





SONDAGEM SPT

STANDARD PENETRATION TEST

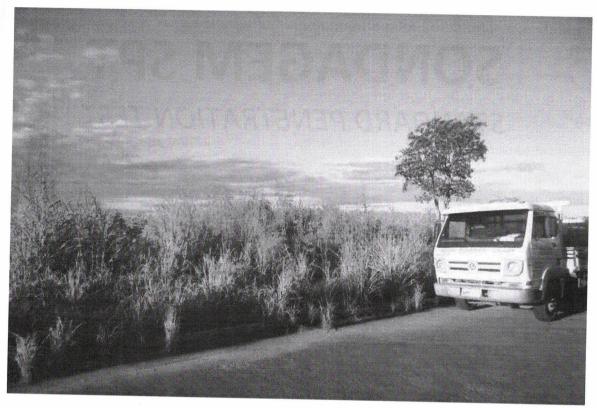
SECRETARIA ESTADUAL DE MEIO AMBIENTE

(SEMA CONFRESA)

CONFRESA - MT ABRIL - 2017







EXECUÇÃO DE SONDAGENS NO LOCAL

Contratante:

CNPJ	03.507.415/0023-50
NOME	SECRETARIA DE ESTADO DE MEIO AMBIENTE - SEMA
ENDEREÇO	R C ESQUINA COM A RUA F
BAIRRO	CENTRO POLITICO ADMINISTRATIVO
CEP	78.050-970
MUNICÍPIO - UF	CUIABA - MT

Responsável Técnica:

NOME	JEANNE MARTINS NASCIMENTO
ENDEREÇO	RUA 02, 117, RECANTO DOS PÁSSAROS
FONE	(65) 3663 1009
CEP	78.075-220
CREA	1204255180
MUNICÍPIO - UF	CUIABÁ - MT
CADASTRO SEMA:	415
PROFISSÃO	GEÓLOGA





SACID/SINFRA
FIS.: 485
Rub.: 3

Esta sondagem de simples reconhecimento tem por objetivo a descrição física do solo, para a complementação do projeto de construção de uma obra, em Confresa.

As sondagens foram executadas entre os dias 01 e 02 de Abril.

SONDAGEM SPT

Também conhecido como sondagem à percussão ou sondagem de simples reconhecimento, é um processo de exploração e reconhecimento do subsolo, largamente utilizado na engenharia civil para obtenção de subsídios que irão definir o tipo e o dimensionamento das fundações que servirão de base para uma edificação. A sigla SPT tem origem no inglês (*standard penetration test*) e significa ensaio de penetração padrão.

As principais informações obtidas com esse tipo de ensaio são:

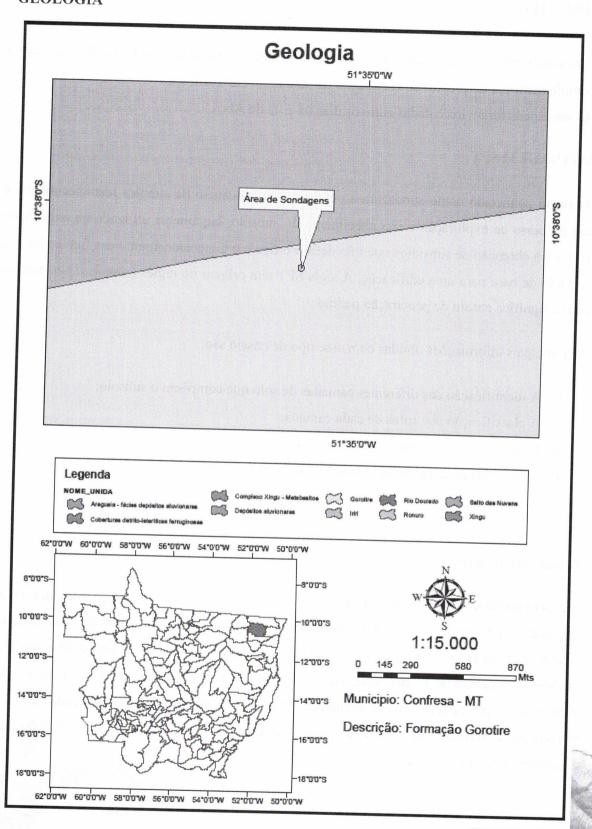
- 1. A identificação das diferentes camadas de solo que compõem o subsolo;
- A classificação dos solos de cada camada;
- 3. O nível do Lençol freático; e
- 4. A capacidade de carga do solo em várias profundidades.

Ensaio Penetrométrico

O ensaio consiste na cravação vertical no solo, de um cilindro amostrador padrão, através de golpes de um martelo com massa padronizada de 65 kg, solto em queda livre de uma altura de 75 cm. São anotados os números de golpes necessários à cravação do amostrador em três trechos consecutivos de 15 cm, sendo que o valor da resistência à penetração (N_{SPT}) consiste no número de golpes aplicados na cravação dos 30 cm finais. Após a realização de cada ensaio, o amostrador é retirado do furo e a amostra é coletada, para posterior classificação que geralmente é feita pelo método Tátil-visual.



GEOLOGIA







FIS.: 134

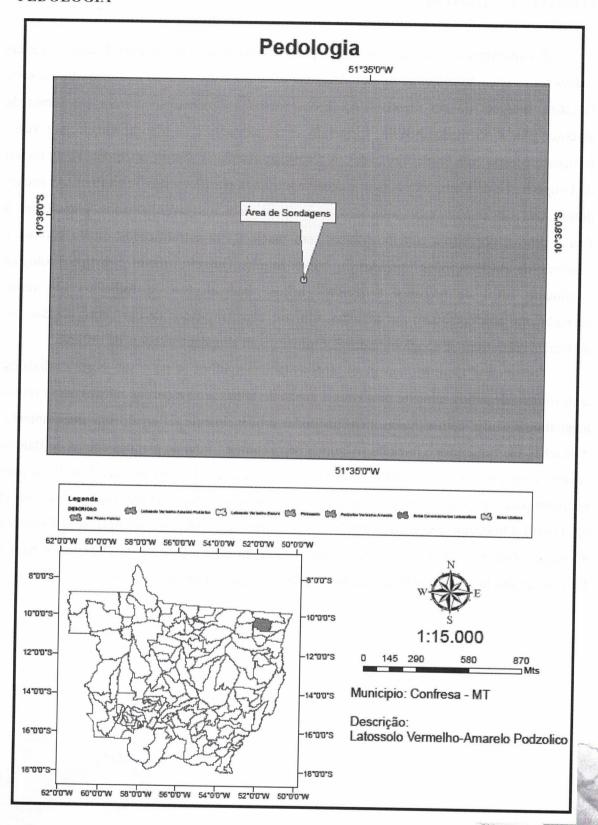
A denominação Gorotire foi criada por Barbosa et al. (1966) para descrever rochas sedimentares encontradas entre os rios Araguaia e Xingu, considerando sua seção-tipo a serra Gorotire, margem do rio Fresco (PA). Essas rochas sedimentares ocorrem em forma de extensos platôs orientados NWSE, formando serras elevadas e de topo aplainado, por vezes formando cuestas com bordas ravinadas. A formação assenta-se discordantemente sobre rochas do Grupo Iriri e do Complexo Xingu, e acha-se intrudida por plutonitos Teles Pires. As rochas dominantes são arenitos esbranquiçados, cinza-claro, com tons avermelhados, granulometria fina a grossa, por vezes conglomeráticos, ora maciços ora estratificados, sendo comum a presença de estratificações cruzadas de baixo ângulo. Quartzo arenito é o tipo litológico dominante, além de arcóseos e arenitos líticos. Intercalações de folhelhos são raras; normalmente elas consistem em folhelhos sílticos, bem laminados de cor cinza. Na base da seqüência encontram-se conglomerados polimíticos com abundantes seixos de riolitos.

Os arenitos Gorotire, em geral, apresentam mergulhos suaves, sub horizontalizados, com fortes mergulhos somente próximos a zonas de falhas e/ou a corpos intrusivos. O relevo magnético é suave, com algumas áreas anômalas provavelmente refletindo seu embasamento. As rochas são fraturadas e falhadas. Algumas serras têm a forma de grandes dobras de flancos suaves, com eixos NW e caimento para SE (Silva et al., 1974). As características litológicas apontam para uma sedimentação essencialmente continental. Segundo Pastana e Silva Neto et al., (1980) a freqüente presença de arcóseos é indicativa de rápida subsidência, com formação de bacias molássicas. Estes mesmos autores estimaram uma espessura de 200 metros para a Formação Gorotire e confirmaram seu posicionamento pós magmatismo Iriri.

P: 78075-850, Cuiabá/MT



PEDOLOGIA







FIS.: 435 Rub.: J

LATOSSOLO VERMELHO AMARELO PODZÓLICO

Surgem em um percentual de 0,60% do estado. São diferentes dos Latossolos Vermelho Amarelos apenas pela ocorrência de um gradiente textural excepcionalmente elevado para a classe dos Latossolos. São solos de textura média e possuem apenas limitações de ordem química para o uso agrícola. São necessárias a adubação e a calagem, para sua colocação no processo produtivo, destacando que uma visão agroecológica destes processos são essenciais. São dados como dominantes na porção Sudoeste do Estado, abrangendo terras do Município de Cáceres.





O projeto de fundações constitui uma das partes do projeto estrutural de uma edificação. Para elaboração do projeto de fundações é necessário o conhecimento adequado do solo que servirá de suporte à fundação, o qual se constituirá, dependendo da importância da obra, de uma simples abertura de cavas para observação "in loco" do solo, ou o que seria mais correto, a realização de testes normalizados que forneçam as características mecânicas do solo de fundação. Estas sondagens foram executadas nos dias 01 e 02 de Abril.

O solo local foi classificado como Latossolo Vermelho Amarelo Podzólico. Sondagens

Sondagens	Coordenadas (Lat.)	Coordenadas (Long.)	Nível do Lençol Freático (m)	Profundidade Furo (m)
S1	10º 38' 10,1"	51º 35' 11,2"	2.57	3.04
S2	10º 38' 09,7"	51º 35' 11,1"	2.55	3.07
S3	10º 38' 09,8"	51º 35' 11,3"	2.55	3.06

(S = Standard Penetration Test)

DESCRIÇÃO DOS FUROS DE SONDAGEM;

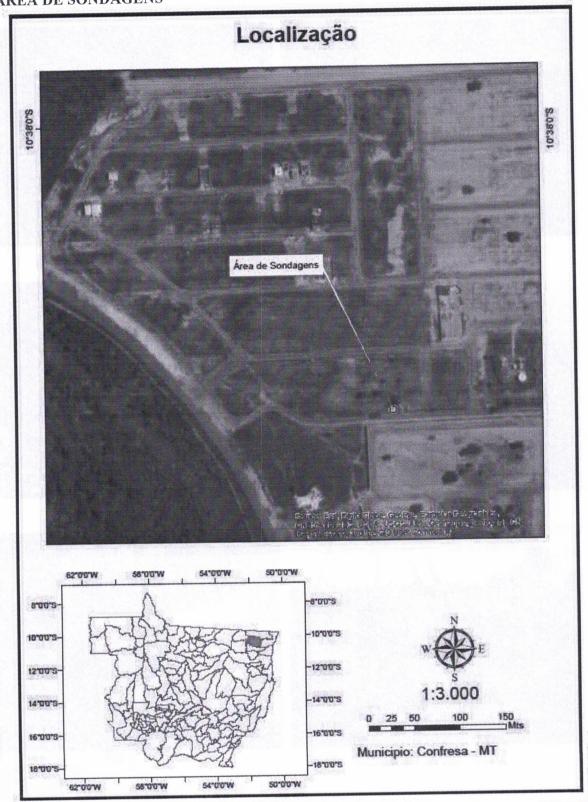
As descrições seguem nas planilhas, em anexo.





SEMA/MT FIS. 518 Rub. GAQ SACIDISINFRA
FIS.: 2136
Ryo: J

ÁREA DE SONDAGENS

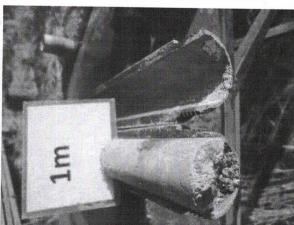


Localização das Sondagens

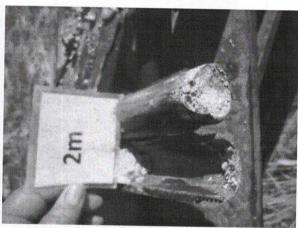


IMAGENS DA ÁREA













Imagens 1 a 6

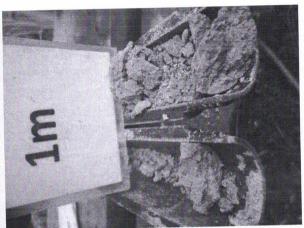
Referente a execução de Sondagem e amostra, furo 1







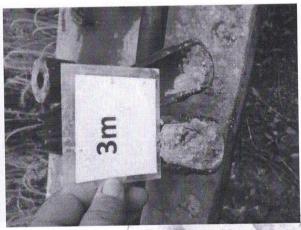










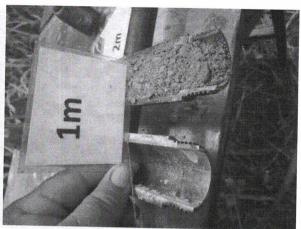


Imagens 7 a 12

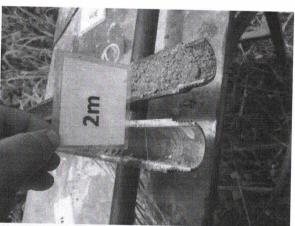
Referente a execução de Sondagem e amostra, furo 2















Imagens 13 a 18

Referente a execução de Sondagem e amostra, furo 3







ÍNDICE DE RESISTÊNCIA À PENETRAÇÃO;

O índice SPT foi definido por Terzaghi-Peck, que nos diz que o índice de resistência à penetração (SPT) é a soma do número de golpes necessários à penetração no solo, dos 30 cm finais do amostrador. Despreza-se, portanto o número de golpes correspondentes à cravação dos 15 cm iniciais do amostrador.

Ainda que o ensaio de resistência à penetração não possa ser considerado como um método preciso de investigação, os valores de SPT obtidos dão uma indicação preliminar bastante útil da consistência (solos argilosos) ou estado de compacidade (solos arenosos) das camadas do solo investigadas.

Veja a tabela abaixo:

Índices de re	esistência à penetração e respectivas			
Solo	Índice de Resistência á Penetração	Designação		
	<= 4	Fofo		
, orr no dittor e Ve	5-10	Pouco compacto		
Areias e Siltes Arenosos	11 – 30	Medianamente compact		
7.110.000	31 – 50	Compacto		
- Hader of Araba (Coronal)	> 50	Muito compacto		
	<= 2	Muito mole		
	3 – 4	Mole		
	5 – 8	Média		
Areias e Siltes Argilosos	9 – 15	Rija		
	16 – 30	Muito rija		
	> 30	Dura		



A NBR 8036/83 (Programação de sondagens de simples reconhecimento dos solos para fundações de edifícios) estabelece os números de perfurações a serem feitas, em função do tamanho do edifício, conforme segue:

- No mínimo uma perfuração para cada 200m² de área da projeção em planta do edifício, até 1.200m² de área;
- Entre 1.200 m² e 2.400m² fazer uma perfuração para cada 400 m² que excederem aos 1.200 m2 iniciais;
- Acima de 2.400m² o número de sondagens será fixado de acordo com o plano particular da construção.

Em quaisquer circunstâncias o número mínimo de sondagens deve ser de 2 para a área da projeção em planta do edifício até 200m², e três para área entre 200m² e 400m².

INTERPRETAÇÃO DOS RESULTADOS;

Na maioria dos casos, a interpretação dos dados SPT visa á escolha do tipo das fundações, a estimativa das taxas de tensões admissíveis do terreno e uma previsão dos recalques das fundações.

Assim, a empresa encarregada de fazer o ensaio fornece um relatório dos trabalhos e um desenho esquemático de cada furo. A partir daí, cabe ao projetista interpretar os resultados para escolher o tipo de fundação ou, se ainda achar os dados inconclusivos, pedir algum ensaio mais específico. A escolha do tipo de fundação é feita analisando os perfis das sondagens, cortes longitudinais do subsolo que passam pelos pontos sondados. A pressão admissível a ser transmitida por uma fundação direta ao solo depende da importância da obra e também da experiência acumulada na região, podendo ser estabelecida em função de índice correlacionado com a consistência ou compacidade das diversas camadas do subsolo.







O quadro abaixo apresenta uma correlação do mesmo tipo para solos coesivos, igualmente estabelecida por Terzaghi-Peck. Esta correlação entre o índice de resistência à penetração e a resistência à compressão simples é ainda menos precisa que a anterior e tem também caráter indicativo.

	Relação entre tensão admissív	el e número	de golpes (SPT)			
Tipo de solo	Consistência	SPT	Tensão admissível (Kg/cm²			
1100	Muito mole	< 2	< 0,25			
	Mole	2 a 4	0,25 a 0,5			
	Média	4 a 8	0,5 a 1,0			
Argila	Rija	8 a 15	1 a 2			
4. 44 - 44 A F (1997)	Muito rija	16 a 30	2 a 4			
	Dura	> 30	maior que 4			
	Fofa	<= 4	< 1			
	Pouco compacta	5 a 10	1 a 2			
Areia	Medianamente compacta	11 a 30	2 a 4			
	Compacta	31 a 50	4 a 6			
ha ay osto so	Muito compacta	> 50	> 6			

Além das tabelas acima, é possível estimar a carga admissível em um solo mediante a fórmula abaixo:

 $Tadmin = \sqrt{SPT} - 1$

Assim, por exemplo, um solo com índice SPT de 20 teria uma tensão admissível de 3,47 Kg/cm/² e outro com SPT 16 teria uma tensão admissível de 3 Kg/cm/². Mas devemos ressaltar que estes valores, tanto das tabelas quanto da fórmula acima, são muito genéricos e imprecisos. Só mesmo uma análise criteriosa da sondagem por um técnico especializado pode determinar com precisão o melhor valor para a resistência do solo.

Isto porque além do tipo de solo e sua resistência SPT, o projetista deve levar em conta outros fatores inerentes às fundações -- forma, dimensões e profundidade -- e ao terreno que servirá de apoio, analisando a profundidade, nível d'água e possibilidade de recalques, além da existência de camadas mais fracas abaixo da cota de nível prevista para assentar as fundações.



Conforme as sondagens executadas no local, podemos concluir que o substrato onde será executada a Obra é estruturado, composto de solo residual, predominantemente Argiloarenoso, com o nível do lençol freático identificado como 2.55m no furo 2 e 3 e em 2.57m no furo 1.

ESTA ÁREA É PROPÍCIA A SUPORTAR FUNDAÇÕES, desde que sejam observadas as especificações do material a ser utilizado, as cargas estruturais em consonância com o solo local e os resultados das planilhas em anexo.

Foram executados ensaios de SPT- Standart Penetracion Test, de acordo com as normas técnicas da *ABNT NBR 6484* e Manual de execução de sondagens da ABGE cujos resultados apresentados em planilha no anexo 01.

Cuiabá, 19 de Abril de 2017

Jeanne M. Nascimento.





ANEXO 1 PLANILHAS SPT



SEMA/MT Fls.: JATI

Cliente: SECRETARIA DO ESTADO DE MEIO AMBIENT

Obra: SEMA ESTADUAL Local: CONFRESA - MT

	-000 (A)				0cm		(m)	Local: CONFRESA Relatório de Sondagem	N	N° 024/2017 30 cm finais				
Kevesumento	Método cravação	Cota relação R.N	Cota do N.A.	Índice de SPT iniciais/30cm	Indice SPT finais/30cm	Amostras	Prof. Camadas (m)	Furo SP F1 Cota 0,00 SPT - Standart Penetration Test Camadas - Classificação dos solos	1	0 20	30 cm	iniciais 40		
	TC				lnd			Areno-argiloso, cor marrom						
	CA			3	3		3,04			***********				
				44	30		. 2,04	IMPENATRÁVEL A PERCUSSÃO						
		-5		30			-							
							-							
		-10					-		40000000000000000000000000000000000000					
							_							
					+		_							
							_							
		-15					_							
							-							
														
		-20					_							
					+		-		0.000					
					_		-							
		-25					_		.,,					
							_							
									434					
									ADDRESS AND ADDRES					
		-30							000000000000000000000000000000000000000					
						econopicarent dese								
						veccondition***			NACO DE CONTRACTO					
									VI DO CONTRACTOR CONTR					
		-3						dor Revestimento Ø 2 3/8) 11		Data			
		ndida	de nível	d'agua 01/04/20	17	A	mostra Ø inte	GO1	kg		Inicio 01	/04/2017		
nici: Fina		2,57		02/04/20			Ø exte	1 1 750	em	té	rmino 02	/04/2017		
.,,,		bs: 0								4.3.10	1/2017 Fo	lha 1		

Accession Control Co		G	See.	A - MINER		A 4 455	I A S SPY	See V Jude See	Cliente: SECRETAR Obra: SEMA ESTA Local: CONFRESA	ADUAL	TADO DE N	ÆIO AMBIEN	
Furo SP F2				Ju, Gaia C	E S		(E)	Relatório	de Sondagem	N°			
Areso-argiloso, cor marrom 12 32 3,97 MPENATRÁVEL A PERCUSSÃO 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1	ravacê	ão R.	N.A.	SPT)cm	ais/30	stras	nadas				3	0 cm finais	
Areso-argiloso, cor marrom 12 32 3,97 MPENATRÁVEL A PERCUSSÃO 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1	o obc	relaç	ota de	se de ais/3(Y fin	Amo	. Can	SPT - Stand	art Penetration Test	10	20	30 40 5	
Areno-argilano, cor marrom 12 32 32 3,07 30	Méto	Cota	ŭ	Índic	ice SF		Proj	Camadas - Cl	assificação dos solos				
12 32 3,07 IMPENATRÁVEL A PERCUSSÃO -10 -15 -20 -20 -25 -25 -25 -25 -25 -25 -25 -25 -25 -25	J.	2			Įndi	Ш							
30 3,07 IMPENATRAVEL A PERCUSSÃO 30 30 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1								Areno-argilo	oso, cor marrom				
-35 30 30 30 30 30 30 30 30 30 30 30 30 30	ć	5		12	32		3,07						
-10 -10 -15 -20 -25 -25 -25 -25 -25 -26 -27								IMPENATRÁV	/EL A PERCUSSÃO		to the total day have the total and the total and	NO. NO. O. O	
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017		-5		30			-			445 May 140 May 1			
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017					-								
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017							_						
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017							_						
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017					-		-						
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017		-10			+								
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017										***************************************			
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017												1112-111-111	
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017					+					-			
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017		-15			—								
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Início 01/04/2017			-		+								
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Início 01/04/2017													
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Início 01/04/2017													
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Início 01/04/2017													
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017		-2	0							apara and an			
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017													
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017										444			
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017													
Profundidade nivel d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017							1						
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Inicio 01/04/2017		-2	.5							200			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Inicio 01/04/2017							-						
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Inicio 01/04/2017													
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Inicio 01/04/2017										000000000000000000000000000000000000000			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Inicio 01/04/2017										and the second			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 5,0 kg Inicio 01/04/2017			30				4			00000			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 5,0 kg Inicio 01/04/2017						2000 - 0000 0000 4	4			90000			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 5,0 kg Inicio 01/04/2017										-			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 5,0 kg Inicio 01/04/2017						************	4			200000000000000000000000000000000000000			
Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 2 3/8 " Data Profundidade nível d'agua Amostrador Revestimento Ø 5,0 kg Inicio 01/04/2017							_			2000			
Profundidade nível d'agua Amostrador Peso 65,0 kg Inicio 01/04/2017								Jan D	evestimento Ø 2.3/8) 11	Da	ita	
11/04/1011/1 VI BUCHO 1 3/0					0.17	- 1							
irial 2,55 m 02/04/2017 Ø externo 2 " Altura de queda 75,0 cm término 02/04/2017	nicial										térmi	no 02/04/2017	

Ruft Fis. Rub. O

Geoflora

Cliente: SECRETARIA DO ESTADO DE MEIO AMBIENT

Obra: SEMA ESTADUAL Local: CONFRESA - MT

The second secon		Ju, Gala	E E	(i) Fassai	Relatório	le Sondagem	N° 024/	N° 024/2017 30 cm finais			
Método cravação	Cota relação R.N. Cota do N.A.	Índice de SPT iniciais/30cm	Índice SPT finais/30cm	Amostras Prof. Camadas (m)	Furo SP F3	Cota 0,00 rt Penetration Test	10 2	30 cm ini	ciais 40 5		
CA TC		16	32	3,06		o, cor marrom					
	-10	30 30		3,06	IMPENATRÁV	EL A PERCUSSÃO					
	-20										
P Inicia Final		01/04	na 1/2017 1/2017	Ø	externo 2 "	Revestimento Ø 2 3 Peso 65,4 Altura de queda 75,		Data Inicio 01/ término 02/			