



Schettini
ENGENHARIA



PROJETO DE ENGENHARIA

**INFRAESTRUTURA URBANA
PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E
DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS**

**COMPLEXO PIONEIROS
ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO
REGIÃO URBANA DO ANHANDUIZINHO
SETOR BÁLSAMO / PROSA**

CAMPO GRANDE / MS

PROJETO EXECUTIVO



www.schettini.eng.br

www.schettini.eng.br

INFRAESTRUTURA URBANA PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS



**COMPLEXO PIONEIROS
ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO
REGIÃO URBANA DO ANHANDUIZINHO
SETOR BÁLSAMO / PROSA**

CAMPO GRANDE / MS

**JULHO / 2025
PROJETO EXECUTIVO**

Proprietário: Prefeitura Municipal de Campo Grande
Interveniente: Consórcio Intermunicipal de Desenvolvimento Sustentável da Região Central de Mato Grosso do Sul – Central/MS
Elaboração: Schettini Engenharia Ltda
Concorrência Eletrônica nº 003/2024.

Destacamos que as informações aqui fornecidas são cópias espelhadas dos projetos desenvolvidos pela projetista e não podem ser alteradas, sendo exclusivamente para consulta. Todas as informações fornecidas estão resguardadas, para efeito de preservação da autoria e direitos, pela Lei Federal nº 9.610/98, não podendo sofrer alterações de qualquer natureza



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



LISTA DE ILUSTRAÇÕES

Figura 1 – Mapa de localização da Obra

Figura 3 – Foto 01 – Coordenadas geográficas: (20°31'28.58"S;
54°37'40.26"O)

Figura 4 – Foto 02 – Coordenadas geográficas: (20°31'23.18"S;
54°37'42.67"O)

Figura 5 – Foto 03 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.60"S;
54°37'44.97"O)

Figura 6 – Foto 04 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.94"S;
54°37'45.56"O)

Figura 7 – Foto 05 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.84"S;
54°37'50.20"O)

Figura 8 – Foto 06 – Coordenadas geográficas: (20°31'22.72"S;
54°37'50.77"O)

Figura 9 – Foto 07 – Coordenadas geográficas: (20°31'10.93"S;
54°37'42.89"O)

Figura 10 – Foto 08 – Coordenadas geográficas: (20°31'3.10"S;
54°37'39.17"O)

Figura 25 – Esquema ilustrativo das funções de cada via

Figura 26 - Modelo Digital do Terreno

Figura 27 – Resumo dos Ensaios

Figura 28 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 01

Figura 29 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 03

Figura 30 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 05

Figura 31 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 07

Figura 31 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 09

Figura 31 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 11

Figura 15 – Carta Geotécnica de Campo Grande

Figura 33 – Resumo de defeitos – Codificação e Classificação.

Figura 34 – Ábaco de dimensionamento de pavimentos flexíveis

Figura 35 – Coeficiente estrutural “K” para cada tipo de base

Figura 36 – Posicionamento das placas na via



Figura 37 – Vida útil do material

LISTA DE QUADROS

Quadro 1 – Metas

Quadro 2 – Vias de objeto de implantação asfáltica

Quadro 3 – Estrutura do Pavimento

Quadro 5 – Distâncias médias de transporte dos insumos – DMT

Quadro 6 – Cenários de projeto/tráfego

Quadro 8 – Planilha de Dimensionamento da Drenagem – TR 10 anos

Quadro 9 – Padrão relativo a formas e cores – placas de sinalização vertical



SUMÁRIO

PARTE 1 – APRESENTAÇÃO	7
1 APRESENTAÇÃO	8
1.1 INTRODUÇÃO	8
1.2 JUSTIFICATIVA DE INTERVENÇÃO NO COMPLEXO	9
1.3 LEVANTAMENTO DE MERCADO	10
1.4 PROJETO PROPOSTO	12
1.5 DADOS DO CONTRATO	15
1.6 RELATÓRIO FOTOGRÁFICO	16
1.7 PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA – IMPLANTAÇÃO	20
1.8 DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS	21
1.9 DMT	21
1.10 PASSEIO COM ACESSIBILIDADE	22
1.11 SINALIZAÇÃO VIÁRIA	23
PARTE 2 – ESTUDOS TÉCNICOS PRELIMINARES	24
2 ESTUDOS TÉCNICOS PRELIMINARES	25
2.1 ESTUDOS TOPOGRÁFICOS	25
2.2 ESTUDO DE TRÁFEGO – HIERARQUIZAÇÃO VIÁRIA	28
2.3 ESTUDOS HIDROLÓGICOS	32
2.4 ESTUDOS GEOTÉCNICOS	35
PARTE 3 – PROJETOS	64
3 PROJETOS	65
3.1 PRELIMINARES	65
3.2 SISTEMA VIÁRIO	65
3.3 PROJETO DE DRENAGEM	67
3.4 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO	74
3.5 SINALIZAÇÃO VIÁRIA	78
PARTE 4 – ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS	85
4 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS	86
4.1 PRELIMINARES	86
4.2 ESPECIFICAÇÕES GERAIS DE SERVIÇO	86

Ricardo Schettini Figueiredo - Eng. Civil. CREA-RJ 52.656/D Visto MS 2.900



SCHETTINI ENGENHARIA
 Rua Alberto Neder, nº 352
 Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
 Campo Grande - MS
 CEP 79020-336

CREA/MS 3865
 +55 67 3042-0681





PARTE 1 – APRESENTAÇÃO



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



1 APRESENTAÇÃO

1.1 INTRODUÇÃO

Este volume único - **PROJETO EXECUTIVO** – contém os elementos informativos gerais do Projeto de Infraestrutura Urbana – Pavimentação Asfáltica e Drenagem de Águas Pluviais, no **COMPLEXO PIONEIROS - ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO - REGIÃO URBANA DO ANHANDUIZINHO - SETOR BÁLSAMO / PROSA**, município de Campo Grande, Estado de Mato Grosso do Sul.

1.1.1 Generalidades

A área objeto de intervenção localiza-se na Região Urbana do Anhanduizinho, ao sudoeste do município e possui dois acessos principais, sendo eles:

Avenida Senador Filinto Muller: (20°31'03.21"S; 54°37'39.33"O);

Rua da Divisão: (20°31'19.43"S; 54°38'04.85"O);

Com uma população que gira em torno de 185 mil habitantes, a região do Anhanduizinho conta com 14 bairros: Aero Rancho, Centro-Oeste, Parati, Alves Pereira, América, Centenário, Guanandi, Jacy, Jockey Club, Lageado, Los Angeles, Pioneiros, Piratininga e Taquarussu.

A partir de cada bairro surgem diversos loteamentos, que desenvolvem as características da região.

Entre as referências de desenvolvimento está o bairro Parati, que se tornou o corredor gastronômico; a ciclovia executada na Avenida dos Cafezais que se tornou a espinha dorsal do bairro e o Aero Rancho, atual bairro mais populoso de Campo Grande – com quase 40 mil residentes.

O Anhanduizinho faz limite com a região do Bandeira, do Centro e do Lagoa. E o encontro das águas do córrego Segredo com o Prosa fez dá origem ao rio Anhandui, responsável pelo crescimento da região.



1.1.2 Metas

A meta deste projeto é dotar a área selecionada das melhorias apresentadas no quadro abaixo:

Quadro 1 – Metas

ITEM	RESUMO	QUANT.	UNID.
		EXECUTIVO	
1	SERVIÇOS PRELIMINARES	16,00	M2
2	REMOÇÕES, DEMOLIÇÕES E SUPRESSÕES	708,12	M2
3	MICRODRENAGEM - TERRAPLENAGEM	13.514,08	M3
4	MICRODRENAGEM - GALERIAS	3.507,32	M
5	MICRODRENAGEM - DISPOSITIVOS AUXILIARES	136,00	UN
6	MICRODRENAGEM - RECOMPOSIÇÃO DO PAVIMENTO	508,43	M2
7	RESTAURAÇÃO DO PAVIMENTO - RECAPEAMENTO ASFÁLTICO	1.017,22	M2
8	IMPLANTAÇÃO DE VIAS - TERRAPLENAGEM	12.104,24	M3
9	IMPLANTAÇÃO DE VIAS - PAVIMENTAÇÃO	19.561,22	M2
10	SERVIÇOS COMPLEMENTARES	4.562,85	M
11	PASSEIO COM ACESSIBILIDADE	7.371,27	M2
12	SINALIZAÇÃO VIÁRIA DEFINITIVA HORIZONTAL E VERTICAL E DISPOSITIVOS DE SEGURANÇA	336,18	M2
13	ADMINISTRAÇÃO LOCAL	9,00	MÊS

Fonte: o Autor (2025).

1.2 JUSTIFICATIVA DE INTERVENÇÃO NO COMPLEXO

A implementação de um projeto de pavimentação asfáltica e drenagem de águas pluviais no Residencial Botafogo é fundamental para melhorar a infraestrutura urbana e a qualidade de vida dos moradores. A pavimentação asfáltica proporcionará um tráfego mais seguro e eficiente, reduzindo a poeira e o desgaste dos veículos, além de facilitar o acesso a serviços essenciais, como transporte público e emergencial.

A drenagem adequada das águas pluviais é crucial para prevenir alagamentos e a formação de poças, que podem causar danos materiais e riscos à saúde pública. Com a intensificação das chuvas, a falta de um sistema de drenagem eficaz pode levar a problemas sérios, como a erosão do solo e a deterioração das vias. A implementação de um sistema de drenagem bem planejado garantirá a segurança dos pedestres e motoristas, minimizando os impactos das chuvas e contribuindo para a sustentabilidade do bairro.

Além disso, a melhoria na infraestrutura viária e de drenagem pode valorizar a área, atraindo novos investimentos e promovendo o desenvolvimento econômico local. Portanto, a realização deste projeto é essencial para atender



às necessidades da população, garantir a mobilidade urbana e promover um ambiente saudável e seguro.

1.3 LEVANTAMENTO DE MERCADO

Este item consiste na análise das alternativas disponíveis, bem como na justificativa técnica e econômica das soluções propostas neste estudo de viabilidade. Ao longo deste relatório, serão apresentadas as opções disponíveis na região de Campo Grande, juntamente com a avaliação das alternativas que se destacaram como as mais adequadas, considerando todos os fatores envolvidos na análise.

No contexto da análise de mercado para soluções de pavimentação, consideramos duas opções principais para o revestimento: o Concreto Betuminoso Usinado a Quente (CBUQ) e o Tratamento Superficial Duplo (TSD).

O CBUQ destaca-se por sua alta durabilidade e resistência ao tráfego intenso, proporcionando excelente aderência e otimizando o escoamento superficial sob a camada de revestimento, o que reduz significativamente os riscos de aquaplanagem. Contudo, essa solução apresenta um custo elevado, tanto na aplicação quanto na manutenção, além de requerer usinas especializadas para sua produção.

Em contrapartida, o TSD apresenta um custo inicial mais baixo e uma rápida aplicação, reduzindo o tempo de interrupção do tráfego, sendo adequado para regiões com menor intensidade de veículos. Contudo, sua durabilidade é inferior à do CBUQ, resultando em uma necessidade maior de manutenção ao longo do tempo.

Para a camada de estrutura do pavimento, avaliamos quatro opções: bica corrida, brita graduada, mistura de solo-brita e mistura de solo-cimento.

A bica corrida se caracteriza por seu custo relativamente baixo e facilidade de aplicação, oferecendo uma boa capacidade de drenagem. No entanto, sua resistência mecânica é inferior, e pode demandar manutenção frequente sob tráfego intenso.



A brita graduada, que normalmente oferece uma base sólida e boa resistência, não pode ser utilizada na região devido à ausência de usinas que operem esse material, em razão da necessidade de máquinas específicas.

A mistura de solo-brita é uma alternativa de baixo custo e fácil produção, proporcionando estabilidade e drenagem quando bem compactada. Contudo, essa mistura exige um controle tecnológico rigoroso durante a execução da obra para garantir a correta proporção dos materiais, no que tange a porcentagem de solo e porcentagem de brita empregadas. Falhas na aplicação desse controle podem resultar em comprometimento da qualidade do pavimento, especialmente se a mão de obra não for devidamente treinada e aprimorada. Portanto, embora a mistura de solo-brita seja uma opção viável, sua eficácia depende diretamente da competência na execução e monitoramento do processo.

Por outro lado, a mistura de solo-cimento apresenta alta durabilidade e resistência à compressão, reduzindo a plasticidade do solo, embora seu custo seja mais elevado e exija maior controle durante o processo de mistura e cura.

Por fim, no que se refere à drenagem, as opções incluem tubos de concreto e tubos em polietileno de alta densidade (PEAD).

Os tubos de concreto são altamente resistentes e duráveis, adequados para situações de carga elevada, mas seu peso pode dificultar o transporte e a instalação. Em contraste, os tubos em PEAD são leves e fáceis de manusear, simplificando a instalação e garantindo uma boa resistência química e à corrosão. No entanto, sua resistência a cargas pesadas é inferior à dos tubos de concreto, podendo ser mais suscetíveis a danos mecânicos se não instalados corretamente.

Após reuniões entre a Schettini Engenharia e a Prefeitura Municipal de Campo Grande, obtivemos que, exposto os dados disponibilizados no estudo de viabilidade, será adotado o CBUQ na camada de revestimento, bica corrida para a estrutura de base do pavimento e tubos em concreto e PEAD nas soluções de drenagem.



1.4 PROJETO PROPOSTO

Este relatório do projeto executivo contém a pavimentação e soluções de drenagem para diversas ruas do Residencial Botafogo. Para isto, foram executados estudos topográficos e geotécnicos, visando obter as características físicas, de forma a nortear a definição do traçado e soluções adequadas.

A pavimentação a executar englobará as seguintes vias:

- Avenida Joana D'arc;
- Avenida Senador Filinto Muller;
- Rua Barrabas.
- Rua dos Gonçalves;
- Rua Pentecoste;
- Rua Rio Oranges

O traçado foi estudado minuciosamente pela Schettini Engenharia, levando como base o loteamento definido pela Prefeitura Municipal de Campo Grande, bem como as diretrizes. Os estudos que embasaram a definição do novo traçado levaram em conta a topografia da região, de forma a minimizar os custos com a limpeza preliminar bem como o desmatamento que as implantações fatalmente trariam para a região.

A estrutura do pavimento proposta possui o revestimento em CBUQ, com base estabilizada granulometricamente em bica corrida, cuja graduação disponibilizada pela pedreira na coleta dos materiais para ensaio, está exposta nos próximos capítulos. Para o dimensionamento da espessura presente na estrutura do pavimento, foi verificado na Lei de Hierarquização Viária de Campo Grande (N.107/2007) qual a classificação da Via, fator este que influenciou diretamente no número N empregado nos cálculos.

Os serviços de pavimentação devem ser validados pela Fiscalização quando em conformidade com as diretrizes das Normas:

- Norma DNIT 137/2010 – ES: Regularização do subleito – Especificação de serviço;



- Norma DNIT 141/2022 – ES: Pavimentação – Base estabilizada granulometricamente – Especificação de serviço;
- Norma DNIT 031/2006 – ES: Pavimentos flexíveis – Concreto

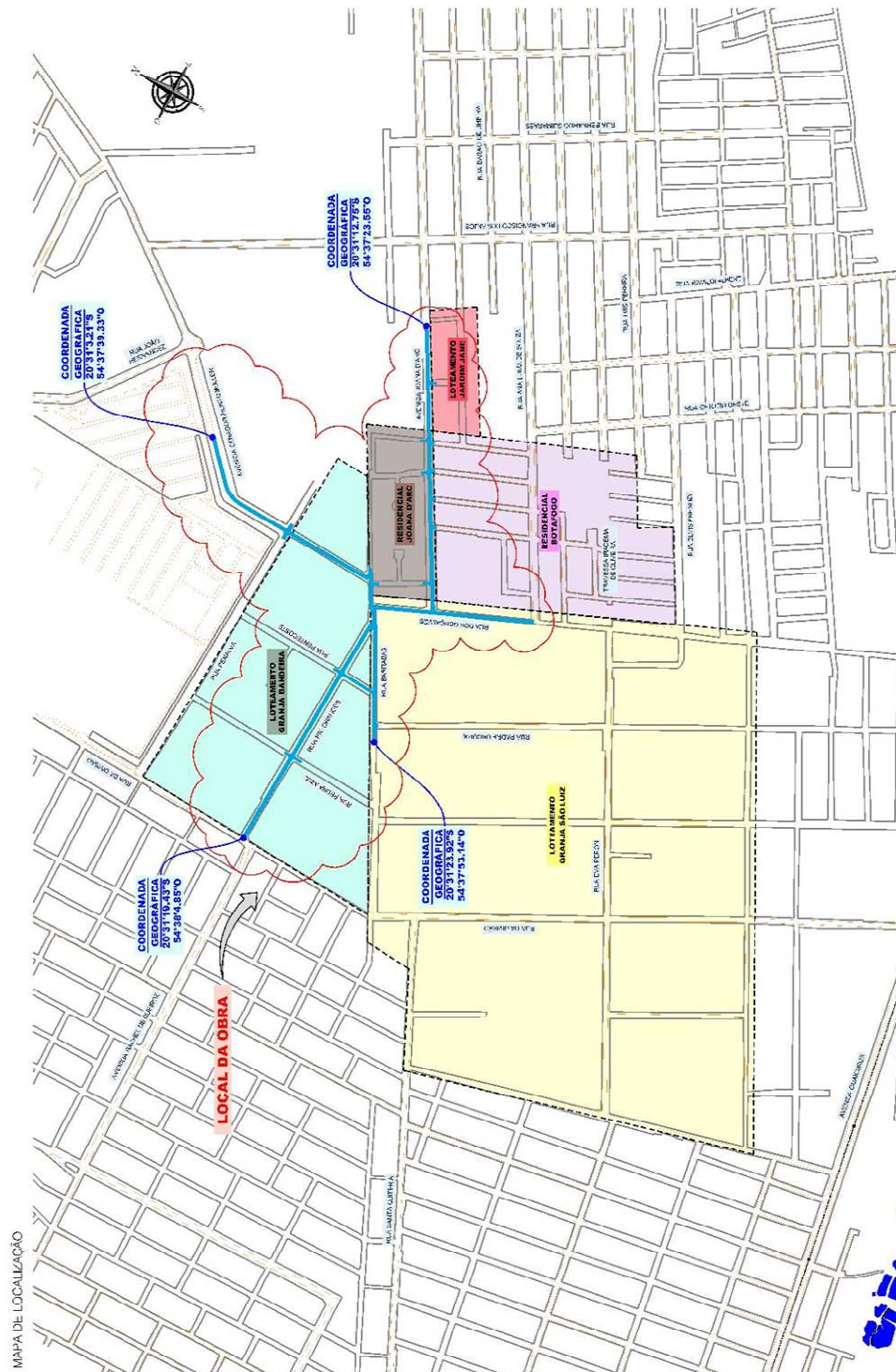
A drenagem a executar foi proposta em diversos trechos, com o traçado resultante dos estudos hidrológicos realizados na região. Nos locais onde não foram previstas redes de drenagem, o escoamento será realizado de forma superficial, sendo os greides projetados de forma que os efluentes serão direcionados para os pontos de captação à jusante.

Para permitir a acessibilidade nas vias implantadas, serão seguidas as normas específicas para estas, sendo a NBR 9050 e os decretos municipais em vigência.

As obras previstas estão dispostas em 44 desenhos técnicos e neste memorial descritivo apresentam-se as metodologias de dimensionamento, de cálculos e as especificações técnicas devidamente explanadas nos próximos capítulos.



Figura 1 – Mapa de localização da Obra



Fonte: o Autor (2025).



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



1.5 DADOS DO CONTRATO

Apresentam-se, a seguir, os dados referentes à contratação do presente serviço:

- a) Proprietário: PREFEITURA MUNICIPAL DE CAMPO GRANDE/MS
- b) Contratada: SCHETTINI ENGENHARIA LTDA;

Rua Alberto Neder, 352
CEP. 79020-336
Jardim dos Estados
Campo Grande / MS

Morony Vello de Souza
E-mail: morony.souza@schettini.eng.br
Contato: (67) 99292.9283

Schettini Engenharia
E-mail: schettini@schettini.eng.br
Fone/Fax: (67) 3042.0681

Lucas Mariano Medeiros
E-mail: lucas.medeiros@schettini.eng.br
Contato: (67) 99640.8651

Ricardo Schettini Figueiredo
E-mail: ricardo@schettini.eng.br
Contato: (67) 99981.7595

Matheus Fernandes da Silva
E-mail: matheus.silva@schettini.eng.br
Contato: (67) 99254.4481

- a) Concorrência Eletrônica nº 003/2024.



1.6 RELATÓRIO FOTOGRÁFICO

Figura 2 – Foto 01 – Coordenadas geográficas: (20°31'28.58"S; 54°37'40.26"O)



Fonte: o Autor (2025).

Figura 3 – Foto 02 – Coordenadas geográficas: (20°31'23.18"S; 54°37'42.67"O)



Fonte: o Autor (2025).



Figura 4 – Foto 03 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.60"S; 54°37'44.97"O)



Fonte: o Autor (2025).

Figura 5 – Foto 04 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.94"S; 54°37'45.56"O)



Fonte: o Autor (2025).



Figura 6 – Foto 05 – Coordenadas geográficas: (20°31'19.84"S; 54°37'50.20"O)



Fonte: o Autor (2025).

Figura 7 – Foto 06 – Coordenadas geográficas: (20°31'22.72"S; 54°37'50.77"O)



Fonte: o Autor (2025).



Figura 8 – Foto 07 – Coordenadas geográficas: (20°31'10.93"S; 54°37'42.89"O)



Fonte: o Autor (2025).

Figura 9 – Foto 08 – Coordenadas geográficas: (20°31'3.10"S; 54°37'39.17"O)



Fonte: o Autor (2025).



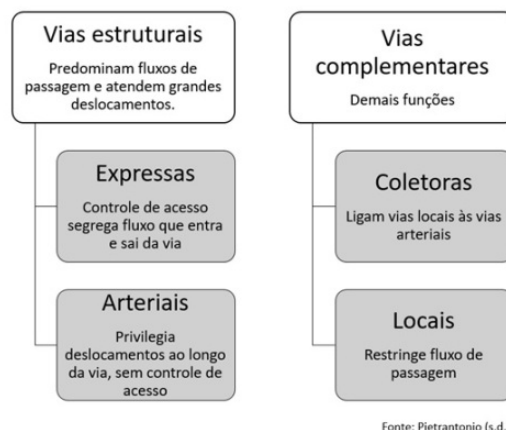
1.7 PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA – IMPLANTAÇÃO

As obras de implantação serão delineadas ao longo das vias discriminadas no Quadro 2.

Para definir qual a estrutura do pavimento necessária, tomou-se como base a Lei Complementar n. 76 de 4 de novembro de 2005, anexo VII, publicada no Diogrande n. 1929, de 7 de novembro de 2005, nas páginas 6 a 17, o qual preconiza a hierarquização viária de Campo Grande. O presente projeto contemplou dois tipos de vias, sendo eles:

- Via Local (Número “N”: 8×10^4)
- Via Arterial (Número “N”: 2×10^6)

Figura 10 – Esquema ilustrativo das funções de cada via



Fonte: Pietrantonio (2013).

Cada tipo de via possui seu número N específico, o que resultou, por meio dos dimensionamentos explícitos nos próximos capítulos, em dimensões de base e se necessário sub-base.

A estrutura supracitada foi prevista com emprego de bica corrida na camada de base. O revestimento utilizado será do tipo CBUQ (Concreto Betuminoso Usinado a Quente). No Quadro 3 é possível observar os valores para as estruturas do pavimento adotadas.



Quadro 2 – Vias de objeto de implantação asfáltica

VIAS		Avenida Joana D'arc	Avenida Senador Filinto Muller	Rua Barrabas	Rua dos Gonçalves	Rua Pentecoste	Rua Rio Oranges	TOTAL
EXTENSÃO (m)		634,780	502,570	366,010	319,370	90,600	555,700	2.469,030
LARGURA (m)	PISTA + ESTACIONAMENTO	9,000	9,000	9,000	6,600	7,000	9,000	

Fonte: o Autor (2025).

Quadro 3 – Estrutura do Pavimento

Vias	ESTRUTURA DO PAVIMENTO					Material para Base	Material para Sub-Base	Hierarquização Viária
	LARGURAS	ESPESSURAS						
	Pista (m)	Capa (cm)	Base (cm)	Sub-Base (cm)	Reforço do Subleito (cm)			
Avenida Joana D'arc	9,00	4,0	19,0	17,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Arterial
Avenida Senador Filinto Muller	9,00	4,0	19,0	17,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Arterial
Rua Barrabas	9,00	4,0	19,0	17,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Arterial
Rua dos Gonçalves	6,60	4,0	19,0	17,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Arterial
Rua Pentecoste	7,00	3,0	17,0	15,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Local
Rua Rio Oranges	9,00	4,0	19,0	17,0	20,0	BICA CORRIDA	ARENITO	Via Arterial

Fonte: o Autor (2025).

1.8 DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS

O projeto de drenagem previsto para atender as necessidades do Residencial Botafogo, compreende a implantação de 42 trechos de galerias tubulares e PEAD.

As seções hidráulicas adotadas são:

Tubulares em concreto nos diâmetros: 0,40m; 0,60; 0,80; 1,00m e 1,20m.

PEAD: 1,00m.

1.9 DMT

Realizaram-se estudos do DMT – Distância Média de Transporte – levando em consideração as jazidas licenciadas disponíveis para a obra em relação a cada serviço específico. O critério de medida se trata da distância entre a jazida citada e o centro do objeto de estudo. Após analisar caso a caso, o valor final considerado foi a média ponderada entre as jazidas disponíveis, conforme ilustrado no Quadro 5.



Quadro 4 – Distâncias médias de transporte dos insumos – DMT

PREFEITURA MUNICIPAL DE CAMPO GRANDE

SECRETARIA MUNICIPAL DE INFRAESTRUTURA E SERVIÇOS PÚBLICOS - SISEP



OBRA : INFRAESTRUTURA URBANA - PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS

LOCAL : COMPLEXO PIONEIROS - ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO

MUNICÍPIO : CAMPO GRANDE / MS

QUADRO DAS DISTÂNCIAS MÉDIAS DE TRANSPORTE DOS INSUMOS - DMT

PRODUTO	DMT (km) MÉDIA	ORIGEM 1		ORIGEM 2		ORIGEM 3		ORIGEM 4		ORIGEM 5	
		LOCAL	km	LOCAL	km	LOCAL	km	LOCAL	km	LOCAL	km
Tubos/Paver/Piso tátil	17,9	PAV-TUBO	16,9	LAJ-LUCAS	18,9						
Jazida de solo	18,9	CELPA	21	FORTE	16,8						
Depósito provisório	1	LOCAL	1								
Depósito de expurgo SEM reciclagem (1)	7,5	TIC	7,5								
Areiro/Obra	17,3	AREIRO SAIDA SP	14,8	AREIRO BOM JARDIM	19,8						
EAL_RR-1C_RR-2C_RC-1CE	16	SANTA EDWIGES	12,4	USIMIX	15,7	ASFALTEC	20,1				
Usina de CBUQ	16	SANTA EDWIGES	12,4	USIMIX	15,7	ASFALTEC	20,1				
Pedreira/Obra	23,1	VOTORANTIM	20,1	SÃO LUIZ	24,7	SANTO ONOFRE	24,7				

Fonte: o Autor (2025).

1.10 PASSEIO COM ACESSIBILIDADE

Em todas as vias objeto de pavimentação foram propostas com calçadas dotadas de passeio revestidas com concreto e grama, em conformidade com os decretos vigentes no município de Campo Grande.

Nos trechos que os passeios estão malconservados ou pondo em risco a mobilidade dos usuários também foram propostas o refazimento delas.

Nos entroncamentos e cruzamentos de vias foram previstas rampas de acesso ao passeio público para atender as pessoas com mobilidade condicionada, permanente ou temporária, bem como aos outros pedestres que utilizam veículos de transporte manuais.

As rampas foram previstas revestidas em concreto simples, na espessura de 7 cm, com textura superficial propícia ao uso, com largura mínima de 1,50m e inclinação inferior à 8,3%.

O projeto tipo das calçadas segue as recomendações da PMCG, sendo as dimensões apresentadas nas pranchas 29 a 32. Nas rampas de acessibilidade foi proposto a implantação de piso tátil direcional e de alerta, nas dimensões de 40x40cm.



1.11 SINALIZAÇÃO VIÁRIA

A sinalização permanente será composta de placas, pórticos, marcas no pavimento e elementos auxiliares, constituindo num sistema de dispositivos fixos de controle de tráfego que, por sua simples presença no ambiente operacional das vias irão regular, advertir e orientar seus usuários.

No **Manual de Medidas Moderadoras de Tráfego** produzido pela Empresa de Transportes e Trânsito de Belo Horizonte, BHTRANS, vem de um reencontro da cidade com suas origens, a cidade planejada de forma definitiva, como um processo continuado de modernização com preservação e qualificação dos espaços urbanos para a vida e a convivência.



PARTE 2 – ESTUDOS TÉCNICOS PRELIMINARES



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



2 ESTUDOS TÉCNICOS PRELIMINARES

2.1 ESTUDOS TOPOGRÁFICOS

2.1.1 Objetivo

Este capítulo refere-se aos resultados esperados com a execução dos serviços de topografia que devem ser realizados durante o projeto executivo.

2.1.2 Preliminares

Durante a execução do projeto executivo, os estudos topográficos serão programados e desenvolvidos visando à obtenção dos elementos preliminares, discriminados a seguir:

- b) Planialtimetria das vias implantadas;
- c) Planialtimetria das áreas previstas para implantação de vias e redes de drenagem;
- d) Cadastramentos dos loteamentos ao longo das vias a serem pavimentadas;
- e) Cadastramentos das edificações a serem objeto de remoção, determinadas pelos planos e projetos para a área;
- f) Delimitação de matas e áreas de preservação.

2.1.3 Metodologia

- **Poligonais**

No presente projeto não foi locado no campo os eixos das obras a serem construídas, tendo em vista a necessidade de um cadastro completo das faixas com benfeitorias e instalações marginais, para a definição das propostas de traçados, remanejamentos e acessos.

Assim, foram lançadas várias poligonais fechadas, visto ao longo do projeto existem vários locais pontuais, e para cada local foi executado um levantamento topográfico. Através do emprego do GPS, foram coletados os



dados planialtimétricos dos vértices e processados no software Topograph TG98 SE, observando-se as tolerâncias de erros padronizados pela ABNT (NBR 13133).

Anexo, apresentam-se as planilhas de coordenadas dos vértices das poligonais, com os respectivos relatórios de fechamento.

- **Levantamentos**

Para a consecução dos serviços topográficos foram coletados, através do coletor interno da estação total, o máximo de pontos que caracterizassem o relevo e acidentes locais, bem como pontos para o cadastramento de benfeitorias, do sistema de drenagem, postes de energia, vias, acessos e marcos de loteamentos.

Promoveram-se no local o cadastramento total 4.303 pontos notáveis em 15,01 ha efetivamente levantados, no que resultou uma densidade de mais de 287 pontos por ha, ou seja, a área estaria sendo coberta por uma malha inferior a 20 m x 20 m. Isto posto, o trabalho desenvolvido está classificado como Levantamento Planialtimétrico Cadastral – classe I – PAC, segundo a NBR 13.133/94.

2.1.4 Cálculos efetuados e resultados obtidos

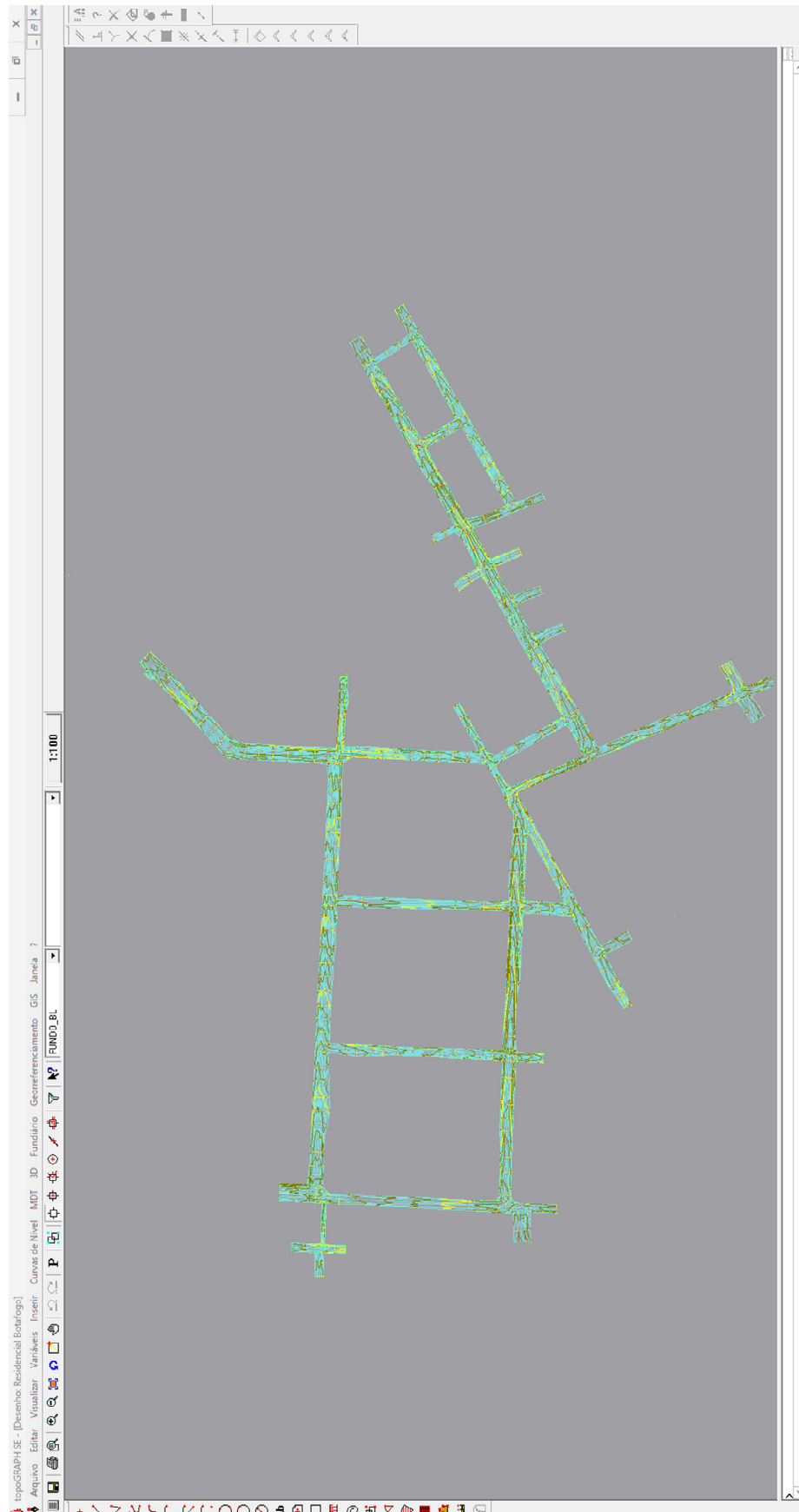
Os elementos básicos coletados no campo, tais como: marcos, vértices de poligonais, pontos cadastrados etc., foram descarregados em microcomputador, por meio do software Topograph TG98 SE, e processados os dados das irradiações para a geração do modelo digital do terreno – MDT, considerando a distância máxima de 39 metros para a triangulação.

Como resultado do MDT, obteve-se a planta planialtimétrica, com curvas de nível de metro em metro, sendo posteriormente exportada para o software AutoCAD 2011, visando à ilustração dos elementos cadastrados.

Devido às características do software de topografia, tornou-se necessário a utilização de outro, específico para desenho, facilitando a confecção da planta planialtimétrica cadastral.

Para a geração de perfis longitudinais, seções transversais e vistas em três dimensões, necessários para os projetos viários e dos equipamentos públicos, tornam-se de fácil operação através do MDT desenvolvido para a área.



Figura 11 - Modelo Digital do Terreno

Fonte: Topograph TG98 SE (2025).



SCHETTINI ENGENHARIA
 Rua Alberto Neder, nº 352
 Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
 Campo Grande - MS
 CEP 79020-336

CREA/MS 3865
 +55 67 3042-0681



2.2 ESTUDO DE TRÁFEGO – HIERARQUIZAÇÃO VIÁRIA

2.2.1 Introdução

O número “N” necessário ao dimensionamento do pavimento flexível de uma via, é definido pelo número de repetições de um eixo-padrão de 8,2 t (18.000 lb ou 80 kN), durante o período de vida útil do projeto, que teria o mesmo efeito que o tráfego previsto sobre a estrutura do pavimento.

Na determinação do número “N” são considerados fatores relacionados à composição do tráfego referentes a cada categoria de veículo, aos pesos das cargas transportadas e sua distribuição nos diversos tipos de eixos dos veículos.

Seus valores anuais e acumulados durante o período de projeto são calculados com base nas projeções do tráfego, sendo necessário para isso o conhecimento qualitativo e quantitativo da sua composição presente e futura.

A composição do tráfego de vias urbanas locais e coletoras ainda possui baixo índice de pesquisa, sendo assim, as diretrizes para o dimensionamento do número “N” são escassas.

Por este motivo, por muitos anos, foi utilizado como referência para a determinação do número “N” das vias de Campo Grande/MS a Instrução de Projeto 02 da Prefeitura Municipal de São Paulo (2004), que resume os principais parâmetros de tráfego adotados de acordo com a classificação hierárquica das vias.

Segundo o Plano Diretor de Transporte e Mobilidade Urbana (PDTMU) de Campo Grande/MS (Prognóstico – Volume I publicado em 2022) as vias urbanas da cidade estão classificadas como:

- a) **Trânsito Rápido:** aquela caracterizada por acessos especiais com trânsito livre, sem interseções em nível, sem acessibilidade direta aos lotes lindeiros e sem travessia de pedestres em nível
- Expressa Principal;
 - Expressa Secundária



- b) **Arterial:** aquela caracterizada por interseções em nível, geralmente controlada por semáforo, com acessibilidade aos lotes lindeiros e às vias secundárias e locais, possibilitando o trânsito entre as regiões da cidade
- Arterial Principal
 - Arterial Secundária
- c) **Coletora:** aquela destinada a coletar e distribuir o trânsito que tenha necessidade de entrar ou sair das vias de trânsito rápido ou arteriais, possibilitando o trânsito dentro das regiões da cidade
- Coletora Principal
 - Coletora Secundária
- d) **Local:** aquela caracterizada por interseções em nível não semaforizadas, destinada apenas ao acesso local ou a áreas restritas.

A cidade de Campo Grande/MS apesar de possuir as classificações hierárquicas das vias similares as de São Paulo, não possuem as mesmas composições de tráfego.

A determinação do número “N” seguindo uma classificação hierárquica sem critérios técnicos de análise, pode provocar tanto um superdimensionamento quando um subdimensionamento das vias urbanas, por exemplo, Campo Grande/MS possui vias arteriais com tráfego predominantemente composto por veículos leves, (a Avenida Presidente Ernesto Geisel), assim como possui vias arteriais onde os veículos pesados são representativos, (a Avenida Duque de Caxias próximo ao Indubrasil). Este conceito estende-se para as vias locais e coletoras, que quando posicionadas próximo a Polos Gerados de Viagens (PGV's) com características industriais são impactadas diretamente.

Durante a etapa de diagnóstico do PDTMU (Volume I) foram apresentados 90 locais de pesquisa de fluxo, no entanto, as contagens além de não apresentarem a classificação dos veículos pesados por eixo, não foram realizadas em pontos estratégicos de vias locais e coletoras, prejudicando a determinação do Volume Médio Diário (VMD) destas vias.



Sabe-se que o VMD obtido através de contagem classificatória é imprescindível para determinação do número “N”, sendo assim, considerando a ausência de material fundamentado para vias urbanas e o conhecimento técnico adquirido em mais de 30 anos de consultoria, a Schettini Engenharia, recomenda alguns critérios de determinação do número N.

2.2.2 Concepção Geral

- a) O número “N” foi determinado utilizando os Fatores de Equivalência de Carga da USACE (Método do Corpo dos Engenheiros);
- b) A porcentagem da Lei da Balança (LB) adotada foi de 70%, uma vez que os veículos urbanos de Campo Grande/MS trafegam usualmente abaixo da capacidade de carga do veículo;
- c) Foi utilizada uma taxa de crescimento anual de 3%, próxima a taxa de crescimento econômico do país como um todo, o que resulta em uma função exponencial;
- d) A vida útil de projeto deve ser reduzida para cinco anos quando verificado ausência de rede de coleta de esgoto, a fim minimizar a degradação causada após as intervenções de abertura de vala. É imprescindível que após a implantação da rede de coleta de esgoto seja realizado a avaliação funcional e estrutural do pavimento para diagnóstico;
- e) Para determinação do número “N” de vias próximas a PGV’s industriais recomendam-se verificar a frota de veículos e número de viagens diárias do empreendimento, assim como avaliar o crescimento do volume de veículos próximos a estes polos;
- f) A pesquisa de tráfego para vias coletoras e arteriais consolidadas foi considerada obrigatória, uma vez que quaisquer equívocos de estimativa podem impactar na qualidade e segurança de vias estruturantes da cidade;
- g) A inclusão de pesquisa de fluxo de pedestres e ciclistas é obrigatória, a fim de dimensionar o sistema viário de forma multimodal.



Quadro 5 – Cenários de projeto/tráfego

ITEM	DESCRIÇÃO	PROCEDIMENTO	VIDA ÚTIL DE PROJETO	COMP. DE VEÍC. PESADOS - INICIAL	"N"	"N" PROJETO
MÉTODO 01	NÚMERO "N" DE VIAS INTERNAS (LOTEAMENTOS FECHADOS) – IMPLANTAÇÃO OU RESTAURAÇÃO	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	04	5,35+E03 A 1,09E+04	1,00E+04
MÉTODO 02	NÚMERO "N" DE VIAS LOCAIS COM ACESSO DE VEÍCULOS LEVES E PRESTADORES DE SERVIÇO PÚBLICO (EXCLUSIVE VEÍCULOS DE TRANSPORTE COLETIVO DE PASSAGEIROS E TRÁFEGO DE PGVS INDUSTRIAIS) – IMPLANTAÇÃO OU RESTAURAÇÃO	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	05 A 10	1,37E+04 A 2,75E+04	2,00E+04
MÉTODO 03	NÚMERO "N" DE VIAS LOCAIS COM ACESSO DE VEÍCULOS LEVES, PRESTADORES DE SERVIÇO PÚBLICO E TRANSPORTE COLETIVO DE PASSAGEIROS (EXCLUSIVE TRÁFEGO DE PGVS INDUSTRIAIS) – IMPLANTAÇÃO OU RESTAURAÇÃO	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	11 A 20	3,03E+04 A 8,10E+04	8,00E+04
MÉTODO 04	NÚMERO "N" DE VIAS LOCAIS COM ACESSO DE VEÍCULOS LEVES, PRESTADORES DE SERVIÇO PÚBLICO, TRANSPORTE COLETIVO DE PASSAGEIROS E TRÁFEGO DE PGVS INDUSTRIAIS – IMPLANTAÇÃO OU RESTAURAÇÃO	ESTIMATIVA FROTA + Nº DE VEÍCULOS DOS PGV'S				
MÉTODO 05	NÚMERO "N" DE VIAS COLETORAS EM FASE DE IMPLANTAÇÃO SEM FUNCIONALIDADE NOS PRIMEIROS 5 ANOS (TRÁFEGO LEVE)	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	70 A 100	2,29E+05 A 4,08E+05	3,50E+05
MÉTODO 06	NÚMERO "N" DE VIAS COLETORAS EM FASE DE IMPLANTAÇÃO COM FUNCIONALIDADE (TRÁFEGO LEVE)	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	101 A 300	4,13E+05 A 1,20E+06	8,00E+05
MÉTODO 07	NÚMERO "N" DE VIAS COLETORAS EM FASE DE RESTAURAÇÃO	PESQUISA DE TRÁFEGO				
MÉTODO 08	NÚMERO "N" DE VIAS ARTERIAIS EM FASE DE IMPLANTAÇÃO SEM FUNCIONALIDADE NOS PRIMEIROS 5 ANOS (TRÁFEGO MÉDIO)	ESTIMATIVA FROTA	10 ANOS	500 A 700	1,91E+06 A 2,39E+06	2,00E+06
MÉTODO 09	NÚMERO "N" DE VIAS ARTERIAIS EM FASE DE IMPLANTAÇÃO COM FUNCIONALIDADE OU RESTAURAÇÃO	PESQUISA DE TRÁFEGO				

Fonte: o Autor (2025).



2.3 ESTUDOS HIDROLÓGICOS

2.3.1 Objetivo

Este capítulo refere-se aos resultados obtidos com a execução dos serviços de hidrologia realizados para desenvolvimento da presente etapa do Projeto de Engenharia.

2.3.2 Preliminares

Os Estudos Hidrológicos desenvolvidos permitem avaliar a suficiência de vazão dos dispositivos de drenagem existentes e para o dimensionamento de outros que se fizerem necessários. Define também a caracterização climática e pluviométrica, bem como, possibilitam a determinação do índice pluviométrico anual, que caracteriza o fator climático.

Evidentemente, tais elementos permitem a definição do prazo de execução e estimativa do rendimento dos equipamentos, nestas condições climatológicas, necessárias à fixação das produções horárias das equipes, e em última análise, a determinação dos custos.

2.3.3 Dados Existentes

No presente item apresenta-se a Equação de Chuvas - IDF para Campo Grande definida no Plano Diretor de Drenagem, de autoria do Consórcio RES, Tucci 2009.

$$I = 1.973,15 Tr^{0,178} + (t + 22)^{0,858}$$

Onde:

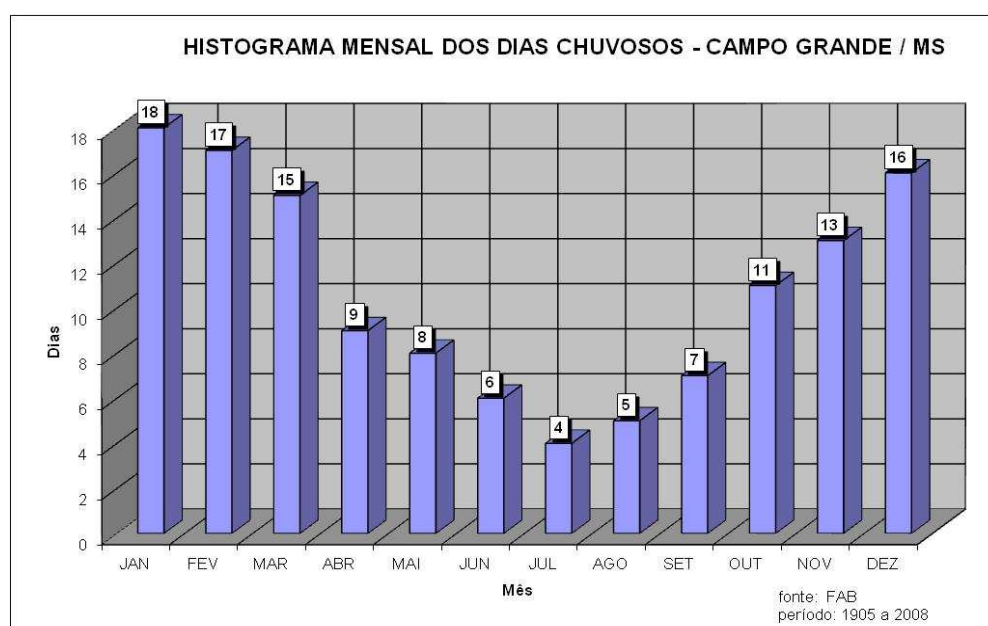
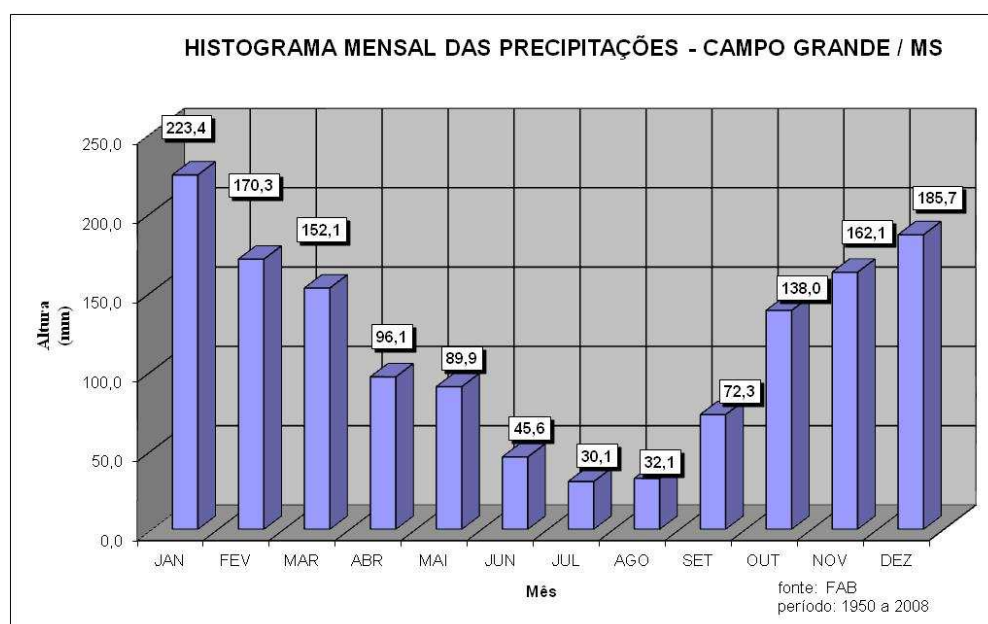
- ✓ I = intensidade pluviométrica, em mm/h;
- ✓ Tr = tempo de recorrência, em anos;
- ✓ t = tempo de concentração, em minutos.



2.3.4 Pluviometria

As observações pluviométricas dos postos existentes evidenciaram uma relativa homogeneidade de valores, podendo-se notar que a distribuição das precipitações não é uniforme no ano, apresentando maiores alturas na primavera e verão, e menores no outono e inverno.

As médias anuais das precipitações e do número de dias chuvosos encontrados para a região, nos últimos 30 anos, são de 1.373,2mm e 127 dias, respectivamente. Sendo dezembro, janeiro e fevereiro, o trimestre mais chuvoso, e junho, julho e agosto, o mais seco.



2.3.5 Climatologia

O clima predominante em Campo Grande define-se como tropical úmido, com maior intensidade de precipitação de outubro a março. Observam-se no verão chuvas convectivas de grande intensidade e curta duração, concentradas em pequenas áreas e no inverno chuvas frontais.

Especificamente em Campo Grande, o clima predominante, segundo a classificação de Köppen, é o tipo tropical chuvoso (AW), caracterizado por uma má distribuição anual das chuvas com a ocorrência bem definida de um período seco durante os meses mais frios do ano de um período chuvoso durante os meses de verão.

As normais de evaporação, determinadas com base nos dados observados na estação hidrometeorológica de Campo Grande, indicam um total anual médio de evaporação de 1405 mm, com máximo mensal em agosto de 186 mm, e mínimo em fevereiro de 72 mm.

A pressão atmosférica média anual em Campo Grande é de 949,6 mb, variando entre 946,6 mb em dezembro e 953,2mb em julho. A temperatura média anual é de 22,4°C, sendo dezembro o mês mais quente, com 24,5°C em média e, julho, o mais frio, com 19,1°C.

A umidade relativa média mensal varia de 58,9% em agosto a 81,0% em fevereiro, com média anual de 72,8%.

Numa escala de 0 a 10, a nebulosidade média anual de Campo Grande é de 5,4, com mínima de 3,6 em agosto e máxima de 7,1 em janeiro.

O predomínio dos ventos em Campo Grande é de direção leste, superior a 30%, existindo também frequência significativa na direção norte.



2.4 ESTUDOS GEOTÉCNICOS

Os estudos geotécnicos têm por objetivo a identificação e a determinação das características do material do subleito e daqueles a serem utilizados na terraplenagem e na pavimentação, tais como caixa de empréstimo e jazida.

2.4.1 Classificação dos materiais granulares

- ✓ Materiais para reforço de subleito, os que apresentam: I.S.C. ou C.B.R. inferior a 20% e superior ao do subleito;
- ✓ Materiais para sub-base, os que apresentam: I.S.C. ou C.B.R. igual ou superior a 20%;
- ✓ Materiais para base, os que apresentam:
 - ✓ C.B.R. $\geq 60\%$
 - ✓ Expansão $\leq 0,5 \%$
 - ✓ Limite de Liquidez $\leq 25 \%$
 - ✓ Índice de Plasticidade $\leq 6 \%$
 - ✓ Equivalência de areia $\geq 20 \%$

Caso o limite de liquidez seja superior a 25 % e o Índice de plasticidade seja superior a 6 %, o material pode ser empregado em base, desde que o Equivalente de Areia seja superior a 30 %.

Pode ser tolerado o emprego em bases, de materiais com C.B.R. ≥ 40 , desde que haja carência de materiais e o “período de projeto” corresponda a um número de operações de eixo padrão $N \leq 106$.

2.4.2 Resultados dos estudos de campo e ensaios

Os estudos geotécnicos para as duas etapas de projeto obedecem às metodologias preconizadas pelo DNIT.

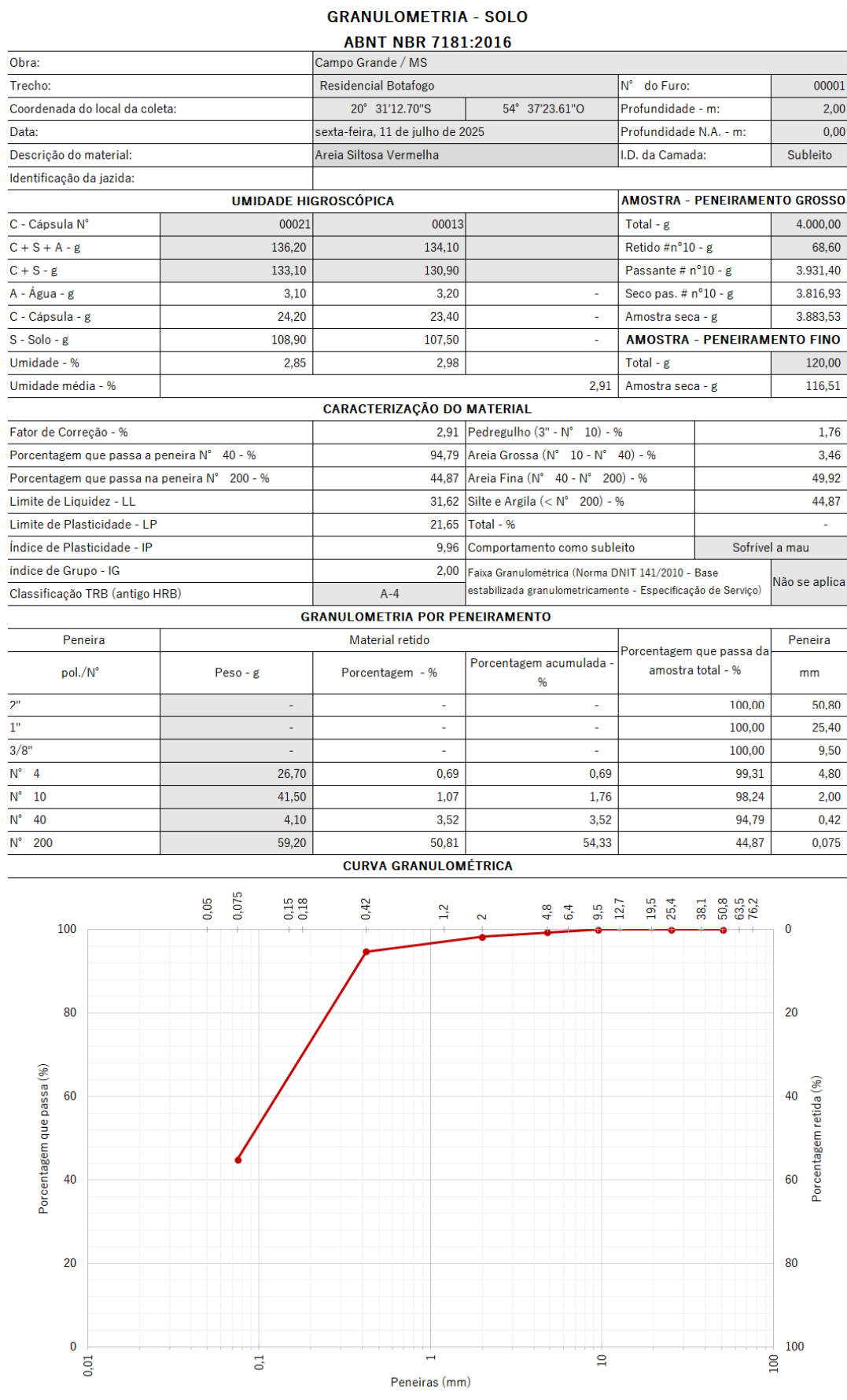


Figura 12 – Resumo dos Ensaios

BOLETIM DE ENSAIO																			
Local:	Campo Grande / MS																		
Obra:	Residencial Botafogo																		
Item	Furo	Camada	Prof. - m	N.A. - m	Ensaio de Granulometria										Ensaio de Compactação				
					% passante nas peneiras - mm							LL	IP	IG	TRB	Energia	Massa esp. ap. seca máx. - g/cm³	Umid. ótima - %	I.S.C. - Exp. - %
1	1	Subleito	2,00	0,00	50,80	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00
2	3	Subleito	2,00	0,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00
3	5	Subleito	2,00	0,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00
4	7	Subleito	2,00	0,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00
5	9	Subleito	2,00	0,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00
6	11	Subleito	2,00	0,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00	100,00

Fonte: o Autor (2025).



Figura 13 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 01

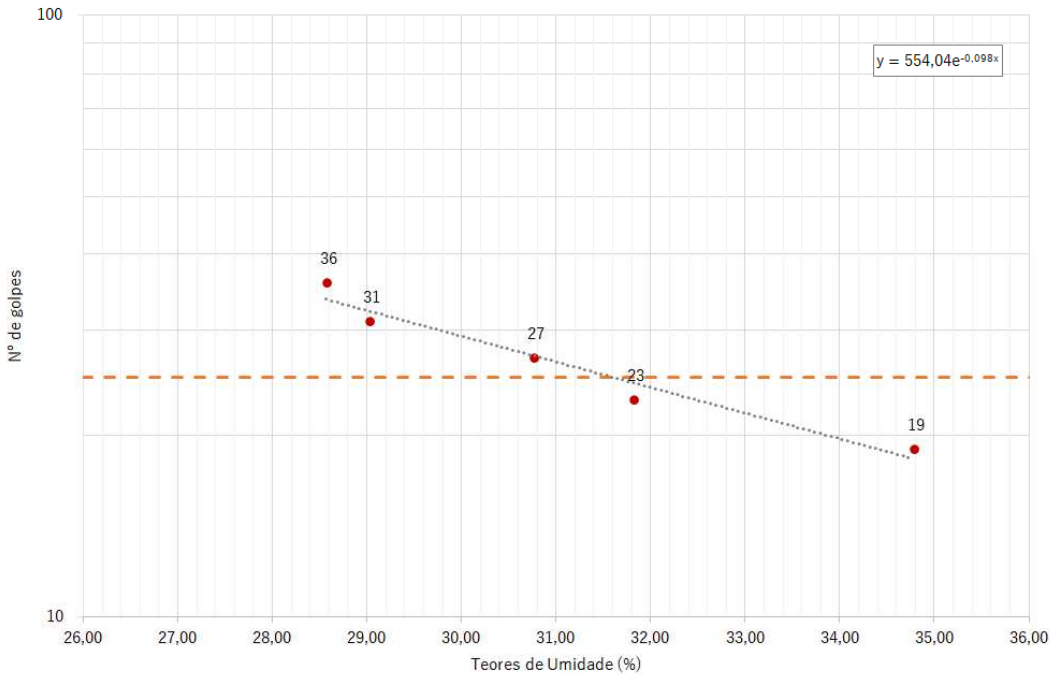
LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00001
Coordenada do local da coleta:	20° 31'12.70"S	54° 37'23.61"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m: 0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00004	00018	00039	00011	00029		
Número de golpes n°	36	31	27	23	19		
Cápsula - g	4,70	5,50	5,30	5,30	4,70		
C+S+A - g	8,30	9,50	8,70	8,20	7,80		
C+S - g	7,50	8,60	7,90	7,50	7,00		
A - Água - g	0,80	0,90	0,80	0,70	0,80		
S - Solo - g	2,80	3,10	2,60	2,20	2,30		
Teor de Umidade - %	28,57	29,03	30,77	31,82	34,78		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ



LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00001	00011	00010	00012	00020		
Cápsula - g	4,80	5,30	5,50	5,50	5,50		
C+S+A - g	6,40	7,00	7,50	7,30	7,40		
C+S - g	6,10	6,70	7,10	7,00	7,10		
A - Água - g	0,30	0,30	0,40	0,30	0,30		
S - Solo - g	1,30	1,40	1,60	1,50	1,60		
Teor de Umidade - %	23,08	21,43	25,00	20,00	18,75		
Umidade média - %							21,65

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	31,62	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	9,96
Limite de Plasticidade - LP	21,65		



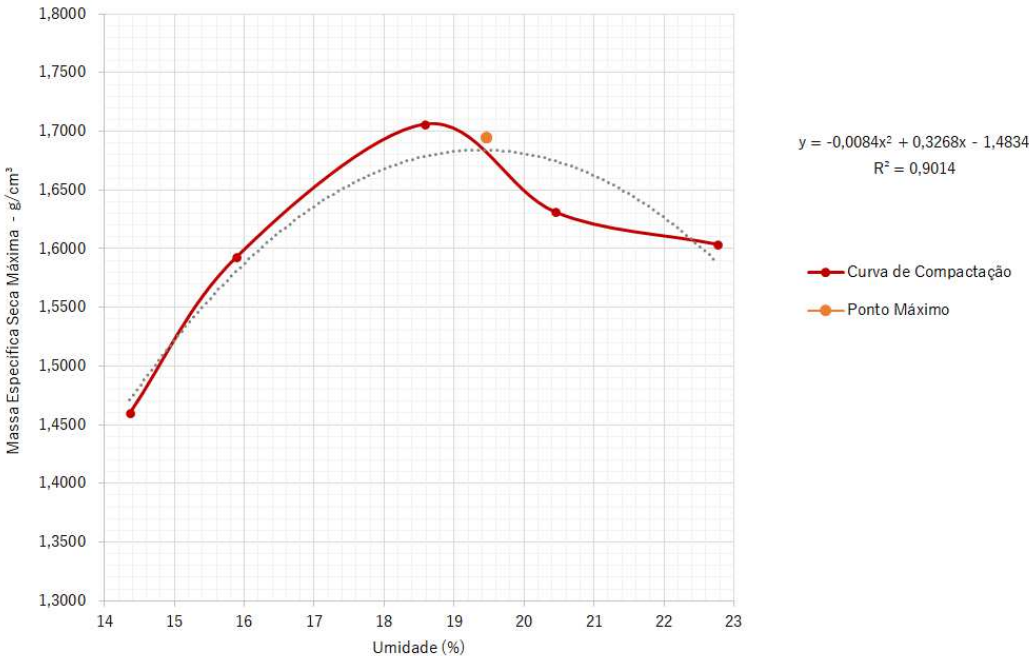
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00001
Coordenada do local da coleta:	20° 31'12.70"S	54° 37'23.61"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00021	00013		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	136,20	134,10		Número de camadas	5
C + S - g	133,10	130,90		Número de golpes	26
A - Água - g	3,10	3,20	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	24,20	23,40		Cilindro	Grande
S - Solo - g	108,90	107,50	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,6951
Umidade - %	2,85	2,98			
Umidade média - %	2,91			Teor de umidade ótima - %	19,45

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00011	8.228	3.554	1,1065	00050	128,80	115,10	19,70	95,40	14,36	1,4596
00010	8.605	3.928	1,2270	00048	116,60	103,10	18,10	85,00	15,88	1,5926
00011	9.044	4.370	1,3606	00034	123,70	106,90	16,50	90,40	18,58	1,7063
00011	8.950	4.276	1,3313	00053	107,30	91,90	16,60	75,30	20,45	1,6313
00010	8.985	4.308	1,3457	00035	118,70	99,90	17,30	82,60	22,76	1,6039

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00001
Coordenada do local da coleta:	20° 31'12.70"S	54° 37'23.61"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m: 0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.122,00	Cilindro Nº	00001
Peso do solo úmido - g	4.416,00	Tara do Cilindro - g	4.706,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,12	Volume do Cilindro - cm³	3.211,81
Cápsula Nº	00012	Altura Inicial - mm	177,00
Peso cápsula + solo úmido - g	101,10	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	88,20	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	23,40	Nº de Golpes	26
Peso água - g	12,90	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	64,80	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	19,91	Data de início:	17/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,70	Data de término:	20/jul

RESUMO DE ENSAIO

Expansão - %	0,16
I.S.C Final - %	23,66
Densidade máxima - g/cm³	1,6951

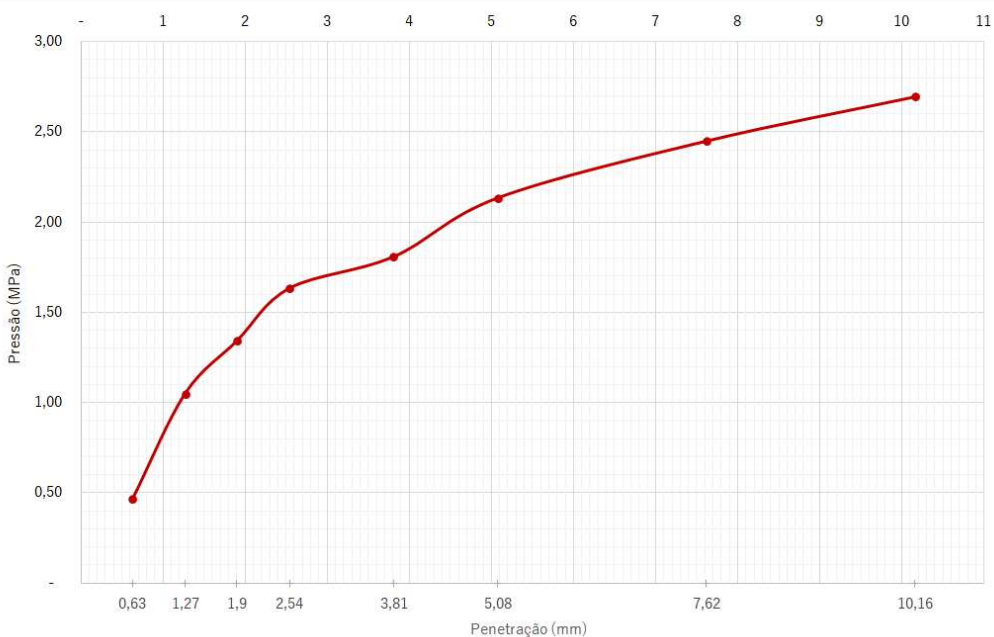
ENSAIO DE EXPANSÃO

Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
17/jul	15:46	-	-
18/jul	15:45	0,24	0,14
19/jul	15:00	0,25	0,14
20/jul	15:00	0,27	0,15
21/jul	08:00	0,28	0,16

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	40	0,47			
1,0	1,27	90	1,05			
1,5	1,90	115	1,34			
2,0	2,54	140	1,63		6,9	23,66
3,0	3,81	155	1,81			
4,0	5,08	183	2,13		10,35	20,62
6,0	7,62	210	2,45			
8,0	10,16	231	2,69			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



Figura 14 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 03

GRANULOMETRIA - SOLO					
ABNT NBR 7181:2016					
Obra:		Campo Grande / MS			
Trecho:		Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00003
Coordenada do local da coleta:		20° 31'19.40"S	54° 37'35.56"O	Profundidade - m:	2,00
Data:		sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:		Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:					
UMIDADE HIGROSCÓPICA				AMOSTRA - PENEIRAMENTO GROSSO	
C - Cápsula N°	00030	00036		Total - g	4.000,00
C + S + A - g	120,00	114,60		Retido #n°10 - g	-
C + S - g	115,70	111,30		Passante # n°10 - g	4.000,00
A - Água - g	4,30	3,30	-	Seco pas. # n°10 - g	3.842,91
C - Cápsula - g	17,30	16,60	-	Amostra seca - g	3.842,91
S - Solo - g	98,40	94,70	-	AMOSTRA - PENEIRAMENTO FINO	
Umidade - %	4,37	3,48		Total - g	120,00
Umidade média - %			3,93	Amostra seca - g	115,29
CARACTERIZAÇÃO DO MATERIAL					
Fator de Correção - %		3,93	Pedregulho (3" - N° 10) - %	-	
Porcentagem que passa a peneira N° 40 - %		95,14	Areia Grossa (N° 10 - N° 40) - %	4,86	
Porcentagem que passa na peneira N° 200 - %		50,99	Areia Fina (N° 40 - N° 200) - %	44,15	
Limite de Liquidez - LL		33,09	Silte e Argila (< N° 200) - %	50,99	
Limite de Plasticidade - LP		23,77	Total - %	-	
Índice de Plasticidade - IP		9,31	Comportamento como subleito	Sofrível a mau	
índice de Grupo - IG		3,00	Faixa Granulométrica (Norma DNIT 141/2010 - Base estabilizada granulometricamente - Especificação de Serviço)		Não se aplica
Classificação TRB (antigo HRB)		A-4			
GRANULOMETRIA POR PENEIRAMENTO					
Peneira	Material retido			Porcentagem que passa da amostra total - %	Peneira
pol./N°	Peso - g	Porcentagem - %	Porcentagem acumulada - %		mm
2"	-	-	-	100,00	50,80
1"	-	-	-	100,00	25,40
3/8"	-	-	-	100,00	9,50
N° 4	-	-	-	100,00	4,80
N° 10	-	-	-	100,00	2,00
N° 40	5,60	4,86	4,86	95,14	0,42
N° 200	50,90	44,15	49,01	50,99	0,075
CURVA GRANULOMÉTRICA					

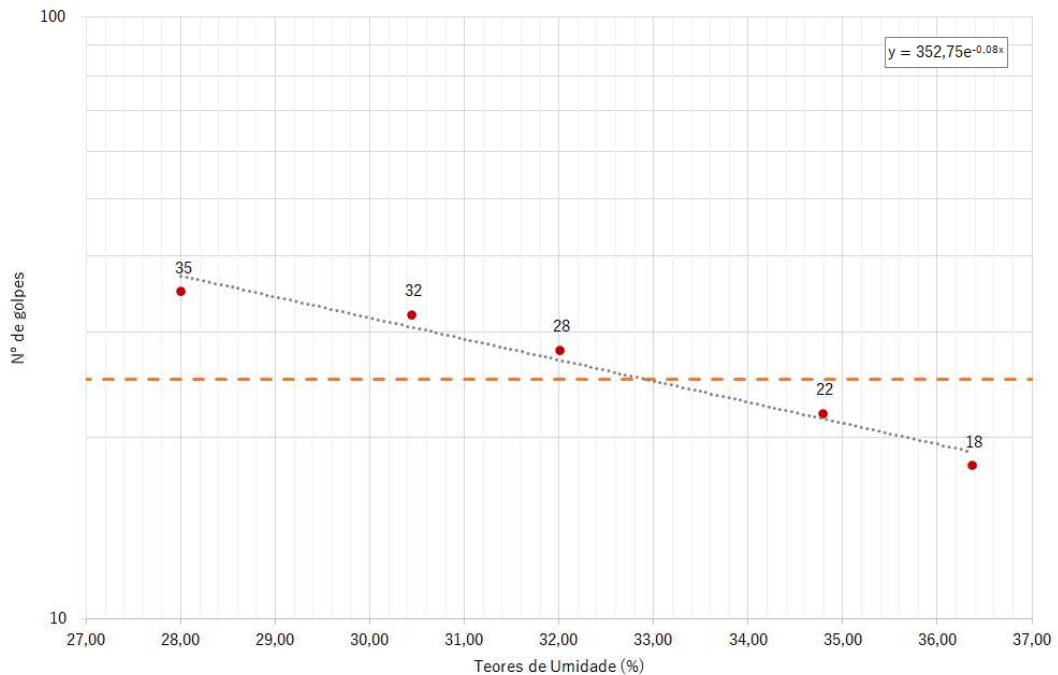


LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00003
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.40"S	54° 37'35.56"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00006	00016	00041	00003	00024		
Número de golpes n°	35	32	28	22	18		
Cápsula - g	5,10	5,30	4,70	4,80	5,50		
C+S+A - g	8,30	8,30	8,00	7,90	8,50		
C+S - g	7,60	7,60	7,20	7,10	7,70		
A - Água - g	0,70	0,70	0,80	0,80	0,80		
S - Solo - g	2,50	2,30	2,50	2,30	2,20		
Teor de Umidade - %	28,00	30,43	32,00	34,78	36,36		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ**LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)**

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00036	00003	00023	00027	00022		
Cápsula - g	5,10	4,80	5,40	6,80	5,10		
C+S+A - g	6,80	6,60	7,20	8,50	7,00		
C+S - g	6,40	6,30	6,90	8,20	6,60		
A - Água - g	0,40	0,30	0,30	0,30	0,40		
S - Solo - g	1,30	1,50	1,50	1,40	1,50		
Teor de Umidade - %	30,77	20,00	20,00	21,43	26,67		
Umidade média - %							23,77

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	33,09	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	9,31
Limite de Plasticidade - LP	23,77		



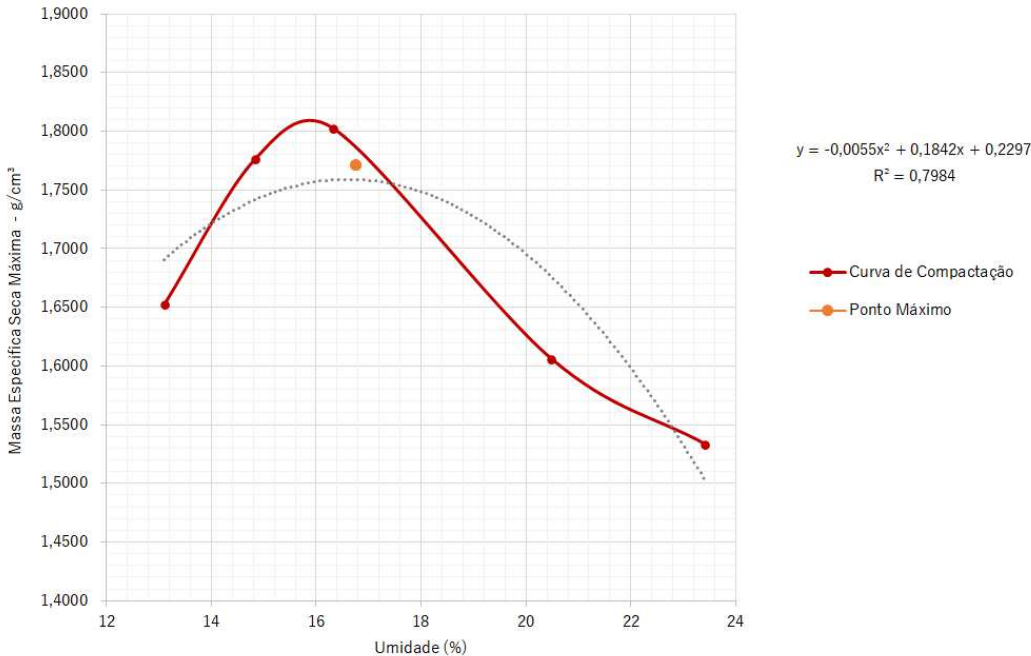
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		N° do Furo:	00003
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.40"S	54° 37'35.56"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00030	00036		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	120,00	114,60		Número de camadas	5
C + S - g	115,70	111,30		Número de golpes	26
A - Água - g	4,30	3,30	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	17,30	16,60		Cilindro	Grande
S - Solo - g	98,40	94,70	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,7720
Umidade - %	4,37	3,48			
Umidade média - %	3,93			Teor de umidade ótima - %	16,75

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00011	8.638	3.964	1,2342	00011	118,30	107,40	24,20	83,20	13,10	1,6520
00011	9.024	4.350	1,3544	00003	118,40	106,20	24,00	82,20	14,84	1,7765
00010	9.146	4.469	1,3960	00009	103,40	92,20	23,60	68,60	16,33	1,8024
00011	8.885	4.211	1,3111	00020	102,40	88,90	23,00	65,90	20,49	1,6058
00010	8.830	4.153	1,2973	00004	118,90	100,80	23,50	77,30	23,42	1,5331

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00003
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.40"S	54° 37'35.56"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.062,00	Cilindro Nº	00007
Peso do solo úmido - g	4.333,00	Tara do Cilindro - g	4.729,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,13	Volume do Cilindro - cm³	3.165,21
Cápsula Nº	00031	Altura Inicial - mm	176,75
Peso cápsula + solo úmido - g	102,30	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	89,90	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	15,70	Nº de Golpes	26
Peso água - g	12,40	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	74,20	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	16,71	Data de início:	10/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,77	Data de término:	14/jul

RESUMO DE ENSAIO

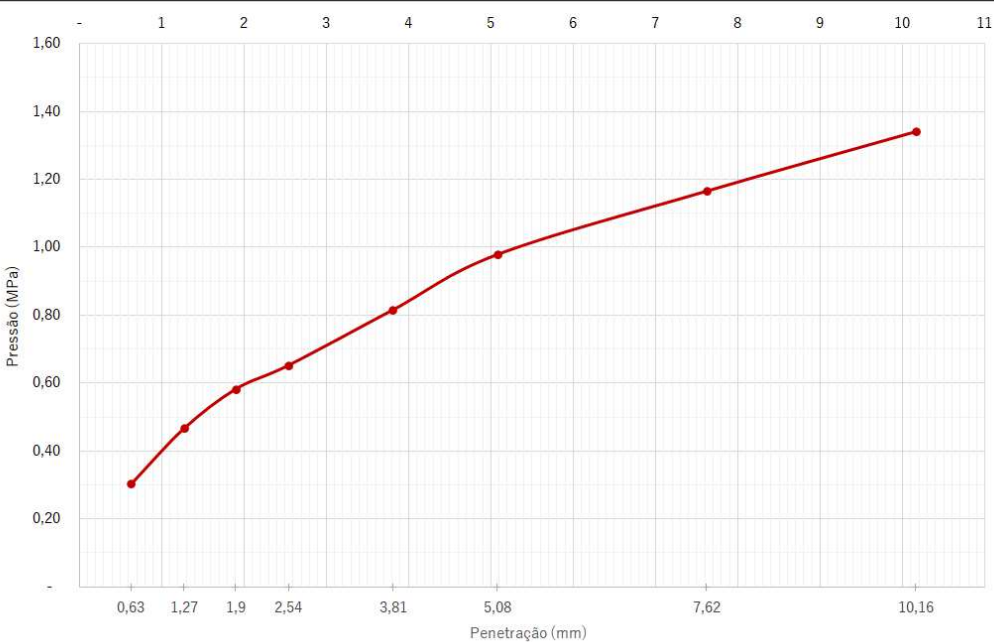
ENSAIO DE EXPANSÃO

Expansão - %	0,11	Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
I.S.C Final - %	9,47	10/jul	16:21	-	-
Densidade máxima - g/cm³	1,7720	11/jul	16:21	0,17	0,10
		12/jul	16:30	0,19	0,11
		13/jul	17:00	0,19	0,11
		14/jul	08:00	0,19	0,11

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	26	0,30			
1,0	1,27	40	0,47			
1,5	1,90	50	0,58			
2,0	2,54	56	0,65		6,9	9,47
3,0	3,81	70	0,82			
4,0	5,08	84	0,98		10,35	9,47
6,0	7,62	100	1,17			
8,0	10,16	115	1,34			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



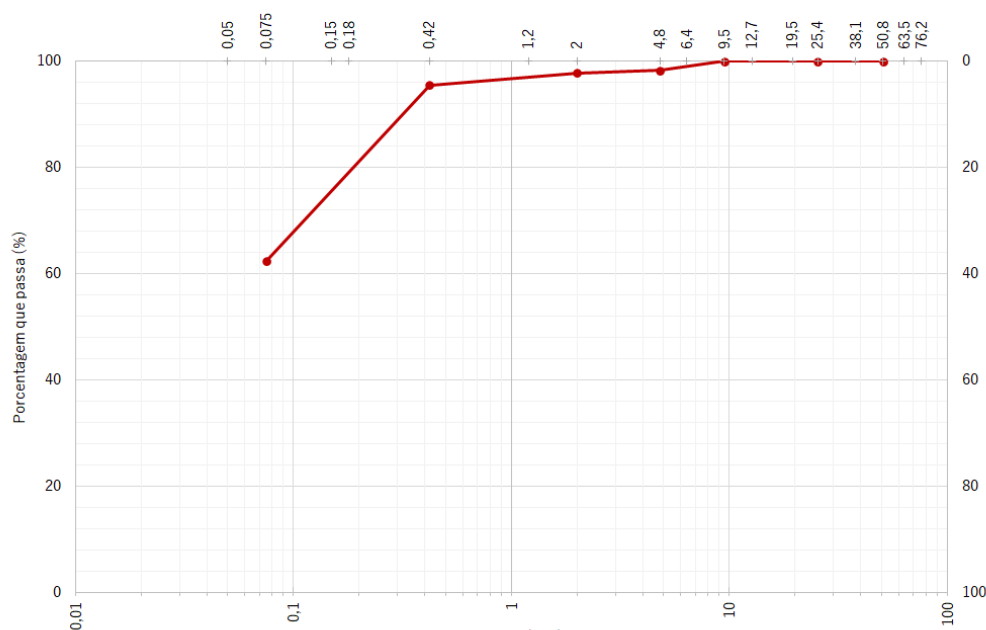
SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



Figura 15 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 05

GRANULOMETRIA - SOLO					
ABNT NBR 7181:2016					
Obra:		Campo Grande / MS			
Trecho:		Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00005
Coordenada do local da coleta:		20° 31'29.18"S	54° 37'39.88"O	Profundidade - m:	2,00
Data:		sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:		Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:					
UMIDADE HIGROSCÓPICA				AMOSTRA - PENEIRAMENTO GROSSO	
C - Cápsula N°	00004	00015		Total - g	4.000,00
C + S + A - g	159,50	169,00		Retido #n°10 - g	85,80
C + S - g	156,70	166,00		Passante # n°10 - g	3.914,20
A - Água - g	2,80	3,00	-	Seco pas. # n°10 - g	3.831,45
C - Cápsula - g	23,50	24,90	-	Amostra seca - g	3.915,43
S - Solo - g	133,20	141,10	-	AMOSTRA - PENEIRAMENTO FINO	
Umidade - %	2,10	2,13		Total - g	120,00
Umidade média - %			2,11	Amostra seca - g	117,46
CARACTERIZAÇÃO DO MATERIAL					
Fator de Correção - %		2,11	Pedregulho (3" - N° 10) - %	2,19	
Porcentagem que passa a peneira N° 40 - %		95,56	Areia Grossa (N° 10 - N° 40) - %	2,25	
Porcentagem que passa na peneira N° 200 - %		62,34	Areia Fina (N° 40 - N° 200) - %	33,22	
Limite de Liquidez - LL		26,37	Silte e Argila (< N° 200) - %	62,34	
Limite de Plasticidade - LP		18,70	Total - %	-	
Índice de Plasticidade - IP		7,68	Comportamento como subleito	Sofrível a mau	
índice de Grupo - IG		5,00	Faixa Granulométrica (Norma DNIT 141/2010 - Base estabilizada granulometricamente - Especificação de Serviço)		Não se aplica
Classificação TRB (antigo HRB)		A-4			
GRANULOMETRIA POR PENEIRAMENTO					
Peneira	Material retido			Porcentagem que passa da amostra total - %	Peneira
pol./N°	Peso - g	Porcentagem - %	Porcentagem acumulada - %		mm
2"	-	-	-	100,00	50,80
1"	-	-	-	100,00	25,40
3/8"	-	-	-	100,00	9,50
N° 4	68,00	1,74	1,74	98,26	4,80
N° 10	17,80	0,45	2,19	97,81	2,00
N° 40	2,70	2,30	2,30	95,56	0,42
N° 200	39,90	33,97	36,27	62,34	0,075
CURVA GRANULOMÉTRICA					
					



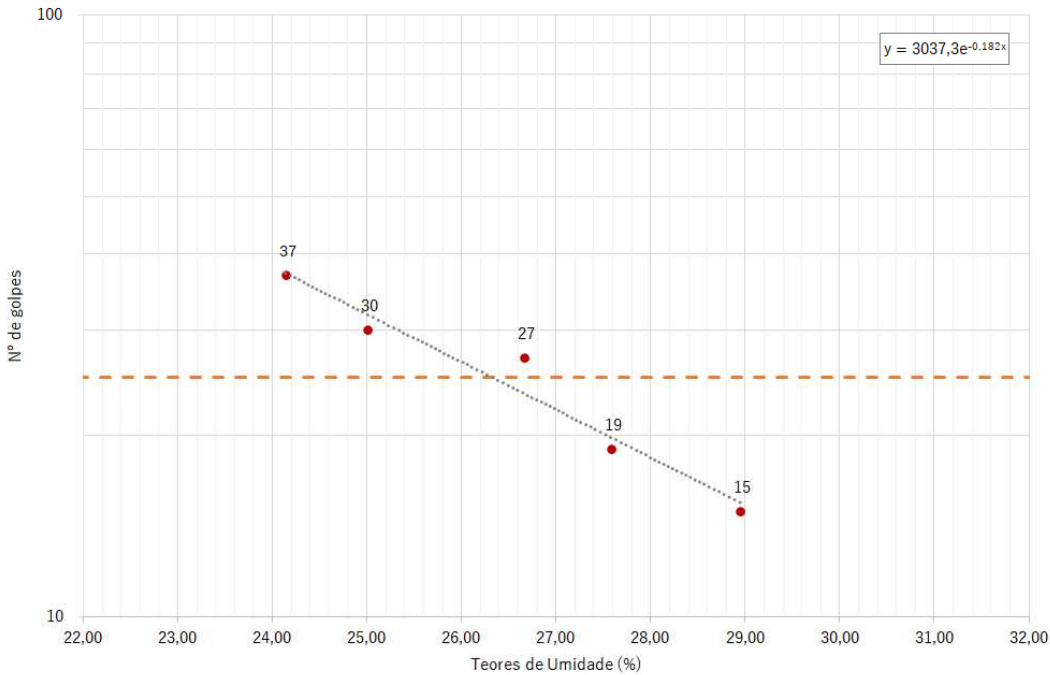
LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00005
Coordenada do local da coleta:	20° 31'29.18"S	54° 37'39.88"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025	Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	35,00	15,00	2,00	28,00	14,00		
Número de golpes n°	37	30	27	19	15		
Cápsula - g	5,00	5,50	4,90	4,70	4,80		
C+S+A - g	8,60	9,00	8,70	8,40	9,70		
C+S - g	7,90	8,30	7,90	7,60	8,60		
A - Água - g	0,70	0,70	0,80	0,80	1,10		
S - Solo - g	2,90	2,80	3,00	2,90	3,80		
Teor de Umidade - %	24,14	25,00	26,67	27,59	28,95		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ



LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00005	00019	00009	00015	00026		
Cápsula - g	5,70	5,20	5,70	5,50	5,10		
C+S+A - g	7,80	6,90	7,50	7,30	6,60		
C+S - g	7,50	6,60	7,20	7,00	6,40		
A - Água - g	0,30	0,30	0,30	0,30	0,20		
S - Solo - g	1,80	1,40	1,50	1,50	1,30		
Teor de Umidade - %	16,67	21,43	20,00	20,00	15,38		
Umidade média - %	18,70						

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	26,37	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	7,68
Limite de Plasticidade - LP	18,70		



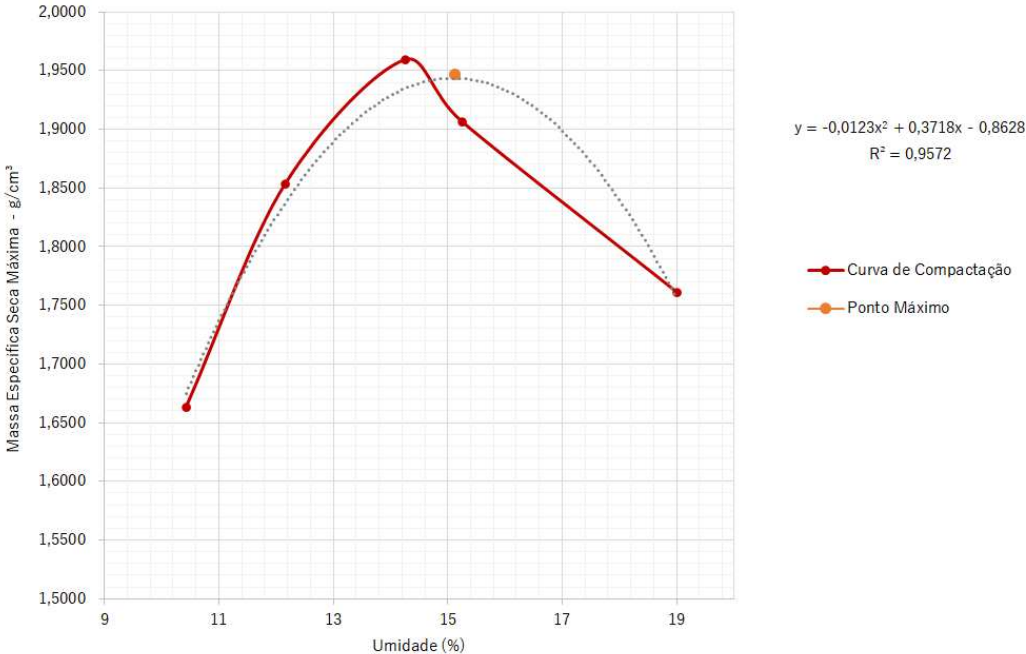
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		N° do Furo:	00005
Coordenada do local da coleta:	20° 31'29.18"S	54° 37'39.88"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00004	00015		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	159,50	169,00		Número de camadas	5
C + S - g	156,70	166,00		Número de golpes	26
A - Água - g	2,80	3,00	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	23,50	24,90		Cilindro	Grande
S - Solo - g	133,20	141,10	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,9469
Umidade - %	2,10	2,13			
Umidade média - %	2,11			Teor de umidade ótima - %	15,11

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00011	8.547	3.873	1,2059	00001	117,70	108,70	22,40	86,30	10,43	1,6637
00010	9.056	4.379	1,3679	00018	100,80	92,30	22,40	69,90	12,16	1,8541
00011	9.439	4.765	1,4836	00006	100,70	91,20	24,50	66,70	14,24	1,9597
00010	9.345	4.668	1,4582	00010	178,50	158,00	23,50	134,50	15,24	1,9071
00011	9.208	4.534	1,4117	00023	120,00	104,30	21,70	82,60	19,01	1,7611

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00005
Coordenada do local da coleta:	20° 31'29.18"S	54° 37'39.88"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Silte Arenoso Vermelho		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.229,00	Cilindro Nº	00014
Peso do solo úmido - g	4.504,00	Tara do Cilindro - g	4.725,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,20	Volume do Cilindro - cm³	3.175,70
Cápsula Nº	00037	Altura Inicial - mm	176,75
Peso cápsula + solo úmido - g	123,50	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	109,40	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	16,00	Nº de Golpes	26
Peso água - g	14,10	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	93,40	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	15,10	Data de início:	10/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,87	Data de término:	14/jul

RESUMO DE ENSAIO

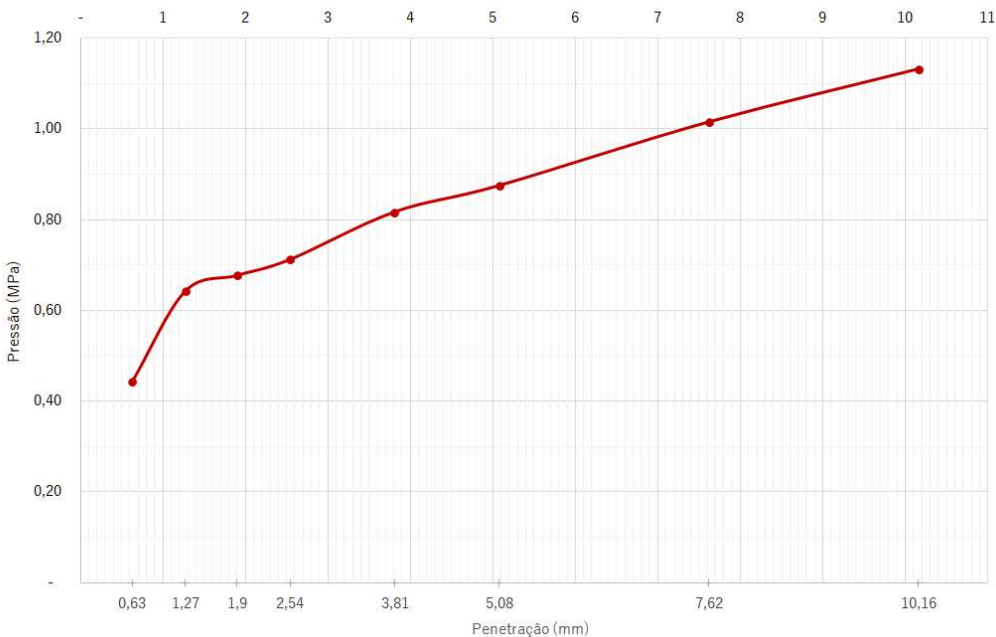
ENSAIO DE EXPANSÃO

Expansão - %	0,06	Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
I.S.C Final - %	10,31	10/jul	16:00	-	-
Densidade máxima - g/cm³	1,9469	11/jul	16:00	0,03	0,02
		12/jul	16:00	0,06	0,03
		13/jul	16:00	0,09	0,05
		14/jul	08:00	0,10	0,06

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	38	0,44			
1,0	1,27	55	0,64			
1,5	1,90	58	0,68			
2,0	2,54	61	0,71		6,9	10,31
3,0	3,81	70	0,82			
4,0	5,08	75	0,87		10,35	8,45
6,0	7,62	87	1,01			
8,0	10,16	97	1,13			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



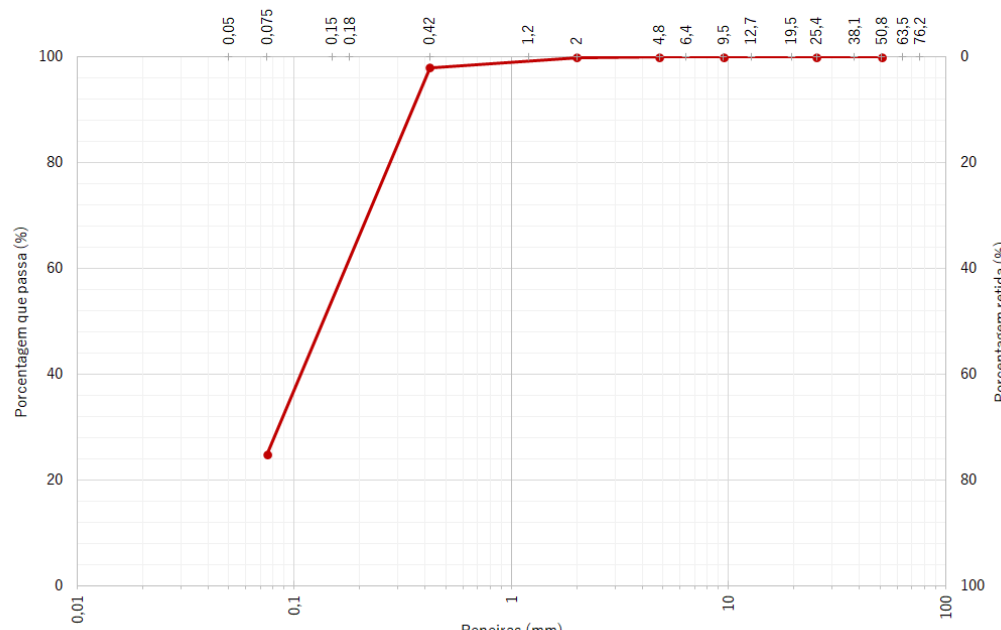
SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



Figura 16 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 07

GRANULOMETRIA - SOLO					
ABNT NBR 7181:2016					
Obra:		Campo Grande / MS			
Trecho:		Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00007
Coordenada do local da coleta:		20° 31'9.24"S	54° 37'42.67"O	Profundidade - m:	2,00
Data:		sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:		Areia Siltsosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:					
UMIDADE HIGROSCÓPICA				AMOSTRA - PENEIRAMENTO GROSSO	
C - Cápsula N°	00023	00016		Total - g	4.000,00
C + S + A - g	117,40	101,10		Retido #n°10 - g	3,50
C + S - g	112,50	97,30		Passante # n°10 - g	3.996,50
A - Água - g	4,90	3,80	-	Seco pas. # n°10 - g	3.787,42
C - Cápsula - g	21,70	22,30	-	Amostra seca - g	3.790,74
S - Solo - g	90,80	75,00	-	AMOSTRA - PENEIRAMENTO FINO	
Umidade - %	5,40	5,07		Total - g	120,00
Umidade média - %			5,23	Amostra seca - g	113,72
CARACTERIZAÇÃO DO MATERIAL					
Fator de Correção - %		5,23	Pedregulho (3" - N° 10) - %	0,08	
Porcentagem que passa a peneira N° 40 - %		97,98	Areia Grossa (N° 10 - N° 40) - %	1,93	
Porcentagem que passa na peneira N° 200 - %		24,80	Areia Fina (N° 40 - N° 200) - %	73,19	
Limite de Liquidez - LL		31,78	Silte e Argila (< N° 200) - %	24,80	
Limite de Plasticidade - LP		20,32	Total - %	-	
Índice de Plasticidade - IP		11,46	Comportamento como subleito	Sofrível a mau	
índice de Grupo - IG		-	Faixa Granulométrica (Norma DNIT 141/2010 - Base estabilizada granulometricamente - Especificação de Serviço)	Não se aplica	
Classificação TRB (antigo HRB)		A-2-6			
GRANULOMETRIA POR PENEIRAMENTO					
Peneira	Material retido			Porcentagem que passa da amostra total - %	Peneira
pol./N°	Peso - g	Porcentagem - %	Porcentagem acumulada - %		mm
2"	-	-	-	100,00	50,80
1"	-	-	-	100,00	25,40
3/8"	-	-	-	100,00	9,50
N° 4	-	-	-	100,00	4,80
N° 10	3,20	0,08	0,08	99,92	2,00
N° 40	2,20	1,93	1,93	97,98	0,42
N° 200	83,30	73,25	75,18	24,80	0,075
CURVA GRANULOMÉTRICA					
					



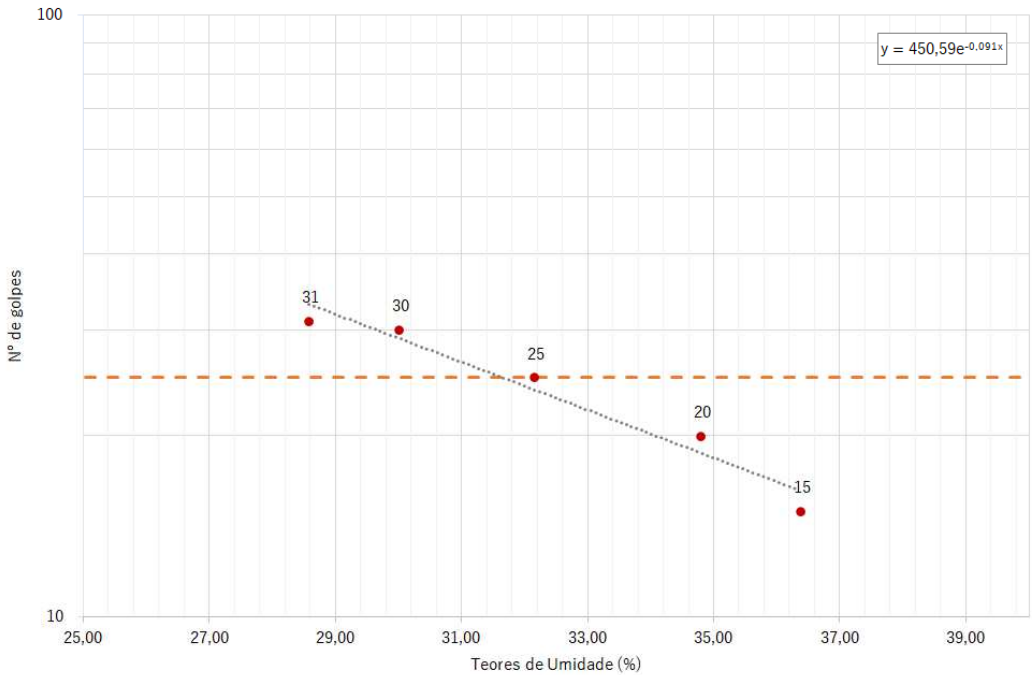
LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00007
Coordenada do local da coleta:	20° 31'9.24"S	54° 37'42.67"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025	Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00034	00007	00006	00004	00008		
Número de golpes n°	15	20	25	31	30		
Cápsula - g	4,80	5,00	5,10	4,70	5,10		
C+S+A - g	7,80	8,10	8,80	8,30	9,00		
C+S - g	7,00	7,30	7,90	7,50	8,10		
A - Água - g	0,80	0,80	0,90	0,80	0,90		
S - Solo - g	2,20	2,30	2,80	2,80	3,00		
Teor de Umidade - %	36,36	34,78	32,14	28,57	30,00		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ



LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00030	00039	00024	00013	00008		
Cápsula - g	4,80	5,30	5,50	5,70	5,10		
C+S+A - g	6,70	7,00	7,20	7,50	6,90		
C+S - g	6,40	6,70	6,90	7,20	6,60		
A - Água - g	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30		
S - Solo - g	1,60	1,40	1,40	1,50	1,50		
Teor de Umidade - %	18,75	21,43	21,43	20,00	20,00		
Umidade média - %	20,32						

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	31,78	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	11,46
Limite de Plasticidade - LP	20,32		



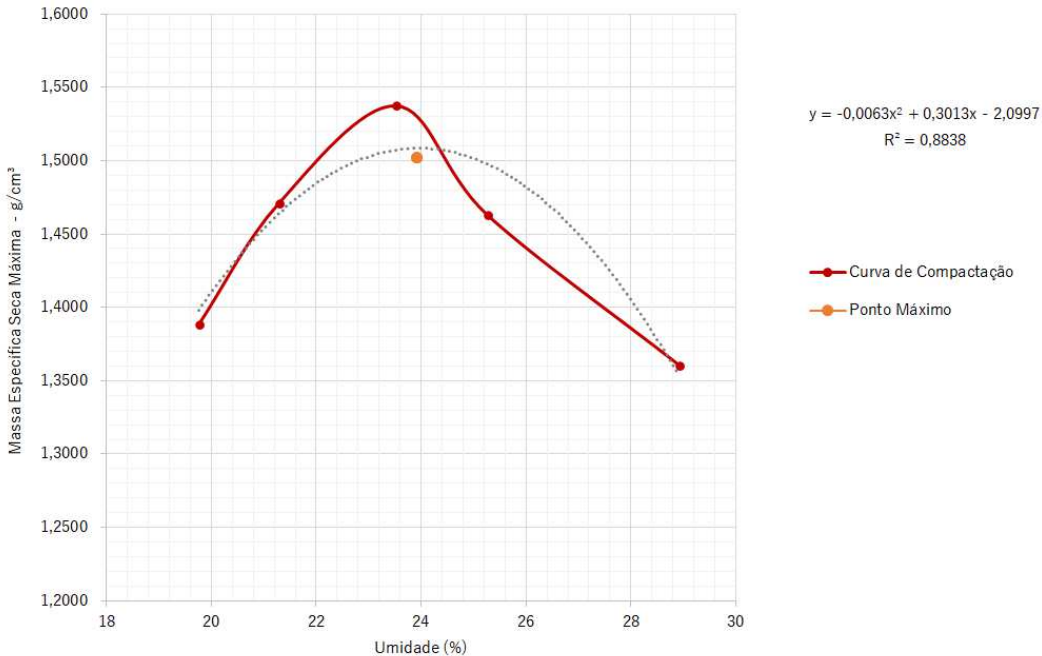
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00007
Coordenada do local da coleta:	20° 31'9.24"S	54° 37'42.67"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00023	00016		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	117,40	101,10		Número de camadas	5
C + S - g	112,50	97,30		Número de golpes	26
A - Água - g	4,90	3,80	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	21,70	22,30		Cilindro	Grande
S - Solo - g	90,80	75,00	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,5027
Umidade - %	5,40	5,07			
Umidade média - %	5,23			Teor de umidade ótima - %	23,91

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00010	8.267	3.590	1,1214	00047	119,10	102,20	16,70	85,50	19,77	1,3884
00011	8.571	3.897	1,2133	00012	98,60	85,40	23,40	62,00	21,29	1,4710
00010	8.848	4.171	1,3029	00015	125,20	106,10	24,90	81,20	23,52	1,5376
00011	8.756	4.082	1,2709	00021	129,30	108,10	24,20	83,90	25,27	1,4630
00011	8.665	3.991	1,2426	00046	103,50	84,50	18,80	65,70	28,92	1,3605

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00007
Coordenada do local da coleta:	20° 31'9.24"S	54° 37'42.67"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.287,00	Cilindro Nº	00009
Peso do solo úmido - g	4.517,00	Tara do Cilindro - g	4.770,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,21	Volume do Cilindro - cm³	3.169,69
Cápsula Nº	00010	Altura Inicial - mm	177,00
Peso cápsula + solo úmido - g	115,40	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	97,10	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	23,50	Nº de Golpes	26
Peso água - g	18,30	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	73,60	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	24,86	Data de início:	10/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,66	Data de término:	14/jul

RESUMO DE ENSAIO

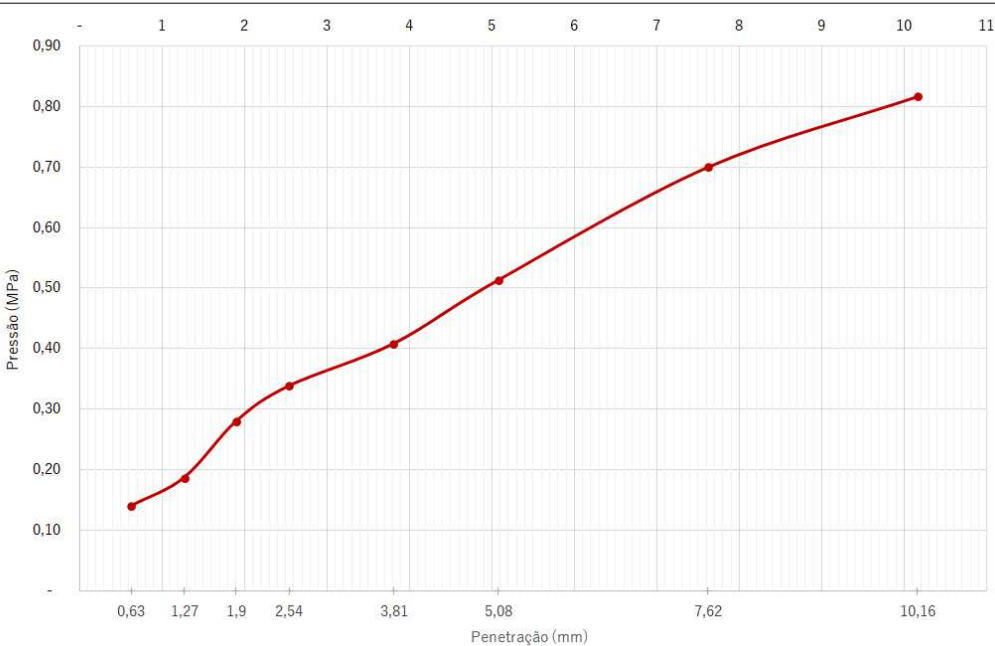
ENSAIO DE EXPANSÃO

Expansão - %	0,07	Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
I.S.C Final - %	4,96	10/jul	16:00	-	-
Densidade máxima - g/cm³	1,5027	11/jul	16:00	0,08	0,05
		12/jul	16:00	0,10	0,06
		13/jul	16:00	0,12	0,07
		14/jul	08:00	0,12	0,07

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	12	0,14			
1,0	1,27	16	0,19			
1,5	1,90	24	0,28			
2,0	2,54	29	0,34		6,9	4,90
3,0	3,81	35	0,41			
4,0	5,08	44	0,51		10,35	4,96
6,0	7,62	60	0,70			
8,0	10,16	70	0,82			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



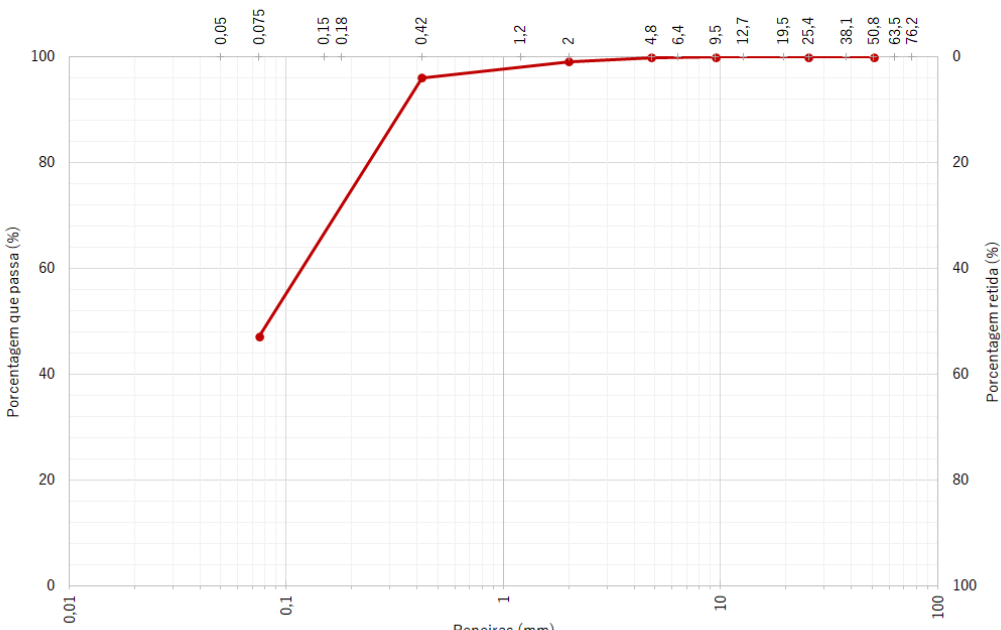
SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



Figura 17 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 09

GRANULOMETRIA - SOLO					
ABNT NBR 7181:2016					
Obra:		Campo Grande / MS			
Trecho:		Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00009
Coordenada do local da coleta:		20° 31'19.55"S	54° 37'48.95"O	Profundidade - m:	2,00
Data:		sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:		Areia Argilosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:					
UMIDADE HIGROSCÓPICA				AMOSTRA - PENEIRAMENTO GROSSO	
C - Cápsula Nº	00038	00039		Total - g	4.000,00
C + S + A - g	115,00	108,50		Retido #nº10 - g	36,90
C + S - g	112,00	105,70		Passante # nº10 - g	3.963,10
A - Água - g	3,00	2,80	-	Seco pas. # nº10 - g	3.838,84
C - Cápsula - g	16,00	16,70	-	Amostra seca - g	3.874,58
S - Solo - g	96,00	89,00	-	AMOSTRA - PENEIRAMENTO FINO	
Umidade - %	3,13	3,15		Total - g	120,00
Umidade média - %	3,14			Amostra seca - g	116,24
CARACTERIZAÇÃO DO MATERIAL					
Fator de Correção - %	3,14		Pedregulho (3" - Nº 10) - %	0,89	
Porcentagem que passa a peneira Nº 40 - %	96,13		Areia Grossa (Nº 10 - Nº 40) - %	2,98	
Porcentagem que passa na peneira Nº 200 - %	47,10		Areia Fina (Nº 40 - Nº 200) - %	49,03	
Limite de Liquidez - LL	33,60		Silte e Argila (< Nº 200) - %	47,10	
Limite de Plasticidade - LP	22,03		Total - %	-	
Índice de Plasticidade - IP	11,57		Comportamento como subleito	Sofrível a mau	
índice de Grupo - IG	3,00		Faixa Granulométrica (Norma DNIT 141/2010 - Base estabilizada granulometricamente - Especificação de Serviço)		Não se aplica
Classificação TRB (antigo HRB)	A-6				
GRANULOMETRIA POR PENEIRAMENTO					
Peneira	Material retido			Porcentagem que passa da amostra total - %	Peneira
pol./Nº	Peso - g	Porcentagem - %	Porcentagem acumulada - %		mm
2"	-	-	-	100,00	50,80
1"	-	-	-	100,00	25,40
3/8"	-	-	-	100,00	9,50
Nº 4	4,40	0,11	0,11	99,89	4,80
Nº 10	30,10	0,78	0,89	99,11	2,00
Nº 40	3,50	3,01	3,01	96,13	0,42
Nº 200	57,50	49,47	52,48	47,10	0,075
CURVA GRANULOMÉTRICA					
					



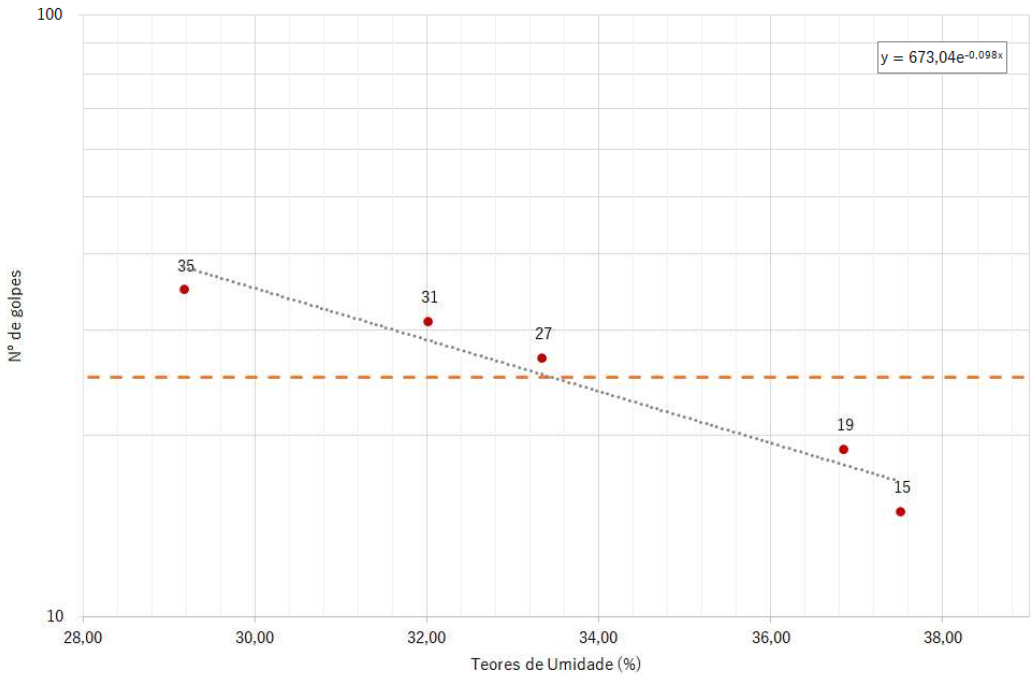
LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00009
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.55"S	54° 37'48.95"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025	Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Argilosa Vermelha	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00032	00035	00004	00007	00028		
Número de golpes n°	35	31	27	19	15		
Cápsula - g	5,20	5,00	4,70	5,00	4,70		
C+S+A - g	8,30	8,30	7,50	7,60	9,10		
C+S - g	7,60	7,50	6,80	6,90	7,90		
A - Água - g	0,70	0,80	0,70	0,70	1,20		
S - Solo - g	2,40	2,50	2,10	1,90	3,20		
Teor de Umidade - %	29,17	32,00	33,33	36,84	37,50		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ



LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00017	00031	00021	00029	00018		
Cápsula - g	5,10	5,40	4,90	4,70	5,50		
C+S+A - g	6,80	7,40	6,80	6,80	7,20		
C+S - g	6,50	7,00	6,50	6,40	6,90		
A - Água - g	0,30	0,40	0,30	0,40	0,30		
S - Solo - g	1,40	1,60	1,60	1,70	1,40		
Teor de Umidade - %	21,43	25,00	18,75	23,53	21,43		
Umidade média - %							22,03

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	33,60	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	11,57
Limite de Plasticidade - LP	22,03		



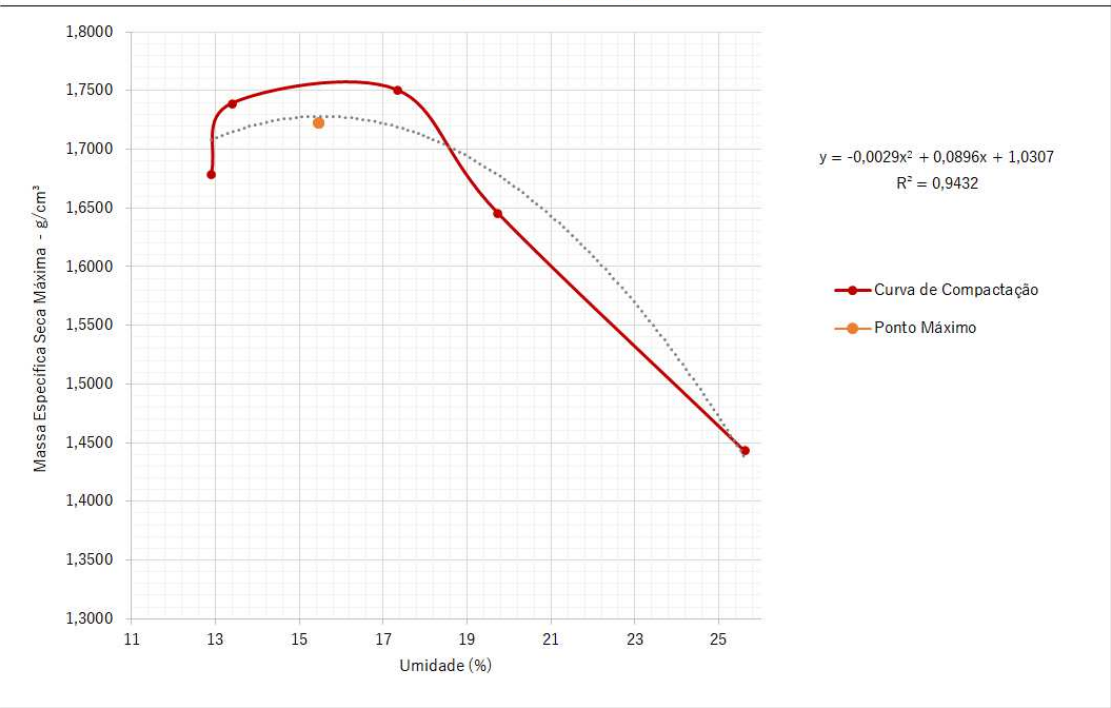
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		N° do Furo:	00009
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.55"S	54° 37'48.95"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Argilosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00038	00039		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	115,00	108,50		Número de camadas	5
C + S - g	112,00	105,70		Número de golpes	26
A - Água - g	3,00	2,80	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	16,00	16,70		Cilindro	Grande
S - Solo - g	96,00	89,00	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,7228
Umidade - %	3,13	3,15			
Umidade média - %	3,14			Teor de umidade ótima - %	15,45

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00011	8.693	4.019	1,2513	00042	118,20	106,50	15,80	90,70	12,90	1,6788
00011	8.861	4.187	1,3036	00033	92,80	83,80	16,60	67,20	13,39	1,7391
00010	9.070	4.393	1,3723	00032	129,50	112,80	16,40	96,40	17,32	1,7507
00010	8.931	4.254	1,3289	00052	103,90	89,60	17,10	72,50	19,72	1,6460
00011	8.720	4.046	1,2597	00030	106,10	88,00	17,30	70,70	25,60	1,4436

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00009
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.55"S	54° 37'48.95"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Argilosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.002,00	Cilindro Nº	00010
Peso do solo úmido - g	4.325,00	Tara do Cilindro - g	4.677,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,08	Volume do Cilindro - cm³	3.201,26
Cápsula Nº	00030	Altura Inicial - mm	177,00
Peso cápsula + solo úmido - g	109,20	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	96,40	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	17,30	Nº de Golpes	26
Peso água - g	12,80	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	79,10	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	16,18	Data de início:	11/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,75	Data de término:	15/jul

RESUMO DE ENSAIO

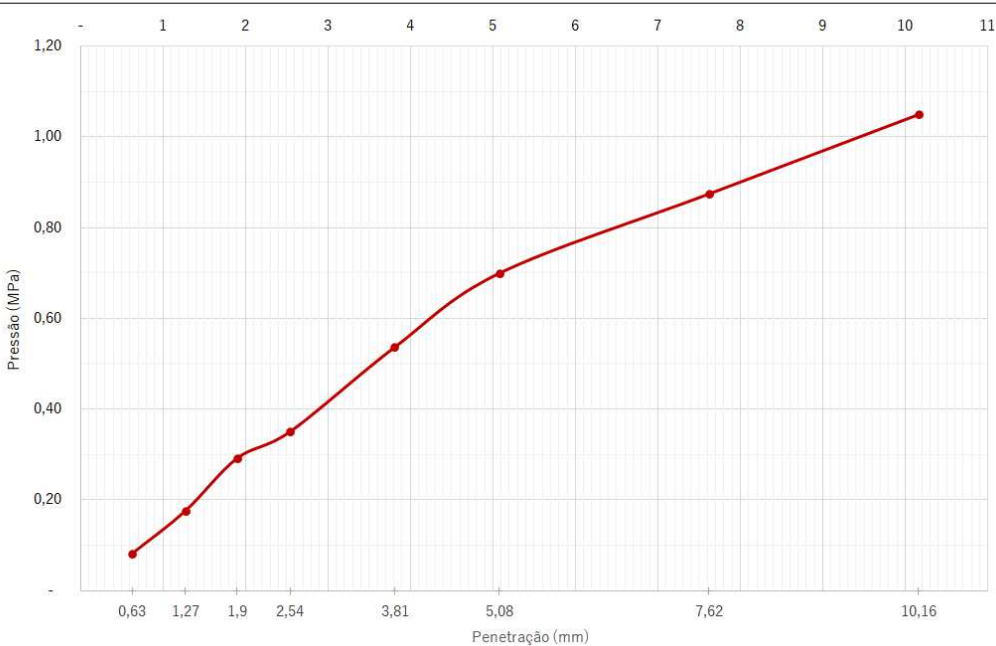
ENSAIO DE EXPANSÃO

Expansão - %	0,41	Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
I.S.C Final - %	6,76	11/jul	15:00	-	-
Densidade máxima - g/cm³	1,7228	12/jul	15:00	0,12	0,07
		13/jul	15:00	0,45	0,25
		14/jul	15:00	0,72	0,41
		15/jul	08:00	0,72	0,41

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	7	0,08			
1,0	1,27	15	0,17			
1,5	1,90	25	0,29			
2,0	2,54	30	0,35		6,9	5,07
3,0	3,81	46	0,54			
4,0	5,08	60	0,70		10,35	6,76
6,0	7,62	75	0,87			
8,0	10,16	90	1,05			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



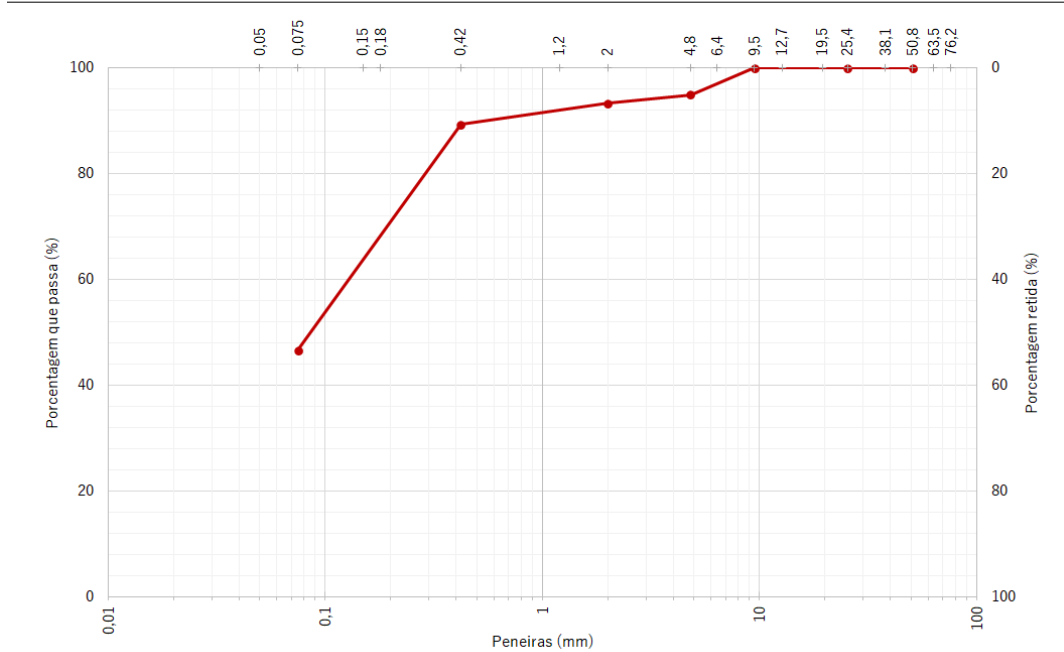
SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



Figura 18 – Relatório de Ensaios – Subleito – Furo 11

GRANULOMETRIA - SOLO					
ABNT NBR 7181:2016					
Obra:		Campo Grande / MS			
Trecho:		Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00011
Coordenada do local da coleta:		20° 31'19.43"S	54° 38'3.53"O	Profundidade - m:	2,00
Data:		sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:		Areia Siltsosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:					
UMIDADE HIGROSCÓPICA				AMOSTRA - PENEIRAMENTO GROSSO	
C - Cápsula N°	00032	00033		Total - g	4.000,00
C + S + A - g	124,20	128,70		Retido #n°10 - g	266,50
C + S - g	121,70	126,10		Passante # n°10 - g	3.733,50
A - Água - g	2,50	2,60	-	Seco pas. # n°10 - g	3.644,86
C - Cápsula - g	16,40	16,60	-	Amostra seca - g	3.905,03
S - Solo - g	105,30	109,50	-	AMOSTRA - PENEIRAMENTO FINO	
Umidade - %	2,37	2,37		Total - g	120,00
Umidade média - %	2,37			Amostra seca - g	117,15
CARACTERIZAÇÃO DO MATERIAL					
Fator de Correção - %	2,37		Pedregulho (3" - N° 10) - %	6,66	
Porcentagem que passa a peneira N° 40 - %	89,28		Areia Grossa (N° 10 - N° 40) - %	4,06	
Porcentagem que passa na peneira N° 200 - %	46,57		Areia Fina (N° 40 - N° 200) - %	42,71	
Limite de Liquidez - LL	28,45		Silte e Argila (< N° 200) - %	46,57	
Limite de Plasticidade - LP	18,63		Total - %	-	
Índice de Plasticidade - IP	9,82		Comportamento como subleito	Sofrível a mau	
índice de Grupo - IG	2,00		Faixa Granulométrica (Norma DNIT 141/2010 - Base estabilizada granulometricamente - Especificação de Serviço)	Não se aplica	
Classificação TRB (antigo HRB)	A-4				
GRANULOMETRIA POR PENEIRAMENTO					
Peneira	Material retido			Porcentagem que passa da amostra total - %	Peneira
pol./N°	Peso - g	Porcentagem - %	Porcentagem acumulada - %		mm
2"	-	-	-	100,00	50,80
1"	-	-	-	100,00	25,40
3/8"	-	-	-	100,00	9,50
N° 4	197,70	5,06	5,06	94,94	4,80
N° 10	62,30	1,60	6,66	93,34	2,00
N° 40	5,10	4,35	4,35	89,28	0,42
N° 200	53,60	45,75	50,11	46,57	0,075
CURVA GRANULOMÉTRICA					
					



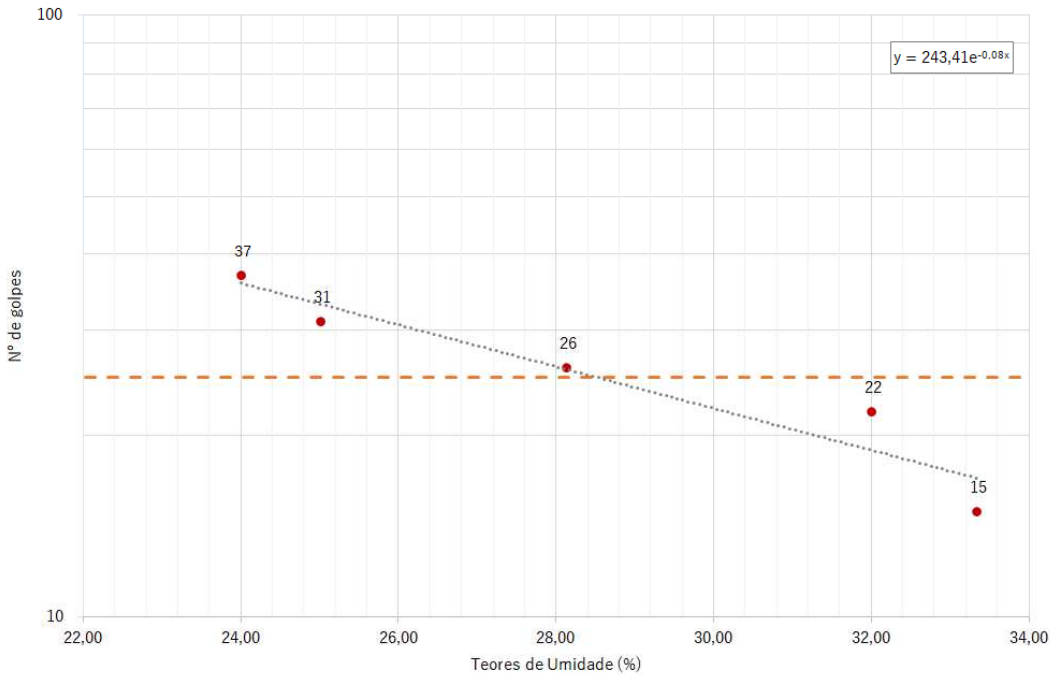
LIMITES DE ATTERBERG

Obra:	Campo Grande / MS		
Trecho:	Residencial Botafogo	Nº do Furo:	00011
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.43"S	54° 38'3.53"O	Profundidade - m: 2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025	Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha	I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:			

LIMITE DE LIQUIDEZ (NORMA ABNT NBR 6459:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00050	00044	00038	00037	00043		
Número de golpes n°	15	22	26	31	37		
Cápsula - g	9,50	9,40	4,10	4,90	9,80		
C+S+A - g	13,90	12,70	8,20	8,40	12,90		
C+S - g	12,80	11,90	7,30	7,70	12,30		
A - Água - g	1,10	0,80	0,90	0,70	0,60		
S - Solo - g	3,30	2,50	3,20	2,80	2,50		
Teor de Umidade - %	33,33	32,00	28,13	25,00	24,00		

GRÁFICO DE LIMITE DE LIQUIDEZ



LIMITE DE PLASTICIDADE (NORMA ABNT NBR 7180:2016)

Amostra	1	2	3	4	5		
C - Cápsula	00049	00046	00047	00048	00045		
Cápsula - g	9,40	9,30	9,90	9,30	9,40		
C+S+A - g	11,40	11,40	12,00	11,30	11,40		
C+S - g	11,10	11,10	11,60	11,00	11,10		
A - Água - g	0,30	0,30	0,40	0,30	0,30		
S - Solo - g	1,70	1,80	1,70	1,70	1,70		
Teor de Umidade - %	17,65	16,67	23,53	17,65	17,65		
Umidade média - %							18,63

RESUMO DOS RESULTADOS

Limite de Liquidez - LL	28,45	Índice de Plasticidade (IP = LL - LP)	9,82
Limite de Plasticidade - LP	18,63		



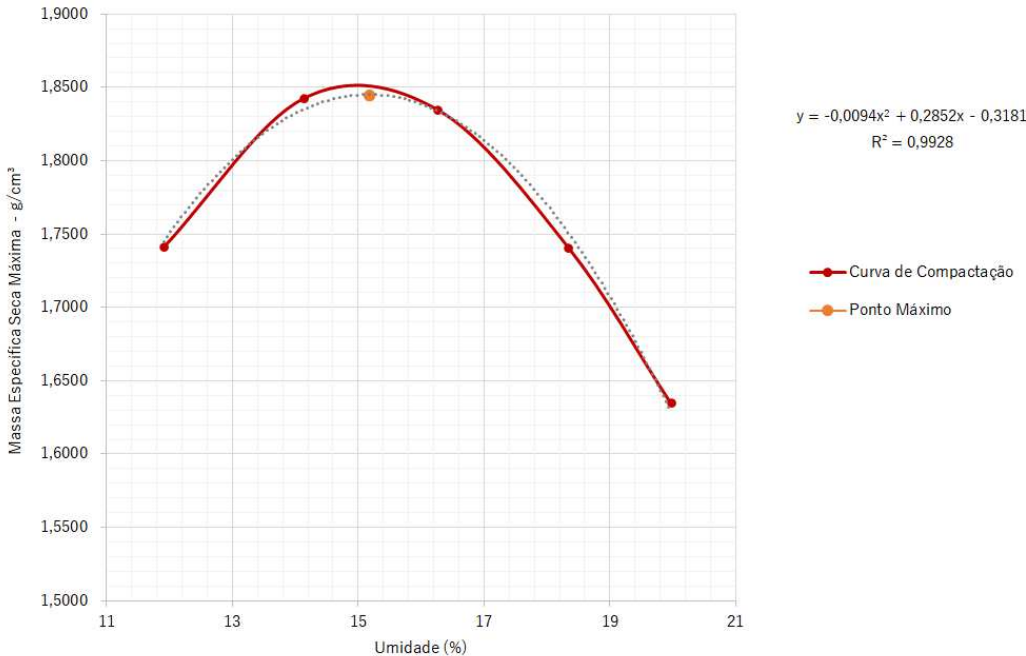
COMPACTAÇÃO - SOLO
ABNT NBR 7182:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00011
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.43"S	54° 38'3.53"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

UMIDADE HIGROSCÓPICA				RESULTADOS OBTIDOS	
C - Cápsula N°	00032	00033		Energia de compactação	P.I.
C + S + A - g	124,20	128,70		Número de camadas	5
C + S - g	121,70	126,10		Número de golpes	26
A - Água - g	2,50	2,60	-	Soquete	Grande
C - Cápsula - g	16,40	16,60		Cilindro	Grande
S - Solo - g	105,30	109,50	-	Massa específica aparente seca máxima - g/cm³	1,8452
Umidade - %	2,37	2,37			
Umidade média - %	2,37			Teor de umidade ótima - %	15,17

DADOS DO ENSAIO										
Volume do cilindro - cm³		3.201,26		Peso do cilindro - g		4.677,00		Número do cilindro		00010
Volume do cilindro - cm³		3.211,81		Peso do cilindro - g		4.674,00		Número do cilindro		00011
Número do cilindro	Cilindro + Solo úmido - g	Solo úmido - g	Massa específica do solo úmido - g/cm³	Determinação da umidade						Massa específica do solo seco - g/cm³
				Cápsula n°	Cápsula + Solo úmido - g	Cápsula + solo seco - g	Cápsula - g	Solo seco - g	Porcentagem de água - %	
00010	8.778	4.101	1,2811	00013	110,80	101,50	23,40	78,10	11,91	1,7414
00011	9.148	4.474	1,3930	00019	148,90	133,20	22,10	111,10	14,13	1,8424
00010	9.222	4.545	1,4198	00015	105,70	94,40	24,90	69,50	16,26	1,8346
00011	9.119	4.445	1,3840	00017	108,10	95,10	24,20	70,90	18,34	1,7408
00010	8.915	4.238	1,3239	00012	90,70	79,50	23,40	56,10	19,96	1,6349

CURVA DE COMPACTAÇÃO



ÍNDICE DE SUPORTE CALIFÓRNIA (ISC) - SOLO
ABNT NBR 9895:2016

Obra:	Campo Grande / MS			
Trecho:	Residencial Botafogo		Nº do Furo:	00011
Coordenada do local da coleta:	20° 31'19.43"S	54° 38'3.53"O	Profundidade - m:	2,00
Data:	sexta-feira, 11 de julho de 2025		Profundidade N.A. - m:	0,00
Descrição do material:	Areia Siltosa Vermelha		I.D. da Camada:	Subleito
Identificação da jazida:				

DADOS COMPLEMENTARES

Peso cilindro + solo úmido - g	9.369,00	Cilindro Nº	00002
Peso do solo úmido - g	4.616,00	Tara do Cilindro - g	4.753,00
Dens. do solo úmido - g/cm³	2,22	Volume do Cilindro - cm³	3.201,26
Cápsula Nº	00039	Altura Inicial - mm	177,00
Peso cápsula + solo úmido - g	143,90	Energ. de Compactação	P.I.
Peso cápsula + solo seco - g	126,50	Nº de Camadas	5
Peso da cápsula - g	16,70	Nº de Golpes	26
Peso água - g	17,40	Soquete - g	4536
Peso solo seco - g	109,80	Disco espaçador - pol	2 1/2
Umidade - %	15,85	Data de início:	18/jul
Densidade do Solo Seco - g/cm³	1,87	Data de término:	22/jul

RESUMO DE ENSAIO

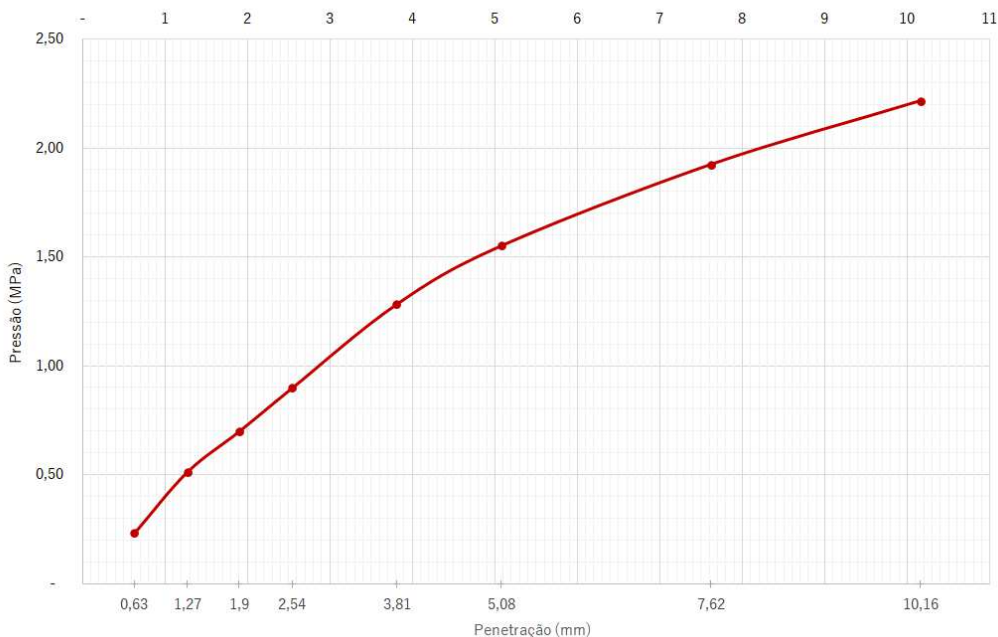
ENSAIO DE EXPANSÃO

Expansão - %	0,04	Data	Hora	Leit - mm	Expansão - %
I.S.C Final - %	14,99	18/jul	15:00	-	-
Densidade máxima - g/cm³	1,8452	19/jul	15:00	0,04	0,02
		20/jul	15:00	0,05	0,03
		21/jul	15:00	0,07	0,04
		22/jul	08:00	0,07	0,04

ENSAIO DE PENETRAÇÃO

Tempo - minuto	Penetração - mm	Leitura - mm	Pressão - MPa			ISC - %
			Calculada	Corrigida	Padrão	
0,5	0,63	20	0,23			
1,0	1,27	44	0,51			
1,5	1,90	60	0,70			
2,0	2,54	77	0,90		6,9	13,02
3,0	3,81	110	1,28			
4,0	5,08	133	1,55		10,35	14,99
6,0	7,62	165	1,92			
8,0	10,16	190	2,22			

PENETRAÇÃO X PRESSÃO



Fonte: o Autor (2025).



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

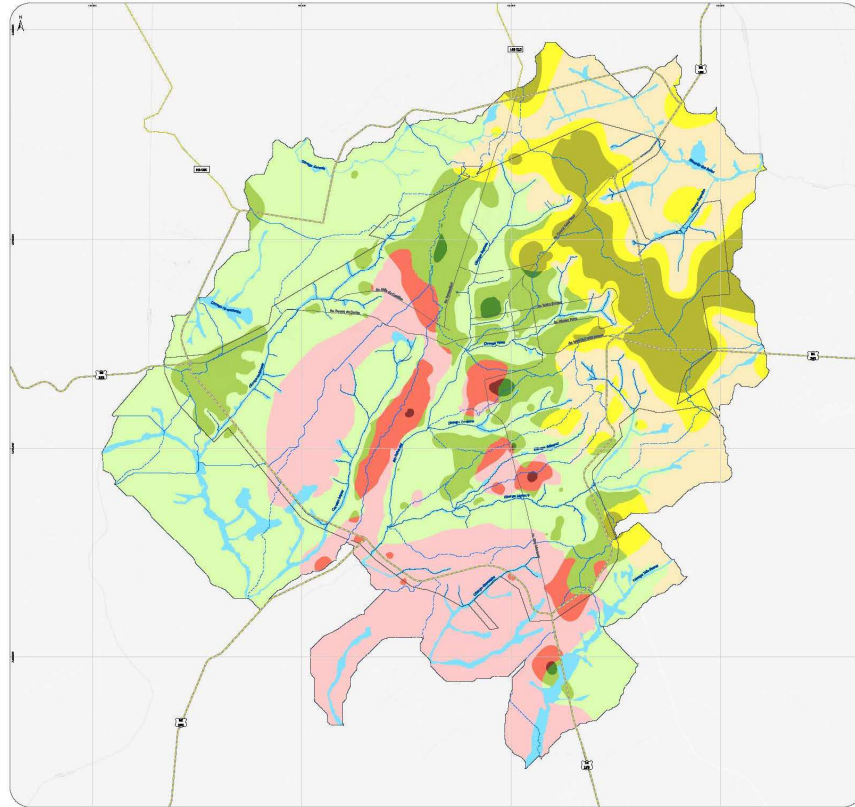
CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



2.4.3 Carta Geotécnica

De conformidade com a **Carta Geotécnica de Campo Grande** o projeto proposto localiza-se na **Unidade Homogênea I – A e I – B**.

Figura 19 – Carta Geotécnica de Campo Grande



Fonte: o Autor (2025).

Unidade Homogênea I – A e I – B

A unidade homogênea I apresenta basalto da Formação Serra Geral, composta de argila avermelhada variegada, moledo, basalto alterado e rocha sã.

A profundidade do nível d'água se modifica entre as unidades A, B ou C, sendo que, pode ocorrer com nível inferior a 5m para o grupo I A, de 5m a 15m para o grupo I B e superior a 15m até 25m na proximidade dos divisores de água para o grupo I C.

Deste modo, a configuração pedologia da área de interesse pode variar entre latossolo vermelho distrófico com alto grau de intemperismo com boa drenagem e textura argilosa média (45 a 20%), latossolo vermelho-amarelo distrófico com fração mineral predominante bem drenado, nitossolo vermelhos distróficos com textura muito argila ou argilosa sendo bem drenados e bastante



porosos e chernossolos háplicos férricos bem a moderadamente drenados pouco permeáveis.

Já a declividade segundo a classificação EMBRAPA, é predominada pela classificação plana na região oeste, suave ondulado na região sudeste, ondulados nas cabeceiras dos córregos.

Sendo que, para as características geotécnicas a unidade apresenta coeficiente de infiltração de 40 a 70 litros/m².dia, sendo vagarosa a média variando em função da textura da argila, sendo que, está cobertura apresenta espessura de 10 a 20m, apresenta alto índice de resistência à penetração, sendo que o impenetrável ocorre na diminuição da alteração de rocha basáltica.

LEVANTAMENTO VISUAL DETALHADO – LVD

O perfeito conhecimento dos tipos de falhas ocorrentes em pavimentos e de suas prováveis causas é essencial para a tomada das decisões corretas quanto às medidas de restauração requeridas por um determinado pavimento. A classificação de falhas adotada pelo DNIT em suas metodologias DNIT 006/2003–PRO e DNIT 007/2003–PRO é bastante abrangente e permite uma visão geral dos principais problemas inerentes a pavimentos com revestimentos asfálticos.

O Levantamento Visual Detalhado é um processo de avaliação da superfície de pavimentos flexíveis que busca levantar todos os pontos de ocorrência de defeitos superficiais, sendo feita a caracterização dos tipos de defeitos, sua severidade, área abrangida e indicação de soluções de correção.

O levantamento é feito por técnico que percorre a pista a pé de posse de um croqui do trecho a ser levantado permitindo a localização correta dos defeitos ocorrentes. Cada defeito é medido e anotado na planilha e sua localização e forma são desenhadas no croqui.

A terminologia adotada para os defeitos atende à norma DNIT 005/2003 – TER Defeitos nos pavimentos flexíveis e semirrígidos – Terminologia, apresentada a seguir.

O LVD serviu de base para a quantificação dos serviços de intervenção descontínua, principalmente, reperfilamento, reparos superficiais e reparos profundos.



Figura 20 – Resumo de defeitos – Codificação e Classificação.

FENDAS				CODIFICAÇÃO	CLASSE DAS FENDAS		
Fissuras				FI	-	-	-
Trincas no revestimento geradas por deformação permanente excessiva e/ou decorrentes do fenômeno de fadiga	Trincas Isoladas	Transversais	Curtas	TTC	FC-1	FC-2	FC-3
			Longas	TTL	FC-1	FC-2	FC-3
		Longitudinais	Curtas	TLC	FC-1	FC-2	FC-3
			Longas	TLL	FC-1	FC-2	FC-3
	Trincas Interligadas	"Jacaré"	Sem erosão acentuada nas bordas das trincas	J	-	FC-2	-
			Com erosão acentuada nas bordas das trincas	JE	-	-	FC-3
Trincas no revestimento não atribuídas ao fenômeno de fadiga	Trincas Isoladas	Devido à retração térmica ou dissecação da base (solo-cimento) ou do revestimento		TRR	FC-1	FC-2	FC-3
	Trincas Interligadas	"Bloco"	Sem erosão acentuada nas bordas das trincas	TB	-	FC-2	-
			Com erosão acentuada nas bordas das trincas	TBE	-		FC-3

OUTROS DEFEITOS					CODIFICAÇÃO
Afundamento	Plástico	Local	Devido à fluência plástica de uma ou mais camadas do pavimento ou do subleito	ALP	
		da Trilha	Devido à fluência plástica de uma ou mais camadas do pavimento ou do subleito	ATP	
	De Consolidação	Local	Devido à consolidação diferencial ocorrente em camadas do pavimento ou do subleito	ALC	
		da Trilha	Devido à consolidação diferencial ocorrente em camadas do pavimento ou do subleito	ATC	
Ondulação/Corrugação - Ondulações transversais causadas por instabilidade da mistura betuminosa constituinte do revestimento ou da base					O
Escorregamento (do revestimento betuminoso)					E
Exsudação do ligante betuminoso no revestimento					EX
Desgaste acentuado na superfície do revestimento					D
"Painéis" ou buracos decorrentes da desagregação do revestimento e às vezes de camadas inferiores					P
Remendos			Remendo Superficial		RS
			Remendo Profundo		RP

Fonte: DNIT 005/2003-TER.



PARTE 3 – PROJETOS



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



3 PROJETOS

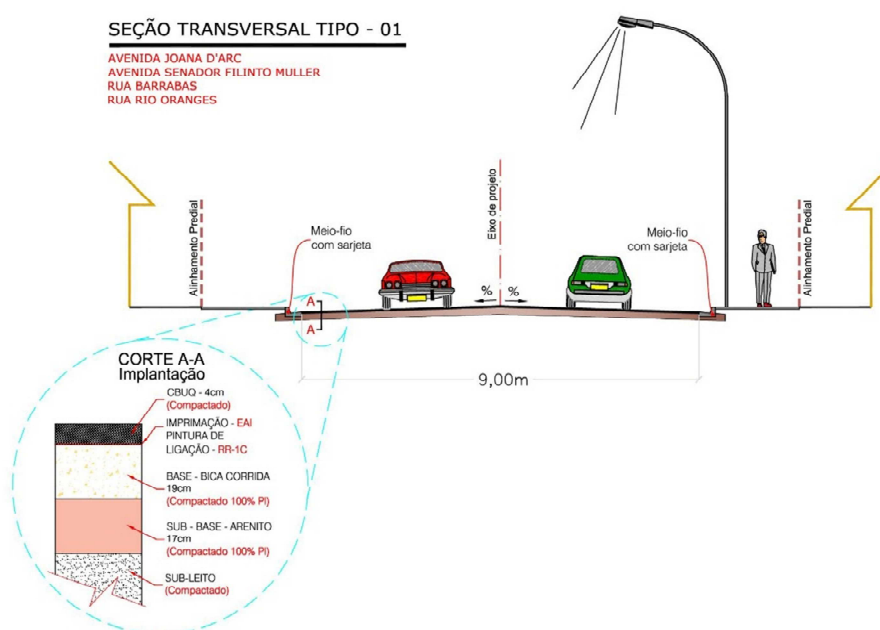
3.1 PRELIMINARES

Na Parte 2 – Estudos Técnicos, foram definidos os conceitos e fixadas as normas e critérios adotados para a consecução dos serviços em pauta. Nesta abordagem, apresentam-se as diversas estruturas preconizadas, sua concepção e os dados disponíveis para a seleção final proposta.

3.2 SISTEMA VIÁRIO

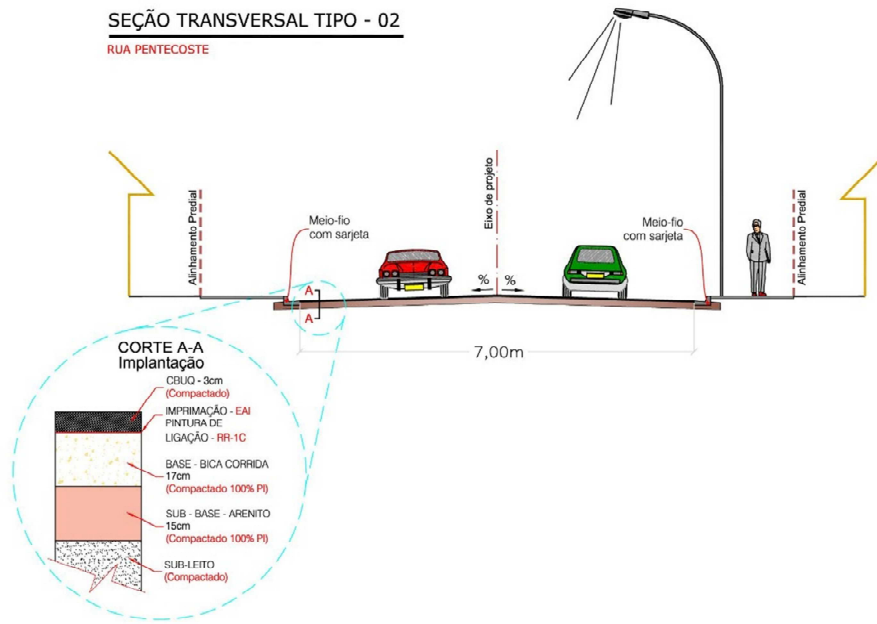
3.2.1 Seção Transversal Tipo

Para as vias objeto de intervenção definiu-se as seções transversais tipo com as seguintes características:

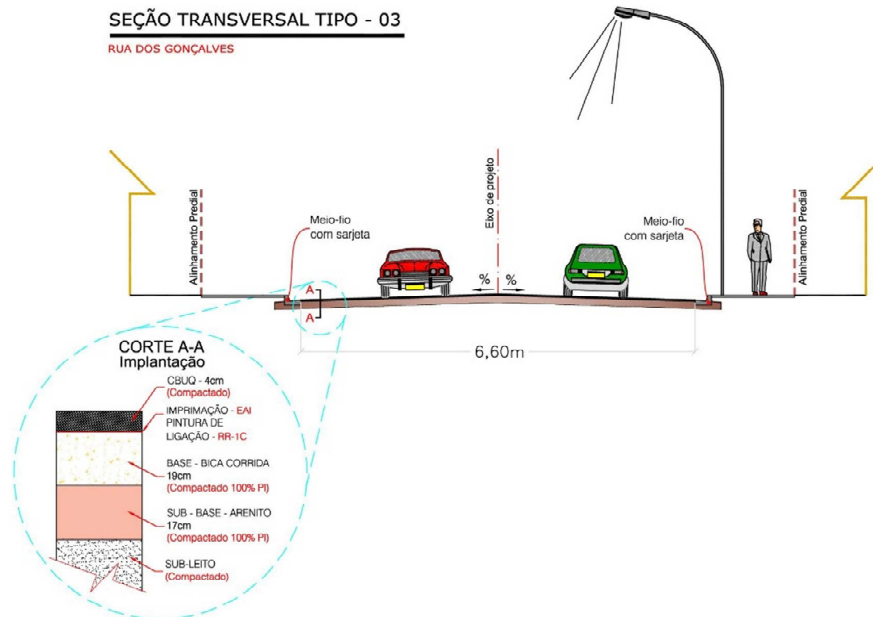


SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO - 02

RUA PENTECOSTE


SEÇÃO TRANSVERSAL TIPO - 03

RUA DOS GONÇALVES


SCHETTINI ENGENHARIA
 Rua Alberto Neder, nº 352
 Jardim dos Estados

 contato@schettini.eng.br
 Campo Grande - MS
 CEP 79020-336

 CREA/MS 3865
 +55 67 3042-0681


3.2.2 Geometria

Nos cruzamentos, adotaram-se os meios-fios com configuração geométrica circular, com raio de 5,00m, salvo quando indicado no projeto de pavimentação. Os greides de pavimentação foram lançados procurando conciliar o escoamento superficial das vias com a situação altimétrica das edificações. As concordâncias verticais foram determinadas através de parábolas do segundo grau. O greide adotado para o projeto de terraplenagem conciliado com o escoamento superficial buscou a declividade mínima de 0,50%.

3.2.3 Terraplenagem

A mecanização das vias em estudo foi prevista no projeto parte como serviço de “preparo do subleito”, onde o material de bota-fora foi previsto com DMT = 7,5 km, na área da Prefeitura Municipal.

O subleito da via será regularizado e compactado na largura e declividade transversais propostas na seção tipo, de conformidade com o greide de pavimentação.

No projeto executivo estão apresentadas as notas de serviço de terraplenagem e de pavimentação necessárias para execução das ruas do complexo. Com este instrumento foi permitido gerar as planilhas de cubação da terraplenagem, com informações importantes para a engenharia da construtora e das fiscalizações, quando da chancela e do efetivo pagamento dos serviços.

3.3 PROJETO DE DRENAGEM

3.3.1 Apresentação

No projeto de drenagem em pauta, estudou-se a melhor opção de traçado para drenar as águas superficiais da região. Foi estudada toda a região contribuinte, os corpos receptores disponíveis na região e, a partir dos resultados, chegou-se à definição do traçado ideal para o objeto de estudo.

O traçado proposto apresenta 42 trechos de drenagem, com captação em boca de lobo de concreto simples e tripla.



3.3.2 Método Racional - Microdrenagem

Para o cálculo das vazões de contribuição das sub-bacias para o sistema viário, adotou-se metodologia regulamentada na Prefeitura do Rio de Janeiro (Portaria O/SUB – RIO-ÁGUAS nº 004/2010), que ampara técnica e legalmente as decisões dos projetistas e da fiscalização, segundo critérios preconizados pela Subsecretaria de Gestão de Bacias Hidrográficas (RIO-ÁGUAS). Bem como a preconizada pelo DNIT no Manual de Drenagem de Rodovias (publicação IPR – 724/2006), exposta no Capítulo 6 – Drenagem de Travessia Urbana.

$$Q = 2,778 \times N \times A \times f \times I \quad (4)$$

$$N = A^{-0,178} \quad (5)$$

$$f = m \times (I \times t)^{1/3} \quad (6)$$

$$m = (2,913 + 64,073 \times R) \times 10^{-3} \quad (7)$$

Onde:

- Q = deflúvio local, em l/s;
- N = coeficiente de distribuição (critério de Burkli-Ziegler);
- A = área da bacia, em ha;
- f = coeficiente de deflúvio (critério de Fantoli);
- m = fator em função do coeficiente de impermeabilidade;
- I = intensidade pluviométrica, em mm/h;
- t = tempo de concentração, em minutos;
- R = fator de impermeabilidade, sendo 0,8 para zona central, 0,6 para zona residencial urbana, 0,4 para residencial suburbana e 0,3 para praças.
-

3.3.3 Cálculo da Capacidade das Sarjetas

A condução das águas precipitadas será efetuada pelas sarjetas formadas pela configuração geométrica proposta para as vias. A verificação da capacidade de saturação deste dispositivo auxiliar de drenagem foi através da formulação de Izzard, como segue:

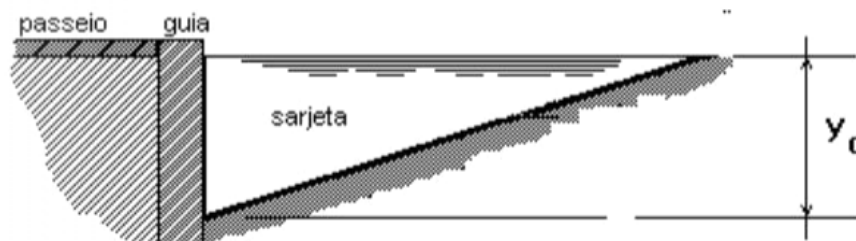


$$Q = 375 \times (z + n) \times i^{1/2} \times y^{8/3} \quad V = 0,958 \times z^{-1/4} \times (i^{1/2} + n)^{3/4} \times Q^{1/4}$$

Onde:

- ✓ Q = Vazão de capacidade, em l/s;
- ✓ V = velocidade média de escoamento, em m/s;
- ✓ z = Inverso da declividade transversal, em m/m;
- ✓ n = Coeficiente de rugosidade, sendo 0,015 para concreto, 0,017 para pavimento asfáltica e 0,033 para revestimento primário;
- ✓ i = Gradiente hidráulico, em m/m;
- ✓ y = Altura do tirante hidráulico, em m.

Adotou-se com limites de escoamento a velocidade em 3,00m/s e altura de 10cm para sarjeta em concreto.



Adotou-se com limites de escoamento a velocidade em 3,00 m/s e altura de 10 cm para sarjeta em concreto.

3.3.4 Parâmetros de Projeto

Adotou-se para o cálculo das vazões e para o dimensionamento hidráulico dos dispositivos de drenagem os seguintes parâmetros:

- g) Microdrenagem em vias residenciais e locais com tráfego muito leve, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 5$ anos, lâmina d'água no escoamento superficial máxima de 2/3 (dois terços);
- h) Microdrenagem em vias coletoras com tráfego leve, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 10$ anos, lâmina d'água no escoamento superficial máxima de 2/3 (dois terços);



- Microdrenagem em vias estruturais com tráfego médio a muito pesado, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 10$ anos, lâmina d'água no escoamento superficial máxima de 1,00m;
- i) Microdrenagem em segmentos de vias de qualquer nível de tráfego, com greide longitudinal apresentando escoamento superficial interrompido, adotar no mínimo nesse(s) trecho(s): Tempo de Recorrência $Tr = 10$ anos, lâmina d'água no escoamento superficial máxima de 1,00m;
- Macro drenagem seção a céu aberto, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 25$ anos;
- j) Macro drenagem seção fechada, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 50$ anos;
- Obra de Arte Especial, adotar no mínimo: Tempo de Recorrência $Tr = 50$ anos.

3.3.5 Cálculo da Capacidade das Galerias

A metodologia a seguir apresentada, foi metodologia que deve ser empregada para a determinação da seção de vazão das galerias de águas pluviais, associando a formulação de Manning com a Equação da Continuidade, como segue:

$$V = (1 \div n) \times R^{2/3} \times i^{1/2} \quad (10)$$

$$Q = V \times A \quad (11)$$

Onde:

- V = Velocidade média do escoamento, em m/s;
- k) Q = Capacidade de vazão, em m³/s;
- n = Coeficiente de rugosidade, sendo 0,015 para concreto e 0,022 para metálico;
- l) A = Área molhada, em m²;
- i = Gradiente hidráulico, em m/m;
- m) R = Raio hidráulico = $A \div P$, em m;
- P = Perímetro molhado, em m.

O dimensionamento das obras foi efetuado para tempo de recorrência de 3 e 5 anos, de acordo com o exposto na planilha de dimensionamento a seguir.



Quadro 6 – Planilha de Dimensionamento da Drenagem – TR 10 anos

OBRA : INFRAESTRUTURA URBANA - PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS

LOCAL : COMPLEXO PIONEIROS - ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO

MUNICÍPIO : CAMPO GRANDE / MS

DATA : 05/2025

CONCRETO

00,60m

Ø0,80m

Ø1,20m

Ø1,00m

FERRO

Ø1,00m

METALICO

ADUELA

EDUAÇÃO DE CHUVA - DF

I = 8 Tr / (Ae * c)³

B = 1.973,158

c = 22

d = 0,173

Tr = [3 | 5]

PLANO DIRETOR DE DRENAGEM 2009

PLANILHA DE CÁLCULO - MICRODRENAGEM - GALERIAS DE ÁGUAS PLUVIAIS

FRETCHO	MONTANTE				POÇO DE VISITA - COTAS (m)			BACIA LOCAL			EXT. (m)	SEÇÃO DA GALERIA			DECLIVIDADE (%)		COEF. DEF. (f)	DEF. UNO LOCAL (h)	VAZÃO A ESCORR. (l/s)	TERREIRO MATERIAL		GALERIA		MATERIAL	N° LINHAS	CIRCULAR Ø (m)	C	C	ALTURA D'ÁGUA (m)		VELOC. VAZÃO (m/s)	TEMPO DE PERCURSO (min)						
	TAMPA	FUND.	PROF.	TAMPA	FUND.	PROF.	JUSANTE	ÁREA (h²)	RIN OFF	TR		ÁREA TOTAL (h²)	COEF. DISTR. (n)	TEMPO CORR. (min)	INTENS. PLUVIOM. (mm/h)	COEF. DEF. (f)				DEF. UNO LOCAL (h)	VAZÃO A ESCORR. (l/s)	TERREIRO MATERIAL	MÍNIMA						YMINA5%	MATERIAL			N° LINHAS	CIRCULAR Ø (m)	C	C	NORMAL	CRÍTICA
1	536,985	534,285	2,10	536,101	533,969	2,13	80,00	0,92	0,60	3,00	0,92	1,00	15,00	108,29	0,49	135,20	135,20	0,35	0,40	0,06	0,60	0,26	0,24	1,13	16,18													
2	536,101	533,969	2,13	535,577	533,847	2,13	30,95	0,40	0,60	3,00	1,33	0,95	16,18	105,41	0,49	55,52	190,72	0,40	0,40	0,12	0,60	0,32	0,28	1,22	16,60													
3	535,977	533,847	2,13	535,921	533,733	2,19	28,56	0,17	0,60	3,00	1,49	0,93	16,60	104,42	0,50	22,30	213,02	0,20	0,40	0,15	0,60	0,35	0,30	1,25	16,58													
4	535,921	533,733	2,19	535,741	533,493	2,46	60,00	0,12	0,60	3,00	1,61	0,92	16,98	103,55	0,50	15,78	228,60	0,30	0,40	0,17	0,60	0,36	0,31	1,27	17,77													
5	535,741	533,493	2,25	535,701	533,242	2,46	62,58	0,23	0,60	3,00	1,90	0,89	17,77	101,79	0,50	36,00	264,81	0,06	0,40	0,23	0,60	0,40	0,33	1,31	18,57													
6	536,260	534,160	2,10	535,701	533,899	2,11	57,12	1,57	0,50	3,00	1,57	0,92	15,00	108,29	0,49	212,38	212,38	0,98	1,00	0,15	0,60	0,26	0,30	1,79	15,53													
7	535,701	533,242	2,46	535,990	532,748	2,56	70,54	1,38	0,60	3,00	2,140	0,88	18,57	100,07	0,51	113,01	636,70	0,56	0,70	0,29	0,60	0,48	0,48	2,03	19,15													
8	535,909	532,748	2,56	534,732	532,184	2,55	70,54	0,47	0,60	3,00	2,167	0,88	19,15	98,86	0,51	38,05	674,75	0,82	0,80	0,33	0,60	0,48	0,50	2,16	19,69													
9	534,732	532,184	2,55	534,713	531,584	2,59	70,54	0,75	0,60	3,00	2,268	0,87	19,69	97,75	0,51	60,37	735,72	0,79	0,85	0,39	0,60	0,49	0,52	2,25	20,21													
10	534,646	532,561	2,09	534,713	531,986	2,19	71,84	1,34	0,60	3,00	3,65	0,79	15,87	105,14	0,49	154,50	482,46	0,66	0,80	0,77	0,60	0,49	0,45	1,96	16,49													
11	534,713	531,984	2,79	533,337	530,947	2,59	72,91	0,94	0,60	3,00	2,722	0,86	20,21	96,71	0,52	72,64	1.291,01	1,15	0,60	0,36	0,60	0,68	0,65	2,26	20,75													
12	533,337	530,947	2,59	532,998	530,235	2,16	71,22	0,29	0,60	3,00	2,751	0,85	20,75	95,67	0,52	22,13	1.313,14	1,32	1,00	0,38	0,60	0,58	0,66	2,79	21,17													
13	532,998	530,235	2,16	531,736	529,818	1,92	69,49	0,59	0,60	3,00	2,810	0,85	21,17	94,86	0,52	44,79	1.357,93	0,95	0,60	0,40	0,60	0,71	0,67	2,28	21,68													
14	533,230	531,967	2,15	533,243	531,280	1,96	71,81	0,73	0,60	3,00	2,58	0,84	16,33	105,06	0,50	94,57	343,67	0,66	0,40	0,39	0,60	0,49	0,38	1,39	17,19													
15	533,243	531,280	1,96	533,102	530,921	2,18	89,71	3,22	0,60	3,00	5,80	0,73	17,19	103,08	0,50	337,37	681,04	0,16	0,40	0,33	0,60	0,61	0,50	1,64	18,10													
16	533,102	530,921	2,18	532,574	530,382	2,19	89,87	1,05	0,60	3,00	5,66	0,71	18,10	101,07	0,51	106,08	787,12	0,59	0,60	0,44	0,60	0,59	0,54	1,99	18,85													
17	532,574	530,382	2,19	531,736	529,843	1,59	89,86	1,95	0,60	3,00	8,81	0,68	18,85	99,47	0,51	186,74	973,86	0,93	0,60	0,68	0,60	0,78	0,60	1,95	19,52													
18	531,736	529,818	1,92	531,237	529,332	1,92	69,46	1,10	0,60	3,00	38,00	0,52	21,68	93,91	0,53	78,59	2.410,38	0,72	0,70	0,56	0,60	0,76	0,84	3,77	21,99													
19	531,237	529,332	1,91	530,930	529,707	1,92	69,46	0,30	0,60	3,00	38,30	0,82	21,99	93,95	0,53	21,38	2.431,76	0,87	0,90	0,57	0,60	0,70	0,85	4,17	22,27													
20	541,720	539,620	2,10	540,765	538,660	2,11	68,59	3,75	0,60	5,00	3,75	0,79	15,00	118,59	0,50	489,01	489,01	1,39	1,40	0,80	0,60	0,40	0,46	2,44	15,47													
21	540,765	538,660	2,11	540,001	537,905	2,10	68,59	0,87	0,60	5,00	4,62	0,76	15,47	117,32	0,50	109,49	598,51	1,11	1,10	1,19	0,60	0,55	0,51	2,20	15,99													
22	540,001	537,905	2,30	539,513	537,181	2,33	65,53	2,11	0,60	5,00	6,73	0,71	15,99	115,54	0,51	246,17	844,68	0,74	0,80	0,51	0,60	0,56	0,56	2,25	16,47													
23	539,513	537,181	2,33	539,214	536,788	2,43	65,58	0,86	0,60	5,00	7,59	0,70	16,47	114,69	0,51	97,52	942,20	0,46	0,60	0,64	0,60	0,72	0,92	1,98	17,02													
24	539,214	536,889	2,63	538,675	536,307	2,57	70,20	2,09	0,60	5,00	9,68	0,67	17,02	113,30	0,51	226,11	1.168,32	0,77	0,40	0,40	0,60	0,74	0,69	1,88	17,64													
25	538,675	536,307	2,37	538,068	535,072	2,20	58,81	0,84	0,60	5,00	10,52	0,66	17,64	111,77	0,52	88,51	1.256,92	0,69	0,40	0,34	0,60	0,78	0,64	1,92	18,16													



EQUAÇÃO DE CHUVA - IDF	
$I = 87.17 \cdot (t_e + 1)^0.78$	
$B = 1.973.150$	$c = 22$
$d = 0.178$	$b = 0.058$
PLANO DIRETOR DE DRENAGEM 2002	
$T_p = 1 3 5$	
MATERIAL: REAPIÚ / Concreto (C / Alcatraz (M))	

CONCRETO	Ø0,60m	Ø0,80m	Ø1,00m	Ø1,20m
PEAO	Ø1,00m			
METALICO				
ADUELA				

OBRA : INFRAESTRUTURA URBANA - PAVIMENTAÇÃO ASFÁLTICA E DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS
LOCAL : COMPLEXO PIONEIROS - ETAPA "A" - RESIDENCIAL BOTAFOGO
MUNICÍPIO : CAMPO GRANDE / MS
DATA : 05/2025

PLANILHA DE CÁLCULO - MICRODRENAGEM - GALERIAS DE ÁGUAS PLUVIAIS

TRECHO	POÇO DE VISITA - COTAS (m)						EXTEN. (m)	BACIA LOCAL			ÁREA TOTAL (ha)	COEF. DISTR. (n)	TEMPO CONC. (min)	INTENS. PLUVIOM. (mm/h)	COEF. DEFL. (f)	DEFLUVO LOCAL (l/s)	VAZÃO A ESCORR. (l/s)	DECLIVIDADE (%)		SEÇÃO DA GALERIA			ALTURA D'ÁGUA (m)		VELOC. Vazão (m/s)	TEMPO DE PERCURSO (min)
	MONTANTE			JUSANTE				ÁREA (ha)	RIM OFF	TR								GALERIA		MATERIAL	N° LINHAS	CIRCULAR Ø (m)	NORMA L	CRÍTICA		
	TAMPA	FUNDO	PROF.	TAMPA	FUNDO	PROF.												TERRENO NATURAL	PROL							
26	538,268	536,072	2,20	537,986	535,821	2,17	62,78	0,71	0,60	5 anos	11,24	0,65	18,16	110,55	0,52	74,45	1.331,38	0,40	0,39	C	1	1,00	0,81	0,66	1,95	18,69
27	537,986	535,821	2,17	537,672	535,506	2,17	62,90	0,94	0,60	5 anos	12,17	0,64	18,69	109,30	0,52	95,95	1.427,33	0,50	0,44	C	1	1,00	0,79	0,69	2,15	19,18
28	537,672	535,506	2,17	537,357	535,192	2,17	62,90	0,60	0,60	5 anos	12,77	0,64	19,18	108,19	0,53	60,41	1.487,74	0,50	0,48	C	1	1,00	0,81	0,70	2,18	19,66
29	537,357	535,192	2,17	537,088	534,902	2,19	64,30	0,46	0,60	5 anos	13,23	0,63	19,66	107,11	0,53	45,44	1.533,18	0,42	0,45	C	1	1,00	0,98	0,71	1,96	20,21
30	536,611	534,577	2,03	536,326	534,428	1,90	49,68	1,57	0,60	5 anos	6,68	0,71	20,46	105,38	0,53	175,35	883,31	0,30	0,17	C	1	1,00	0,67	0,54	1,59	20,99
31	536,326	534,428	1,90	536,718	534,222	2,50	66,63	1,18	0,60	5 anos	7,86	0,69	20,99	104,28	0,54	127,49	1.010,80	0,30	0,22	C	1	1,00	0,74	0,57	1,63	21,69
32	536,718	534,222	2,50	537,088	534,016	3,07	68,63	0,84	0,60	5 anos	8,70	0,68	21,69	102,84	0,54	87,98	1.098,79	0,30	0,26	C	1	1,00	0,78	0,60	1,66	22,37
33	537,088	534,016	3,07	537,106	533,629	3,48	70,44	0,92	0,60	5 anos	22,85	0,57	22,37	101,47	0,54	80,72	2.712,69	0,55	0,61	C	1	1,20	1,13	0,91	2,46	22,85
34	537,106	533,629	3,48	536,787	533,206	3,58	70,44	0,75	0,60	5 anos	23,60	0,57	22,85	100,54	0,55	65,48	2.778,17	0,45	0,60	C	1	1,20	1,07	0,92	2,60	23,30
35	536,787	533,206	3,58	536,228	532,748	3,48	70,44	2,24	0,60	5 anos	25,85	0,56	23,30	99,68	0,55	190,85	2.969,01	0,79	0,65	C	1	1,20	1,15	0,95	2,66	23,75
44	537,236	534,908	2,33	536,611	534,577	2,03	94,74	0,71	0,60	5 anos	5,11	0,75	19,44	107,61	0,53	83,73	707,96	0,66	0,35	C	1	0,80	0,69	0,51	1,54	20,46
45	536,595	534,485	2,10	535,701	534,110	1,59	25,00	16,55	0,60	3 anos	16,55	0,61	15,00	108,29	0,49	1.468,53	46,50	3,54	1,50	C	1	0,60	0,11	0,14	1,32	15,32
51	535,175	533,075	2,10	534,008	532,285	2,12	71,81	1,23	0,60	3 anos	1,23	0,96	15,00	108,29	0,49	173,60	173,60	1,07	1,10	C	1	0,60	0,23	0,27	1,75	15,68
52	534,408	532,285	2,12	533,720	531,567	2,15	71,81	0,57	0,60	3 anos	1,81	0,90	15,68	106,60	0,49	75,10	248,70	0,96	1,00	C	1	0,60	0,29	0,32	1,86	16,33
60	530,630	528,707	1,92	530,134	528,220	1,91	69,46	0,49	0,60	3 anos	38,80	0,52	22,57	92,84	0,53	35,06	2.466,82	0,71	0,70	P	1	1,00	0,77	0,85	3,79	22,57
61	530,134	528,220	1,91	530,132	528,127	2,19	15,63	0,36	0,60	3 anos	39,16	0,52	22,27	92,30	0,53	25,17	2.491,98	-1,14	0,60	P	1	1,00	0,82	0,85	3,60	22,64
62	530,312	527,562	2,75	529,843	527,103	2,74	70,60	2,77	0,60	3 anos	41,93	0,51	22,64	92,17	0,53	193,10	2.685,08	0,66	0,65	P	1	1,00	0,91	0,87	3,58	22,97

Fonte: o Autor (2025).



3.3.6 Órgãos Acessórios

Os órgãos acessórios utilizados no projeto são os de uso consagrado nos sistemas de drenagem urbana e padronizados pela Prefeitura Municipal de Campo Grande.

Poços de visita - A locação dos poços de visita obedeceu às regras práticas usuais. Maior distância entre poços de visitas consecutivos de 120 metros. Foram lançados na ligação entre coletores (trechos) e sempre que ocorreu mudança de direção e declividade.

Os poços de visita serão compostos por paredes de blocos estruturais de concreto e paredes de concreto, além das lajes de concreto armado. Os materiais devem ter as seguintes características: Blocos - $F_{bk} = 8 \text{ MPa}$; Concreto - $F_{ck} = 25 \text{ MPa}$; Graute - $F_{gk} = 20 \text{ MPa}$; Argamassa - $F_{ak} = 6 \text{ MPa}$ e Aço – CA50/CA60.

Os blocos devem ser aceitos mediante comprovação, por meio de um laudo técnico, de sua qualidade. O laudo deve conter os resultados dos ensaios de análise dimensional dos blocos; absorção de água e área líquida; resistência à compressão e retração por secagem. Os ensaios devem ser realizados conforme a ABNT NBR 12118 e os resultados devem satisfazer os parâmetros descritos na ABNT NBR 6136, ambas as normas em suas versões mais atuais.

As peças que forem concretadas e grauteadas devem ser rastreadas de acordo com cada lote de material lançado, o material dosado em central deve ser ensaiado a cada caminhão, caso o material seja dosado no canteiro deve-se ensaiar cada volume preparado para comprovação da sua resistência característica, os corpos de prova moldados devem ser rompidos aos 7 e 28 dias, devendo ter pelo menos 3 corpos de prova para cada idade de rompimento. Os ensaios e análises de testemunhos estão previstos em planilha orçamentária e devem seguir rigorosamente todas as recomendações da ABNT NBR 7680-1.

Bocas de lobo – As bocas de lobo destinam-se a captar as águas pluviais, encaminhando-as posteriormente aos poços de visita ou às caixas de passagem através de tubos de ligação.

Foram localizadas nas sarjetas, em pontos adequados tendo-se a preocupação de, quando nas esquinas, situá-las no ponto de tangência dos meios-fios curvos. Vale ressaltar que, as bocas de lobo deverão ser situadas nos



pontos de mudança da declividade transversal das pistas para concordância de greides nos cruzamentos. Neste caso, a ligação poderá ser entre bocas de lobo de bordos opostos.

Os tubos de ligação para atender até três bocas de lobo serão em concreto simples com diâmetro mínimo de 400 mm, para número superior a três bocas de lobo o diâmetro será 600 mm, assentados a uma declividade mínima de 0,01m/m (1%).

Os tipos necessários serão as bocas de lobo simples, dupla e tripla.

3.4 PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO

A mecanização das vias em estudo foi prevista no projeto parte como serviço de “preparo do subleito”, onde o material de bota-fora foi previsto com DMT = 7,5 km. Caso a supervisão considere que parte desse material de bota-fora deva ser aproveitado para aterro de caixa ou substituição de solos, foi previsto em projeto depósito provisório com 1 km de DMT.

O subleito da via será regularizado e compactado na largura e declividade transversais propostas na seção tipo, de conformidade com o greide de pavimentação.

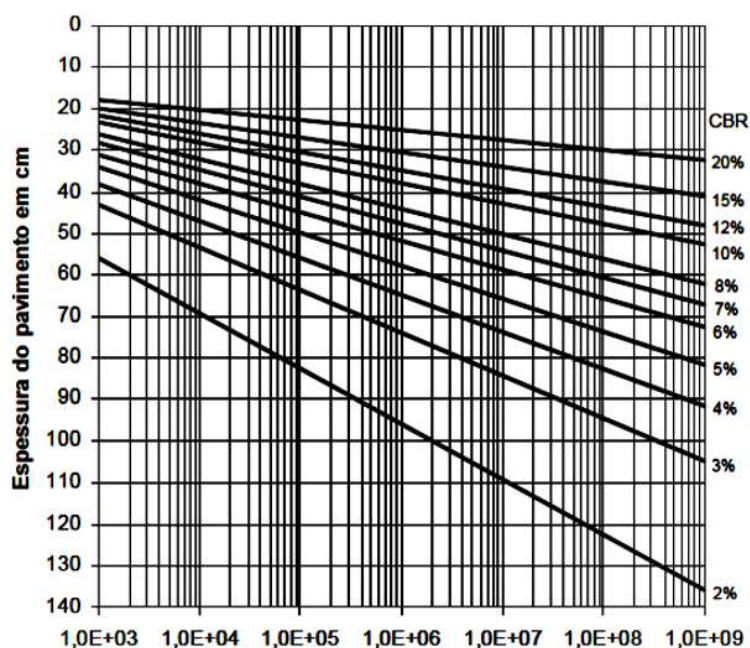
3.4.1 Estrutura do Pavimento Flexível

A espessura preconizada para a regularização e compactação do subleito à 100% do Proctor Intermediário, foi de no mínimo 0,20m, camada esta, subjacente à base.

A estrutura do pavimento flexível das vias em pauta baseou-se na metodologia de dimensionamento do DNIT, exposto pelo Eng. Murilo Lopes de Souza, em 1966.



Figura 21 – Ábaco de dimensionamento de pavimentos flexíveis



Fonte: (SOUZA, 1981).

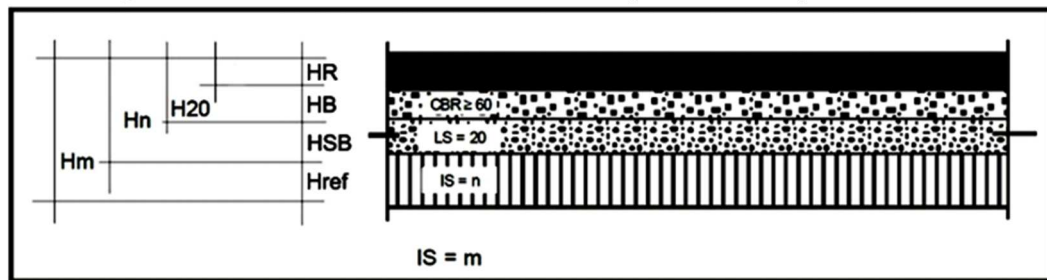
As alturas das camadas do pavimento foram determinadas a partir dos dados de tráfego (N), coeficiente estrutural das camadas constituintes (K) e CBR (California Bearing Ratio). Os coeficientes estruturais e equações utilizadas no dimensionamento das camadas encontram-se a seguir:



Tabela 1 – Coeficiente estrutural “K” para cada tipo de base

Componentes do Pavimento	K
Base ou revestimento de concreto asfáltico	2,00
Base ou revestimento de concreto magro/compactado com rolo	2,00
Base ou revestimento pré-misturado a quente, de graduação densa	1,70
Base ou revestimento pré-misturado a frio, de graduação densa	1,40
Base ou revestimento betuminoso por penetração	1,20
Base de brita graduada simples, macadame hidráulico e estabilizadas granulometricamente	1,00
Sub-bases granulares ou estabilizadas com aditivos	≤ 1,00
Reforço do subleito	≤ 1,00
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 4,5MPa	1,70
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 4,5MPa e 2,8MPa	1,40
Idem, com resistência à compressão a 7 dias, entre 2,8MPa e 2,1MPa	1,20
Base de solo melhorado com cimento, com resistência à compressão aos 7 dias, menor que 2,1MPa	1,00

Fonte: (SOUZA, 1981).

Figura 22 – Coeficiente estrutural “K” para cada tipo de base

Fonte: (SOUZA, 1981).

$$HR \times KR + HB \times KB \geq H_{20}$$

$$HR \times KR + HB \times KB + HSB \times KSB \geq H_n$$

$$HR \times KR + HB \times KB + HSB \times KSB + H_{ref} \times K_{ref} \geq H_m$$

Onde:

- HR = espessura do revestimento;
- KR = coeficiente de equivalência estrutural do revestimento;
- HB = espessura da base;
- KB = coeficiente de equivalência estrutural da base;
- H₂₀ = espessura mínima para proteger a sub-base;
- HSB = espessura da sub-base;
- KSB = coeficiente de equivalência estrutural da sub-base;
- H_n = espessura mínima para proteger o reforço do subleito ou subleito;
- H_{ref} = espessura do reforço do subleito;
- K_{ref} = coeficiente de equivalência estrutural do reforço do subleito;
- H_m = espessura total do pavimento para CBR igual a m%.



3.5 SINALIZAÇÃO VIÁRIA

3.5.1 Apresentação

A sinalização permanente será composta de placas, marcas no pavimento e elementos auxiliares, constituindo num sistema de dispositivos fixos de controle de tráfego que, por sua simples presença no ambiente operacional das vias irão regular, advertir e orientar seus usuários.

De modo geral, a sinalização deve conquistar a atenção e a confiança do usuário, permitindo-lhe ainda um tempo de reação adequado. Esta atenção depende, por sua vez, de um conjunto de fatores que compõem o seu ambiente operacional, como:

- Densidade e tipos de tráfego que se utiliza da via;
- Velocidade dos veículos;
- Complexidade de percurso e de manobra em função das características da via;
- Tipo e intensidade de ocupação lateral da via (uso do solo).

Portanto, há uma dificuldade crescente em se atrair a atenção dos usuários para a sinalização permanente da via, o que requer projetos atualizados, o emprego de novas técnicas e materiais e correta manutenção.

De qualquer forma, é conveniente destacar que uma sinalização adequada deve, além disso, ser resultado também de um processo de medidas comuns, que envolvam:

- Projeto - elaboração de projetos específicos de sinalização definindo os dispositivos a serem utilizados, dentro dos padrões de forma, cor, e dimensão, e sua localização ao longo da via;
- Implantação - a sinalização deve ser implantada levando em conta os padrões de posicionamento estabelecidos para os dispositivos e eventuais ajustes decorrentes de condicionantes específicas de cada local, nem sempre passíveis de serem consideradas no projeto;
- Operação - a sinalização deve ser permanentemente avaliada quanto à sua efetividade para a operação da via, promovendo-se os ajustes necessários de inclusão, remoção e modificação de dispositivos;



- Manutenção - para manter a credibilidade do usuário, deve ser feita uma manutenção cuidadosa da sinalização, repondo dispositivos danificados e/ou substituindo aqueles que se tornaram inapropriados.
- Materiais - o emprego de materiais, tanto na Sinalização Vertical quanto na Horizontal, deve estar de acordo com Normas da A.B.N.T. para chapas, estruturas de sustentação, tintas, películas e dispositivos auxiliares (tachas e elementos refletivos).

O projeto de sinalização viária, foi elaborado de acordo com os manuais de "Sinalização Vertical de Regulamentação" volume I, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº180, de 26 de Agosto de 2007, "Sinalização Vertical de Advertência", volume II, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº243, de 22 de Junho de 2007, "Sinalização Vertical de Indicação" volume III, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº486, de 7 de Maio de 2014, "Dispositivos Auxiliares", volume VI, CONTRAN/DENATRAN, "Sinalização Semafórica" volume V, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº 483, de 09 de Abril de 2014, "Sinalização Semafórica" volume V, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº 483, de 09 de Abril de 2014, "Dispositivos Auxiliares", volume VI, CONTRAN/DENATRAN, "Sinalização Temporária", volume VII, CONTRAN/DENATRAN, publicado por meio da resolução nº 690, de 28 de Setembro de 2017.

Em seu desenvolvimento, estes serviços tomarão como referência as Instruções do DNIT, em que couber.

Para a definição de faixas, velocidade adotada na via, bem como premissas necessárias para a execução deste projeto, foram realizadas diversas consultas à técnicos da Prefeitura Municipal e AGETTRAN, visando obter as devidas orientações.



3.5.2 Tipos de sinalização

- **Advertência:** Os sinais avisam a existência e natureza de condições potencialmente perigosas.
- **Regulamentação:** Os sinais informam as proibições, limitações e restrições sobre o uso da rodovia. Sua violação constitui uma infração prevista no Código Nacional de Trânsito.
- **Indicativa:** Orientam o usuário sobre distâncias e direções das localidades.

3.5.3 Referências normativas

- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume I – Sinalização Vertical de Regulamentação. CONTRAN;
- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume II – Sinalização Vertical de Advertência. CONTRAN;
- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume III – Sinalização Vertical de Indicação. CONTRAN;
- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume IV – Sinalização Horizontal. CONTRAN;
- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume V – Sinalização Semafórica. CONTRAN;
- Manual Brasileiro de Sinalização de Trânsito, Volume VI – Sinalização de Obras e Dispositivos Auxiliares. CONTRAN;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 6831. Demarcação horizontal viária - Microesferas de vidro – Requisitos. Rio de Janeiro, 2001;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 7008. Chapas e Bobinas ou com liga de zinco-ferro pelo processo contínuo de imersão a quente - Especificação. Rio de Janeiro, 2003;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 7013. Chapas e bobinas de aço revestidas pelo processo contínuo de imersão a quente - Requisitos gerais. Rio de Janeiro, 2003;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 7396. Sinalização Horizontal Viária - Material para sinalização - Terminologia. Rio de Janeiro, 2011;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 11862. Sinalização Horizontal Viária - Tinta à base de resina acrílica. Rio de Janeiro, 2012;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 11904. Sinalização Vertical Viária - Placas de aço zincado. Rio de Janeiro, 2015;



- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 13132. Termoplástico para demarcação horizontal aplicado pelo processo de extrusão. Rio de Janeiro, 1994;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 14644. Sinalização Vertical Viária - Películas - Requisitos. Rio de Janeiro, 2013;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 15402. Demarcação horizontal viária – Termoplástico – Procedimento para a execução da demarcação e avaliação. Rio de Janeiro, 2006;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 15576. Sinalização Horizontal viária - Tachões refletivos viários - Requisitos e métodos de ensaio;
- ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 16184. Sinalização Horizontal viária - Esferas e Microesferas de vidro - Requisitos e métodos de ensaio. Rio de Janeiro, 2013;

3.5.4 Sinalização Vertical

Especificações das placas

As placas deverão ser fabricadas respeitando formas, cores, dimensões, padrões alfanuméricos, materiais e suportes das placas, retrorrefletividade e iluminação, em conformidade com o Conselho Nacional de Trânsito - CONTRAN e normas correlacionadas.

Posicionamento na via

A regra geral de posicionamento das placas de sinalização de indicação consiste em colocá-las do lado direito da via ou suspensa sobre a pista, ou quando as características da via interferem na sua visualização ou impedem a sua colocação no local mais indicado, tais como:

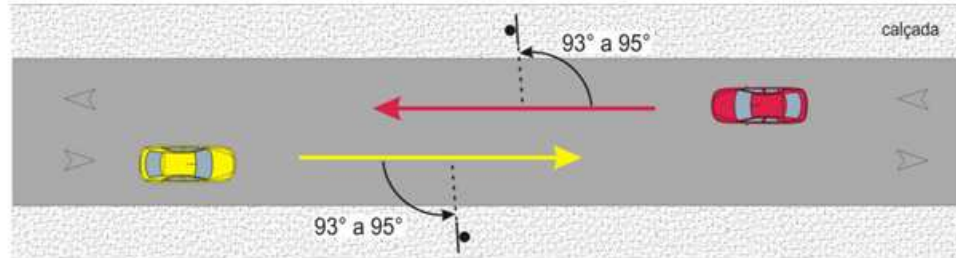
- Calçada estreita ou inexistente;
- Talude íngreme;
- Interferências visuais (árvores, painéis, abrigos de ônibus etc.);
- Vias com duas faixas de rolamento por sentido de circulação, com alta incidência de veículos pesados;
- Vias com três ou mais faixas de rolamento por sentido de circulação.

As placas deverão ser colocadas na posição vertical, fazendo um ângulo de 93º a 95º em relação ao fluxo de tráfego, voltadas para o lado externo da via, conforme mostrado na Figura 23. Esta inclinação tem por objetivo assegurar boa



visibilidade e legibilidade das mensagens, evitando o reflexo especular que pode ocorrer com a incidência de luz dos faróis ou de raios solares sobre a placa.

Figura 23 – Posicionamento das placas na via



Fonte: Volume III, CONTRAN (2014).

3.5.5 Sinalização Horizontal

Padrão de traçado

O padrão de traçado pode ser:

- Contínuo: Linhas sem interrupção pelo trecho da via onde estão demarcando; podem estar longitudinalmente ou transversalmente apostas à via.
- Tracejado ou Seccionado: Linhas interrompidas, com espaçamentos respectivamente de extensão igual ou maior que o traço.
- Símbolos e Legendas: Informações escritas ou desenhadas no pavimento, indicando uma situação ou complementando sinalização vertical existente.

Cores

A sinalização horizontal se apresenta em cinco cores:

- Amarela: utilizada na regulação de fluxos de sentidos opostos; na delimitação de espaços proibidos para estacionamento e/ou parada e na marcação de obstáculos.
- Branca: utilizada na regulação de fluxos de mesmo sentido; na delimitação de trechos de vias, destinados ao estacionamento regulamentado de veículos em condições especiais; na marcação de faixas de travessias de pedestres, símbolos e legendas.
- Vermelha: utilizada para proporcionar contraste, quando necessário, entre a marca viária e o pavimento das ciclofaixas e/ou ciclovias, na parte interna destas, associada à linha de bordo branca ou de linha de divisão de fluxo de mesmo sentido e nos símbolos de hospitais e farmácias (cruz).
- Azul: utilizada nas pinturas de símbolos de pessoas portadoras de deficiência física, em áreas especiais de estacionamento ou de parada para embarque e desembarque.



- Preta: utilizada para proporcionar contraste entre o pavimento e a pintura.

A utilização das cores deve ser feita obedecendo-se aos critérios abaixo e ao padrão Munsell indicado ou outro que venha a substituir, de acordo com as normas da ABNT.

Quadro 7 – Padrão relativo a formas e cores – placas de sinalização vertical

Cor	Padrão	Código
Branca	Munsell	N 9,5
Preta	Munsell	N 0,5
Verde	Munsell	10 G 3/8
Azul	Munsell	5 PB 2/8
Amarela	Munsell	10 YR 7,5/14
Marrom	Munsell	5 YR 6/14

Fonte: Volume III, CONTRAN (2014).

A durabilidade do material das faixas deve seguir as recomendações da Norma DNIT 100/2009-ES, conforme Figura 24.

Figura 24 – Vida útil do material

VOLUME DE TRÁFEGO	PROVÁVEL VIDA ÚTIL DA SINALIZAÇÃO *	MATERIAL
≤ 2000	1 ano	Estireno/Acrilato ou Estireno Butadieno
2000-3000	2 anos	Acrílica
3000-5000	3 anos	Termoplástico Tipo "spray"
> 5000	5 anos	Termoplástico Tipo Extrudado

* A vida útil da sinalização é avaliada em função da retrorrefletividade.

Fonte: Norma DNIT 100/2009-ES



3.5.6 Considerações Finais

As informações contidas neste memorial servirão como base para elaboração e execução dos respectivos serviços.

As especificações dos materiais utilizados deverão ser iguais, similares ou superiores aos constantes neste memorial.

Deverão ser informados à AGETTRAN as especificações técnicas dos insumos utilizados, para conferência da qualidade do material a ser empregado na obra, sendo aprovado/reprovado de acordo com parecer do fiscal.

As sinalizações verticais, horizontais e todos os elementos inclusos nos serviços de sinalização, não poderão ser executados sem antes consultar a AGETTRAN, a qual emitirá as orientações necessárias.



PARTE 4 – ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS



SCHETTINI ENGENHARIA
Rua Alberto Neder, nº 352
Jardim dos Estados

contato@schettini.eng.br
Campo Grande - MS
CEP 79020-336

CREA/MS 3865
+55 67 3042-0681



4 ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

4.1 PRELIMINARES

Para a execução das obras serão aplicadas as Especificações Gerais relacionadas, preconizadas pelo DNIT – Departamento Nacional de Infraestrutura de Transportes, que podem ser obtidas no site do DNIT. Vale lembrar que, sempre prevalecerá as Normas Técnicas da Associação Brasileira de Normas Técnicas – ABNT, vigentes.

4.2 ESPECIFICAÇÕES GERAIS DE SERVIÇO

As Especificações de Serviços indicadas para o presente Projeto são as relacionadas a seguir.

Terraplenagem

- DNIT 104/2009 - ES - Terraplenagem – serviços preliminares;
- DNIT 106/2009 - ES - Terraplenagem – cortes;
- DNIT 107/2009 - ES - Terraplenagem – empréstimos;
- DNIT 108/2009 - ES - Terraplenagem – aterros;

Drenagem

- DNIT 020/2006 - ES - Drenagem – meios-fios e guias;
- DNIT 021/2004 - ES - Drenagem – entradas e descidas d'água;
- DNIT 022/2006 - ES - Drenagem – dissipadores de energia;
- DNIT 023/2006 - ES - Drenagem – bueiros tubulares de concreto;
- DNIT 025/2004 - ES - Drenagem – bueiros celulares de concreto;
- DNIT 026/2004 - ES - Drenagem – caixas coletoras;
- DNIT 029/2004 - ES - Drenagem – restauração de dispositivos de drenagem danificada;
- DNIT 030/2004 - ES - Drenagem – dispositivos de drenagem pluvial urbana;



Pavimentação

- DNIT 137/2010 - ES - Pavimentação – regularização do subleito;
- DNIT 138/2010 - ES - Pavimentação – reforço do subleito;
- DNIT 141/2010 - ES - Pavimentação – base estabilizada granulometricamente – ERRATA;
- DNIT 144/2012 - ES - Pavimentação – imprimação com ligante asfáltico;
- DNIT 145/2012 - ES - Pavimentação – pintura de ligação com ligante asfáltico;
- DNIT 031/2006 - ES - Pavimentos Flexíveis – Concreto Asfáltico;
- DNIT 085/2006 - ES - Demolição e remoção de pavimentos: asfáltico ou concreto;

Sinalização

- DNIT 100/2009 - ES - Obras complementares - Segurança no tráfego rodoviário - sinalização horizontal;
- DNIT 101/2009 - ES - Obras complementares - Segurança no tráfego rodoviário - sinalização vertical;

Obras complementares

- DNIT 109/2009 - ES - Obras complementares - Segurança no tráfego rodoviário – Projeto de barreiras de concreto – procedimento;
- DNIT 110/2009 - ES - Obras complementares - Segurança no tráfego rodoviário - Execução de barreiras de concreto;

Ambiental

- DNIT 102/2009 - ES - Proteção do corpo estradal - proteção vegetal;





05. Memorial descritivo

Código do documento: XPVE-HTVE-HS63-AMXP



Autenticação Eletrônica

Valide em <https://compras.campogrande.ms.gov.br/flowbee-pub/#!/validar/XPVE-HTVE-HS63-AMXP>
Ou digite o código: XPVE-HTVE-HS63-AMXP
Assinado em conformidade à Medida Provisória nº 2.200-2/2001 e Lei 14.063/2020.

Assinaturas



Eletrônica

RICARDO SCHETTINI FIGUEIREDO

CPF: 399*****20

Em: 14/10/2025 19:42
