.666/93 e ao edital e seus anexos, compostos pelos projetos, especificações, planilha orçamentária e cronograma físico-financeiro.

O Projeto aqui apresentado, em termos conceituais, se norteou pela proposta de renovação da pavimentação para a localidade de Córrego da Nica, atendendo as características técnicas básicas para a operação dos veículos locais, que circulam por esta região. As ruas contempladas neste projeto se situam nas seguintes coordenadas:

RUA	COORD	EXTENSÃO (m)			
Non	Início	Fim	- EXTENSÃO (III)		
Trecho Córrego da Nica – Estr. de acesso Canoa	N 9497588, E 641963	N 9498545, E 643880	2.379,00		

O Relatório contém os seguintes capítulos:

Memorial Descritivo:

Apresenta a estrutura do Relatório, um Resumo do Projeto e a Equipe que participou da Elaboração do Projeto, localiza e situa descreve os Estudos e Projetos desenvolvidos, Especificações Técnicas

Orçamentação:

Descreve as definições e apresenta o Orçamento, Cronograma Físico-Financeiro, Memorial de Cálculo dos Quantitativos, Curva ABC, Fonte de Preços, Composições de Preço Unitário, Cotações de Preço, Composição do BDI, Composição dos Encargos Sociais.

EQUIPE TÉCNICA

Empresa: Geopac Engenharia e Consultoria Ltda. - EPP

Endereço e Contato: Avenida Padre Antônio Tomás, 2420, sala 301/302, Aldeota, Fortaleza - CE. Fone: 85 3241 3147 | e-mail: geopac@geopac.com.br

Engenheiro Responsável: Eng.º Leonardo Silveira Lima

Desenhistas: Letícia Caetano, Diego Sandre, Igor Holanda, Brenno Viana, Stherfane França, Denise Carvalho e Rafael Oliveira.

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 55528 D Secretaria de la e Desenvoivia cestrutura to Urbano

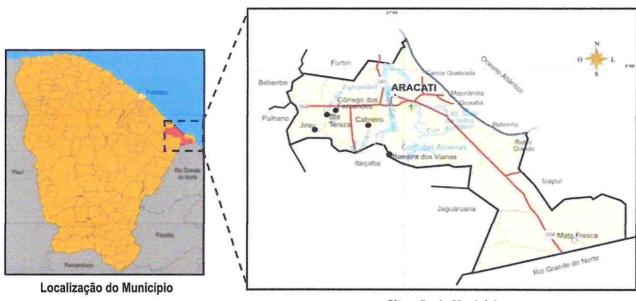
Edgard Alves Damasceno Neto and an Dose Spect de iento Urbano



LOCALIZAÇÃO DO MUNICÍPIO

O Município está localizada conforme mapas abaixo:





Situação do Município



Acessos ao Município

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Cívil 56528 D Secretaria de phiraestrulura e Desenvolvirtanto Urbano Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Drew Secr de Infraestrolura e Desenvolvemento Urbano









ASPECTOS GERAIS DA LOCALIDADE

56

A localidade de Córrego da Nica fica localizada no município de Aracati distando 9,0 km da sede municipal. O sistema viário local é composto por vias em Pavimentação em Pedra Tosca e vias sem pavimentação.



A hidrologia local é composta por pequenos córregos e a drenagem das vias existente é superficial. A premissa deste projeto é a execução da pavimentação asfáltica do trecho que segue da localidade do Córrego da Nica até a estrada que dá acesso à Canoa Quebrada.

ASPECTOS GERAIS DA OBRA

A via deverá ser pavimentada com material definido neste projeto de acordo com as larguras e extensões projetadas podendo estas dimensões serem observadas nas peças gráficas. As dimensões também poderão ser observadas no quadro de memória de quantitativos da rua.

Na memória de cálculo ou quantitativo encontram-se precisamente, conforme a planta, as larguras e suas variações em cada estaca ou ponto de transição. O construtor para executar a obra deverá levar em consideração estas duas peças e caso exista alguma incoerência deverá notificar a fiscalização da Obra.

A seguir exibimos de forma breve a situação atual e descrição dos serviços a serem executados por rua:

Trecho 01 – Córrego da Nica a acesso a Canoa Quebrada

Pavimentação Drenagem	Situação Atual: A via possui revestimento primário.
	Projetado: Será executado terraplenagem, sub-base, base e revestimento em TSD.
	Situação Atual: A via possui não drenagem superficial, as águas correm naturalmente pela via.
	Projetado: Será executada a drenagem superficial da via, com a implantação de meios-fios em concreto, sarjetas e descidas d'águas nos pontos de cotas mais baixas.

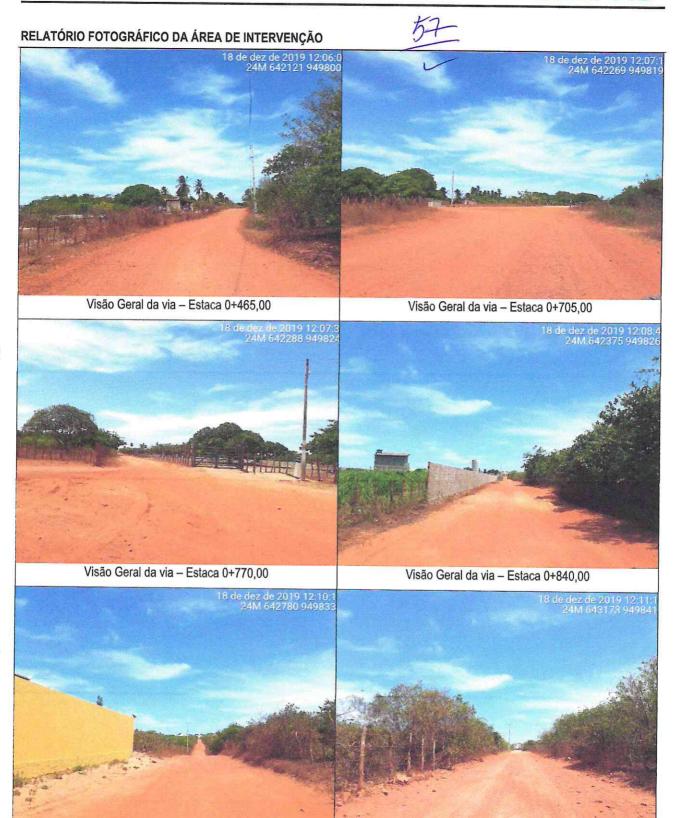












JOSE GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Defaestrutura e Desenvolvimento Urbano

Visão Geral da via - Estaca 1+230,00

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Dorp Sylvide Infraestrutira e Desenvolvimento Urbano

Visão Geral da via - Estaca 1+650,00









LEVANTAMENTO TOPOGRÁFICO

O Projeto Básico de Engenharia, quanto ao aspecto dos estudos topográficos, consistiu na locação de toda a rodovia em estudo, no levantamento dos locais de cruzamento com rodovias existentes, com o objetivo de subsidiar os projetos de interseções, no nivelamento de eixo e seccionamento a cada 20m para elaboração das notas de serviço, do quadro de cubação.

As seções transversais do terreno foram levantadas através de nivelamento geométrico, em todas as estacas locadas, com extensão de 20m para cada lado (maior quando se fez necessário para atingir o limite da faixa de domínio, ou menor dentro do perímetro urbano). Foram detalhados nestes levantamentos todos os elementos indispensáveis ao projeto, tais como: conformação e natureza do terreno, dimensões e características da rodovia existente, dispositivo de drenagem, cursos d'água, etc.

O levantamento cadastral das edificações, monumentos e outros, ao longo da rodovia, foram realizados através de planialtimetria.

ESTUDOS GEOTÉCNICOS E GEOLÓGICOS

Os estudos geotécnicos foram realizados segundo as recomendações das instruções pertinentes do SOP, compreendendo:

- Estudo do subleito da rodovia;
- Estudo de ocorrências de materiais para terraplenagem e pavimentação.

Os estudos envolveram levantamentos e serviços de prospecção de campo, cálculos pertinentes e ensaios de laboratório das amostras coletadas. Para os levantamentos de campo relativos aos serviços de prospecção e pesquisa de materiais, a consultora contou com uma equipe que atuou sob a supervisão de um engenheiro civil.

Estudo do Subleito da Rodovia

Esses estudos consistiram na execução de sondagens a pá e picareta, espaçados de 200 em 200 metros até 1,00m abaixo do pavimento. Em cada furo de sondagem, foi coletada uma amostra de cada horizonte atravessado. Sobre as amostras coletadas foram realizados os seguintes ensaios:

- Granulometria (por peneiramento); Limite de Liquidez;
- Limite de Plasticidade; Compactação e
- CBR.

Os ensaios de compactação foram realizados nas amostras do subleito com 12 golpes.

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 55528 D Secretaria de la cestrutura e Desenvolvium to Urbano

Edgard Alves Damasceno Neto
Ord de Dritip Secri de
Infraestrutura e
Deservolament Shano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 b.





Estudo de Ocorrências de Materiais para Terraplenagem e Pavimentação

Nas peças gráficas são indicadas às localizações de cada uma das ocorrências.

As ocorrências de materiais foram estudadas através da execução de sondagens a pá e picareta nos vértices de uma malha quadrada com espaçamento variado entre os furos, dependendo da homogeneidade do material encontrado.

Em cada furo de sondagem, relativos às jazidas e empréstimos, foram coletadas amostras de solo para serem submetidas aos sequintes ensaios:

- Granulometria (por peneiramento);
- Limite de Liquidez;
- Limite de Plasticidade;
- Compactação (Proctor Intermediário) e
- CBR.

A areia que será utilizada nas obras de artes correntes e nos dispositivos de drenagem superficial foi coletada e submetida aos seguintes ensaios:

- Granulometria (por peneiramento);
- Massa específica aparente;
- Massa específica real e
- Equivalente de Areia.

A Pedreira estudada foi a mais próxima do trecho. Foram executados os seguintes ensaios com as amostras coletadas:

- Massa específica aparente;
- Massa específica real; e
- Desgaste Los Angeles.

Cálculos Elaborados

Sobre os resultados dos ensaios geotécnicos das ocorrências foi procedido um tratamento estatístico usual, cuja metodologia é apresentada a seguir:

Seja X a variável em estudo, logo, tem-se:

Média da Amostra >>	$\overline{X} = \frac{\sum X_i}{N}$
Desvio Padrão >>	$\sigma = \frac{\sqrt{(Xi - X)^2}}{N - 1}$
Valor Mínimo >>	$X_{MIN} = \overline{X} - \frac{1,29 \cdot \sigma}{\sqrt{N}} - 0,68 \cdot \sigma$
Valor Máximo >>	$X_{MAX} = \overline{X} - \frac{1,29 \cdot \sigma}{\sqrt{N}} + 0,68 \cdot \sigma$
Valor de Projeto >>	$\mu = \overline{X} - \frac{1,29 \cdot \sigma}{\sqrt{N}}$





onde:

N = o número de valores.

Quando N < 9 o tratamento pode se resumir ao cálculo da média.



Resultados Obtidos

Estudo do Subleito da Rodovia

Os estudos consistiram na execução de sondagens a pá e picareta, espaçados de 200 em 200 metros até 1,00m abaixo do pavimento. Em cada furo de sondagem, foi coletada uma amostra de cada horizonte atravessado.

Nos anexos seguem os resultados estatísticos das sondagens. Conforme quadros do anexo o CBR do subleito de projeto é dado de acordo com quadro abaixo:

Trecho	CBR
Trecho Córrego da Nica ao Acesso a Canoa Quebrada	12,1%

Estudo de Ocorrências de Materiais para Terraplenagem e Pavimentação

Foi estudada uma jazida de material que servirá tanto para sub-base como para mistura da base em solo brita.

Os resultados dos estudos geotécnicos são apresentados da seguinte forma:

- As plantas das ocorrências com contendo esquema de Localização dos empréstimos e jazidas e croquis da malha Sondada
- Boletins de sondagem do subleito, empréstimos, jazidas e os resultados dos ensaios de laboratório.

Todos os estudos são objeto de anexo deste volume.

ESTUDO DE TRÁFEGO

O Estudo de tráfego tem a finalidade básica de caracterizar o tráfego previsto para o sistema viário da localidade, fornecendo parâmetros e embasamento para as soluções a serem adotadas no projeto.

Devido à escassez de informações sobre as projeções de trafego, ou seja, a estimativa do volume e composição do tráfego que se prevê para o sistema viário em estudo e a falta de dados históricos para determinar o tráfego gerado que utilizará as vias de acesso da localidade, ficamos impossibilitados de fazer um estudo onde se possa detalhar o tráfego local.

Para efeito de dimensionamento, consideramos as vias de tráfego muito leve e de acordo com o manual de dimensionamento de pavimentos flexíveis do estado de São Paulo para uma vida de Projeto de 10 anos, pode-se considerar o número N característico de 10⁵.

ESTUDOS HIDROLÓGICOS

Os estudos hidrológicos foram realizados com a finalidade de avaliar as vazões dos córregos e riachos que interceptam o traçado da rodovia e avaliar a suficiência das obras de arte correntes com problemas, no caso das existentes, como também dimensionar as que se fazem necessário e as obras de drenagem auxiliares tais como valetas, sarjetas, calhas, entradas e saídas d'água.

Este estudo abrangeu as seguintes etapas:

- Determinação das características das bacias hidrográficas;
- Elaboração de cálculos, a partir dos dados obtidos e das determinações feitas, para conhecimento das condições em que se verificam o escoamento superficial.

A finalidade da orientação adotada no estudo é obter os elementos de natureza hidrológica que permitam:

Edgard Alves Damasgeno Neto Ord de Despo Secr de Infraesti dura e Desenvolvimento Urbano JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de la facestrutura e Desenvolvino fo Urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 D.



Dimensionamento hidráulico das pequenas obras de drenagem a serem construídas.

61

Intensidade da Chuva

O conhecimento das intensidades das precipitações, para diversas durações de chuva e período de retorno, é fundamental para dimensionamento de sistemas de drenagem urbana.

A equação utilizada para o cálculo da Intensidade de Chuva foi a mesma utilizada para a Região Metropolitana de Fortaleza que pode ser utilizada para toda região do litoral do Ceará. Foi desenvolvida pela Universidade Federal do Ceará (UFC) com base em 30 anos de registros pluviográficos contínuos (1970 a 1999).

$$i = \frac{2345,29 \cdot T^{0,173}}{\left(t_c + 28,31\right)^{0.904}}$$

Onde:

i = Intensidade de chuva em mm/h;

t_c = Tempo de concentração (min);

T = Tempo de recorrência em anos.

Tempo de Recorrência

Foram adotados os seguintes tempos de recorrência para verificação e dimensionamento das obras:

- Obras de drenagem superficial: Tr = 05 anos

Obras de arte correntes: Tr = 15 anos, como canal

Tr = 25 anos, como orifício

Tempo de Concentração

O Tempo de Concentração é o intervalo de tempo da duração da chuva necessário para que toda a bacia hidrográfica passe a contribuir para a vazão na seção de drenagem. Seria também o tempo de percurso, até a seção de drenagem, de uma porção caída no ponto mais distante da bacia.

A Intensidade de chuva (I) para cada bacia foi obtida considerando a duração da chuva igual ao Tempo de Concentração (Tc) da bacia. Como parâmetro de dimensionamento utilizamos um tempo de concentração mínimo de 15 minutos.

Os tempos de concentração (Tc) foram calculados usando-se a expressão proposta pelo "Califórnia Highways and Public Roads":

$$Tc = 57 \left(\frac{L^3}{H}\right)^{0.385}$$

Onde:

Tc = tempo de concentração, em minuto;

L = comprimento de linha de fundo (Talvegue), em Km;

H = Diferença de nível, em metro.

Características Topográficas

Características topográficas da região, para fins de estudos hidrológicos, tais como áreas das bacias, forma e declividade, foram obtidas das cartas da SUDENE na escala 1:100.000 e através de levantamento topográfico.

São considerados como pequenas bacias aquelas cujas áreas de contribuição são inferiores a 5 ha (5x10-2 km2) e correspondem em geral às obras auxiliares de drenagem.









São consideradas como bacias médias aquelas cujas áreas estão compreendidas entre 5 ha (5x10-2 km2) e 1.000 ha (10 km2), correspondem às obras de artes correntes (bueiros).

São consideradas como grandes bacias aquelas que apresentam área superior a 1.000 ha (10 km2).

62

Vazões de Projeto

O cálculo das vazões das bacias foi realizado considerando a área de contribuição, conforme segue:

Pequenas bacias -áreas de contribuição inferiores a 10,0 km² e correspondem em geral às obras de drenagem superficial como sarjetas, banquetas, descidas d'água e bueiros tubulares, cujas vazões são calculadas pelo **Método Racional**, com a fórmula:

$$Q = \frac{\text{C.I.A}}{3,60}$$

Onde:

Q = vazão de projeto (m3/s)

I = intensidade de precipitação (mm/h), para uma duração igual ao tempo de concentração.

A = área da bacia (km²)

C = coeficiente adimensional de deflúvio ou escoamento superficial (coeficiente de "RUN-OFF"), cujos valores estão representados nos Quadro 01 e 02.

Quadro 01 (Áreas Rurais)

Tipos de Superficie	Coeficientes "C", de "RUN-OF				
Revestimento asfáltico	0,8 - 0,9				
Terra compactada	0,4 - 0,6				
Solo natural	0,2 - 0,4				
Solo com cobertura vegetal	0,3 - 0,4				

Quadro 02 (Áreas Urbanas)

Tipos de Superficie	Coeficientes "C", de "RUN-OFF"				
Pavimentos de concreto de cimento Portland ou concreto betuminoso	0,75 a 0,95				
Pavimentos de macadame betuminoso	0,65 a 0,80				
Acostamentos ou revestimentos primários	0,40 a 0,60				
Solo sem revestimento	0,20 a 0,90				
Taludes gramados (2:1)	0,50 a 0,70				
Prados gramados	0,10 a 0,40				
Áreas florestais	0,10 a 0,30				
Campos cultivados	0,20 a 0,40				
Áreas comerciais, zonas de centro da cidade	0,70 a 0,95				
Zonas moderadamente inclinadas com ap	roximadamente				
50% de área impermeável	0,60 a 0,70				
Zonas planas com aproximadamente 60% de área impermeável	0,50 a 0,60				
Zonas planas com aproximadamente 30% de área impermeável	0,35 a 0,45				





PROJETO GEOMÉTRICO

O Projeto Geométrico foi elaborado de acordo com as Instruções de serviços para Projeto Geométrico (IS-11) do manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do SOP/CE.

O projeto geométrico foi desenvolvido de acordo com as características geométricas definidas pelo SOP, que normalmente adota para as suas vias como Rodovia Classe III conforme as Normas para Projeto Geométrico de Estradas de Rodagem do SOP/CE, cujos valores desejáveis são apresentados a seguir:

O projeto em planta está apresentado na escala 1:1000, nas peças Gráficas, onde são indicados o estaqueamento, os pontos notáveis de curva, PC/TS, SC, CS e ST/PT, os elementos das curvas, tais como ângulo central, raios de curvatura, comprimento de transição, desenvolvimento, etc., bem como, a localização dos bueiros, da rede de referência de nível e das amarrações implantadas em campo. Vale salientar que algumas curvas que necessitam de transição serão mantidas como circulares para evitar que alguns imóveis sejam desapropriados, pois as mesmas localizam-se nas travessias urbanas existentes ao longo do traçado.

O perfil do trecho está apresentado nas escalas 1:2000 na horizontal e 1:200 na vertical, nas peças gráficas. São indicados nas curvas de concordância vertical os seguintes elementos:

- Y Projeção horizontal da parábola da concordância:
- PCV Ponto de concordância vertical:
- PIV Ponto de inflexão vertical:
- PTV Ponto de tangência vertical;
- e Ordenada máxima da parábola.

A seção transversal tipo da plataforma acabada de pavimentação da rodovia é apresentada nas peças gráficas, para os segmentos em tangente e em curva com as seguintes dimensões:

- Semi-pista de rolamento: 3,00m;
- Dimensão total da plataforma: 6,00m;
- Superelevações: calculada para velocidade de 40km/h e raio específico de cada curva.

As taxas de superelevações adotadas assumiram valores máximos de 4%. A distribuição da superelevação foi feita em torno do eixo da rodovia.

A via está implantada em uma região muito plana. O Greide de projeto obedeceu ao terreno para evitar grandes cortes e aterros. Segue nos anexos o relatório horizontal do eixo.

PROJETO DE TERRAPLENAGEM

O projeto de terraplenagem foi elaborado de acordo com as Instruções de Serviço para Projeto de Terraplenagem (IS-12) do Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do SOP/CE.

Na execução das camadas de aterro deverá ser observada a seguinte sequência construtiva:

- A espessura da camada compactada não deverá ultrapassar 20 cm;
- Não será permitido o uso de solo com ISC < 3% e expansão > 2%;
- A compactação deverá atingir no mínimo, 100% da MEAS máxima obtida pelo ensaio DNIT-ME_47/64 (Proctor Normal)
- A espessura mínima da camada compactada não deverá ser inferior a 10cm.Em aterro com mais de 0,20m de altura, a camada final superior (última camada) deverá ser executada de acordo com as tolerâncias da SOP-ES-P-01/2.000 -Regularização do Subleito.



Engenheiro Civil 56528 D Setretaria de Infraestrutura e Desenvolvimento Urbana





A compactação dos solos nas proximidades das obras de drenagem ou áreas de dificil acesso, será feita com uso de equipamento adequado, como soquetes manuais e compactadores manuais vibratórios e pneumáticos, com espessuras das camadas compatíveis com o controle da MEAS e umidade.

Os controles geométricos e geotécnicos serão executados de acordo com as Especificações SOP-ES-T-06/2.000.

As seções tipo para complementação do aterro são apresentadas nas peças gráficas.

Os taludes deverão ter as seguintes inclinações:

Aterros: 3,0(H): 2,0(V)Cortes: 2,0(H): 3,0(V)

Foram elaboradas notas de serviço de terraplenagem para a devida demarcação dos serviços de elevação de greide.

Os volumes de terraplenagem foram obtidos a partir do cálculo dos volumes de aterros para os eixos projetados.

O cálculo dos volumes foi realizado a partir da diferença entre volumes das superfícies do Terreno Natural, através de um modelo digital do terreno (MDT) obtido a partir do levantamento topográfico, e a superfície projetada obtida pelas Cotas das vias projetadas. Estes volumes foram processados pelo software licenciado Autodesk Civil 3D versão 2010.

Os cálculos dos volumes efetuados encontram-se apresentados no "Quadro de Cubação", através do emprego da seguinte expressão:

$$V = [Sn + (Sn + 1)] D / 2$$

Sendo:

V: Volume em m3;

Sn: Área da Seção na posição n, em m²;

D: Distância entre as posições n e (n + 1).

O Projeto de Terraplenagem é apresentado nas peças gráficas, contendo os seguintes elementos:

- Seção transversal tipo da plataforma;
- Detalhe de execução das correções de erosões através de escalonamento dos aterros.

Segue nos anexos as notas de serviço de terraplenagem.

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

O Projeto de Pavimentação foi elaborado de acordo com as recomendações contidas nos termos de Referência e nas Normas de Procedimento para Projetos de Pavimentação do SOP. O mesmo é apresentado abordando os seguintes tópicos:

- Elementos Básicos:
- Concepção do Projeto de Pavimentação;
- Dimensionamento

Elementos Básicos

Os elementos, considerados básicos para o dimensionamento do pavimento a ser implantado neste segmento de rodovia, são os seguintes:

Estudos Geotécnicos

Estudos de Tráfego

Para efeito de dimensionamento consideramos as vias de tráfego muito leve e de acordo com o manual de dimensionamento de pavimentos flexíveis do estado de São Paulo para uma vida de Projeto de 10 anos podemos considerar o número N característico de 10⁵.

Edgard Alves Damaszeno Neto Ord de Desp Secr de Infraestratura e Desenvolvimento Urbano JOSE GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56628 D Secretaria de intraestrutura e Desenvolvimento Urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 V.



Concepção do Projeto de Pavimentação

Do ponto de vista geotécnico, o valor a ser considerado para o CBR do subleito, para efeito de dimensionamento das camadas do pavimento será o valor de projeto, ver quadro resumo no item estudos geotécnicos.

Dimensionamento do Pavimento

O dimensionamento do pavimento obedeceu aos critérios estabelecidos no método empírico do Manual de Pavimentação do DNIT de 2006 e obedecendo aos critérios estabelecidos, tem-se a seguinte constituição para o pavimento:

	Inic	iais										Ca	ımadas	do	Paviment	0							
Número	o "l	۱"					=	1,0	00E	+05		Re	vestim	ento):	TSI)				KR	=	1.2
CBR do	o Sı	ıb leite	D				=	12,1	%	(Xm	nin)	Ва	ise:			Sol	o Brit	а			KB		1.0
Hn (Tabela Dimens. DNIT)			=	30,5 cm		Sı	Sub-base:			Solo Estabilizado					KSB =	9.							
			=	14,8 cm			Re	forço:			-				KRF =		100						
CBR do	o Sc	olo par	ra Sı	ub F	3ase		=	28	%	(Xm	nin)		574								0		
Fator C	lim	ático F	₹egi	ona	I (FR)	=	1															
Espessi	ura	da Cai	mad	a de	e Bas	e					Espess	sura	da Cai	nad	a de Sub	Base							
RKR	+	BKB	≥	H2	0										h ₂₀ Ksb								
2,5	X	1,2	+	В	Х	1,0	≥	14,8			2,5	Х	1,2	+	15	X	1.0	+	h20	х	1,0	≥	30.5
В	≥	14,8	·	3	≥	11,8							30,5		3,0				12,5		,,,		00,0
Adotarei	mos	B=		15	cm	1					Adotare	emo	s SB=		15	cm	- 2		877870				
Espessu	ura	das Ca	amac	das	de S	ub Ba	ase			(Calculad	28			Adotadas								
Revestin											2,5				2,5								
Base											11,8				15.0								
Sub-base	е										12,5				15.0								
Reforço											0				0								
											26,716				32,5								

Estudos Geotécnicos

Dos estudos geotécnicos, foram obtidas as informações relativas ao comportamento do subleito, dos empréstimos, das ocorrências, areal e pedreira. Com os resultados obtidos nestes ensaios será possível escolher a solução a ser empregada na pavimentação deste segmento de rodovia.

PROJETO DE DRENAGEM

O Projeto de Drenagem foi elaborado com o objetivo de as vias de um sistema de drenagem eficiente, capaz de suportar as precipitações pluviométricas da região.

As obras de drenagem têm por objetivos:

 Interceptar e captar as águas que chegam e se precipitam nos acessos principais e nas vias de serviços e conduzi-las para local de deságue seguro, resguardando-se a estabilidade dos maciços terrosos;

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Desto Sycr de Infraestruty a e Desenvolvimento Urbano

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56628 D Secretaria de Mraestrutura e Desenvolvimento Urbano







- Conduzir o fluxo d'água de um lado para outro dos acessos e das vias de serviços, quando interceptado o talvegue, bem
 como captar as águas que escoam pelos dispositivos de drenagem superficial;
- Os elementos básicos utilizados para a elaboração do projeto originaram-se dos estudos hidrológidos, topográficos e geotécnicos, além de observações em campo.

Para alcançar o objetivo proposto, foram adotados os procedimentos metodológicos definidos pelas Normas do DNIT, que constitui referência básica, tanto no que toca ao cálculo hidráulico como na definição das obras tipo.

Sarjetas e Meio-fio

A capacidade teórica de vazão das sarjetas e meio-fio determinada pela fórmula de Manning modificado por IZZARD, ou seja:

$$Q = 0.375 * \left(\frac{Z}{n}\right) * i^{1/2} * y^{8/3}$$

Onde:

Q = vazão em m3/s:

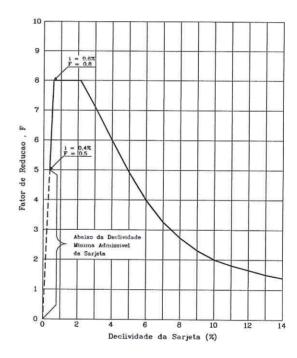
Z = inverso da declividade transversal;

i = declividade longitudinal;

y = profundidade da lâmina d'água;

n = coeficiente de rugosidade.

A descarga teórica obtida da expressão anterior foi corrigida pelo fator F, obtido em função da declividade longitudinal, do gráfico ao lado.



O cálculo da velocidade nas sarjetas é feito a partir da fórmula de Izzard, associada a equação da continuidade, onde temos:

$$V_0 = 0.958 * \frac{1}{Z_4^{\frac{1}{4}}} * \left(\frac{i^{\frac{1}{2}}}{n}\right)^{\frac{3}{4}} * Q_4^{\frac{1}{4}}$$

Onde:

n = coeficiente de Manning;

i = declividade da sarjeta.

Z = Inverso da declividade transversal

Q = Vazão na sarjeta.

O tempo de percurso na sarjeta pode ser determinado através da equação:

$$tp = \frac{d}{60Vo}$$

Onde:

tp = tempo de percurso na sarjeta, em min;

d = comprimento da sarjeta, em m.



JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de tripacestrutura e Desenvolviole do Urbano

Edgard Alves Damaszeno Neto Ord de Desportor de Infraestrutura : Desenvolvimento Urbaro







v₀ = velocidade de escoamento em m/s



Para as seções das vias do projeto em questão, foi calculada a vazão afluente, a vazão admissível no final do segmento e a distância de captação para determinar as intervenções cabíveis, considerando uma tirante d'água junto a guia de 6cm, para as declividades de 0,5% a 12,0%.

PROJETO DE SINALIZAÇÃO

O Projeto de Sinalização e Obras Complementares foi desenvolvido de acordo com as Instruções de Serviço para Projeto de Sinalização e Dispositivos de Segurança (IS-18), de Defensas (IS-19) e de Cercas (IS-20) do Manual de Serviços para Estudos e Projetos Rodoviários do SOP/CE.

O Projeto foi elaborado para uma velocidade de diretriz de 40km/h, um TMD menor que 2000 veículos e vida útil de 2 anos.

O Projeto de Sinalização Vertical indicou a implantação das seguintes placas:

- Placas Regulamentares
- Placas de Advertência
- Placas Indicativas
- Placas Educativas

As placas serão afixadas em suportes de madeira e confeccionadas em chapas de aço zincado especial.

O Projeto de sinalização horizontal indicou a execução dos seguintes elementos:

- Faixa Amarela Contínua
- Faixa Amarela Intercalada
- Faixa Branca de Bordo
- Símbolos no Pavimento, tais como faixa de retenção, faixa de pedestres e setas de indicação de sentido.
- Tachas e tachões.

A sinalização horizontal será executada com pintura de faixas e marcas no pavimento, empregando-se a cor branca para canalização e a cor amarela para proibição, podendo ser intercaladas ou contínuas, executadas em comprimento múltiplos de 4,00 metros e largura de 12 cm.

As faixas de bordo serão contínuas em toda a extensão do trecho.

Em função do Tráfego Médio Diário ser menor que 2000 veículos/dia, a tinta a ser utilizada deverá ser de materiais retro-refletivos a base de resina acrílica emulsionada em água, conforme norma NBR-13.699.

CONDIÇÕES GERAIS PARA EXECUÇÃO DA OBRA

Execução dos Serviços

O contratado deverá dar início aos serviços e obras dentro do prazo pré-estabelecido no contrato conforme a data da Ordem de Serviço expedida pela Prefeitura Municipal.

Os serviços contratados serão executados rigorosamente de acordo com estas especificações, os desenhos e demais elementos neles referidos.

Serão impugnados pela fiscalização todos os trabalhos que não satisfaçam às condições contratuais.

Ficará a CONTRATADA obrigada a demolir e a refazer os trabalhos impugnados logo após a oficialização pela fiscalização, ficando por seu contra exclusivo as despesas decorrentes dessas providências.

A CONTRATADA será responsável pelos danos causados a Prefeitura e a terceiros, decorrentes de sua negligência, imperícia e omissão.

Edgard Alves Danjascano Neto Ord de Desa Socr de Infraestrutura e Desenvolvimento Urbano JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Infraestrutura e Desenvolvintento Urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 O'





Será mantido pela CONTRATADA, perfeito e ininterrupto serviço de vigilância nos recintos de trabalho, cabendo-lhe toda a responsabilidade por quaisquer danos decorrentes de negligência durante a execução das obras, até a entrega definitiva.

A utilização de equipamentos, aparelhos e ferramentas deverá ser apropriada a cada serviço, a critério da Fiscalização e Supervisão. A CONTRATADA tomará todas as precauções e cuidados no sentido de garantir inteiramente a estabilidade de prédios vizinhos, canalizações e redes que possam ser atingidas, pavimentações das áreas adjacentes e outras propriedades de terceiros, e ainda a segurança de operários e transeuntes durante a execução de todas as etapas da obra.

Normas

São parte integrante deste caderno de encargos, independentemente de transcrição, todas as normas (NBR's) da Associação Brasileira de Normas Técnicas (ABNT), bem como as Normas do DNIT e SOP/CE, que tenham relação com os serviços objeto do contrato.

Materiais

Todo material a ser empregado na obra será de primeira qualidade e suas especificações deverão ser respeitadas. Quaisquer modificações deverão ser autorizadas pela fiscalização.

Caso julgue necessário, a Fiscalização e Supervisão poderão solicitar a apresentação de certificados de ensaios relativos a materiais a serem utilizados e o fornecimento de amostras dos mesmos.

Os materiais adquiridos deverão ser estocados de forma a assegurar a conservação de suas características e qualidades para emprego nas obras, bem como a facilitar sua inspeção. Quando se fizer necessário, os materiais serão estocados sobre plataformas de superfícies limpas e adequadas para tal fim, ou ainda em depósitos resguardados das intempéries.

De um modo geral, serão válidas todas as instruções, especificações e normas oficiais no que se refere à recepção, transporte, manipulação, emprego e estocagem dos materiais a serem utilizados nas diferentes obras.

Todos os materiais, salvo disposto em contrário nas Especificações Técnicas, serão fornecidos pela CONTRATADA.

Mão de Obra

A CONTRATADA manterá na obra engenheiros, mestres, operários e funcionários administrativos em número e especialização compatíveis com a natureza dos serviços, bem como materiais em quantidade suficiente para a execução dos trabalhos.

Todo pessoal da CONTRATADA deverá possuir habilitação e experiência para executar, adequadamente, os serviços que lhes forem atribuídos.

Qualquer empregado da CONTRATADA ou de qualquer subcontratada que, na opinião da Fiscalização, não executar o seu trabalho de maneira correta e adequada ou seja desrespeitoso, temperamental, desordenado ou indesejável por outros motivos, deverá, mediante solicitação por escrito da Fiscalização, ser afastado imediatamente pela CONTRATADA.

Assistência Técnica e Administrativa

Para perfeita execução e completo acabamento das obras e serviços, o Contratado se obriga, sob as responsabilidades legais vigentes, a prestar toda assistência técnica e administrativa necessária ao andamento conveniente dos trabalhos.

Despesas Indiretas e Encargos Sociais

Ficará a cargo da contratada, para execução dos serviços toda a despesa referente à mão-de-obra, material, transporte, leis sociais, licenças, enfim multas e taxas de quaisquer naturezas que incidam sobre a obra. A obra deverá ser registrada obrigatoriamente no CREA-CE em até cinco (05) dias úteis a partir da expedição da ordem de serviço pela Prefeitura Municipal devendo serem apresentadas a Prefeitura cópias da ART, devidamente protocolada no CREA-CE e Comprovante de Pagamento da mesma.

Condições de Trabalho e Segurança da Obra

Caberá ao construtor o cumprimento das disposições no tocante ao emprego de equipamentos de "segurança" dos operários e sistemas de proteção das máquinas instaladas no canteiro de obras. Deverão ser utilizados capacetes, cintos de segurança, luvas, máscaras, etc., quando necessários, como elementos de proteção dos operários. As máquinas deverão conter dispositivos de proteção, tais como: chaves apropriadas, disjuntores, fusíveis, etc.

Deverá ainda, ser atentado para tudo o que reza as normas de regulamentação "NR-18" da Legislação, em vigor, condições e Meio Ambiente do Trabalho na Indústria da Construção Civil.

Em caso de acidentes no canteiro de trabalho, a CONTRATADA deverá:

- a) Prestar todo e qualquer socorro imediato às vítimas;
- Paralisar imediatamente as obras nas suas circunvizinhanças, a fim de evitar a possibilidade de mudanças das circunstâncias relacionadas com o acidente; e
- c) Solicitar imediatamente o comparecimento da FISCALIZAÇÃO no lugar da ocorrência, relatando o fato.

A CONTRATADA é a única responsável pela segurança, guarda e conservação de todos os materiais, equipamentos, ferramentas e utensílios e, ainda, pela proteção destes e das instalações da obra.

A CONTRATADA deverá manter livre os acessos aos equipamentos contra incêndios e os registros de água situados no canteiro, a fim de poder combater eficientemente o fogo na eventualidade de incêndio, ficando expressamente proibida a queima de qualquer espécie de madeira ou de outro material inflamável no local da obra.

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Despi Sycri de Infraestrutara e Desenvolvimento Il bano JOSE GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Inflaestrutura e Desenvolvia Into Urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 P.



No canteiro de trabalho, a CONTRATADA deverá manter diariamente, durante as 24 horas, um sistema eficiente de vigilância efetuado por número apropriado de homens idôneos, devidamente habilitados e uniformizados, munidos de apitos, e eventualmente de armas, com respectivo "porte" concedido pelas autoridades policiais.

ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DA OBRA

Serão utilizadas as seguintes Especificações Gerais para Serviços de Obras Rodoviárias do SOP. Relativamente aos itens Medição e Pagamento dessas especificações, quando conflitantes com as Normas para Medição de Serviços e/ou Tabela de Preços do SOP, deverá ser adaptada para que essas Normas e Tabela sejam atendidas.

Terraplenagem

SOP-ES-T 01/00	Serviços Preliminares
SOP-ES-T 02/00	Caminhos de Serviço
SOP-ES-T 04/00	Cortes
SOP-ES-T 05/00	Empréstimos
SOP-ES-T 06/00	Aterros com solos

Pavimentação

SOP -ES-P 01/00	Regularização do Subleito
SOP -ES-P 03/00	Sub-Base Granular
SOP -ES-P 04/00	Base Granular
SOP -ES-P 08/00	Imprimação
SOP -ES-P 10/00	Tratamento Superficial Simples
SOP-ES-P 11/00	Tratamento Superficial Duplo

Drenagem

SOP-ES-D 02/00...... Meio-fio (Banquetas)

Sinalização

SOP-ES-S 01/00 Sinalização

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Desta Accr de Infranstruture Desenvolvemente urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7

Desenvolvemente urban

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Micaestrutura e Desenvolvimento Urbano



RELAÇÃO DE DESENHOS

70

As peças gráficas a seguir numeradas e organizadas conforme Lista de desenhos abaixo:

Prancha	Projeto	Conteúdo
01/20	Planta de Localização	Mapa de Localização
02/20	Projeto Geométrico	Plantas Baixa e Perfis Longitudinais
03/20	Projeto Geométrico	Plantas Baixa e Perfis Longitudinais
04/20	Projeto de Terraplenagem	Seção tipo de Terraplenagem
05/20	Projeto de Terraplenagem	Recomposição e Alargamento
06/20	Projeto de Terraplenagem	Seções Transversais
07/20	Projeto de Terraplenagem	Seções Transversais
08/20	Projeto de Terraplenagem	Seções Transversais
09/20	Projeto de Terraplenagem	Seções Transversais
10/20	Projeto de Terraplenagem	Seções Transversais
11/20	Projeto de Pavimentação	Seção tipo de Pavimentação
12/20	Projeto de Pavimentação	Gráfico de Distribuição dos Materiais
13/20	Projeto de Pavimentação	Planta da Localização de Ocorrências
14/20	Projeto de Sinalização	Planta Baixa
15/20	Projeto de Sinalização	Planta Baixa
16/20	Projeto de Sinalização	Placas do Trecho
17/20	Projeto de Sinalização	Detalhe Sinalização Vertical
18/20	Projeto de Sinalização	Detalhe Sinalização Vertical
19/20	Projeto de Sinalização	Detalhe Sinalização Vertical
20/20	Projeto de Sinalização	Detalhe Sinalização Horizontal

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de infraestrutura e Desenvolvinierio Urbano

Edgard Alves Damasceno Neto Ord. de Desp Secr. de Infraestratura e Desenvolvimento Urbano

> Leonardo Silveira Lima Eng. Civil NRNP 060158106-7

P

ART

71

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Despo Sycr de Infraestrutora e Desenvolvimento Urbano



JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro civil 55528 D Secretaria de Macestrutura e Desenvolvinanto Urbano

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7 b'





Anotação de Responsabilidade Técnica - ART Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

ART OBRA / SERVIÇO Nº CE20200596744

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Ceará

COMPLEMENTAR à CE20190495075

1. Responsável Técnico

LEONARDO SILVEIRA LIMA

Título profissional: ENGENHEIRO CIVIL

RNP: 0601581067

Registro: 14646D CE

Empresa contratada: GEOPAC ENGENHARIA E CONSULTORIA EIRELI - EPP

Registro: 0000400998-CE

2. Dados do Contrato

Contrato: 0606.002/2019

Valor: R\$ 1.000,00

Contratante: MUNICÍPIO DE ARACATI

CPF/CNPJ: 07.684.756/0001-46

RUA CORONEL ALEXANDRINO

Nº: 1272

CEP: 62800000

Complemento: Cidade: Aracati

UF: CE

Celebrado em: 06/06/2019 Tipo de contratante: PESSOA JURÍDICA DE DIREITO PÚBLICO

Ação Institucional: NENHUMA - NÃO OPTANTE

3. Dados da Obra/Serviço

OUTROS LOCALIDADES PEDREGAL, PEDRA REDONDA, CÓRREGO DOS RODRIGUES, CÓRREGO DA Nº: NICA, LAGOA DO MATO, FONTAINHA, SÃO CHICO E RETIRINHO.

Complemento:

Bairro: DIVERSOS

Bairro: CENTRO

Cidade: ARACATI

UF: CE

CEP: 62800000

Previsão de término: 06/06/2020

Coordenadas Geográficas: 0,0

Finalidade: SEM DEFINIÇÃO Proprietário: MUNICÍPIO DE ARACATI Código: Não especificado

CPF/CNPJ: 07.684.756/0001-46

4. Atividade Técnica

Data de Início: 06/06/2019

15 - Elaboração	Quantidade	Unidade
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.2 - BUEIRO	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.8 - SARJETA	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.7 - MEIO-FIO	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> GEOTECNIA E GEOLOGIA DA ENGENHARIA -> SONDAGENS -> DE SONDAGEM GEOTÉCNICA -> #TOS_3.2.1.1 - A TRADO	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> TOPOGRAFIA -> LEVANTAMENTOS TOPOGRÁFICOS BÁSICOS -> DE LEVANTAMENTO TOPOGRÁFICO -> #TOS_33.1.1.3 - PLANIALTIMÉTRICO	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> AGRIMENSURA -> AEROFOTOGRAMETRIA -> #TOS_36.2.2 - DE LEVANTAMENTO AEROFOTOGRAMÉTRICO	1,00	un
5 - PROJETO > TOS CONFEA -> TRANSPORTES -> INFRAESTRUTURA RODOVIÁRIA -> #TOS_4.1.2 - DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA PARA RODOVIAS	1,00	un
35 - Elaboração de orçamento > TOS CONFEA -> TRANSPORTES -> INFRAESTRUTURA RODOVIÁRIA -> #TOS_4.1.2 - DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA PARA RODOVIAS	1,00	un
35 - Elaboração de orçamento > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.2 - BUEIRO	1,00	un
35 - Elaboração de orçamento > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.8 - SARJETA	1,00	un
35 - Elaboração de orçamento > TOS CONFEA -> OBRAS HIDRÁULICAS E RECURSOS HÍDRICOS -> SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> DE SISTEMAS DE DRENAGEM PARA OBRAS CIVIS -> #TOS_5.3.1.7 - MEIO-FIO	1,00	un

Após a conclusão das atividades técnicas o profissional deverá proceder a baixa desta ART

ELABORAÇÃO DE PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA EM DIVERSAS LOCALIDADES NO MUNICÍPIO DE ARACATI/CE.

A autenticidade desta ART pode ser verificada em: https://crea-ce.sitac.com.br/publico/, com a chave: 1Zd6a Impresso em: 22/01/2020 às 08:30:04 por: , ip: 189.45.103.161













Anotação de Responsabilidade Técnica - ART Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

CREA-CE

ART OBRA / SERVIÇO Nº CE20200596744

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Ceará

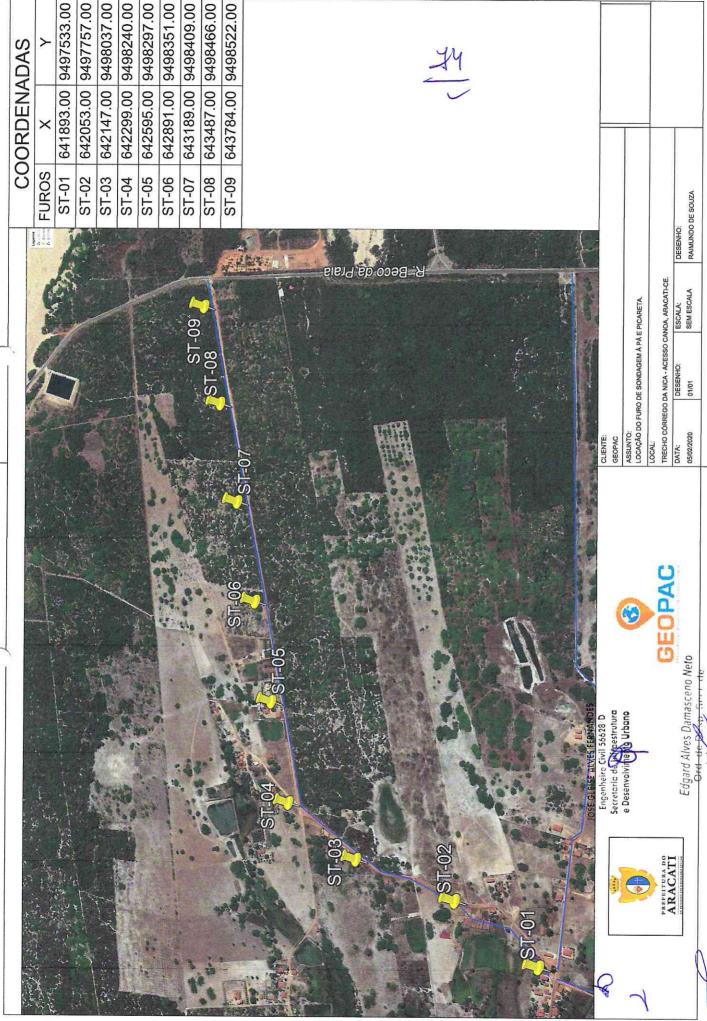
COMPLEMENTAR à CE20190495075

6. Declarações		
 Declaro que estou cumprir 5296/2004. 	do as regras de acessibilidade previ	stas nas normas técnicas da ABNT, na legislação específica e no decreto n.
7. Entidade de Class	e	
NENHUMA - NÃO OPTANT	E	
8. Assinaturas		
Declaro serem verdadeiras a	as informações acima	LEONARDO SILVEIRA LIMA - CPF: 796.909 213-34
	de de	Edgard Alves Damosceno Neto
Local	data	MUNICÍPIO DE ARACATI+/CNPJ::07.684.756/0001-46
9. Informações		Desenvolvimento Uchano
* A ART é válida somente qu	uando quitada, mediante apresentaç	ão do comprovante do pagamento ou conferência no site do Crea.
* Somente é considerada vá	lida a ART quando estiver cadastrad	la no CREA, quitada, possuir as assinaturas originais do profissional e contratante.
10. Valor		
Valor da ART: R\$ 88,78	Registrada em: 21/01/2020	Valor pago: R\$ 88,78 Nosso Número: 8213804117











Desenvolvimento Urbano



					В	OLE ⁻	TIM DE SONDAGEM	7	5					
	PROJETO:	PROJETO DE D DE ACESSO			BRAD	DATA:	EXECUTOR:							
PAVIMENTAÇÃO	TRECHO:	ESTRADA DE					DA (TRECHO CÓRREGO DA NICA / RACATI-CEARA	JANEIRO/20	José Maria					
	SEGMENTO	DRE	NAGE	M, TER	RAPI	ENAGE	EM E PAVIMENTAÇÃO	20						
ESTACA OU Km	FURO Nº	AMOSTRAS	LADO	PROFU	INDID	ADE (m	C	LASSIFICA	ÇÃO VISUAL					
		5							•					
ACESSO CANOA		amostra 01	T	0,00	а	0,15	ATERRO - Areia fina e média pouco sitosa com pedregulho, cor variegada							
QUEBRADA	1	amostra 02	E	0,15	а	1,50	SUBLEITO - Areia fina e média							
105000 041104	2	amostra 01		0,00	а	0.20	ATERRO - Areia fina e média n	nuco siltosa co	m nedregulho, cor verienada					
ACESSO CANOA QUEBRADA		amostra 02	E	0,00	a	-	ATERRO - Areia fina e média pouco siltosa com pedregulho, cor variegada SUBLEITO - Areia fina e média popuco siltosa, cor amarelada							
		amosta oz	+	0,20	a	1,00	ODELITO - Areia lilla e lliedi	a populo silloso	a, coi amareiada					
ACESSO CANOA	3	amostra 01	- D	0,00	а	0,45	ATERRO - Areia fina e média po	ouco siltosa cor	n pedregulho, cor variegada					
QUEBRADA		amostra 02] V	0,45	а	1,50	SUBLEITO - Areia fina e média	pouco siltosa, o	cor esbranquiçada					
105000 011101	4	amostra 01		0,00	a	0.13	ATERRO - Areia fina e média no	ATERRO - Areia fina e média pouco siltosa, cor amarelada						
ACESSO CANOA QUEBRADA		amostra 02	E	1 500	a		SUBLEITO - Areia pedregulhosa pouco siltosa, cor variegada							
				0,10		1,00	Total pourogamos	a podoo ontood,	, sor ranoguad					
ACEESO CANOA QUEBRADA	5	amostra 01	D	0,00	а	1,50	SUBLEITO - Areia fina e média	pouco siltosa, o	cor amarelada					
ACESSO CANOA	6	amostra 01	Ε	0,00	а	0,20	ATERRO - Areia fina e média p	edregulhosa po	ouco siltosa, cor variegada					
QUEBRADA	0	amostra 02		0,20	а	1,50	SUBLEITO - Areia fina e média pouco siltosa, cor amarealada							
				8										
ACESSO CANOA	7	amostra 01	D		а		ATERRO - Silte arenoso, cor va							
QUEBRADA		amostra 02		0,15	а	1,50	SUBLEITO - Areia fina e média	pouco siltosa,	cor amarelada					
ACESSO CANOA QUEBRADA	8	amostra 01	D	0,00	а	1,50	ATERRO - Areia fina e média p	ouco siltosa, co	or amarelada					
105000 011101														
ACESSO CANOA QUEBRADA	9	amostra 01	D	0,00	a	1,50	ATERRO - Areia fina e m,édia p	ouco siltosa, co	or amarelada					

Edgard Alves Damasceno Nel Ord de Desp Secr de Infraesi quira e Desenvolvimento Urbano JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Inflaestrutura e Desenvolvimento Urbano





	OBSERVAÇÕES									SUBLEITO: PROCTOR	NORMAL										FOLHA Nº: 01/01	JANEIRO/2020
			ATERRO	SUBLEITO	ATERRO	SUBLEITO	ATERRO	SUBLEITO	ATERRO	SUBLEITO	SUBLEITO	ATERRO	SUBLETO	ATERRO	SUBLEITO	ATERRO	ATERRO				FOLHA	JANE
ISC/	8	%	13.9	13.7	12,1	12.4	13.0	12,4	14,0	12.1	13,6	12.3	13.7	10,1	12.5	12.9	15,5		T	\vdash		ARA
ISC/	5	Exp.	0.16 13.9		0,10 12,1			0,00 12,4	0,00 14,0	0,22 12,1	0,00 13,6	0,17	0,00 13,7	0,78 10,1	0.00 12.5	0.00	0,00 15,5			=	ONO	S :
Compactação Laboratório	(*) Golpes	Dmax	1,875	1,793	1,870	1,795	1,873	1,788		1,880		1,888	1,787	1,837	1,795		1,789			ENAGEM SO A CC ICA / CA	SSO A C IICA / CA ARÁ	ARACAT
Compa	9 (*)	Hot	7.2	7,0	7,0	0'9	7,5	0,9	6,2	8,0	6,3	8,0	6,5	11,0	0'9	7,0	6,4			ERRAPL	DE ACE GO DA N ATI - CE/	A QUEBF RADA),
Compactação Campo	(*) Golpes	Dens. Média	-																	TO DE DRENAGEM, TERRAPLENA AÇÃO DA ESTRADA DE ACESSO IA, (TRECHO CÓRREGO DA NICA QUEBRADA), ARACATI - CEARÁ	A CANO	
Compa	(*)	Umid. Média											Ċ							DREN DA ES RECHO		CESSO / CANO
Classific	olassific ação		A-2-4	A-3	A-2-4	A-3	A-2-4	A-3	A-3	A-2-4	A-3	A-2-4	A-3	A-6	A-3	A-3	A-3			PROJETO DE DRENAGEM, TERRAPLENAGEM E PAVIMENTAÇÃO DA ESTRADA DE ACESSO A CONOA QUEBRADA, (TRECHO CÓRREGO DA NICA / CANOA QUEBRADA), ARACATI - CEARÁ	ESTRADA DE ACESSO A CANOA QUEBRADA (TRECHO CÓRREGO DA NICA / CANOA QUEBRADA), ARACATI - CEARA	
		%																		PRC AVIMI QUEB		STRA
E.A. 1.G		%																			-	CÓRIE
⋖	as	N10 N40 N200	17	4	13	2	17	4	3	20	7	22	4	88	5	9	4				Т0:	ë
GRANULOMETRIA	% que passa nas peneiras	0 N4	74 53	0 74	2	99 0	3 22	0 74	0/ 0	8 49	29 (3 28		83	11	7	99				PROJETO	TRECHO:
M E	nas p	N4 N1	83	8	32 85	90	80 73	0 100	0 100	75 68	0 100	1 76	0 10	79 73	0 100	9	0 100				Δ.	
n L	assa	3/8" N	300	100 100 100	100 92	100 100 100	87 8	100 100 100	100 100 100	85 7	100 100 100	88 81	100 100 100	89 7	100 100 100	100 100 100	100 100	-			RA	
RAN	d an b	1.3	66	_	1 00		96		100	88											ARACATI - CEARÁ	
	%	2	100	100 100	100 100	100 100	100	100 100	100	100	100 100	100 100	100 100	100 100	100 100	100 100	100 100	-			CATI	
S	S	Ч	0,0	, 0'0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	11,9 1	0,0	0,0	0,0				ARA	
LIMITES	FÍSICOS	11	0'0	0'0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0 0	34,1	0,0 0,0	0'0 0	0,0	1			E 00	
	Ē,		0,15	1,50	0,20	1,50		-	0,13	1,50	1,50		1,50	0,15	1,50	1,50	1,50				ISAIOS ATERIAL	2
	PROFUND.(m)		00'0	0,15		0,20		\dashv	\dashv	0,13	000	\dashv	0,20	\dashv	0,15	0000	0,00				COM MA	
	5 		_	_	\dashv			\dashv	4				9		7	8	6	+	-		TADOS TADOS VIA EN	
	ESTACA FURO			CESSO ARACATI / CANO		0	_	-	-	-					EST. DA NATUREZA		EST. DA NATUREZA			RESUMO DOS RESULTADOS DOS ENSAIOS DE LABORATÓRIO EXECUTADOS COM MATERIAL DO SUBLEITO DA VIA EM PROJETO		Z.

Leonardo Silveira Lima Eng. Civil | RNP 060158106-7

JOSE GLEISE ALVES FERNANDES
Engenheira Civil 56528 D
Serrestoria de princaestrutura
e Desenvolvinania urbano

Edgard Alves Damasceno Net. Ord de De et Secr de Infraes (Liberale Desenvolvimento Urbano



RESUMO DOS ENSAIOS

OBRA: PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA NO TRECHO CÓRREGO DA NICA AO ACESSO CANOA

LOCAL: CÓRREGO DA NICA - ARACATI

ART: CE20200596744

77

OCALIZA	AÇÃO:			CÓRRE	GO DA NICA -	ARACATI/CE			/				
TRECHO:			(CÓRREGO DA N	COLUMN TANDESCRIPTION	CANOA QUEBRA	DA	JAZIDA (JB-01) - BASE					
DATA:					JANEIRO/20	20	T		T	T Drie	1		
FURO N°		1	2	3	4	5	6	7	8				
	NDIDADE	DE	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00			
{1	m)	ATÉ	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00			
ESTACA			2	20	40	60	80	100	120	140			
	POSI	ÇÃO	D E D E D				E						
		2"	100	100	100	100	100	100	100	100	100		
		1"	90	84	87	88	86	88	88	88	92		
ETRIA	% 0	3/8"	69	60	65	57	60	59	63	64	60		
GRANULOMETRIA	PASSANDO %	Nº 4	54	43	46	45	51	46	48	50	51		
GRAN	PAS	Nº 10	42	31	32	36	40	35	37	39	43		
		N° 40	25	22	23	27	27	24	27	28	34		
		Nº 200	10	12	14	15	19	14	15	14	22		
LL		26	25	25	34	30	27	27	NL	27			
	IP		9	9	7	14	7	7	7	NP	9		
	IG		0	0	0	0	0	0	0	0	0		
17.55	EA												
	НВІ	र	A-2-4	A-2-4	A-2-4	A-2-6	A-2-4	A-2-4	A-2-4	A-1-a	A-2-4		
	FAIX	A	В	ВВ		В	D	В	В	В	D		
	h	ótima (%)	10,5	8,8	8,1	13,8	8,7	9,5	10,1	10,4	7,5		
PRCUTOR	Dm	áx. (g/cm³)	2093	2060	2073	2014	2078	2143	2034	2094	2090		
PRC	EXP	ANSÃO (%)	0,00	0,00	0,00	0,00	0,40	0,00	0,00	0,00	0,20		
	į	.S.C. (%)	90	86	81	75	79	90	93	88	85		
GRA	AU DE COM	PACTAÇÃO											
l	UMIDADE N												
	CLASSIFIC	757.1		GRUPO		VISTO:	***********				-		
	Excele			A-1a;A-1b;A-3		_							
	Bom Frace			A-2-4;A-2-5;A-2-6	Ÿ	1							
	Pobr			A-4;A-5;A-6 A-7-5;A-7-6		-							

JOSE GLEISE ALVES FERNANDES Engenheire Sivil 56528 D Secretaria de Vil coestrutura e Desenvolvinanto Urbano

LEONARDO SILVEIRA LIMA ENG. CIVIL RNP 060158106-7

Edgard Alves Parnasceno Neto Ord de Daso Secr de Infraes Vutura e Desenvolvimento Urban





RESUMO DOS ENSAIOS - TRATAMENTO ESTATÍSTICO

OBRA: PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA NO TRECHO CÓRREGO DA NICA AO ACESSO CANOA

LOCAL: CÓRREGO DA NICA - ARACATI

ART: CE20200596744

78

LOCALIZA	AÇÃO:			CÓRREG	O DA NICA - AR	ACATI/CE			ocor	RÊNCIA		
TRECHO:			C	ÓRREGO DA NI	CA - ACESSO C		DA	JAZIDA (JB-01) - BASE				
DATA:					JANEIRO/2020				07421571(02			
	FURG) Nº										
PROFUNDIDADE DE												
(1	m)	ATÉ							M			
	ESTA	CA										
	POSI	ÃO	х	σ	±	XMÍN	XMÁX	XPROJ	MAX	MIN		
		2"	100	0,00	0,00	100	100	100	100	100		
		1"	88	2,26	2,51	85	90	87	92	84		
ETRIA	% 0	3/8"	62	3,69	4,10	58	66	60	69	57		
GRANULOMETRIA	PASSANDO %	N° 4	48	3,53	3,92	44	52	47	54	43		
GRAN	PAS	Nº 10	37	4,18	4,64	33	42	35	43	31		
		Nº 40	26	3,54	3,92	22	30	25	34	22		
		N° 200	15	3,57	3,96	11	19	13	22	10		
	LI		26	5,07	5,63	21	32	24	34	15		
	IP		8	2,92	3,24	5	11	7	14	3		
	IG		0	0,00	0,00	0	0	0	0	0		
	EA											
	НВ	R	A-2-4									
	FAD	(A										
	h	ótima (%)	10	1,85	2,05	8	12	9	13,8	7,5		
PRU-TOR NORMAL	Dn	náx. (g/cm³)	2075	37,37	41,48	2034	100	2059	2143	2014		
PRC, NOR	EXI	PANSÃO (%)	0	0,14	0,16	0	0	0	0,4	0		
		.s.c. (%)	85	6	6,51	79	92	83	93	75		
GR.	AU DE COM	IPACTAÇÃO										
i	UMIDADE I	IATURAL										

JOSE GLEISE ALVES FERNANDES Engenheiro Civil 56528 D Secretaria de Ancaestrutura e Desenvolviniano Urbano LEONARDO SILVEIRA LIMA ENG. CIVIL RNP 060158106-7

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Desp Secr de Infraestivura e Desenvolvimento Urbano









RESUMO DOS ENSAIOS

OBRA: PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA NO TRECHO CÓRREGO DA NICA AO ACESSO CANOA

LOCAL: CÓRREGO DA NICA - ARACATI

ART: CE20200596744

79

LOCALIZ					GO DA NICA - ARA				OCORI	RÊNCIA	
TRECHO	:		С		IICA - ACESSO CA		DA	JAZIDA (JSB-02) SUB - BASE / EMPRÉSTIN			
DATA:			ļ	T	JANEIRO/2020			JAZIDA	(330-02) 306	- DAGE / CIVIPP	KESTINO
	FUR	O Nº	1	2	3	4	5	6	7	8	9
	PROFUNDIDADE DE (m) ATÉ		0,00	0,00	0,00						
(2,00	2,00	2,00						
	EST	ACA									
	POS	IÇÃO									
		2"	100	100	100						
		1"	100	100	100						
IETRIA	% 00	3/8"	96,2	96,9	96,5						
GRANULOMETRIA	PASSANDO %	N° 4	90,1	90,2	90,5						
GRAI	PA	Nº 10	87,7	87,4	87,9						
		Nº 40	77,3	69,7	74,7						
Wa		N° 200	20,8	24,2	23,4						
	L	L									
	IF	•									
	IG	;		A SIC PROPERTY.							
	E/	4									
	НВ	R	A-2-4	A-2-4	A-2-4						
	FAD	KA									
	h	ótima (%)	7,3	7,8	7,5						
26 GOLPES	Dn	náx. (g/cm³)	1965	1974	1942						
26 G	EXI	PANSÃO (%)	0,00	0,00	0,00						
	1	I.S.C. (%)	32	28	30						
GRA	AU DE COM	IPACTAÇÃO									
ι	JMIDADE N	IATURAL									

JOSÉ GLEISE ALVES FERNANDES Engenheire Givil 55528 D Secretaria de Unicastrutura e Desenvolvimiento Urbano LEONARDO SILVEIRA LIMA ENG. CIVIL RNP 060158106-7

Edgard Alves Damasceno Neto Ord de Destribera de Infraestribera d Desenvolvimento Urbano



