

MINISTÉRIO DA INTEGRAÇÃO NACIONAL SECRETARIA DE INFRA-ESTRUTURA HÍDRICA

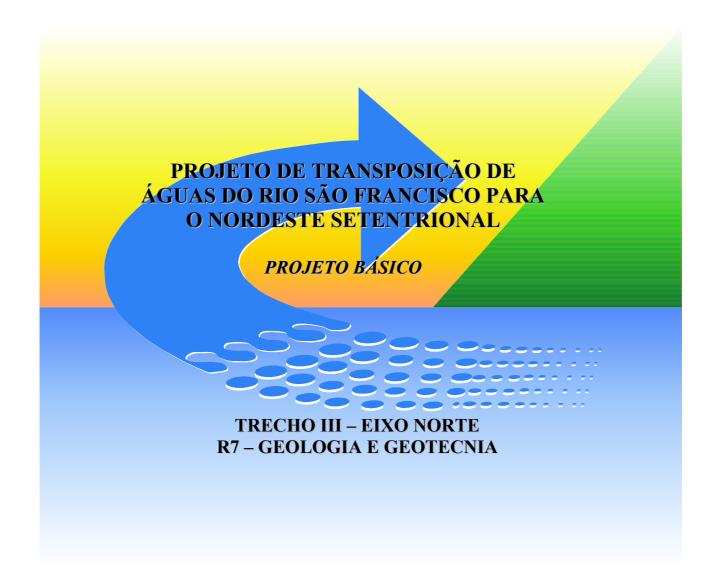


INPE – Instituto Nacional de Pesquisas Espaciais



FUNCATE - Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais





FUNCATE EN.B/III.RF.GL.0001 REV. 0/A







FUNCATE - Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais

TRECHO III – EIXO NORTE R7 – GEOLOGIA E GEOTECNIA

PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO

MINISTÉRIO DA INTEGRAÇÃO NACIONAL

Ministro de Estado da Integração Nacional: Ciro Ferreira Gomes

Secretaria de Infra-Estrutura Hídrica

Secretário de Infra-Estrutura Hídrica: Hypérides Pereira de Macêdo Coordenador Geral: João Urbano Cagnin

INPE – Instituto Nacional de Pesquisas Espaciais

Diretor: Luiz Carlos Moura Miranda

FUNCATE - Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais

Gerente: José Armando Varão Monteiro

Coordenador Técnico: Antônio Carlos de Almeida Vidon Coordenador Técnico Adjunto: Ricardo Antônio Abrahão

São José dos Campos, setembro de 2003

Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais - FUNCATE

Projeto de transposição de Águas do Rio São Francisco para o Nordeste Setentrional – Projeto Básico; Trecho III – Eixo Norte – R7 – Geologia e Geotecnia. - São José dos Campos: Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais – FUNCATE, 2003.

127p

- 1. Transposição de Águas; Geologia.
- I. Trecho III Eixo Norte R7 Geologia e Geotecnia.

CDU 556.18:551

FUNCATE:

Av. Dr. João Guilhermino, 429, 11º Andar - Centro

São José dos Campos – SP

CEP: 12210-131

Telefone: (0XX 12) 3925 1399 Fax: (0XX 12) 3941 2829



FUNCATE

Fundação de Ciência, Aplicações e Tecnologia Espaciais

Projeto		Data SET/2003
	RAA, AAS, CRML	
Verificação		Data SET/2003
	RAA	
Aprovação		Data SET/2003
	ACAV	
Aprovação		Data SET/2003
	JAVM	
Código FUNCATE	EN.B/III.RF.GL.0001	

	ŀ
a a	

MINISTÉRIO DA INTEGRAÇÃO NACIONAL

Verificação	Data
Aprovação	Data

PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO	

TRECHO III - EIXO NORTE R7 - GEOLOGIA E GEOTECNIA

Projeto de Transposição de Águas do Rio São Francisco para o Nordeste Setentrional

Projeto Básico

Equipe

José Armando Varão Monteiro: Gerente

Antônio Carlos de Almeida Vidon: Coordenador Técnico

Ricardo Antônio Abrahão: Coordenador Técnico Adjunto

Geverson Luiz Machado: Chefe da Equipe de Geotecnia Clóvis Ribeiro de Moraes Leme: Engenheiro

Aloysio Accioly de Senna Filho: Chefe da Equipe de Geologia

Rafael Guedes Valença: Chefe da Equipe de Hidráulica Anibal Young Eléspuru: Engenheiro

José Carlos Degaspare: Chefe da Equipe de Estrutura

José Ricardo Junqueira do Val: Chefe da Equipe de Orçamento e Planejamento

Bernd Dieter Lukas: Chefe da Equipe de Engenharia Mecânica

Sidnei Collange: Chefe da Equipe de Engenharia Elétrica

Equipe de Produção

Antonio Carlos Cunha Aguiar – Projetista
Antonio Muniz Neto – Projetista
Leandro Eboli – Projetista
João Luiz Bosso – Projetista
Laryssa Lillian Lopes – Técnica em Geoprocessamento
Mônica de Lourdes Sampaio – Desenhista Projetista

Infra Estrutura e Apoio

Ana Julia Cristofani Belli – Secretária
Célia Regina Pandolphi Pereira – Assistente Adm. Especializada
Andréa Marques Morais – Aux. Administrativo
Maria Aparecida de Souza – Servente

Consultor

Luiz Antonio Villaça de Garcia





APRESENTAÇÃO

O presente documento se constitui no Relatório R7 – GEOLOGIA E GEOTECNIA, parte integrante do **Projeto Básico do Trecho III – Eixo Norte**, referente ao PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL, elaborado pela FUNCATE através do contrato INPE/FUNCATE nº 01.06.094.0/99.

O Projeto de Transposição está sendo desenvolvido com base no Convênio nº 06/97-MPO/SEPRE – celebrado entre o MINISTÉRIO DE INTEGRAÇÃO NACIONAL-MI e o MINISTÉRIO DE CIÊNCIA E TECNOLOGIA-MCT e seu INSTITUTO NACIONAL DE PESQUISAS ESPACIAIS-INPE.

O Projeto Básico do Trecho III – Eixo Norte compõe-se dos seguintes relatórios:

- R1 Descrição do Projeto
- R2 Critérios de Projeto
- R3 Usinas Hidrelétricas
- R4 Sistema Adutor
- R5 Sistema de Drenagem
- R6 Bases Cartográficas
- R7 Geologia e Geotecnia
- R8 Estudos Hidrológicos
- R9 Sistema de Supervisão
- R10 Modelo Hidrodinâmico e Esquema Operacional
- R11 Sistema Elétrico
- R12 Canteiros e Sistema Viário
- R13 Cronograma e Orçamentos
- R14 Dossiê de Licitação
- R15 Memoriais de Cálculo
- R16 Linhas de Transmissão
- R17 Caderno de Desenhos





1 . OBJETO E OBJETIVO	1
2 . ESTUDOS ANTERIORES	1
3 . SERVIÇOS REALIZADOS	1
3.1 Generalidades	
3.2 Coleta e Análise de Dados Existentes	
3.3 Interpretação de imagens de Satélite, de Radar e de Fotografias Aéreas	
3.4 Mapeamento Geológico	
3.5 Investigações de Sub-superfície	
3.6 Ensaios de Laboratório	
4 . INTERPRETAÇÃO DOS DADOS OBTIDOS	
4.1 Classificação dos Solos	
4.2 Classificação dos Maciços Rochosos	
5 . ASPECTOS GEOLÓGICOS	7
5.1 Características Regionais	
5.2 Geologia Local	
5.2.1 Unidade 1 (ρε ₁) 5.2.2 Unidade 2 (ρε ₂)	
5.2.3 Aspectos Estruturais	
6 . CARACTERÍSTICAS GEOLÓGICO-GEOTÉCNICAS DAS OBRAS	8
6.1 Generalidades	8
6.2 Canais	8
6.3 Aqueduto Cipó	9
6.4 Aqueduto Bom Jardim	9
6.5 Túnel Serra da Areia	10
6.6 Barragem Várzea Grande	11
6.7 UHE Salgado I	12
6.8 UHE Salgado II	15
7 . MATERIAIS NATURAIS DE CONSTRUÇÃO	17
7.1 Generalidades	17
7.2 Áreas de Empréstimo	
7.3 Depósito de Areia e Cascalho	17
7.4 Materiais Pétreos	17





8 . CONCLUSÕES E RECOMENDAÇÕES	17
ANEXO I – FOTOGRAFIAS	19
ANEXO II – DADOS DE SONDAGENS	25
ANEXO IIA - PERFIS DE SONDAGEM ROTATIVA E DESTRUTIVA	26
ANEXO IIB – FILMAGEM DE SONDAGEM DESTRUTIVA E FOTOGRAFIAS TESTEMUNHOS DE SONDAGEM	
ANEXO IIC – PERFIS DE POÇOS DE INSPEÇÃO	. 115
ANEXO III – LEVANTAMENTO SÍSMICO	. 121





1. OBJETO E OBJETIVO

Este relatório tem por objeto o Projeto de Transposição de Águas do Rio São Francisco para o Nordeste setentrional.

Seu objetivo é o de apresentar os resultados dos estudos geológicos e geotécnicos das obras previstas para o projeto básico do Trecho III – Eixo Norte, bem como os detalhes das investigações realizadas na área.

2. ESTUDOS ANTERIORES

Os estudos geológico-geotécnicos para a elaboração do Projeto Básico do Eixo Norte basearam-se no Estudo de Viabilidade quando foram definidos os aspectos gerais da geologia e geotecnia, tanto em termos regionais, como específicos aos estudos das alternativas de traçado.

As informações do Estudo de Viabilidade elaborado pela FUNCATE encontram-se consubstanciadas nos seguintes relatórios:

R5	Mapeamento Geológico Regional	EN.V/G.RT.GL.0232.
R6	Programação Geral dos Trabalhos de Campo	EN.V/G.RT.GL.0230.
R7	Mapeamento Geológico-Geotécnico das Faixas de Obras	EN.V/G.RT.GL.0262.
R13	Pré-Dimensionamento Geotécnico das Obras	EN.V/G.RT.GL.0251.
R20	Investigações Geológico-Geotécnicas Complementares	EN.V/G.RT.GT.1001.
R21	Estudo de Túneis	EN.V/G.RT.GT.1012.

3. SERVIÇOS REALIZADOS

3.1 Generalidades

Os estudos geológicos e geotécnicos deste projeto básico foram desenvolvidos segundo metodologias básicas que incluíram a coleta e análise de dados existentes, a interpretação de imagens de satélite, de radar e de fotografias aéreas, trabalhos de mapeamento de campo e a execução de investigações geológico-geotécnicas.

3.2 Coleta e Análise de Dados Existentes

A elaboração dos estudos geológicos e geotécnicos teve por base os dados regionais apresentados nos relatórios do Estudo de Viabilidade e no relatório geológico referente à Folha Jaguaribe-SE, elaborada pelo Programa Levantamentos Geológicos Básicos do Brasil-PLGB da CPRM-Serviço Geológico do Brasil.

A base cartográfica foi obtida a partir das cartas topográficas da SUDENE, na escala de 1:100.000, correspondentes às folhas Milagres (SB.24-Z-C-I), Cajazeiras (SB.24-Z-A-IV) e Souza (SB.24-Z-A-V) e da restituição aerofotogramétrica da faixa de obras na escala de 1:2.000 obtida a partir de vôo na escala 1:12.000.

3.3 Interpretação de imagens de Satélite, de Radar e de Fotografias Aéreas

A disponibilidade, na FUNCATE, de imagens do satélite LANDSAT na escala 1:100.000 e de mosaicos de radar 1:250.000 permitiu a sua interpretação para subsidiar a elaboração dos mapas geológicos na escala de 1:25.000. Nas áreas de obras especiais (túneis, barragens, aquedutos e usinas hidrelétricas) a interpretação foi complementada com a utilização de fotografias aéreas na escala de 1:12.000.





3.4 Mapeamento Geológico

Os trabalhos de campo referentes ao mapeamento geológico foram desenvolvidos em duas etapas, sendo a primeira de caráter regional com a descrição de pontos ao longo do traçado e a segunda, voltada à observações nos locais das obras especiais.

O mapeamento teve uma abordagem geotécnica, enfatizando-se a identificação de tipos de solo, espessuras, tipos litológicos e aspectos estruturais, para subsidiar as diretrizes de escavação e tratamento de taludes. Esse mapeamento foi complementado com informações obtidas nas investigações de sub-superfície através de sondagens mecânicas, poços, furos a trado e levantamentos geofísicos de sísmica de refração.

3.5 Investigações de Sub-superfície

As investigações de sub-superfície foram programadas objetivando a definição de critérios para fundação de barragens, casa de força de UHE, aquedutos, tratamento de taludes e túneis e investigação de área de empréstimo.

Foram realizadas sondagens rotativas e a percussão, segundo as especificações da Associação Brasileira de Geologia de Engenharia e Ambiental - ABGE, utilizando-se nas sondagens rotativas os diâmetros HX e NX e o amostrador SPT padrão nas percussões. Além das sondagens rotativas convencionais foram realizadas sondagens destrutivas (roto-percussivas) com o televisionamento dos furos. Associados a estas sondagens foram realizados ensaios de perda d'água sob pressão.

A perfilagem do furo, permite a observação da rocha, em sub-superfície, através de um dispositivo constituído por uma câmera digital, um espelho cônico e uma fonte luminosa, que permite a obtenção de uma imagem orientada do furo em 360°, na qual pode-se, em condições normais, observar o tipo de rocha, as descontinuidades do maciço, bem como calcular as suas orientações através da interseção dos traços dos planos de foliação, acamamento e de fratura com as referências geográficas do sistema.

O levantamento geofísico por sísmica de refração foi realizado uilizando-se um sismógrafo digital com 12 canais e o procedimento de campo conhecido como "Arranjo Convencional" com o emprego de 12 geofones, com intervalos entre eles de 5, 7 e 10 m e a geração de ondas sísmicas através do impacto de uma marreta de 12 kg em uma placa de metal na superfície do terreno.

As investigações realizadas e suas quantidades estão apresentadas no Quadro 3.1:

Quadro 3.1 – Resumo das Investigações

Tipo de Investigação	Quantidade	Total (m)
Sondagem Rotativa	6	97,74
Sondagem Destrutiva c/ Tv	12	216
Levantamento Sísmico	17	3.035

Os resultados destas investigações estão apresentados nos desenhos de geologia sob a forma de seções geológico-geotécnicas, perfis individuais de sondagem (Anexo IIA); fotos dos testemunhos (Anexo IIB) e descrição de poços (Anexo IIC).





Os materiais obtidos nas sondagens foram descritos dentro dos padrões usuais caracterizandose para as rochas o grau de alteração, de coerência, de fraturamento e de permeabilidade e para os solos a granulometria, compacidade, consistência e origem geológica.

3.6 Ensaios de Laboratório

Os ensaios de laboratório limitaram-se a análises petrográficas de amostras de rocha do maciço onde serão implantadas a Barragem Várzea Grande e a UHE Salgado I. Foram analisadas 2 amostras, sendo uma de cada área.

4. INTERPRETAÇÃO DOS DADOS OBTIDOS

Os dados obtidos nas investigações foram interpretados segundo critérios utilizados em projetos similares, adotando-se parâmetros de rocha e solo já consagrados na engenharia nacional, que serviram para a classificação dos maciços rochosos. No desenho EN.B/G.DS.GL.0003, página 27 do caderno de desenhos, estão apresentadas as legendas e convenções geológicas e geotécnicas adotadas no projeto.

4.1 Classificação dos Solos

Os solos foram classificados, inicialmente, quanto à origem geológica, se solos residuais ou transportados, estes incluindo os solos de origem aluvionar e de origem coluvionar. Os solos residuais foram distinguidos em dois grupos, um relativo aos solos homogêneos e mais superficiais, denominados de solos eluviais e, outro, envolvendo os solos heterogêneos com cores variegadas e estruturas reliquiares, denominado de solo de alteração. A descrição táctilvisual dos solos nos perfis de sondagem incluiu a granulometria, definindo a natureza arenosa, argilosa e/ou siltosa das amostras obtidas, cor, compacidade e/ou consistência, esta com base nos ensaios de penetração. As denominações e representações utilizadas para os solos estão indicadas no desenho EN.B/G.DS.GL.0003, página 27 do caderno de desenhos.

A caracterização geotécnica dos solos foi realizada com base nos ensaios de laboratório que incluíram a determinação da granulometria, dos limites de plasticidade e das características de compactação. Para a determinação das características de resistência foram realizados ensaios triaxiais sob diferentes condições de solicitação.

4.2 Classificação dos Maciços Rochosos

As rochas foram classificadas quanto ao tipo litológico em função da sua mineralogia e estrutura e enquadradas no perfil de intemperismo adotado, indicando tratar-se de rocha alterada mole ou dura e rocha sã. A classificação litológica foi detalhada através de análise petrográfica de lâminas delgadas. As descrições dos testemunhos de rocha das sondagens rotativas incluíram, além das características litológicas, as feições geológicas e os graus de alteração e de fraturamento, cujas denominações e representações estão indicadas no desenho EN.B/G.DS.GL.0003, página 27 do caderno de desenhos. A caracterização geomecânica das rochas foi táctil-visual.

Para a classificação dos maciços, objetivando-se a definição dos tratamentos dos taludes de escavações a céu aberto, foram adotados como parâmetros classificatórios os graus de alteração, fraturamento e de condutividade hidráulica, conforme mostra o **Quadro 4.1**.





Quadro 4.1 – Classificação de Maciços Rochosos – Parâmetros Classificatórios

	GRAU DE ALTERAÇÃO			
Grau	Grau Denominação Características			
A1	Rocha sã	minerais primários sem vestígios de alteração ou com alterações físicas e químicas incipientes -juntas oxidadas ocasionalmente		
A2	Rocha pouco alterada	alteração incipiente dos minerais e ao longo dos planos de fraturas - rocha levemente descolorida		
А3	Rocha medianamente alterada	minerais medianamente alterados sem brilho - fraturas eventualmente preenchidas por material desgregado - rocha descolorida ou manchada por óxidos		
A4	Rocha muito alterada	minerais muito alterados, totalmente sem brilho por vezes puverulentos e friáveis -fraturas preenchidas por material desagregado - rocha intensamente descolorida		
A5	Rocha extremamente alterada	minerais totalmente alterados, gradando para solo, preservando estruturas originais da rocha - rocha totalmente descolorida		

GRAU DE FRATURAMENTO			
Grau	Denominação Características		
F1	1 Rocha ocasionalmente fraturada ≤ 1 fratura/m		
F2	2 Rocha pouco fraturada 2 a 5 fraturas/m		
F3	F3 Rocha medianamente fraturada 6 a 10 fraturas/r		
F4 Rocha muito fraturada 11 a 20 fraturas/		11 a 20 fraturas/m	
F5	F5 Rocha extremamente fraturada > 20 fraturas/m		

CONDUTIVIDADE HIDRÁULICA			
		PERDA D'ÁGUA ESPECÍFICA OU COEFICIENTE DE PERMEABILIDADE (K)	
Н0	Perda nula	Impermeável	
H1	Permeabilidade muito baixa	<0,1 l/min.m.atm ou K < 1x10 ⁻⁵ cm/s	
H2	Permeabilidade baixa	0,1 a 1 l/min.m.atm ou 10 ⁻⁵ < K < 10 ⁻⁴	
Н3	Permeabilidade média	1,0 a 5 l/min.m.atm ou 10 ⁻⁴ < K < 5x10 ⁻⁴	
H4	Permeabilidade alta	5,0 a 10 l/min.m.atm ou 5x10 ⁻⁴ < K < 10 ⁻³	
H5	Permeabilidade muito alta	> 10 l/min.m.atm ou K > 10 ⁻³	

Tomando-se estes parâmetros seguiu-se o critério estabelecido por Bieniawsky (1989) para a classificação dos maciços rochosos, conforme mostra o **Quadro 4.2**.





Quadro 4.2 - Classificação de Maciços Rochosos

CLASSE	_	ATURAMENTO ras/m)	GRAU DE ALTERAÇÃO
I	F1	<1	Rocha Sã (A1)
	F2	1 a 5	
II	F3	6 a 10	Rocha Sã (A1) e Rocha Medianamente Alterada (A2)
III	F4	11 a 20	, i.o. aaa (' -)
IV	F5	>20	Rocha Muito Alterada (A3)
V	Fraturamen	to Obliterado	Rocha Extremamente Alterada (A4)

Para fins das escavações subterrâneas foi adotado o Sistema Q definido por Barton (1995), para o estabelecimento do tipo de suporte em função da qualidade do maciço rochoso, utilizando-se também os parâmetros classificatórios apresentados no **Quadro 4.1**. Além disso, este sistema permite a correlação do valor de Q com a velocidade de propagação das de ondas sísmicas P, definida pela equação:

 $V_p \approx \log Q + 3.5 \text{ (km/s)}$

O **Quadro 4.3** apresenta a correlação aproximada entre V_p x Q x K para rocha dura.

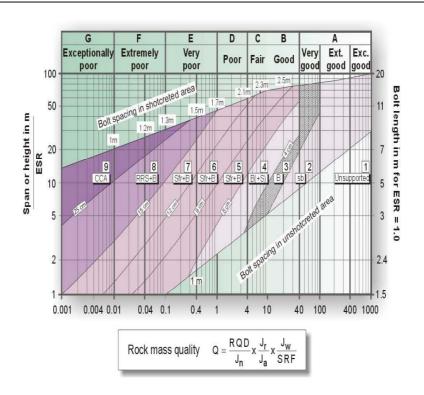
Quadro 4.3 - Correlação Q x V_p x K

Q =	0,001	0,1 1 10			100
V _p (km/s) ≈	1,5	2,5	3,5	4,5	5,5
K (cm/s) =	10 ⁻³	10 ⁻⁴	10 ⁻⁵	impermeável	impermeável

A **Figura 4.2** apresenta as classes de maciços e tipos de tratamento definidos pelo sistema Q de Barton (op.cit.), para escavações subterrâneas.







Onde:

RQD – Rock Quality Designation

J_n - nº de famílias de juntas

J_r – Índice de rugosidade das juntas

J_a – índice de alteração das juntas

J_w – fator de redução de água das juntas

SRF - fator de redução de stress

ESR – razão de suporte da escavação

Categorias de Suporte:

- (1) Sem suporte
- (2) Chumbador eventual (sb)
- (3) Chumbador sistemático (B)
- (4) Chumbador sistemático e concreto projetado, 4-10cm (B+S)
- (5) Concreto projetado reforçado c/ fibra e chumbador, 5-9cm (SFr+B)
- (6) Concreto projetado reforçado c/ fibra e chumbador, 9-12cm (SFr+B)
- (7) Concreto projetado reforçado c/ fibra e chumbador, 12-15cm (SFr+B)
- (8) Concreto projetado reforçado c/ fibra e chumbador, 5-9cm (SFr+B)
- (9) Revestimento de concreto formado (CCA)

Figura 4.2 - Classificação de Maciços e Classes de Suporte de Túneis, segundo Barton, 1995.







5. ASPECTOS GEOLÓGICOS

5.1 Características Regionais

O Trecho III encontra-se inserido na *Província Borborema* que consiste em uma entidade tectônica na qual dominam terrenos de idade arqueana e proterozóica, constituídos por rochas metamórficas de baixo e alto grau e rochas ígneas, ocorrendo também coberturas sedimentares fanerozóicas e cenozóicas.

A configuração geológica desta província é o resultado de eventos tectono-magmáticos ocorridos durante o ciclo Brasiliano, de idade Proterozóica, bem como do tectonismo ocorrido no paleozóico e no mesozóico, relacionados com a abertura do Oceano Atlântico. Estes eventos geraram um arcabouço estrutural caracterizado por extensas zonas lineares de mobilidade crustal, representadas por falhamentos com orientação E-W e NE-SW, delimitando um mosaico de terrenos com características geológicas distintas, conforme apresentado na **Figura 5.1**.

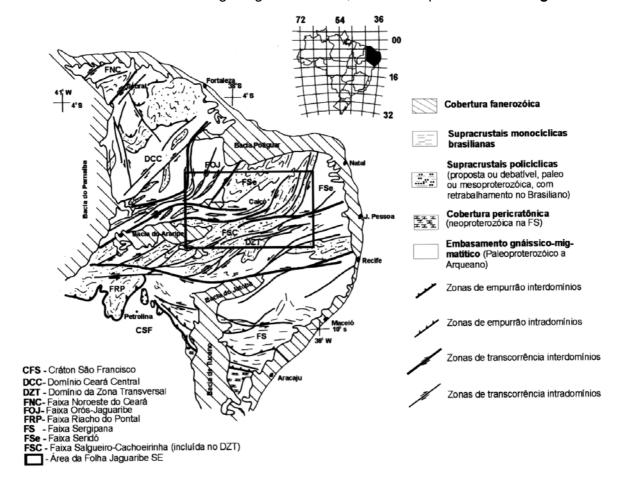


Figura 5.1 – Divisão tectônica da Província Borborema em domínios estruturais e faixas supracrustais, com localização da Folha Jaguaribe (CPRM, 2.000).

Os esforços tectônicos a que foi submetida a região atravessada pelo Trecho III, imprimiram às rochas deformações dúcteis e rúpteis, caracterizadas por falhamentos normais e de rejeito direcionais, dobramentos, foliações miloníticas e fraturamentos de origem extensional e de cisalhamento. Essas deformações foram mais intensas no âmbito do embasamento, onde se mostram mais evidentes.

O desenho EN.B/III.DS.GL.0018, página 26 do caderno de desenhos, apresenta o mapa geológico regional, mostrando as principais unidades litoestratigráficas e as feições estruturais





mais marcantes, de acordo com a Carta Geológica da Folha Jaguaribe, elaborada pela CPRM em 2.000.

5.2 Geologia Local

O contexto geológico da região atravessada pelo Trecho III, de acordo com a Carta Geológica da Folha Jaguaribe, corresponde ao Terreno Granjeiro que, em termos gerais, constitui-se de uma associação de rochas gnáissicas-migmatíticas e granitóides.

Para efeito da caracterização geológico-geotécnica do substrato rochoso da área em questão, este terreno foi dividido em duas unidades.

5.2.1 Unidade 1 (p€₁)

Esta unidade ocupa as faixas de relevo acidentado, colinoso, e constitui-se de uma associação de biotita-hornblenda gnaisses bandados, localmente homogêneos, por vezes migmatizados, e migmatitos exibindo estruturas do tipo dobrada, *schilieren* e nebulítica e granitóides de granulação média a grossa localmente porfiríticos.

5.2.2 Unidade 2 (p€₂)

Esta unidade caracteriza-se por um relevo ondulado a suavemente ondulado, sendo constituída fundamentalmente por biotita-gnaisses e biotita-hornblenda gnaisses bandados, por vezes migmatizados exibindo freqüentemente estrutura dobrada e *schilieren*, localmente com intercalações de rochas anfibolíticas e ultramáficas eventualmente associadas a formações ferríferas e migmatitos.

Os desenhos de nº EN.B/III.GL.0001 a EN.B/III.GL.0004, páginas 28 a 31 do caderno de desenhos, mostram as áreas de ocorrência destas unidades ao longo do traçado do Trecho III.

5.2.3 Aspectos Estruturais

As feições estruturais mais marcantes na área atravessada pelo Trecho III são os falhamentos com orientação NW-SE e E-W, de caráter transcorrente, e um fraturamento com orientação NE bastante evidente na imagem de radar.

As rochas gnáissico-migmatíticas possuem foliação variando, predominantemente, de N80°W a E-W, com mergulhos para NE e N variando de 45° a 60°. Em termos gerais pode-se assumir que o maciço rochoso mostra-se medianamente a pouco fraturado. As direções predominantes variam de N30°-60°E e N20-60°W com mergulhos sub-verticais.

6. CARACTERÍSTICAS GEOLÓGICO-GEOTÉCNICAS DAS OBRAS

6.1 Generalidades

Conforme descrito no item 5 – Aspectos Geológicos, o Trecho III tem como substrato rochoso uma associação de rochas gnáissico-migmatíticas, com rochas granitóides subordinadas.

6.2 Canais

Na estrutura de controle na Barragem Caiçara, no Trecho II, tem-se a derivação para o Trecho III. O canal será desenvolvido na zona de contato entre as unidades geológicas 1 e 2, descritas no item 5.2 – Geologia Local. Os desenhos EN.B/III.DS.GL.0001 a EN.B/III.DS.GL.0004, páginas 28 a 31 do caderno de desenhos, mostram o posicionamento geológico de todo o trecho em canal.

Ao longo do traçado são freqüentes as exposições de rocha sã e rocha alterada, tendo-se espessuras de solos de alteração e solos coluviais variando de 1 a 2 metros. Espessuras de solo





mais expressivas podem ocorrer localmente em situações de meia encosta e de sopé de áreas serranas.

6.3 Aqueduto Cipó

O Aqueduto Cipó, será implantado entre as estacas 28+250 e 29+510, permitindo a passagem por sobre as cabeceiras do riacho do Cipó e terá a fundação de seus pilares em solo de alteração de rocha gnaissica.

As seções sísmicas de refração levantadas nas áreas previstas para os encontros de montante e de jusante e na sua porção central, indicaram a presença de três horizontes distintos.

Na área do encontro de montante, o horizonte superior foi caracterizado pela velocidade de 0,5 km/s correspondente à cobertura de solo de alteração/colúvio, com espessura variando de 1,5 a 2,5 m. O horizonte intermediário que apresenta velocidades de 2,5 km/s, correlacionado a um substrato de rocha medianamente a muito alterada, pouco a muito fraturada, com espessura de 8 a 12 m. O horizonte inferior, correspondente a condições de rocha sã a pouco alterada, pouco fraturada, caracteriza-se pela velocidade de 5,2 km/s.

Na porção central o horizonte sísmico superior, correspondente à cobertura de solo de alteração/colúvio caracteriza-se pela velocidade de 0,5 km/s e apresenta uma espessura que varia de 1,5 a 3 m. O horizonte intermediário apresenta velocidades de 1,35 a 1,5 km/s, correlacionável a rocha medianamente a muito alterada, pouco a muito fraturada, com espessura variando de 12,5 a 20 m. O horizonte inferior correspondente à rocha sã a pouco alterada, pouco fraturada, caracteriza-se pela velocidade de 5 km/s.

Na área do encontro de jusante a cobertura de solo/colúvio está representada por um horizonte sísmico com velocidades de 0,45 a 0,5 km/s, com espessura variando de 5 a 6,5 m. O horizonte intermediário apresenta velocidade de 1,25 km/s, correlacionável a rocha medianamente a muito alterada, pouco a muito fraturada. O horizonte inferior, correspondente a rocha sã a pouco alterada e pouco fraturada, apresenta velocidade de 5 km/s.

O desenho EN.B/III.DS.GL.0005, página 105 do caderno de desenhos, apresenta o mapa e a seção geológico-geotécnica da área do aqueduto.

6.4 Aqueduto Bom Jardim

O Aqueduto Bom Jardim, será implantado entre as estacas 33+200 e 34+820, permitindo a passagem por sobre as cabeceiras dos riachos da Ipueira e da Jitirana e terá a fundação de seus pilares em solo de alteração de

A seção sísmica levantada na área do encontro de montante identificou três horizontes sísmicos, sendo um superior com velocidades de 0,37 a 0,43 km/s e espessura variando de 2 a 3 m, correspondente à cobertura de solo. O horizonte intermediário com velocidades 0,93 a 1,15 km/s, correlaciona-se a rocha moderadamente a muito alterada, pouco a muito fraturada, apresentando espessura variando de 5 a 14 m. O horizonte inferior, correspondente a rocha sã a pouco alterada e pouco fraturada, caracteriza-se pelas velocidades de 4,7 a 5,2 km/s.

Na porção central do aqueduto foram levantadas duas seções sísmicas que indicaram uma cobertura de solo com espessura variando de 2 a 7 m, relacionada a velocidades de 0,45 a 0,47 km/s.

Entre o encontro de montante e a parte central, a sondagem SRD-14 revelou uma cobertura de solo de 1 m seguido de rocha gnáissico-granítica gradando de muito alterada a pouco alterada (A2/A4) até a profundidade final a 20 m.

Na área do encontro de jusante o horizonte superior caracteriza-se por velocidades de 0,4 a 0,45 km/s, correspondente à cobertura de solo, indicando uma variação de espessura de 1,5 a 3 m. Segue-se um horizonte intermediário com velocidade de 0,8 a 1,35 km/s e espessura variando





de 26 a 7 m em direção a parte central, que é correlacionável a rocha muito a moderadamente alterada, pouco a muito fraturada. O horizonte inferior caracteriza-se por velocidades de 4,80 a 5 km/s, sendo correspondente a rocha sã a pouco alterada e pouco fraturada.

6.5 Túnel Serra da Areia

O túnel Serra da Areia atravessa a serra homônima no seu extremo sudeste, com uma extensão de 540 m, com orientação aproximada N35°E.

O emboque e desemboque foram investigados através de sondagens destrutivas com televisamento do furo (SRD-15 e SRD-16) e por sísmica de refração.

Sua escavação se dará em um maciço de rocha pertencente à Unidade 1, compreendendo rochas granítico-gnaissicas.

A sondagem SRD-15, na área do emboque, revelou uma cobertura de solo com espessura de 3 m seguindo-se rocha granico-gnaissica muito a medianamente alterada (A4/A3), ocasionalmente fraturada (F1), até a profundidade final do furo a 20 m.

A seção sísmica levantada segundo o eixo do túnel nesta área, identificou três horizontes distintos, sendo o superior caracterizado por uma velocidade de 0,55 km/s e com espessura variando de 3 a 4 m, correspondente à cobertura de solos. O horizonte intermediário, com velocidades variando de 1,3 a 1,5 km/s, apresenta espessura de 18 a 19 m na área do emboque e é correlacionável à uma condição de rocha muito a medianamente alterada, pouco a muito fraturada. O horizonte inferior, correspondente à rocha sã a pouco alterada, pouco fraturada, caracteriza-se por uma velocidade de 4,6 km/s.

Na área do desemboque, a sondagem SRD-16 mostrou espessura de solo coluvionar e de alteração de 1 e 6 m respectivamente, capeando rocha granítico-gnaissica muito a medianamente alterada (A4/A3), pouco fraturada (F1), até a profundidade final de 20 m.

A seção sísmica levantada nesta área, ao longo da parte inicial do eixo do túnel em direção a montante, identificou a presença de três horizontes. Na área do emboque tem-se um horizonte superior com pela velocidade de 0,55 km/s apresentando espessura de 4 a 5 m, correspondente a cobertura de solo . O horizonte intermediário caracteriza-se pela velocidades de 1,5 km/s, correlacionável à rocha medianamente a muito alterada, pouco a medianamente fraturada, com espessura variando de 17 a 24 m. O horizonte inferior apresenta velocidade de 4,60 km/s, correspondente a rocha sã a pouco alterada, ocasionalmente fraturada.

A sondagem e o levantamento sísmico indicam que os trechos iniciais dos emboques do túnel serão escavados em rocha alterada, requerendo especial atenção quanto ao suporte e ao avanço da escavação. Ao longo do seu traçado a cobertura de rocha sã deverá ser pouco espessa.

O desenho EN.B/III.DS.GL.0007, página 102 do caderno de desenhos, apresenta o mapa e a seção geológico-geotécnica dos emboques do túnel.

O número de dados na região dos emboques do túnel Serra da Areia é muito pequeno para análises mais detalhadas, porém dá uma indicação de que as descontinuidades principais deverão ter direção aproximadamente ortogonal à diretriz do túnel. (**Figura 6.1**).

Note-se que as descontinuidades subverticais raramente são amostradas em furos verticais, tedenciosos neste aspecto. Porém, o mapeamento de superfície mostra uma grande incidência desse tipo de estrutura, que não aparecem nos estereogramas, como o da **Figura 6.1** originadas somente dos dados obtidos na filmagem dos furos. Esta afirmação também se aplica às análises estruturais subseqüentes





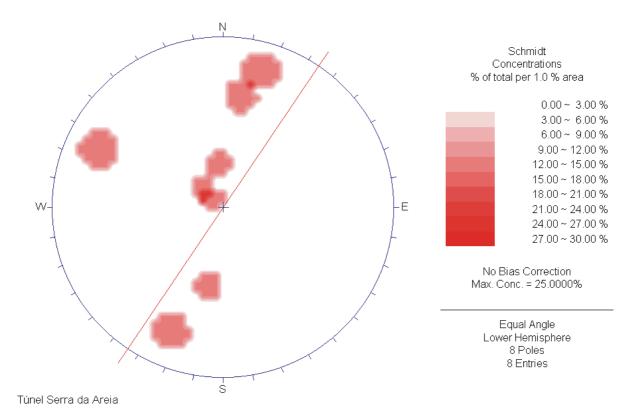


Figura 6.1

6.6 Barragem Várzea Grande

A barragem Várzea Grande, será implantada lado sul da serra homônima, em domínio de biotitahornblenda gnaisse, localmente dobrado e migmatizado.

O eixo da barragem foi investigado através de sondagem rotativa convencional (SR-18), sondagem destrutiva com televisamento do furo (SRD-19, SRD-20 e SRD-21) e sísmica de refração.

O levantamento sísmico ao longo do eixo identificou a presença de três horizontes sísmicos, sendo o superior caracterizado por velocidades de 0,45 a 0,5 km/s, com espessura variando de 1 a 6 m, correspondente à cobertura de solo/colúvio, um intermediário com velocidades de 1,4 a 2,2 km/s e espessura variando de 6 a 16 m, correlacionável a rocha muito a pouco alterada, medianamente a muito fraturada e um horizonte inferior com velocidades de 4,8 e 5 km/s, correspondente à rocha sã a pouco alterada, pouco fraturada.

Na ombreira direita a sondagem SRD-21 mostrou uma espessura de 1 m de solo de alteração capeando rocha gnáissica pouco alterada (A2) que se estende até o final do furo a 25 m. A sísmica de refração indica nesta área uma espessura de 3,5 m de solo/colúvio, sobre um maciço com 15 m de espessura correspondente a rocha muito a pouco alterada, muito a extremamente fraturada, seguido da presença de rocha sã pouco fraturada, apresentando velocidades de 0,5 km/s, 1,65 km/s e 4,8 km/s respectivamente.

Na porção central do eixo as sondagens SRD-19 e SRD-20 indicaram uma espessuras de solo/coluvio de 1 m e de 10 m, respectivamente, recobrindo um maciço de biotita-hornblenda gnaisse. No furo SRD-20 tem-se rocha alterada até a profundidade de 17 m, seguida de rocha sã (A1) até a profundidade final de 25 m. Na sondagem SRD-19 tem-se rocha gnáissica (A2) até fim do furo a 25 m.

Na ombreira esquerda a sondagem SR-18 e o ensaio de penetração SPT indicam uma espessura de 2,07 m de colúvio/solo de alteração capeando um maciço com rocha

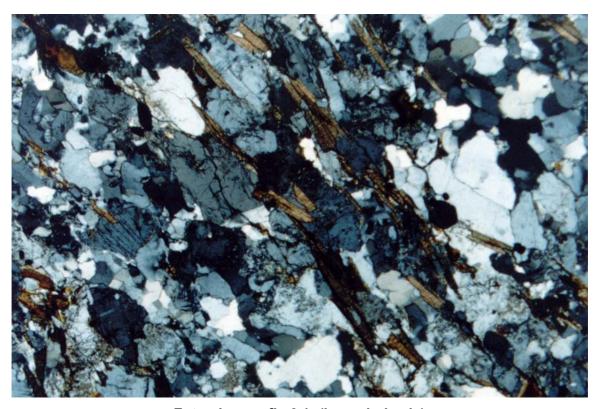




medianamente alterada (A3) e extremamente fraturada (F5) até a profundidade de 6,56 m, passando para rocha medianamente a pouco alterada (A3/A2), muito fraturada (F4), até 21,3 m, seguida de rocha sã (A1) extremamente a muito fraturada (F5/F4) até a profundidade final do furo em 25,07 m.

A análise petrográfica de uma amostra do furo SR-18, coletada na profundidade de 13,68 m, identificou um biotita gnaisse blastomilonítico, de composição granítica, finamente bandado, com textura granolepidoblástica/xenoblástica, constituído por quartzo (35-40%), microclínio (30%), plagioclásio (20-25%), biotita (5%), opacos (traços). A **Fotomicrografia 6.1** ilustra a característica geral da rocha.

Ensaios de perda d'água sob pressão indicaram na área da ombreira esquerda condições de condutividade hidráulica média (H3), no intervalo de 10 a 25 m da sondagem SR-18 e no furo SRD-21 condutividade muito baixa (H1) de 6 a 9 m e condutividade média (H3) no intervalo de 21 a 24 m. Na parte central do eixo no furo SRD-19 constatou-se condutividade muito alta (H5) no intervalo de 4 a 7 e alta (H4) no intervalo de 12 a 15 m, enquanto de no furo SRD-20 apresentou condutividade alta (H4) de 9 a 12 m, condutividade média (H3) de 12 a 21 m e condutividade baixa (H2) até 24 m.



Fotomicrografia 6.1: (luz polarizada)

6.7 UHE Salgado I

Este aproveitamento hidrelétrico terá sua captação no reservatório da Barragem Várzea Grande através de um túnel de adução e casa de força, em um maciço de rocha gnáissica.

O traçado do túnel de adução foi investigado através de sondagens rotativas convencionais e por levantamento sísmico de refração, cujos resultados estão descritos no item 6.6.2.

A área prevista para a implantação da casa de força foi investigada através de sondagens rotativas convencionais (SR-34 e SR-35) e de levantamento sísmico de refração.





A sondagem SR-34, realizada lateralmente à parte central no eixo da casa de força, revelou uma espessura de solo de alteração de 2,26 m, capeando biotita-hornblenda gnaisse muito alterado (A4) e muito fraturado (F4), que se estende até a profundidade de 5,28 m, seguindo-se a mesma rocha medianamente alterada (F3) também muito fraturada (F4) até a profundidade final do furo a 12,66 m.

Ensaios de perda d'água realizados no intervalo de 9 a 12 m, indicaram uma condição de condutividade hidráulica média (H3) para o maciço rochoso.

A sondagem SR-35, realizada também lateralmente ao eixo da casa de força, atravessou rocha gnáissica, muito a medianamente alterada (A4/A3) com intercalações anfibolíticas até 4,18 m, seguindo-se a mesma rocha medianamente alterada (A3) e extremamente fraturada (F5) até o final do furo a 9 m, localmente extremamente alterada (A5).

Ensaios de perda d'água nos intervalos 3 a 6 m e 6 a 9 m indicaram condutividade hidráulica baixa (H2).

A seção sísmica obtida ao longo do eixo da casa de força mostrou a presença de três horizontes distintos sendo um superior, correspondente ao capeamento de solos, com velocidades variando de 0,47 a 0,5 km/s com espessura variando de 1 a 3 m. O horizonte intermediário caracteriza-se por velocidades de 0,93 a 1,3 km/s, com espessura variando de 13 a 22,5 m, correspondendo à condição de rocha medianamente a extremamente alterada, extremamente fraturada. O horizonte inferior caracteriza-se pela presença de velocidades variando de 4,8 e 4,9 km/s, correspondendo a rocha sã apouco alterada, pouco fraturada.

A escavação da casa de força se dará em condições de rocha medianamente a extremamente alterada (A3/A5) e extremamente fraturada (F5).

O túnel de adução da UHE Salgado I situa-se no flanco sul da Serra da Várzea Grande, apresentando uma extensão de 140 m e uma orientação aproximada N42°E.

O emboque e desemboque foram investigados através de sondagens rotativas convencionais (SR-26 e SR-27) e ao longo de todo o seu traçado foi realizado levantamento sísmico de refração.

Na área do emboque a sondagem SR-26 atravessou uma cobertura de colúvio/solo de 1,60 m capeando rocha granítica sã (A1) extremamente a moderadamente fraturada (F5/F4) que se estende até 9,73 m. Desta profundidade até 11,05 m tem-se rocha gnáissica extremamente alterada (A5), seguindo-se rocha gnáissica pouco alterada (A2) e extremamente fraturada (F5) até a profundidade final de 24,42 m. O intervalo de 10,5 a 14,5 m corresponde à seção do túnel.

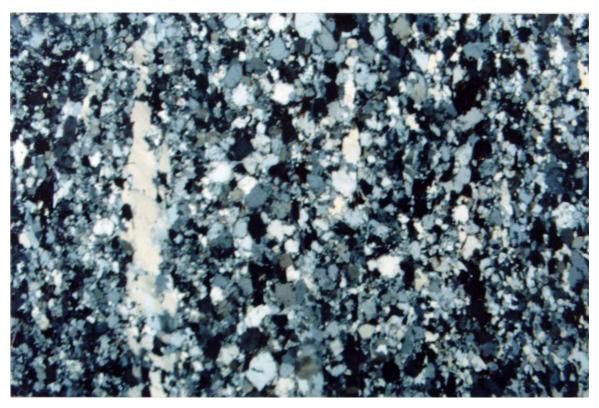
Ensaios de perda d'água sob pressão revelaram condições de alta condutividade hidráulica (H4) no intervalo correspondente à seção do túnel, tendo-se baixa condutividade acima e condutividade média abaixo da seção.

Na área do desemboque a sondagem SR-27, após 1,07 m de cobertura de solo de alteração, atravessou um intervalo de rocha gnáissica pouco alterada (A2) e extremamente fraturada (F5) até a profundidades de 10,95 m. Desta profundidade até o final do furo a 25,5 m tem-se rocha gnáissica sã (A1) medianamente fraturada (F3). O intervalo de 12,5 a 16,5 m corresponde à seção do túnel.

A análise petrográfica de uma amostra do furo SR-27 coletada na profundidade de 23,7 m identificou um um biotita gnaisse blastomilonítico, de composição granítica/granodiorítica, com bandamento milimétrico, constituído por plagioclásio+microclínio (60%, ± 1:1), quartzo (20-30%), biotita (~5%), acessórios (clorita, sericita, zircão, titanita e epidoto). A **Fotomicrografia 6.2** ilustra a característica geral da rocha.







Fotomicrografia 6.2: (luz polarizada)

Ensaios de perda d'água sob pressão revelaram condições de baixa condutividade hidráulica (H2) no intervalo correspondente à seção do túnel, bem como em intervalos acima e abaixo da mesma.

O levantamento sísmico ao longo do traçado do túnel identificou três horizontes sísmicos distintos. O horizonte superior com velocidades de 0,37 a 0,63 km/s, correspondente à cobertura de solo/colúvio, apresenta espessura variando de 1,5 a 10 m, sendo que nas áreas do emboque e do desemboque indica espessura de 3 m. O horizonte intermediário caracterizado por velocidades de 1,1 a 1,6 km/s, apresenta espessura variando de 1 a 25 m, sendo que no emboque e no desemboque, as espessuras são de 25 e 19 m respectivamente. Este horizonte é correlacionável, no geral, à condições de rocha pouco alterada e extremamente fraturada, localmente extremamente alterada, no qual situa-se o emboque. O horizonte inferior, com velocidade de 4,7 km/s, corresponde a rocha sã, no qual será implantado o desemboque.

Na área de emboque a escavação se iniciará no domínio de rocha pouco alterada (A2), medianamente fraturada (F3), extremamente fraturada (F5) localmente, por uma extensão de aproximadamente 25 m seguindo-se rocha sã (A1) daí em diante, enquanto que o desemboque situa-se em rocha sã.

O desenho EN.B/III.DS.GL.0009, página 118 do caderno de desenhos, apresenta o mapa e a seção geológico-geotécnica do túnel.

Na região da barragem Várzea Grande e da UHE Salgado I, os dados geoestruturais mostram uma consistência de duas famílias de descontinuidades. Uma subhorizontal e outra, secundária, com direção aproximada EW, mergulhando cêrca de 50° para N (**Figura 6.2**). A conjugação desses sistemas pode gerar blocos de rocha de rocha que tenderão a escorregar a partir das superfícies de escavação, não sendo importantes para a escavação do túnel. O mapeamento sistemático durante as escavações deverá ser feito com mais atenção nas paredes do espelho e esquerda hidráulica do emboque do túnel, onde a probabilidade de ocorrência dessas feições conjugadas é maior.





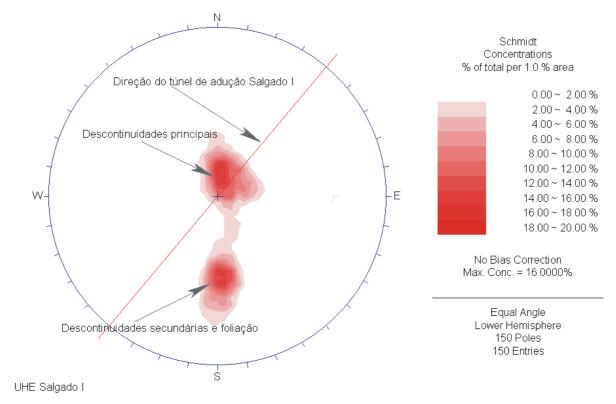


Figura 6.2

6.8 UHE Salgado II

Este aproveitamento hidrelétrico situa-se no final do trecho em canal, no extremo oeste da Serra da Várzea Grande.

As áreas previstas para a implantação da câmara de carga e da casa de força foram investigadas através de sondagem rotativa convencional (SR-37), sondagens destrutivas com televisamento dos furos (SRD-38 e SRD-39) e levantamento sísmico de refração.

Na área da câmara de carga a sondagem SR-37 atravessou uma cobertura de solo de 1,24 m de espessura, seguindo-se biotita gnaisse medianamente alterado (A3) e extremamente fraturado (F5) até 2,94 m. A partir daí tem-se gnaisse medianamente alterado e medianamente fraturado (F3) até 10,06 m com uma intercalação anfibolítica de 10,06 a 10,95 muito alterada (A4) e extremamente fraturada (F5). Desta profundidade até o final do furo tem-se o biotita gnaisse pouco alterado (A2) e muito fraturado (F4).

A seção sísmica levantada transversalmente à área de escavação da câmara de carga indicou a presença de três horizontes sísmicos. O horizonte superior caracteriza-se pelas velocidades de 0,5 e 0,55 km/s e corresponde à uma cobertura de solo com espessura variando de 2,5 a 4,5 m. O horizonte intermediário com velocidade de 1,85 km/s é correlacionacionável à rocha medianamente a pouco alterada, medianamente a muito alterada e apresenta espessura de 13 a 30 m. O horizonte inferior com velocidade de 4,80 km/s corresponde à rocha sã a pouco alterada e pouco fraturada.

Ensaios de perda d'água indicaram condições de condutividade hidráulica média (H3) nos intervalos de 5 a 8 m e de 11 a 14 m. Nos intervalos de 8 a 11 m e 14 a 17 m obteve-se uma condutividade baixa (H2) enquanto que na parte final do furo, de 17 a 20 tem-se uma condutividade muito baixa (H1).

Na área de escavação da casa de força, a sondagem SRD-38 localizada na lateral da parte central do eixo de alinhamento das turbinas, atravessou uma cobertura de solo de 3 m de





espessura, seguindo-se biotita gnaisse medianamente alterado (A3) até 10 m. Daí em diante a rocha encontra-se sã (A1) até o final do furo a 12 m de profundidades.

Ensaios de perda d'água sob pressão nos intervalos de 7 a 10 e 10 a 12 indicaram condutividade hidráulica muito baixa e muito alta respectivamente.

A sondagem SRD-39, no canal de fuga, atravessou uma espessura de 2 m de solo capeando biotita gnaisse medianamente alterado passando a são (A3/A1) a 6 m. Desta profundidade até o final do furo em 14 m tem-se rocha sã (A1).

Ensaios de perda d'água sob pressão no intervalo de 5 a 14 indicaram perda nula.

A seção sísmica levantada transversalmente a área de escavação, passando pelo eixo da casa de força, indicou a presença de três horizontes sísmicos. O superior, com velocidade de 0,4 e 0,5 km/s, corresponde à uma cobertura de solo com espessura de 1 a 3 m. O intermediário caracterizado por velocidades de 1,55 a 1,9 km/s e com espessura variando de 10 a 17 m, correlaciona-se a uma condição de rocha medianamente alterada. O horizonte inferior, correspondente à rocha sã a pouco alterada apresentou velocidade de 4,8 km/s.

A escavação para implantação da câmara de carga e da casa de força se dará em um maciço de rocha gnáissica moderadamente alterada (A3), o que não deve requerer tratamentos especiais para os taludes

Neste caso, a dispersão dos dados geoestruturais é grande, ratificando a necessidade de mapeamento sistemático, criterioso, nas paredes de escavação. A tendência é que as descontinuidades tenham direções próximas a NE, com maior incidência em NEE, com mergulhos cobrindo toda a gama de variação, de horizontal a vertical. Assim, quaisquer superfícies de escavação com direção aproximada NE estarão sujeitas à maior concentração de descontinuidades problemáticas.

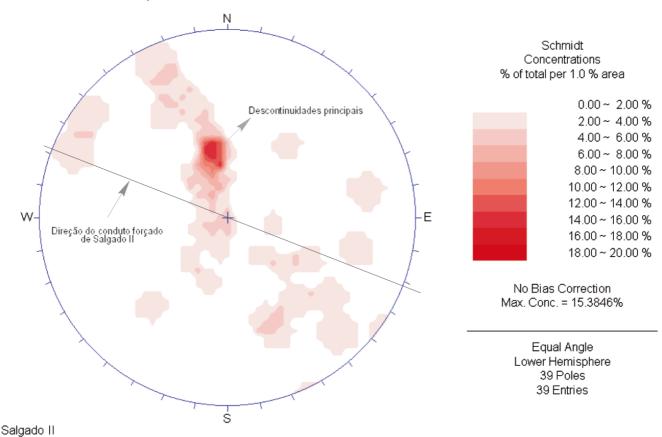


Figura 6.3





7. MATERIAIS NATURAIS DE CONSTRUÇÃO

7.1 Generalidades

As características geológicas da região indicam restrições quanto a disponibilidade de alguns materiais naturais de construção, notadamente de solos argilosos e de areia. O critério construtivo estabelecido para os trechos em canal prevê a compensação de materiais ao longo do traçado, atendendo os aterros com material proveniente da escavação dos cortes.

7.2 Áreas de Empréstimo

A pesquisa de áreas de empréstimo ficou restrita à proximidade dos locais dos barramentos Várzea Grande e Caiçara, este último pertencente ao Trecho II.

Nas proximidades da barragem Várzea Grande foram realizadas sondagens a trado e constatouse a inexistência de solos para o emprego no núcleo da barragem.

7.3 Depósito de Areia e Cascalho

A ausência de planícies aluvionares expressivas, implica na falta de depósitos expressivos que possam atender, de forma contínua e sistemática. Os pequenos depósitos existentes mal atendem a demanda do consumo de areia para obras residenciais. A várzea do riacho da Jitirana, afluente da margem direita do rio Salgado, apresenta um pequeno potencial para atender uma demanda localizada, dada a sua pequena expressão. Deve ser destacado que esta várzea é ocupada, ao longo de toda sua extensão, por culturas de subsistência, por serem as terras mais úmidas da região.

Portanto, outras alternativas devem ser consideradas, como a fabricação de areia a partir de material pétreo abundante na região.

7.4 Materiais Pétreos

A ocorrência de rochas migmatíticas e granitóides com boas características geomecânicas, dispersas por toda a área atravessada pelo traçado, assegura o suprimento para obtenção de agregados e finos para concreto e transições bem como de blocos para enrocamento.

Extensos afloramentos aliados à situações topográficas favoráveis e pequenas espessuras de solo, contribuem para explotações bastante econômicas destes materiais. Exemplo disso tem-se a pedreira de rocha granitóide que foi utilizada para a construção do Açude Bartolomeu, próximo a estrutura de derivação para o Trecho III, na barragem Caiçara (Trecho II).

A presenção de quatzo deformado na mineralogia das rochas indica a necessidade de correção do concreto que os use como agregado, devido ao potencial reativo em contato com alcalis do cimento.

8. CONCLUSÕES E RECOMENDAÇÕES

Os trabalhos desenvolvidos ao longo do Trecho III permitiram, no geral, se obter com bom grau de conhecimento, as condições de escavação e fundação das obras a serem implantadas ao longo do seu traçado.

O substrato rochoso ao longo do traçado apresenta em termos gerais uma relativa uniformidade litológica, sendo constituído fundamentalmente por uma associação de rochas gnáissicas e migmatíticas, com rochas granitóides subordinadas. São freqüentes as exposições de rocha sã, por vezes sob a forma extensos lajedos, a exemplo do que ocorre ao longo das serras do Amaro e da Várzea Grande. Este substrato encontra-se recoberto por espessuras de solo, variando na média de 1 a 2 m, apresentando espessuras maiores localmente.





No geral o maciço apresenta boas características geomecânicas, podendo requerer algum tratamento especial localizadamente.

A falta de disponibilidade de jazimentos de areia para atendimento à obra faz com que a alternativa de produção de finos para concreto, a partir de material pétreo seja considerada.





ANEXO I – FOTOGRAFIAS







Vista do flanco sul da Serra da Várzea Grande, a jusante da barragem homônima, constituída por rochas gnáissicas e migmatíticas da Unidade 1. Em primeiro plano afloram rochas gnáissicas da Unidade 2. No canto direito tem-se a área prevista para a implantação da casa de força da UHE Salgado II.





Biotita gnaisse moderadamente deformado, exibindo dobras suaves, aflorando na Serra da Várzea Grande próximo ao eixo do canal, a montante da UHE Salgado II.



Biotita gnaisse (Unidade 1), exibindo lineação de estiramento mineral caracterizando zona de cisalhamento, aflorante na Serra da Várzea Grande a montante da UHE Slagado II.





Biotita gnaisse com bandas anfibolíticas (Unidade 2), aflorando nas proximidades do eixo do canal, entre os aquedutos Serra Nova e Mufumbo.

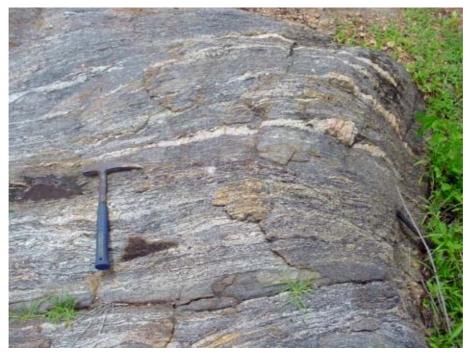


Granitóide porfirítico (Unidade 1), aflorante no eixo do canal entre os aquedutos Casemiro e Serra Nova.





Migmatito (Unidade 2) exibindo estruturas dobrada e "schlieren", cortado por veio pegmatóide, aflorante no eixo do canal nas proximidades do aqueduto Cipó.



Biotita-hornblenda gnaisse bandado com alguma granada (Unidade 2), aflorante no eixo do canal entre a barragem Caiçara e o aqueduto São Joaquim.





Biotita gnaisse bandado (Unidade 2) intensamente fraturado, cortado por veios pegmatóides, aflorante em zona de falha próximo ao aqueduto Taboca de Cima.



ANEXO II – DADOS DE SONDAGENS



RELAÇÃO DE SONDAGENS POR OBRA

OBRA	SONDAGENS
Canal	SRD-12
Aqueduto Cipó	SRD-13
Aqueduto Bom Jardim	SRD-14
Túnel Serra da Areia	SRD-15; SRD-16
Canal	SRD-17
Barragem Várzea Grande	SR-18; SRD-19; SRD-20; SRD-21
UHE Salgado I	SR-26; SR-27; SR-34; SR-35
Canal	SRD-36
UHE Salgado II	SR-37; SRD-38; SRD-39

SR – sondagem rotativa

SRD – sondagem destrutiva com televisamento

ANEXO IIA - PERFIS DE SONDAGEM ROTATIVA E DESTRUTIVA

	DATA INÍCIO: 05/05/2003 TÉRMINO: 05/05/2003 DATA OBRA: TRANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCISCO LOCAL: TRECHO III CANAL AFAST								N: 9.225.849 E: 537.659 COTA: 392,00 m INCL/RUMO: 0"/- GRAIL DE ENSAIO DE PERDA D'AGUA - 1 / min. / m								2	
DATA E NA(m)	PROF.	PERFIL	DESC	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	grau De Alteraç.	FRAT	RAU DE URAMENTO E FRAT./n P P	PRESSÃI EFETIVA R kg/cm²			RDA D'A			/ m 4 5 6	Perds de águs	PROF.
05/05/2003 53	1,00		c/frag. de qt	ARENOS	DUAL SILTOSA, POUCO A, COESA, PLÁSTICA, I AVERMELHADO.	5"				F5							H	1-
0	6,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	ALTERAD(ULAÇÃO MÉDIA), C/PRESENÇ	, MEDIANAMENTE A DE ARGILO-MINE- JARTZO E BIOTITA.													3 - 4 - 5 -
	10,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	BIOTITA – MEDIANAN CINZA – ES	1ENTE ALTERA[00 (A3),		A3											7 - 8 - 9 -
			FRAG. C SÃOS, CI BIOTITAS	PE ROCHA, NZA—CLARO, (E POUCO FEL	C/QUARTZO, DSPATO.													10 - 11- 12 - 13 - 14 -
	16,00		FURO TERMIN	IADO C/16,00	m.													16-
	A	-	PHACEO TECNOLOGIA APLICADA S.A.)S			PRODES.	A L A:	1:	TENTE dS/FdeM 100 L GE		ÓGI	-	Н А:	1/1	rev		
EDEM CREA:	R E S P. EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CRE: 600301773 FUNCATE						DATA: 29/05/2003 DESENHO n' - S/1096-SRD-12											

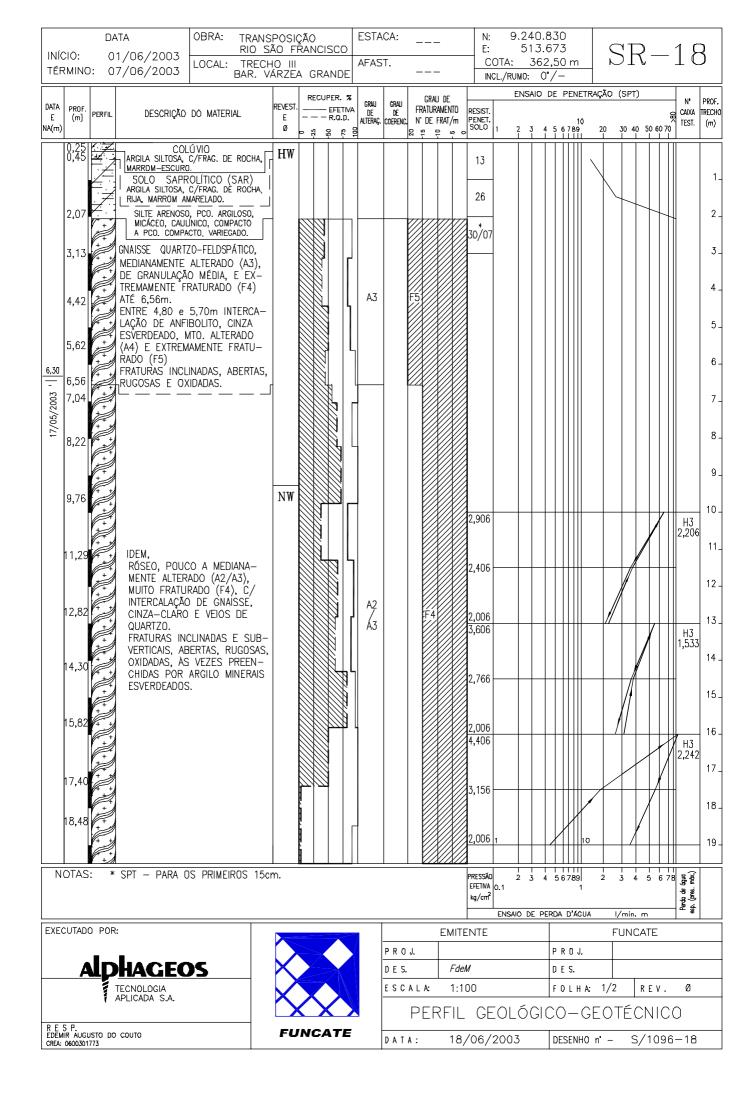
	NICIO: 01/05/2003 RIO SÃO FRANCISCO				ESTA						528 35).265 3.015 50,00)) m	\ 	SR	\mathbb{D} –	-10	3	
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DES	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	grau De Alteraç,	FRAT	RAU DE URAMENTO E FRAT./r 무 무	PRESSA EFETIVA R kg/cm	0		ERDA [)'ÁGUA 1 6 789 1 1 1 1 1		min. /		Perdo de águo esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
01/05/2003	2,00		SILTE AREN DE QUARTZ	SOLO SAPROL NOSO, CAULÍNICI ZO, MARROM AC	O, C/FRAGMENTOS	5"				F5								H1	1- 2- 3-
	8,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	BIOTITA—GI DE GRANU MEDIANAME	NAISSE, LAÇÃO MÉDIA, (ENTE ALTERADO	CINZA—CLARO, (A3)														5 - 6 - 7 -
	11,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	BIOTITA-GI DE GRANU SÃO, C/NÍ e 10,00m.	LAÇÃO MÉDIA, (VEIS QUARTZOS	CINZA—CLARO, OS ENTRE 8,00														9 - 10 - 11- 12 -
	14,00 15,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +		 NAISSE, LAÇÃO FINA A 1 AGMENTOS DE NADO C/15,00n	— — — — — MÉDIA, CINZA—CLARO, QUARTZO.														13 - 14 - . 15 -
EXEC			: HAGE(TECNOLOGIA APLICADA S.A.	OS			PRODES.	A L A	. 1	TENTE dS/FdeA 100 L GE		. Ó G	D E) L H A	: 1/1		REV.	Ø 300	

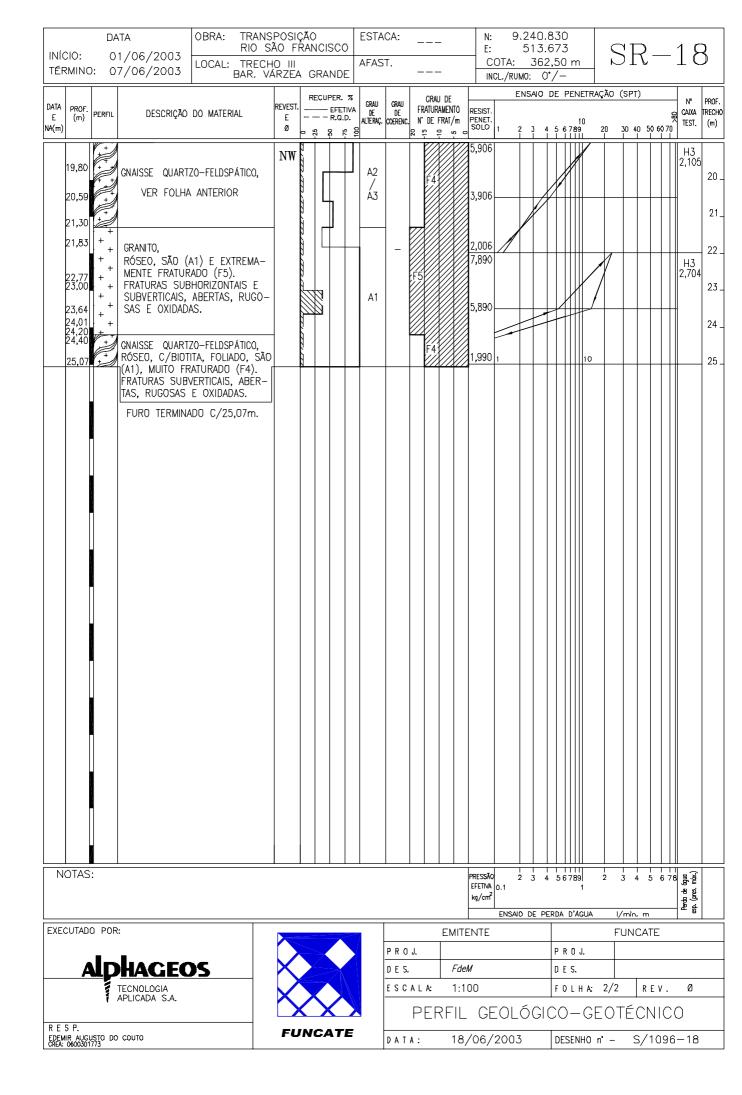
INÍCIO:	ATA 2/05/2003 2/05/2003		SPOSIÇÃO ÃO FRANCISCO HO III D. BOM JARDIM	ESTA					OTA: CL./RUM	526. 36 0: (m		RD		
DATA E NA(m) PROF. (m) PERFIL	DES	CRIÇÃO DO M	1ATERIAL	Ø E REV.	GRAJI DE ALTERAÇ.	FRATU	AU DE RAMENTO FRAT./m 무 뚜	PRESSÃO EFETIVA kg/cm²			RDA D'	1	1 / min. 2 3 1 1		78 Perds & 6gud	PROF. See TRECHO
SECO 1,00 2,00 2,00 2,00 1,00 2,00 1,00 1,00	C/FRAGN DO, MAR BIOTITA—GN GRANULAÇ QUARTZO,	SOLO RESIDUAL RENOSO, MICÁCEO MENTOS DE QUAR ROM ACINZENTAD O FINA A MÉDIA, FELDSPATO E PLA ERIAL PULVURULET	CAULÍNICO, IZO AMARELA— O. C/CRISTAIS DE ACAS DE BIO—	5"				F5							+	11
20,00	FURO TERMIN	NADO C/20,00m.														19 -
	HAGEO TECNOLOGIA APLICADA S.A.	DS .	FUNCATE		PRODES.	alæ PE	1: RFII	TENTE ds/FdeM 100 GE 0/05/	EOLÓ		D E F O	L H A:	1/1 OTÉ	REV	CO	2

INÍ(CIO:		TA 5/05/2003 5/05/2003	LOCAL: TRE	SÃO FRANCISCO	ESTA			_		OTA:		.606 8,00		S	RI) —	15)
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DES	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	graji De Alteraç.	FRATI	AU DE JRAMENTO FRAT./m 무 뚜	PRESSÃO EFETIVA 8 kg/cm²		2 3			2 3		6 78 	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
06/05/2003 🛱	3,00		SILTE AR C/FRAGM ESCURO.	COLÚVIO ENOSO, C/DET IENTOS DE QUA	RITOS VEGETAIS, RTZO, MARROM	5"													1-2-
	11,00			ILO SAPROLÍTI , MUITO QUART MILONITO)	CO (SAR) ZOSA, AMARELADA.					3,900 2,000 0,200 5,400	1			10				H4 7,35	4 - 5 - 6 - 7 - 8 - 9 - 10 -
	11,00	4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	MATERIAL AMARELO DE QUAR		AGMENTOS "mm"					2,750 0,200 6,905 3,505 0,205 8,390 4,240	1			10				H3 1,83 H3 1,25	11- 12- 13- 14- 15- 16- 17- 18-
	20,00		FURO T	ERMINADO C/2	0,00m.														20 -
RE	A S P.	. ≱ ⊤	HACE(ECNOLOGIA PLICADA S.A.	DS	FUNCATE		PRODES.	ala: PE	1: RFIL	Clemen 100 _ GE	EOL		CO	S. L H A:	1/2 EOT	ÉCN	. V.		

	CIO:	1	NTA 9/06/2003 9/06/2003	RIO	NSPOSIÇÃO SÃO FRANCISCO CHO III SERRA DA AREIA	EST <i>A</i>					OTA:		6.893 00,1	i) m		SI	RD) —	16	<u>,</u>
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DESC	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	graji De Alteraç.	FRA	GRAU DE TURAMENTO DE FRAT./m P P	PRESSÃO EFETIVA Rg/cm²		0 DE P			1	/ min.		6 7E	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
19/06/2003 🛱			SILTE AR FRAGMEN MARROM.	COLÚVIO ENOSO, C/DET TOS DE ROCH/	RITOS VEGETAIS, A E FELDSPATO,	5"														1.
15			S0I	LO SAPROLÍTIC	O (SAR)															3.
			C/FRAGMEN	ITOS DE QUAR	, POUCO CAULÍNICO, TZO, FELDSPATO E ALTERADA, RÓSEO.															5 6
	7,00		PROVÁVELMI SÃO (A1).	PULVERULENTO ENTE DE UM (COMPOSTO BAS GRANDE QUANT	GRANITO ROSÉO, SICAMENTE POR		A1			0,600 0,200 5,500 2,800 0,200 7,405					10				H5 26,81 H3 4,111	8 9 9 110 111 12 13
	20,00	A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	FELDSPATO, OPACOS (IL	MUSCOVITA E MENITA OU MA	POUCA BIOTITA,					3,755 0,205 7,100 4,225 0,200	1				10				H3 4,45	17 18 19
			FURO TERMIN	IADO COM 20,0	00m.															20
EXEC		- F	ELECTION STATES THE ST)S			P R O D E S. E S C	ALA	(x 1:1	Clemer 100			D E	LF	I A:	1/1	R E	۷.	Ø	
		JSTO DO	соито		E S P. DEMIR AUGUSTO DO COUTO REA: 0600301773							₋ÓG 3			GE H0 n°	OTÉ -) SRD-	16

INÍ(CIO:	1	ATA 4/06/2003 4/06/2003	LOCAL: TF	RANSPOSIÇÃO 10 SÃO FRANCISCO RECHO III ANAL		ESTA AFAS						38	.344 .857 85,00	m	S	$\mathbb{R}\mathbb{I}$) –	-17	7
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DESC	RIÇÃO D	O MATERIAL		Ø E REV.	grau De Alteraç.	FRAT	RAU DE URAMENTO E FRAT./m 早 学		0	2 3		1	- / mir 2 3 	i. / m 4 5 1 1	6 78	da de pres.	PROF. TRECHO (m)
14/06/2003 33	1,00	+++	ARGILA DE RO	COLÚVIO SILTOSA, C CHA, MARRO	/FRAGMENTOS M-ESCURO.		5"													1-
14//	BIDTITA-GNAISSE (FRAGMENTOS), SÃO, C/INTERCALAÇÕES CINZA E ROSA, BANHADAS DE QUARTZO-FELDSPATO, RÔSEO. FURO TERMINADO COM 12,00m.				DES CINZA E ROSA, TZO-FELDSPATO,															2- 3- 4- 5- 6- 7- 8- 9- 10- 11-
	A		ECNOLOGIA APLICADA S.A.	os.				PRODES.	ALA		Cleme 100 _ Gl		ÓGI		S. L H A:	1/1		Ξ۷.	<u>ø</u>	
R E : EDEM CREA:		JSTO DO	COUTO		FUNCAT	E		DAT			/07/				ENHO				SRD-	17





INÍ(CIO:		TA 0/05/2003 0/05/2003	LOCAL: TF	RANSPOSIÇÃO O SÃO FRANCISCO RECHO III AR. VÁRZEA GRANDE	ESTA AFAS			<u> </u>			458 7,00	m	S	RI) –	-16)
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DES	CRIÇÃO D	O MATERIAL	Ø E REV.	grali De Alteraç.	FRATU	AU DE IRAMENTO FRAT./m 무 약		0.1	RDA D'A	1 (89)				Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
25/06/2003 - 188	3,00		MARRO GNAISSE (F	SOLO RESIE FINA A MÉDI. DM-ESCURO. RAGMENTOS DE QUARTZO	A, C/CASCALHO,	5"				3,208 1,808 0,508	1		10		7		H5 10,21	1- 2- 3- 4- 5- 6-
	12,00		IDEM, CINZA E R POTÁSSICO	OSA, PREDOM E QUARTZO.	IINANDO FELDSPATO					5,228 2,828 0,528	1		10				H4 6,43	8 - 9 - 10 - 11 - 12 - 13 - 15 - 16 - 17 - 18 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19 - 19
			,	VER FOLHA 2	./2.													
RE:	△ S P.		HACEO TECNOLOGIA APLICADA S.A.	OS	FUNCATE		PRODES.	ala: PE	1: RFIL	TENTE ds/FdeM 100 GE 0/05/	OL	CO.	S. L H A:	1/2	ÉCI	ev.	Ø O SRD-	

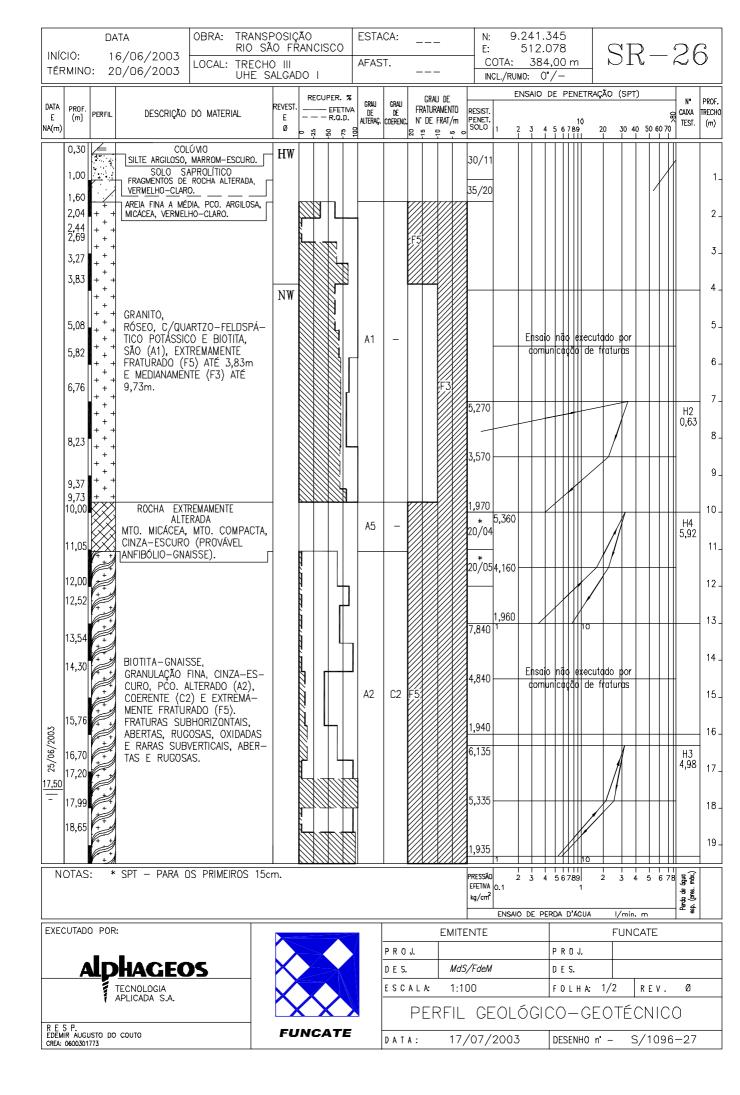
	CIO:	1	NTA 0/05/2003 0/05/2003	LOCAL: T	RANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCIS RECHO II e III BAR. VÁRZEA GRA		ESTA					OTA:	3.45 	8,4 r	13		SR	\mathbb{D}		1 (9
DATA E NA(m)	PROF.	PERFIL	DESC	CRIÇÃO [OO MATERIAL	- 1	Ø E REV.	grali De Alteraç.	FRATI	RAU DE URAMENTO E FRAT./m 무 뚜	PRESSÃ	ENSA	PERDA	D'Á	1	1 / m			6 78 L 11	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
	25,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + +	GNAISSE (CINZA E RO POTÁSSICO	SA, PREDO	MINANDO FELDSPAT	0	5"				8,733 4,583 0,533	i		PE	RDA	NULA				H1 0,000	20 - 21 - 22 - 23 - 24 -
			Tred	VAGEM P	On. OR TEMPO on a 0,85m Avanço (m) 0,01 0,00 0,00																. 25 -
RE:	A	Ma-	EDHAGEO TECNOLOGIA APLICADA S.A. COUTO)S	FUNC	ATE		PRODES.	a l &	Ma 1: RFIL	18/Fden 100 GE	EOL	F FC)-	H A:	2/2	TÉ(/. C(Ø) GRD-	19

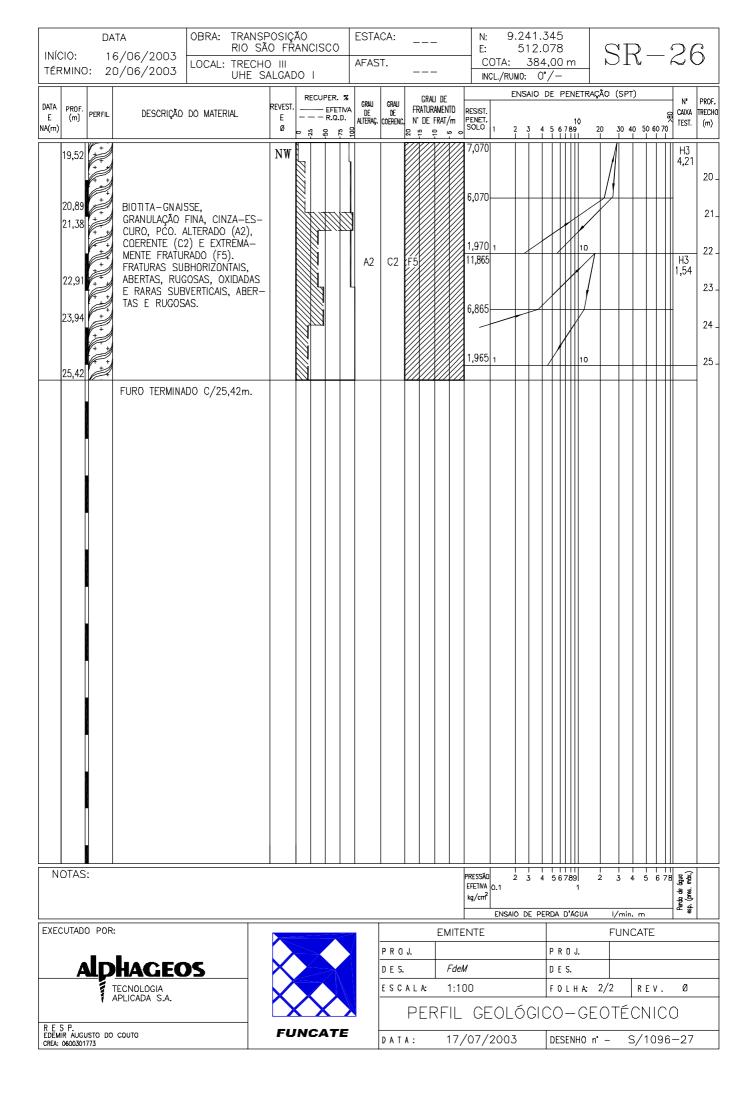
INÍO TÉR	CIO:		TA D/05/2003 D/05/2003	RIO LOCAL: TRE	NSPOSIÇÃO SÃO FRANCISCO CHO III R. VÁRZEA GRANDE	ESTA					OTA:).240 513 30 JMO:	i.207 8,50	,) m	, k	SF	2D -	-2	0
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DESC	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	graji De Alteraç.	FRATL	AU DE RAMENTO FRAT./m FRET./m	PRESSÃO EFETIVA Rg/cm²		2 3		1	2			Perds de ógua	PROF. TRECHO (m)
	2,06 3,00 4,00		ARGILA SILTE VEGETAIS, N AVERMELHAD caulínico, pco. micáceo marrom aver	ÃO PLÁSTICA, O-ESCURO.	RENOSA, C/DETRITOS COESA, MARROM (TICO	5"			01-19-1	F5 5,307 3,307		2 3 1 1 1	4 56	7,89		3 1	4 5 6	H41 5,70	1- 2- 3- 4- 5- 6- 7- 8-
현 - 2007/90/07			GNAISSE (FF MEDIANAMENT C/ARGILO-MI E FELDSPATO	E ALTERADÓ, (NERAIS, FRAGM	CINZA ESVERDEADO, IENTOS DE QUARTZO					1,407 6,807 4,057 1,407 8,087	1.0			1.				H3 2,81	9 13 - 14 - 15 -
		+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	IDEM, SÃO, CINZA- DE BIOTITAS	-ESCURO, C/P E PIROXÊNIOS	REDOMINÂNCIA S.					1,387 8,302 4,802				1.				H3 3,52	- 18 - 4 19 - 20 -
EXEC	 CUTAD	0 POR:				7	PRO	J.	ЕМІТ	TENTE			PR	1 O J.		FUN	CATE		
	A	- 5	HAGE)S			DES.		Fd				D E	S.					
			FECNOLOGIA APLICADA S.A.				ESC			100 _ GE		ÓG			: 1/: SF()		r e v CN I:		
R E S EDEMI CREA:		USTO DO	COUTO		FUNCATE		DAT)/05/) n' –			S-SRD-	-20

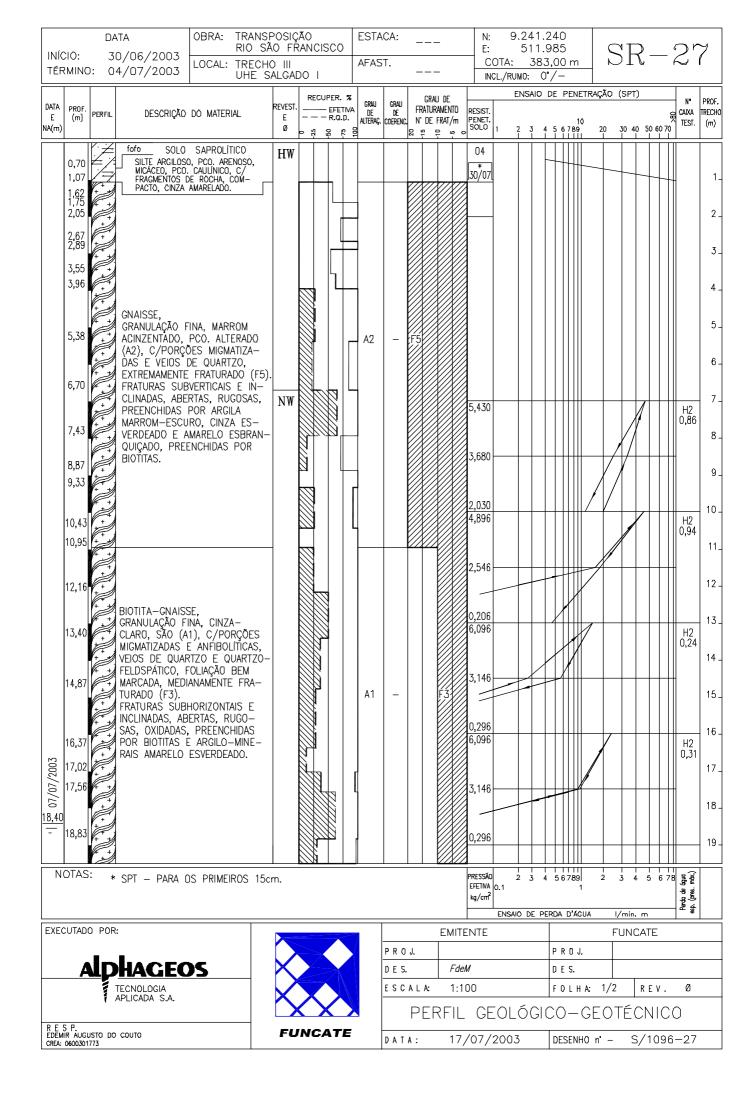
INÍC TÉF	IO:	DA ⁻ 1 C 0: 1 C	TA 0/05/2003 0/05/2003		NSPOSIÇÃO SÃO FRANCISCO CHO III . VÁRZEA GRANDE	ESTA					5	40.9 13.2 308,	07 50 m	1	SI	RD	_	20)
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DESC	RIÇÃO DO		Ø E REV.	grali De Alteraç.	FRATUF	U DE RAMENTO FRAT./m F F		ENSAIO D		A D'ÁG		/ min.		6 78	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
		+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	GNAISSE (I SÃO, CINZA: DE BIOTITAS	FRAGMENTOS), -ESCURO, C/P E PIROXÊNIOS	PREDOMINÂNCIA S.	5"	A1	F1		9,297 5,297 1,397								H2 0,161	22 - 23 - 24 -
	25,00		FURO TERMINA	ADO C/25,00m															25 -
	A		HAGEO ECNOLOGIA PLICADA S.A.)S			PRO DES. ESC	ALA:	<i>Fde</i>	100	OLÓ			HA: :	2/2	r e	۷.	ø)	
R E : EDEM CREA:		ISTO DO 773	СОПТО		FUNCATE		DAT	A :	30	/05/:	2003		DESEN	lHO n'	-	S/10	96-S	RD-2	20

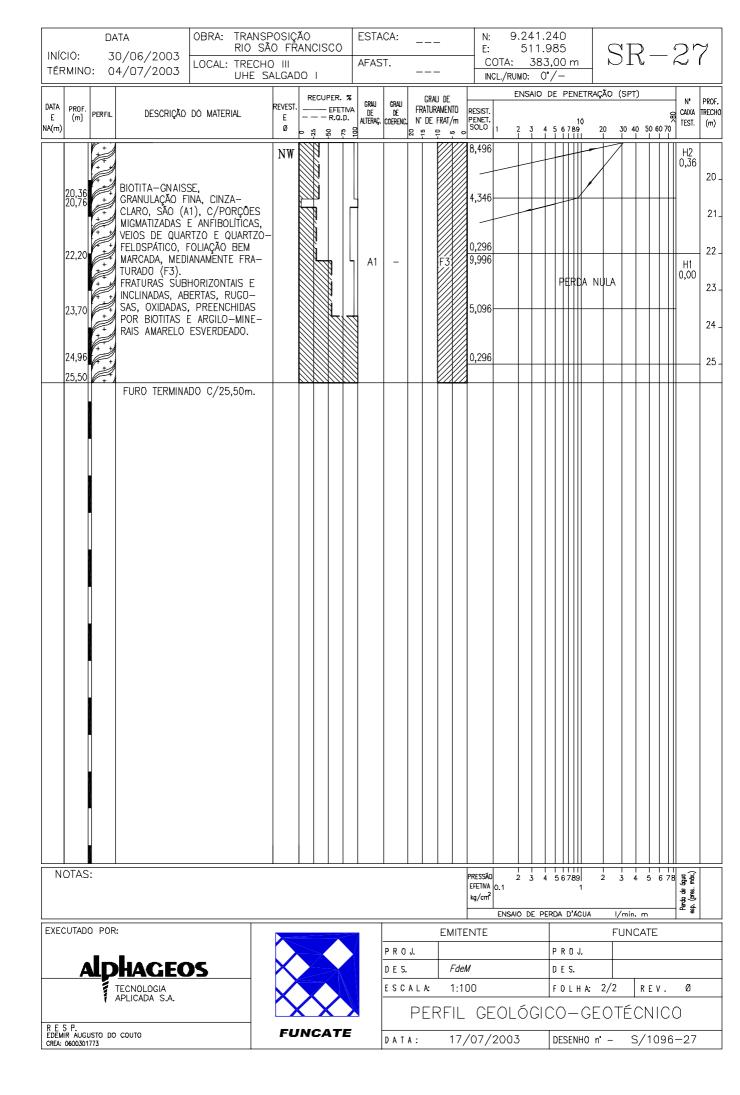
	CIO:	1	ATA 0/05/2003 0/05/2003	LOCAL: TREC	ISPOSIÇÃO SÃO FRANCISCO CHO III VÁRZEA GRANDE	ESTA				N: E: COT/		2.97. 55,50	3 0 m		SF	RD		21	-
DATA E NA(m)	PROF.	PERFIL	DES	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	graji De Alteraç.	GRAU DE FRATURAMENT N° DE FRAT./		SÃ0	2 3	PERDA I			/ min. ,		6 78 I II	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
10/05/2003	3,00		DE GRANI ALTERADO provável veio róseo—esbrana BIOTIT. DE GRANI C/FRA POUCC	, AMARELO.	, MEDIANAMENTE	5"			3,90 2,30 0,80	000								H1 0,090	1- 2- 3- 4- 5- 6- 7- 8- 10- 11- 12- 15- 16- 17- 18- 19-
RE	5 P.	Min	ESPHACEC TECNOLOGIA APLICADA S.A. COUTO	DS	FUNCATE		PRODES.	J. ALA: 1 PERF	MdS/Fdd 1:100 L	em SEC		F ()_	A: 1	/2 DTÉ	REV	/. CC		21

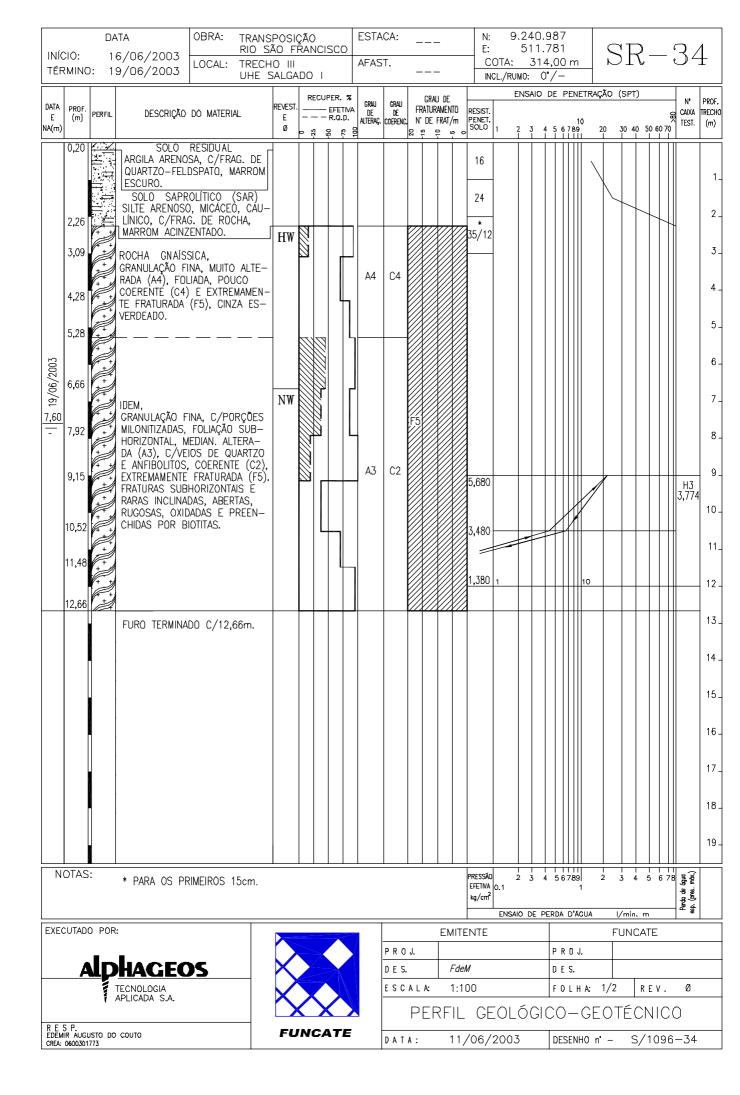
INÍC TÉR	OO:	1 (TA 0/05/2003 0/05/2003		ANSPOSIÇÃO SÃO FRANCISCO ECHO III R. VÁRZEA GRANDE	ESTA						35	.973 55,50	3) m		SI	RD) —	21	
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DESC	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	grau De Alteraç.	FRATU	AU DE IRAMENTO FRAT./n	PRESSÃO EFETIVA kg/cm²		2 3		1		/ min.		6 78	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
	23,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	DE C/F	CO FELDSPAT pegmatítico,	GROSSA, SÃO, E QUARTZO E	5"	A1		F1	9,160 6,760 2,260					10				H3 3,795	$\overline{}$
EXEC		POR	HAGEO)S			PRO DES.			TENTE dS/FdeM	1		P F	R O J.		FUN	ICATE			
R E S	5 P.		TECNOLOGIA APLICADA S.A.	_		E S C		RFI	100 L GE 0/05/			ICC) — (A: 2 GE(OTÉ		IC(ø) GRD-2		

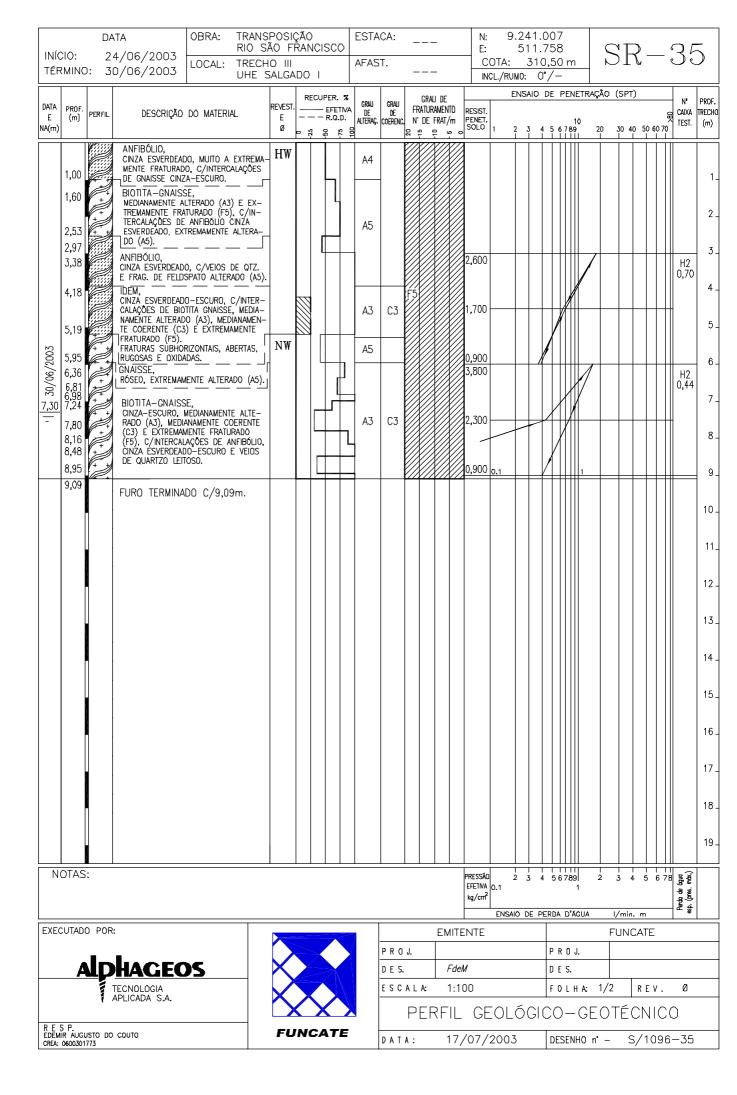




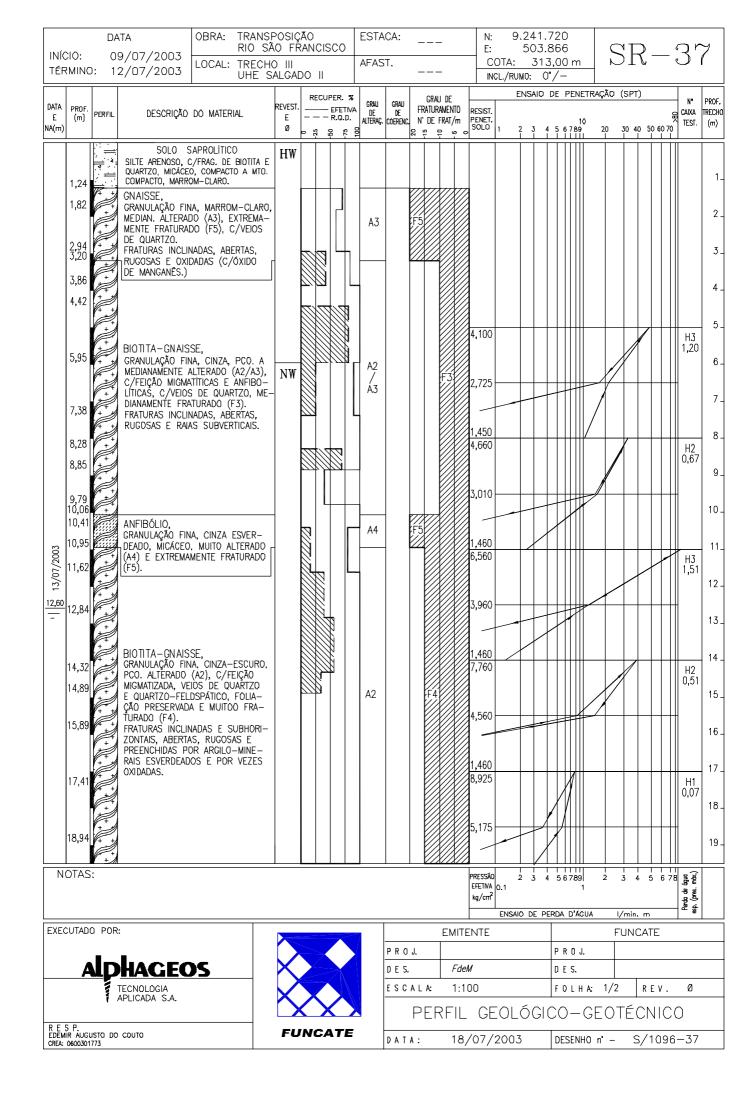








INÍC TÉF	CIO:	1	ATA 3/06/2003 3/06/2003	OBRA: TRAI	SÃO FRANCISCO CHO III	ESTA			 	E	: COTA:	508 3	0.500 3.427 16,00 0°/-	m	S	RI)-	-3(G
DATA E NA(m)	PROF.	PERFIL	DESC	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	grau De Alteraç.	FRA	GRAU DE TURAMENTO DE FRAT./m 무 약		Ã 0		4 56	1	2 3	n. / m	5 6 7	180	PROF. TRECHO (m)
13/06/2003 🛱	1,00		SILTE AR QUARTZO AVERMEL	COLÚVIO GILOSO, C/FRA E FELDSPATO HADO.	GMENTOS DE , MARROM	5"													1-
13/	3,00		SO DE BIOTITA	LO SAPROLÍIC A GNAISSE, CIN	O (SAR) ZA ESVERDEADO.														2 - 3 -
	6,00		PULVEI	SAPROLITO DTITA-GNAISSE, RULENTO E FRA ZO, ACINZENTAI	AGMENTOS DE														4 - 5 - 6 -
			SÃO, H (A 10,	N-GNAIISE, IOMOGÉNEO, CII DOM – INTE ICAS, ROSADAS	RCALAÇÕES														7 - 8 - 9 - 10 -
	12,00	(+ y)	FURO TERMIN	IADO C/12,00m	ī.														. 12-
EXEC		0 POF				7	PRO	J.	EMI [*]	TENTE	<u> </u>		P R	0 J.	Fl	JNCA1	E		
R E :		-	HAGEO TECNOLOGIA APLICADA S.A.)S			DES.	ALA	: 1:	Cleme 100 L G		_óg		L H A	: 1/1 :EOT	_	ev. NC	ø	
		JSTO DO 773	COUTO		FUNCATI	=	DAT	Α:	2	1/07	/200	3	DES	ENHO	n' –	S/1	096-	SRD-	36



TRANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCISCO 9.241.720 OBRA: ESTACA: DATA SR-37503.866 INÍCIO: 09/07/2003 TRECHO III UHE SALGADO II COTA: 313,00 m LOCAL: AFAST. 12/07/2003 TÉRMINO: INCL./RUMO: 0°/-ENSAIO DE PENETRAÇÃO (SPT) RECUPER. % GRAU DE GRAU DE ALTERAÇ. GRAU De Coerenc, PROF. (m) DATA REVEST FRATURAMENTO —— EFETIVA – — — R.Q.D. CAIXA TRECHO DESCRIÇÃO DO MATERIAL PERFIL Ε N' DE FRAT/m PENET SOLO TEST. (m) Ø NA(m) 30 40 50 60 70 ξģ 75 H1 0,07 BIOTITA-GNAISSE, NW Α2 VER FOLHA ANTERIOR. **,**525 20,36 FURO TERMINADO C/20,36m. 21. 3 4 5 6 78 gr 2 NOTAS: PRESSÃO EFETIVA 0.1 kg/cm² 2 3 4 56789 2 Perda de á esp. (pres. 1 ENSAIO DE PERDA D'ÁGUA I/min. m EXECUTADO POR: **EMITENTE FUNCATE** PROJ. PROJ. <u>Alphageos</u> DES. FdeM DES. TECNOLOGIA APLICADA S.A. FOLHA: 2/2 ESCALA: 1:100 REV. PERFIL GEOLÓGICO-GEOTÉCNICO R E S P. EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773 **FUNCATE** DATA: 18/07/2003 DESENHO n' -S/1096-37

INÍC TÉR	OIO:		A /05/2003 /05/2003	LOCAL: TREC	SÃO FRANCISCO	ESTA					OTA:	503 24	.772 5.688 17,00 0°/-	m	, k	SR	D-	-38	3
DATA E NA(m)	PROF. (m)	PERFIL	DES	CRIÇÃO DO	MATERIAL	Ø E REV.	grali De Alteraç.	FRATU	NU DE RAMENTO FRAT./m 무 딸	PRESSÃO EFETIVA Rg/cm²			ERDA D	1				Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
	1,00 3,00		ARGILA C/FRAC	SOLO SAPROLÍT SILTOSA, POUCO GMENTOS DE RO ELHADO-ESCURO) ARENOSA, CHA, MARROM	5"				F5								H1	1-2-3-
26/06/2003 'I 👺			GRANULAÇ. DO (A3),	NAISSE (FRAGM ÃO MÉDIA, MEDIA C/CRISTAIS DE C RROM AMARELADO	NAMENTE ALTERA— QUARTZO E FELDS—		A3			3,875			PER	DA N	ULA			H1 0,00	4 - 5 - 6 - 7 - 8 - 9 -
797	10,00 12,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	QUARTZO	ÇÃO MÉDIA, SÃO, E FELDSPATO, (CINZA-ESCURO.					0,975 1,875 0,975				10)			H5 26,64	- 10 - - 11 - - 12 -
			FURO TERMIN	NADO C/12,00m															13 - 14 - 15 - 16 - 17 - 18 - 20 -
EXEC			HAGE(CNOLOGIA PLICADA S.A.	DS			PRO DES. ESC	A L A:	<i>Fd</i> 1:	100 GENTE		<u></u>	D E F O	L H A	: 1/1		REV.	ø	
R E S EDEMI CREA:		USTO DO C	оито		FUNCATE	 [DAT			_ GL 3/06/					n' -			-SRD-	38

1	INÍCIO: 20/05/2003 RIO SÃO FRANCISCO LOCAL: TRECHO III AFA:						STACA:		N: E: C	E: 503.698 COTA: 249,00 m		SRD-		-39	
TÉRMINO: 20/05/2003 UHE SALGADO II										CL./RUMO: ()°/-				
DATA E NA(m)	PROF (m)		DESC	CRIÇÃO	DO MATERIAL	Ø E REV.	grali De Alteraç.	GRAU DE FRATURAMENTO N° DE FRAT./π P° ₽₽	EFETIVA	0.1	RDA D'ÁGUA 1 4 56789	·	/ m 4 5 6 7	PROF Backer de cyding Backer waxi (m)	
	2,00		C/FR/	ARGILOSO	RESIDUAL , POUCO ARENOSO, DE QUARTZO, MAR-	5"			F5					H1 1	
		+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	DE GRANULA MENTE ALTE	BIOTITA-GNAISSE (FRAGMENTOS), DE GRANULAÇÃO MÉDIA A GROSSA, MEDIANA- MENTE ALTERADO, C/CRISTAIS DE QUARTZO E FELDSPATO-POTÁSSICO, MARROM-AMARE- LADO.					4,450	,450				3 4 H1 0,00	
	6,00	+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +							2,700		PERDA	A NULA		6	
8,90	ì	+++++++++++++++++++++++++++++++++++++++	IDEM,		.7.				1,050 4,450		DERM	A NULA		H1 0,00 9	
27/06/2003 11		+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +	GRANULAÇAL C/PORÇÕES) MEDIA, S DE FELDS	ÄÖ, CINZA-CLARO, SPATO RÓSEO.				2,700 1,050		1 - 144	A NODA		10	
		+++++++++++++++++++++++++++++++++++++++							8,750 3,350		PERO	A NULA		H1 0,00	
	14,00	+++++++++++++++++++++++++++++++++++++++							1,050					13	
			FURO TERMIN	NADO C/1	4,00m.									15	
														16	
														18	
														20	
EXECUTADO POR:						EMITENTE				FUNCATE					
		. _					PRO				PROJ.				
Alphageos Tecnologia APLICADA S.A.						D E S. MdS/FdeM			DES.						
						PERFIL GEOLÓGICO—GEOTÉCNICO									
RE					FUNCAT	Z'									
EDEM CREA:	EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773							D A T A: 03/06/2003 DESENHO n' - S/1096-SRD-39							

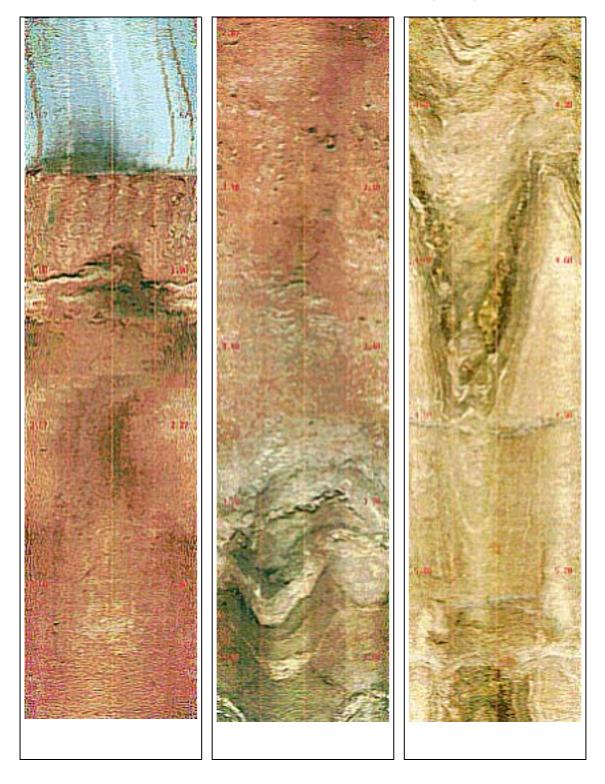


ANEXO IIB – FILMAGEM DE SONDAGEM DESTRUTIVA E FOTOGRAFIAS DE TESTEMUNHOS DE SONDAGEM





TRECHO III -SRD 12 – Canal - Prof. 1,67 a 5,58 m







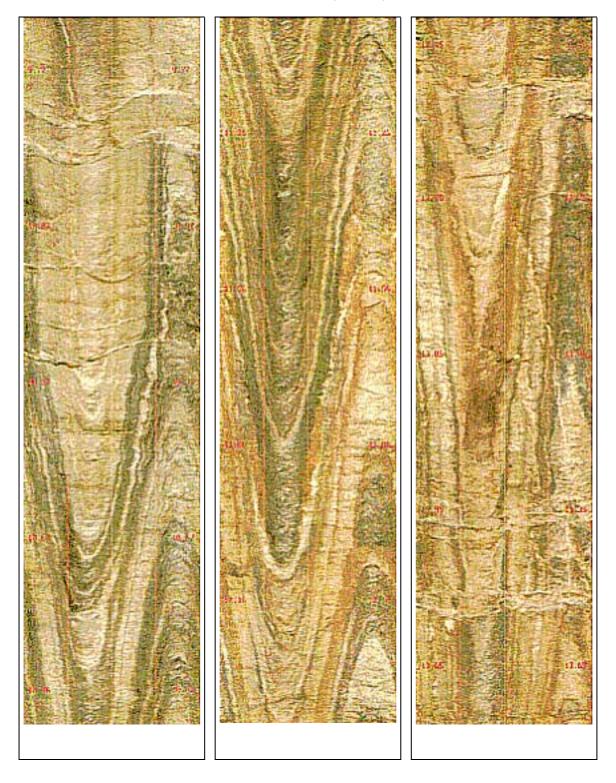
Prof 5,58 a 9,70 m







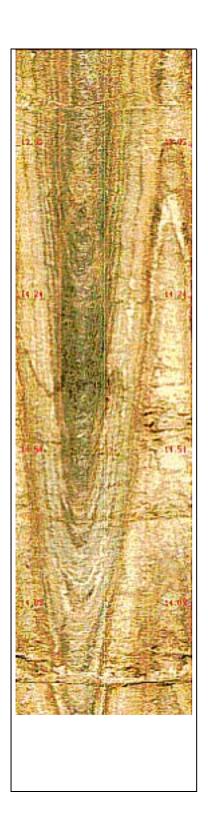
Prof. 9,70 a 13,70 m







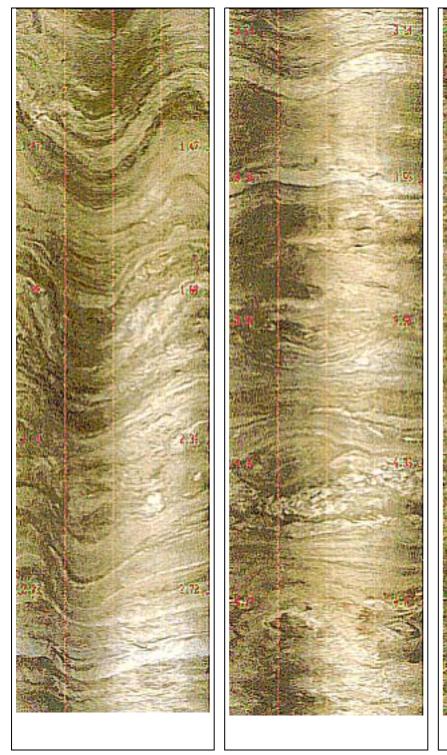
Prof. 13,70 a 14,93 m

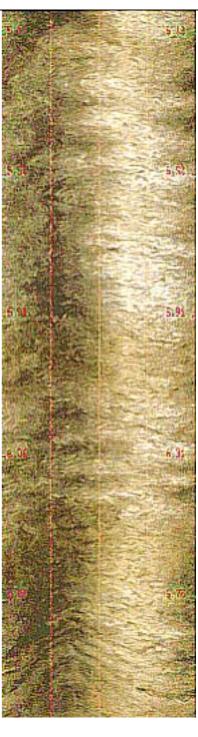






TRECHO III - SRD 13 – Aqueduto Cipó - Prof. 1,40 a 7,10 m

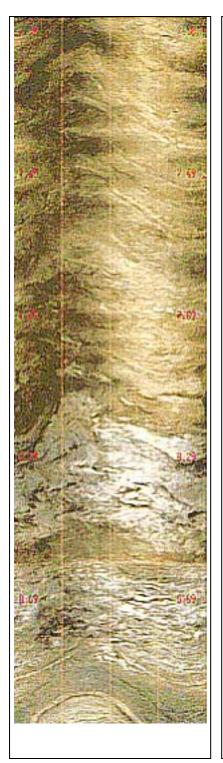


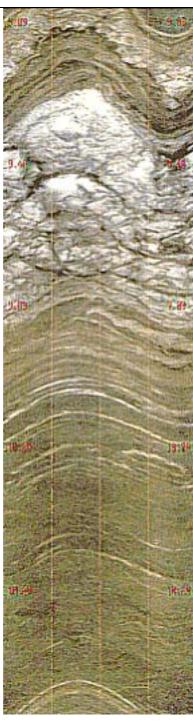


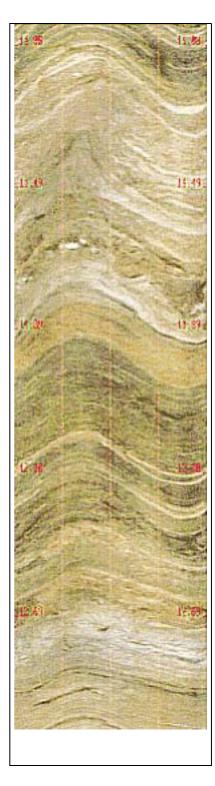




Prof. 7,10 a 13,10 m



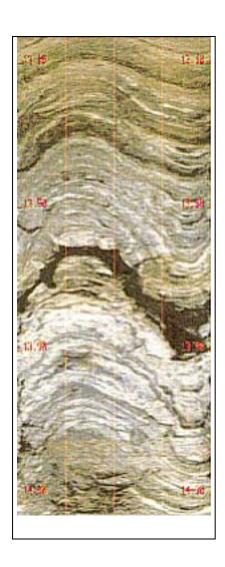








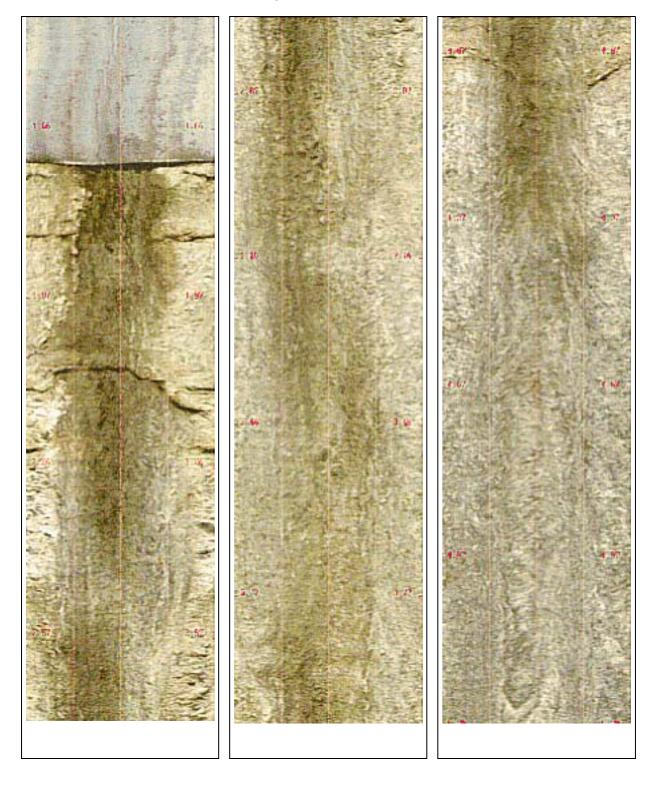
Prof. 13,10 a 14,30 m







TRECHO III - SRD 14 - Aqueduto Bom Jardim - Prof. 1,66 a 5,28 m







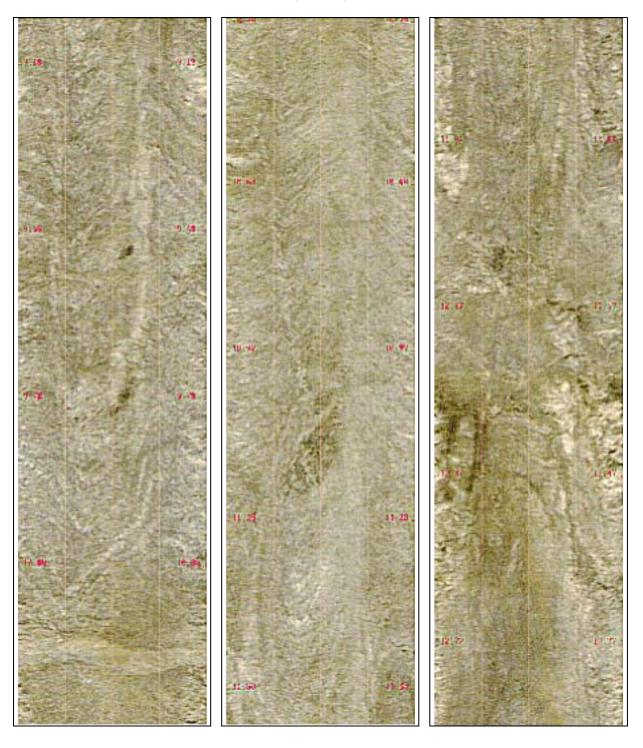
Prof. 5,28 a 9,10 m







Prof. 9,10 a 12,80 m







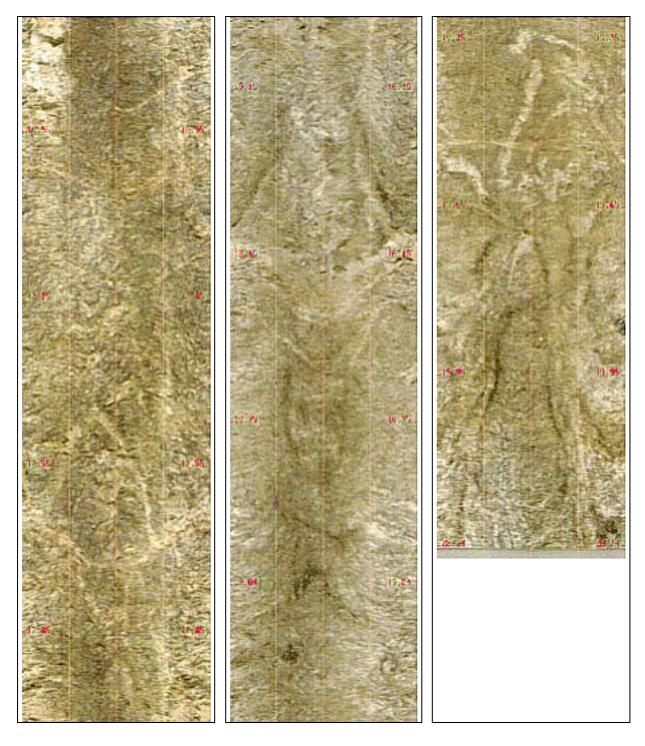
Prof. 12,80 a 16,75 m







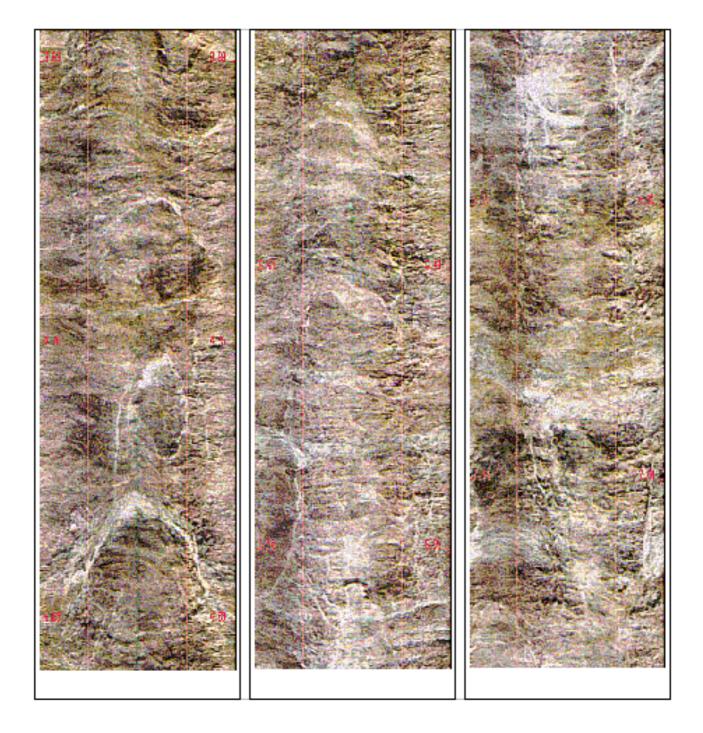
Prof. 16,75 a 20,24 m







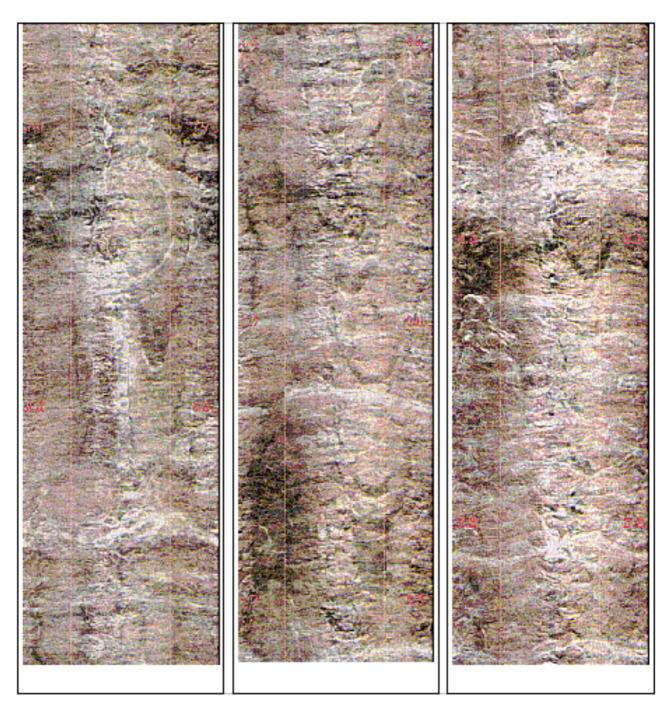
TRECHO III - SRD 15 - Túnel Serra Areia - Prof. 3,83 a 7,45 m







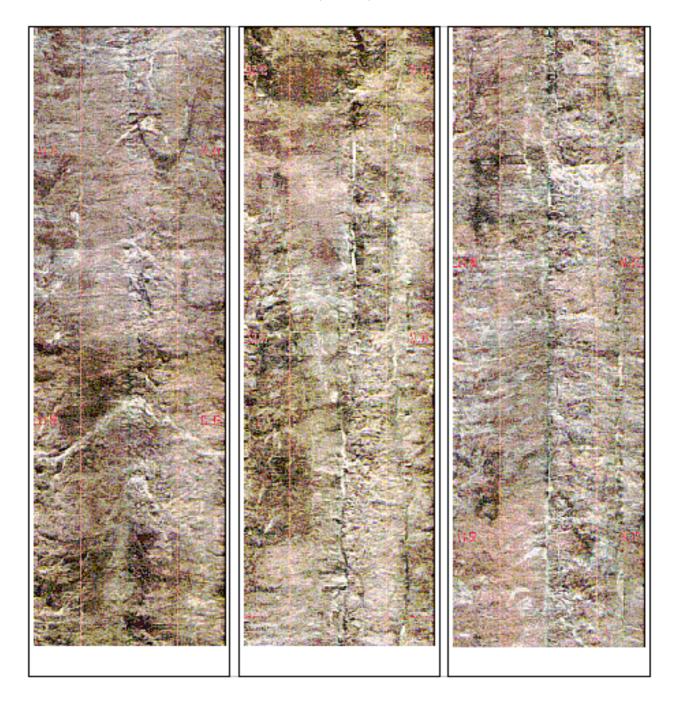
Prof. 7,45 a 11,25 m







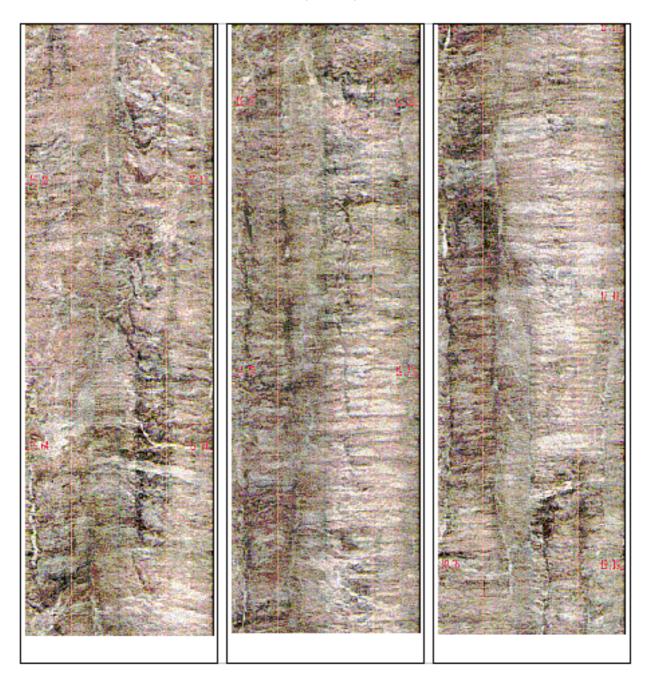
Prof. 11,25 a 15,00 m







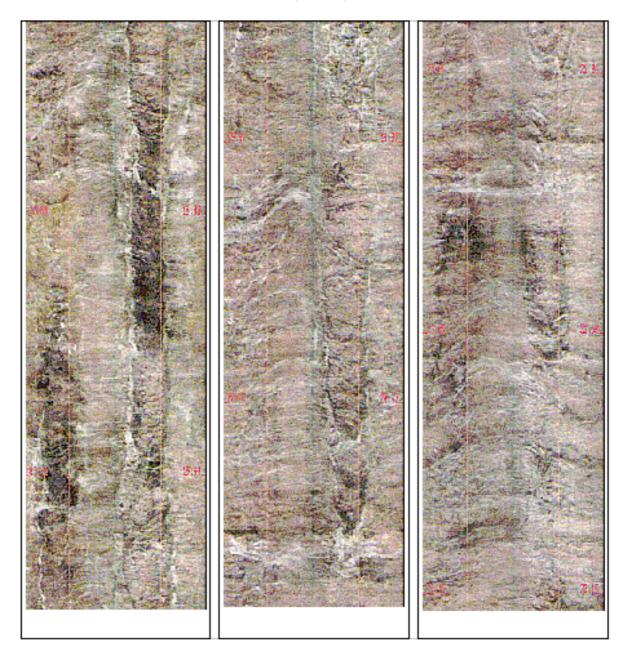
Prof. 15,00 a 18,40 m







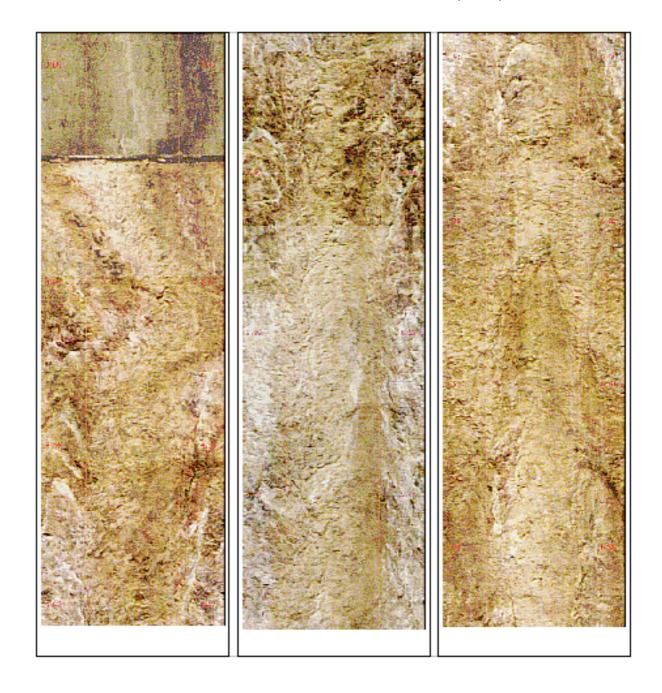
Prof. 18,40 a 22,15 m







TRECHO III - SRD 16 - Túnel Serra da Areia - Prof. 3,65 a 7,10 m







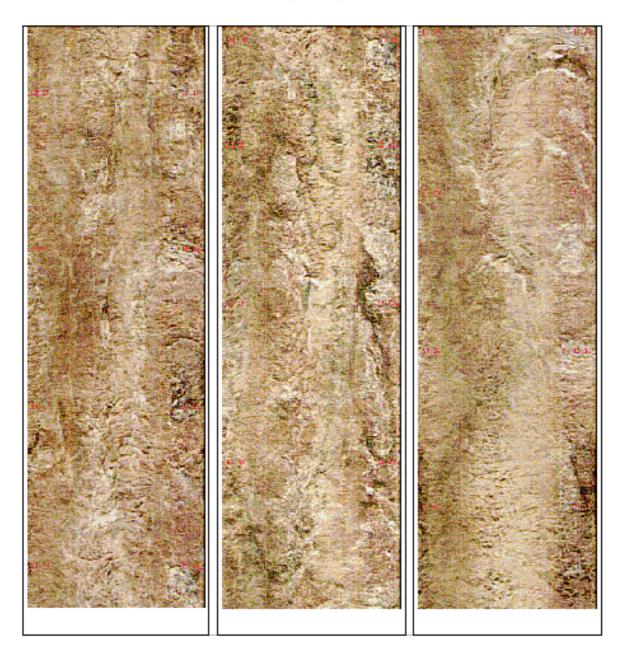
Prof. 7,10 a 10,30 m







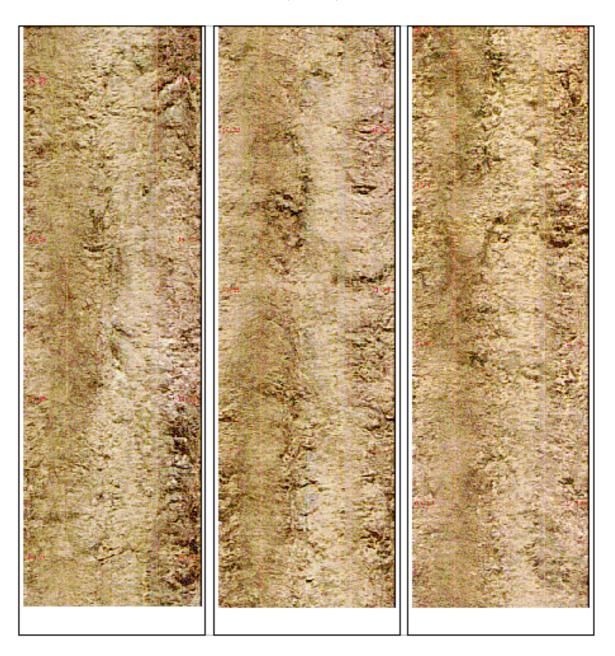
Prof. 10,30 a 13,90 m







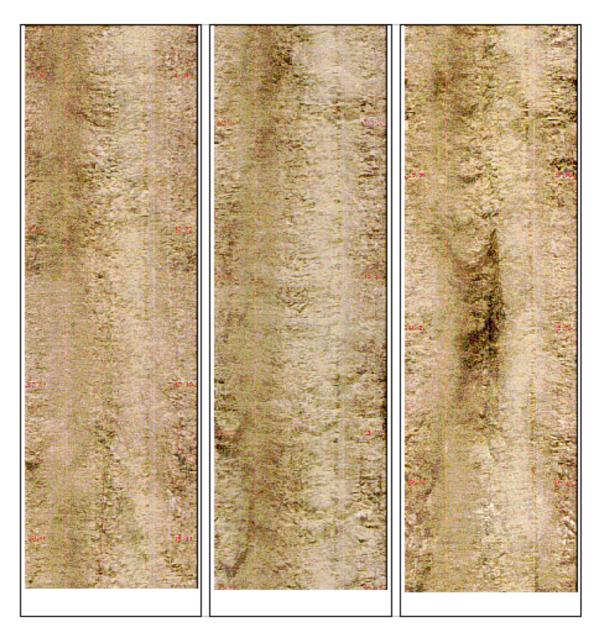
Prof. 13,90 a 17,35 m







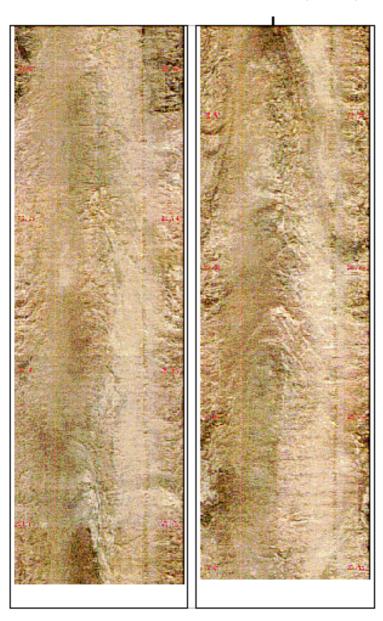
Prof. 17,35 a 20,70 m







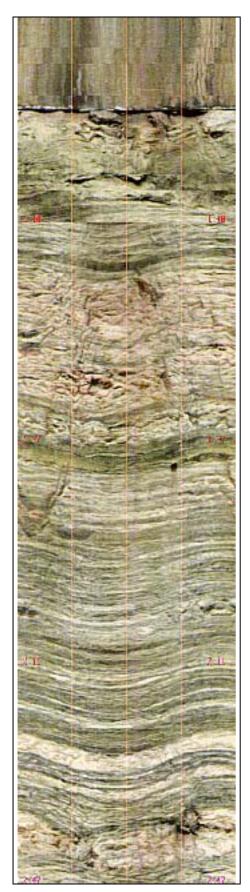
Prof. 20,70 a 23,00 m

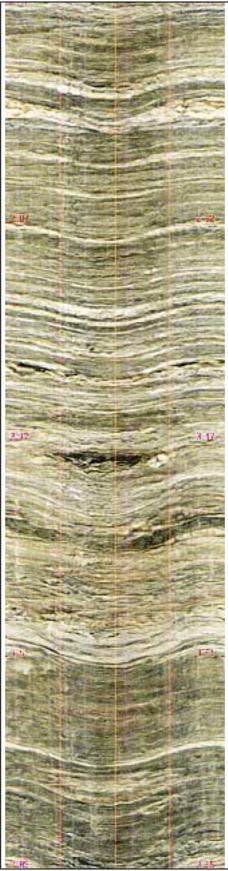






TRECHO III -SRD 17 – Canal - Prof. 1,40 a 5,16 m



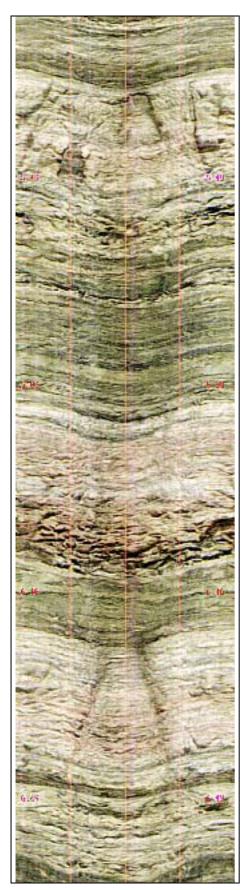


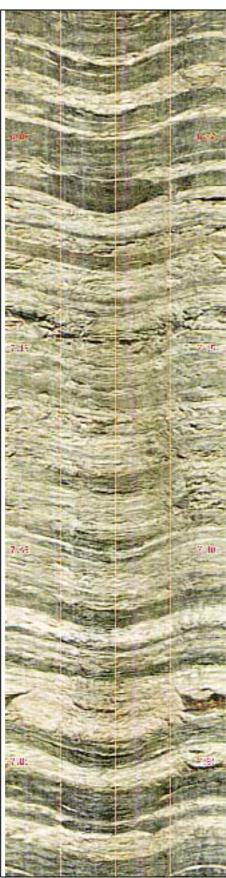


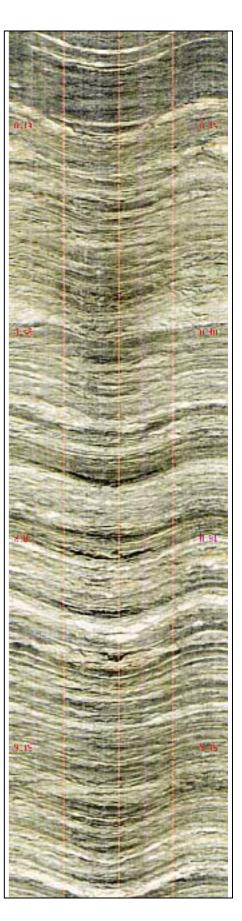




Prof. 5,16 a 9,35 m

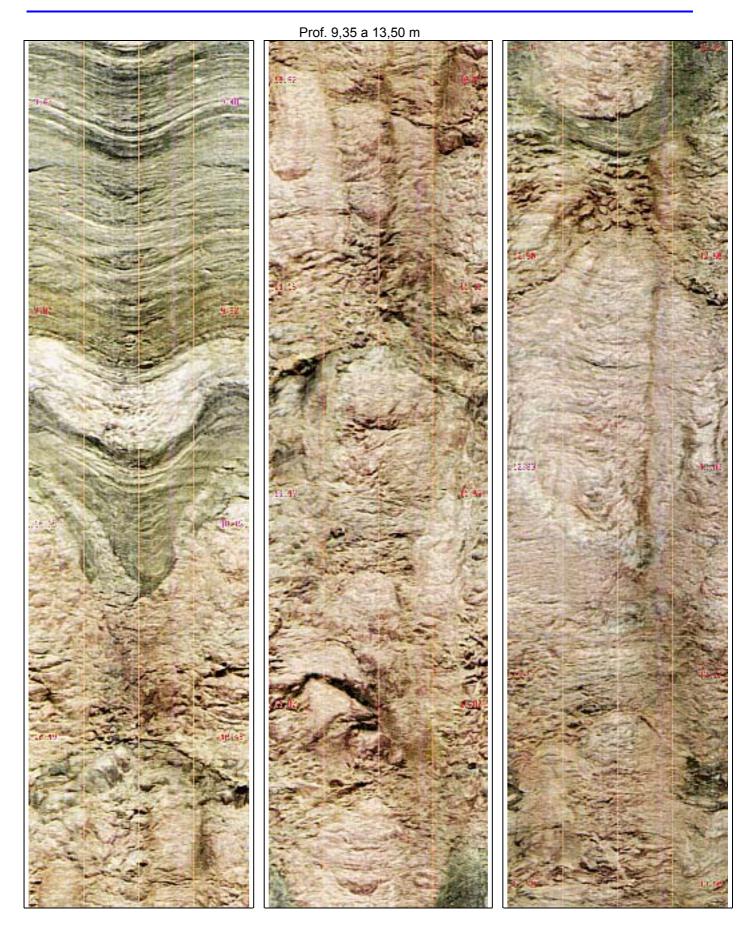








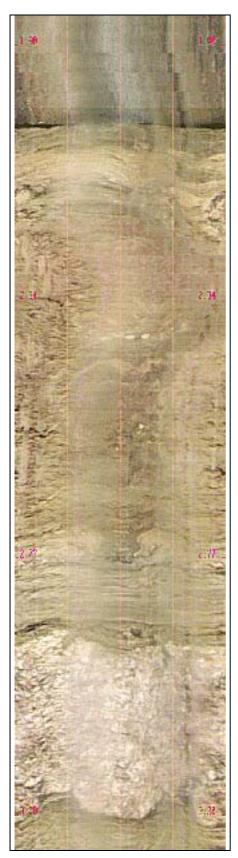


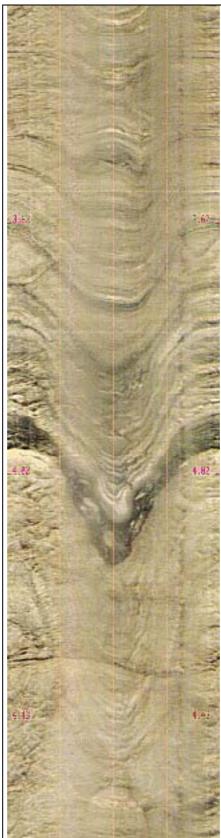


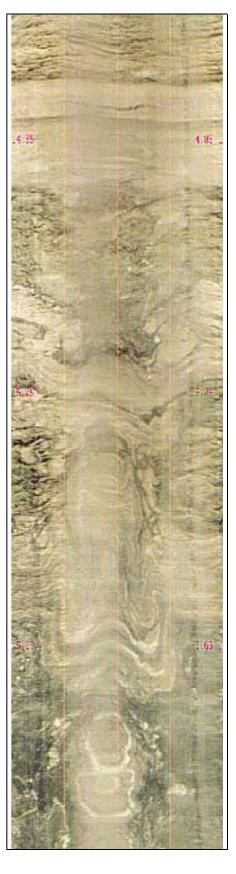




TRECHO III - SRD 36 - Canal - Prof. 1,90 a 6,00 m







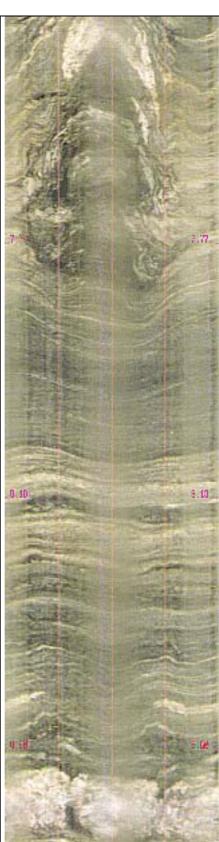


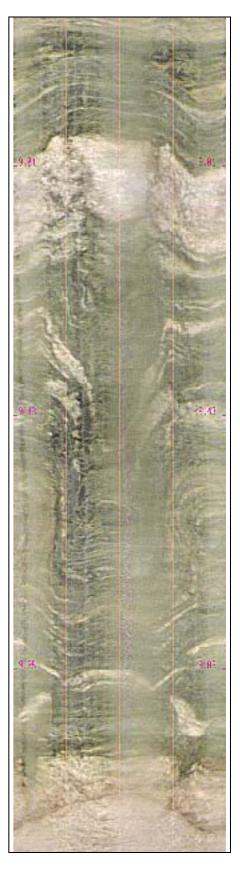




Prof. 6,00 a 10,20 m









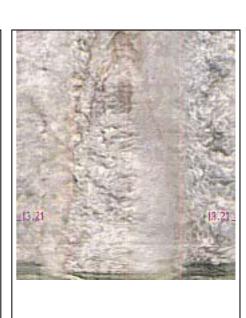




Prof. 10,20 a 13,25 m











SR 18





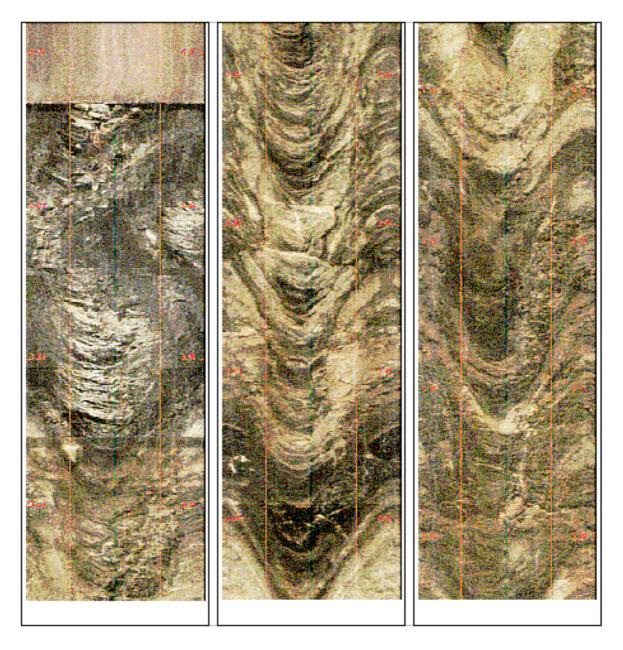








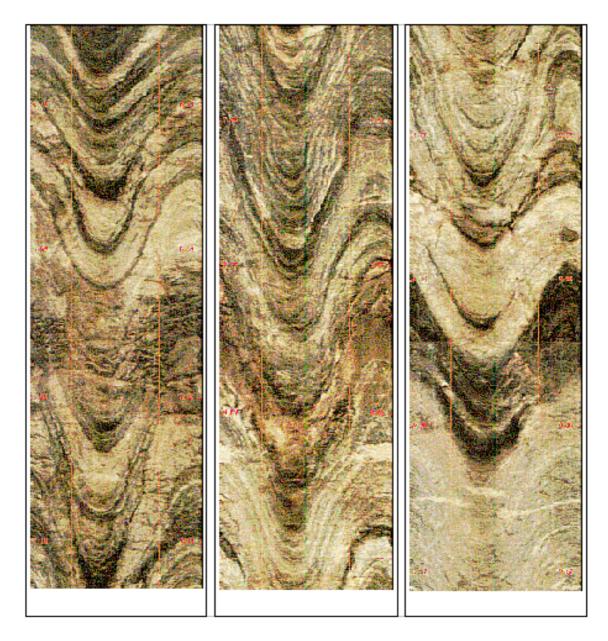
TRECHO III - SRD 19 - Barragem Várzea Grande - Prof. 2,37 a 5,75 m







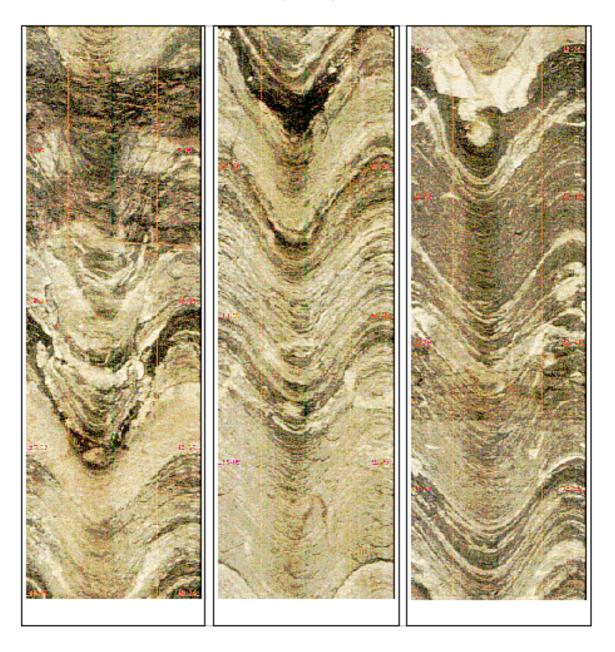
Prof. 5,75 a 9,70 m







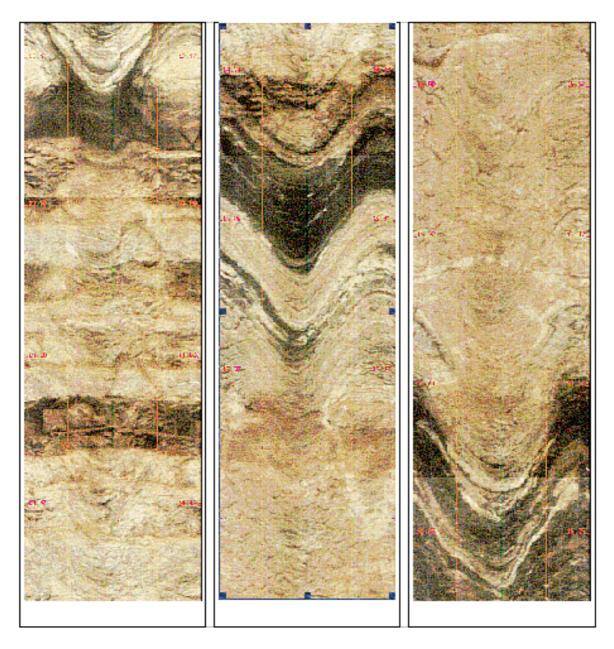
Prof. 9,70 a 13,40 m







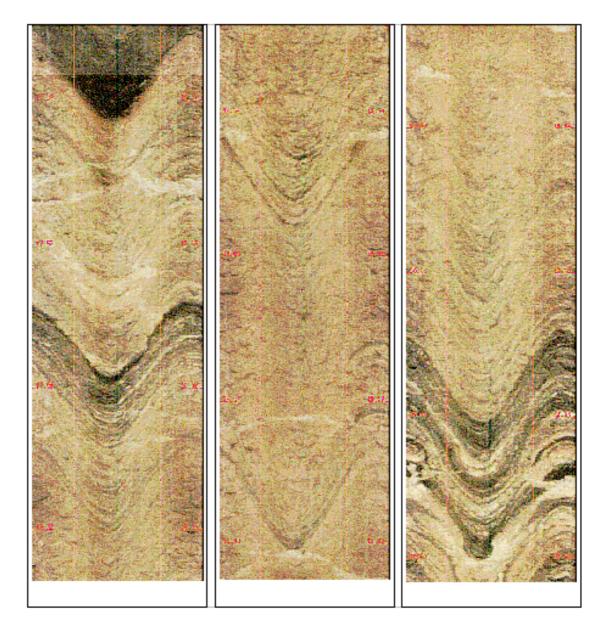
Prof. 13,40 a 17,10 m







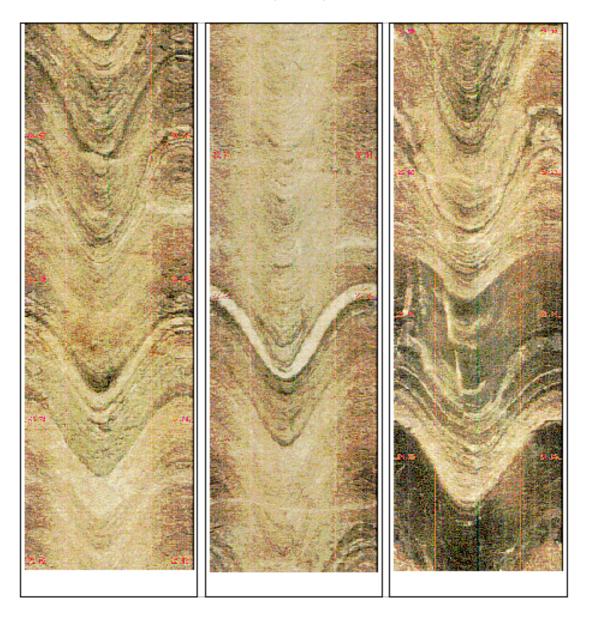
Prof. 17,10 a 20,80 m







Prof. 20,80 a 24,50 m







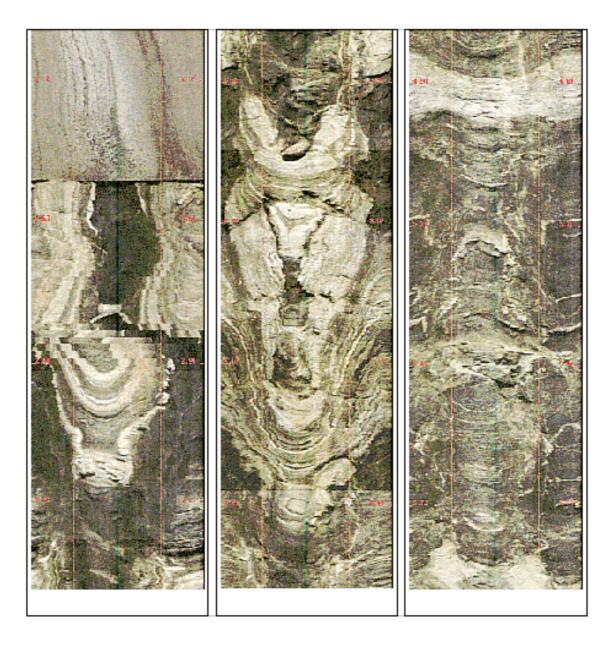
Prof. 24,50 a 25,28 m







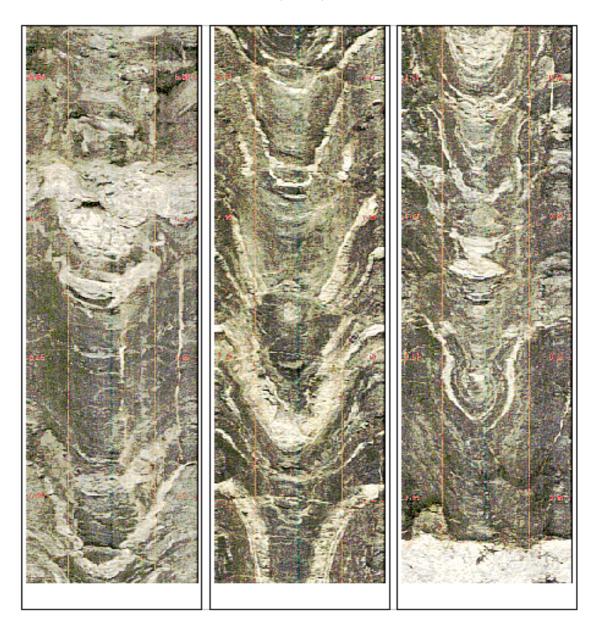
TRECHO III - SRD 20 - Barragem Várzea Grande - Prof. 2,32 a 5,80 m







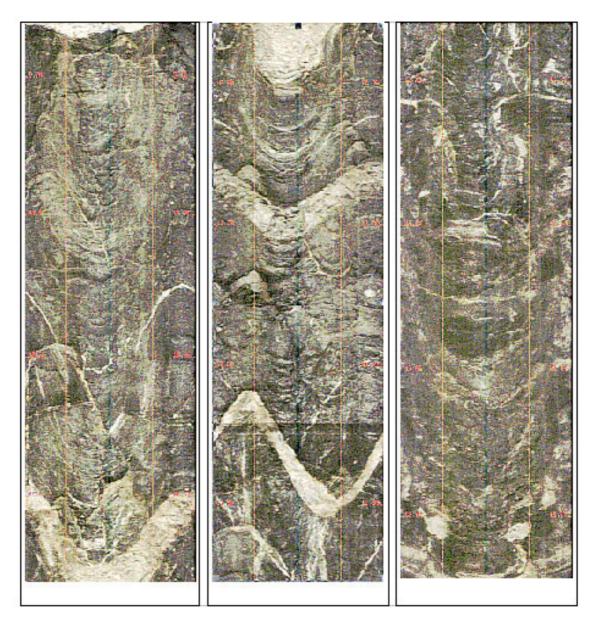
Prof. 5,80 a 9,60 m







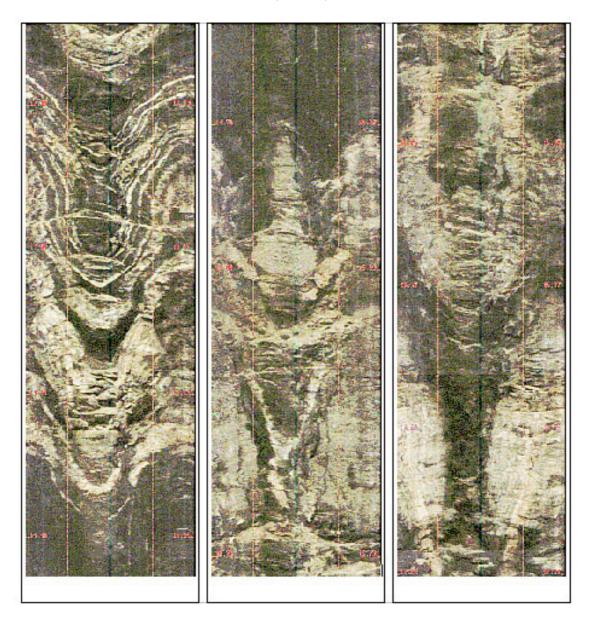
Prof. 9,60 a 13,25 m







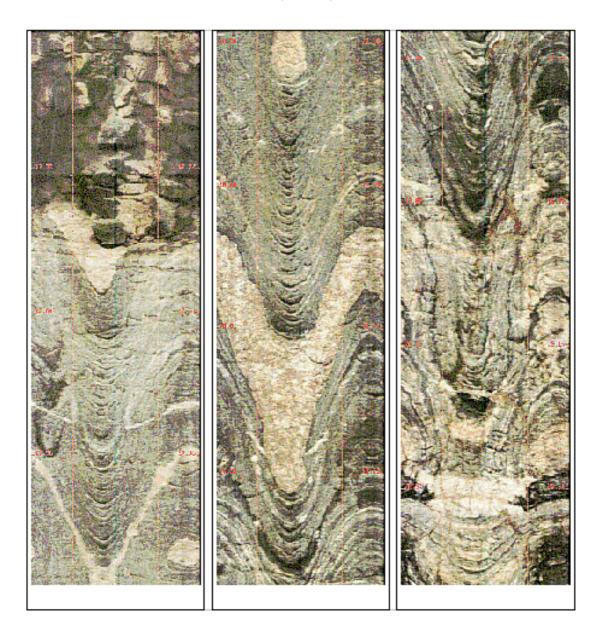
Prof. 13,25 a 17,01 m







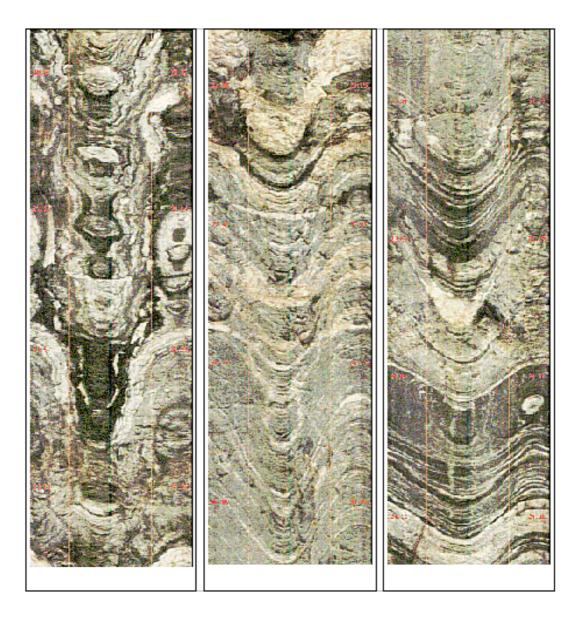
Prof. 17,01 a 20,70 m







Prof. 20,70 a 24,45 m







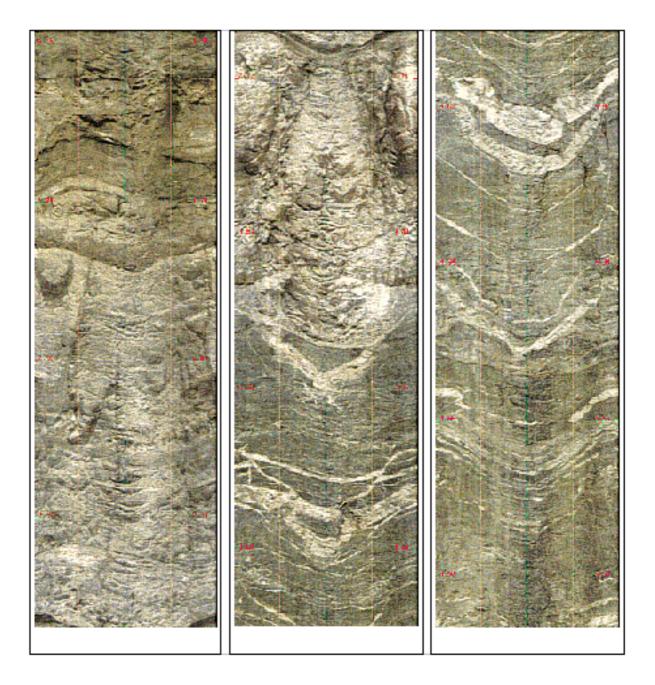
Prof. 24,45 a 25,41m







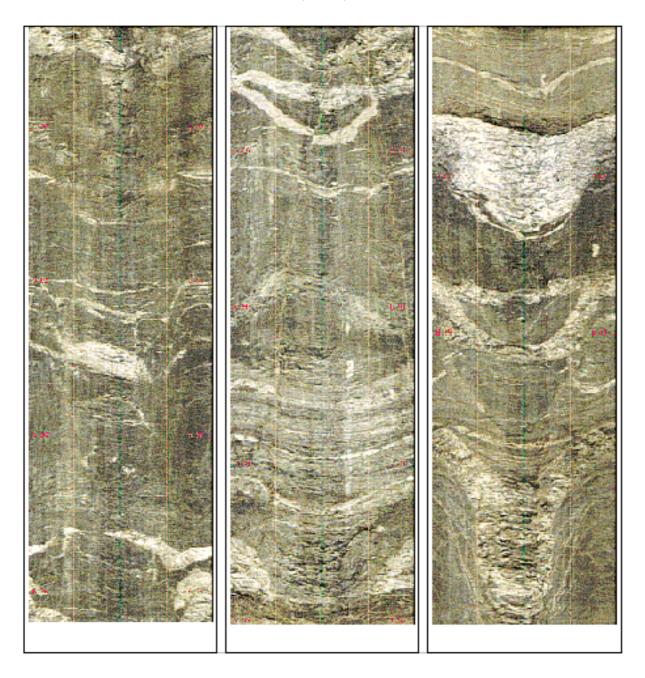
TRECHO III - SRD 21 - Barragem Várzea Grande - Prof. 1,40 a 5,00 m







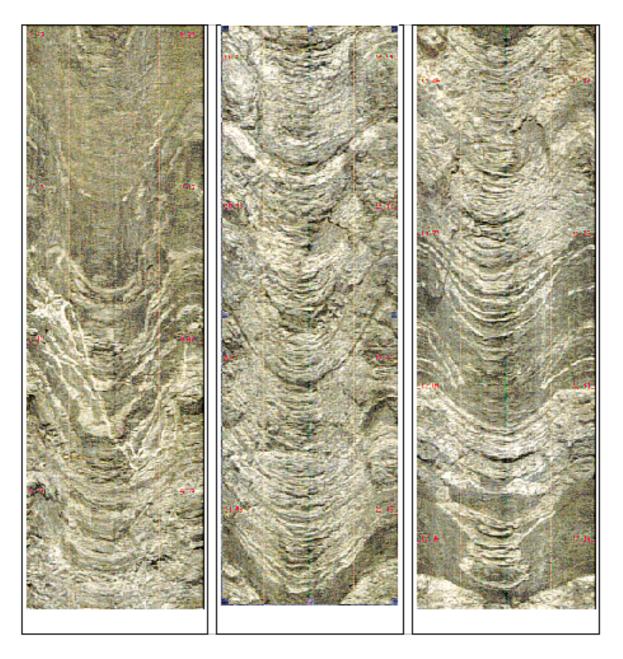
Prof. 5,00 a 8,83 m







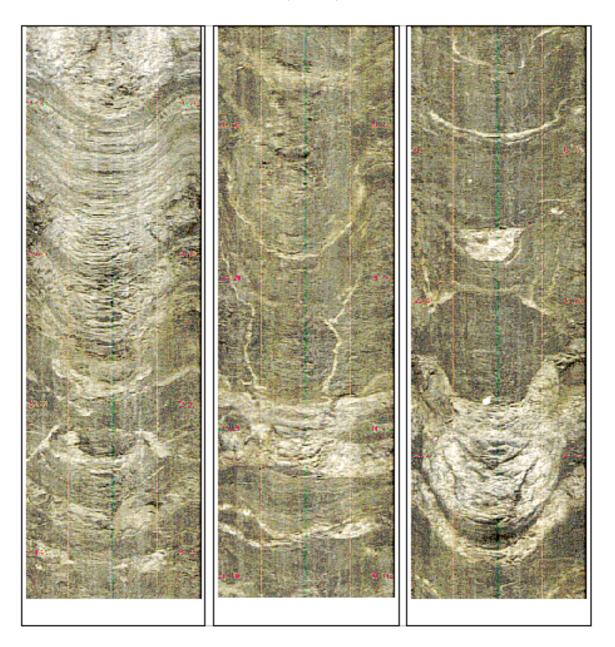
Prof. 8,83 a 12,40 m







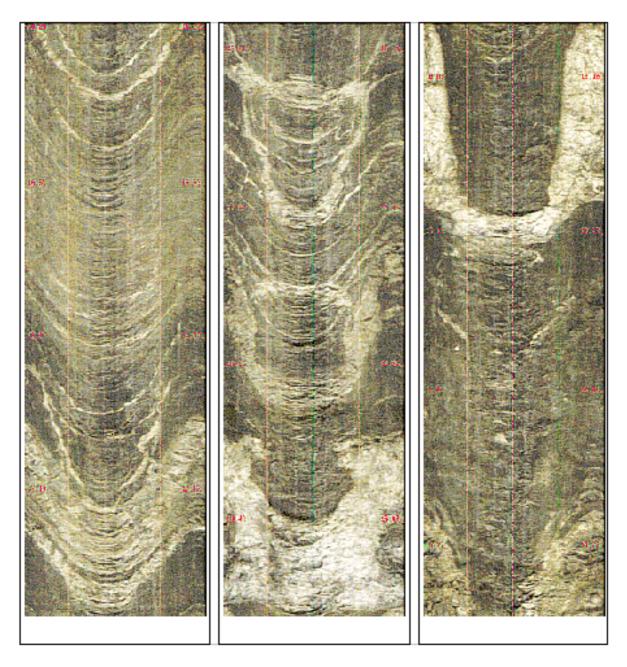
Prof. 12,40 a 16,23 m







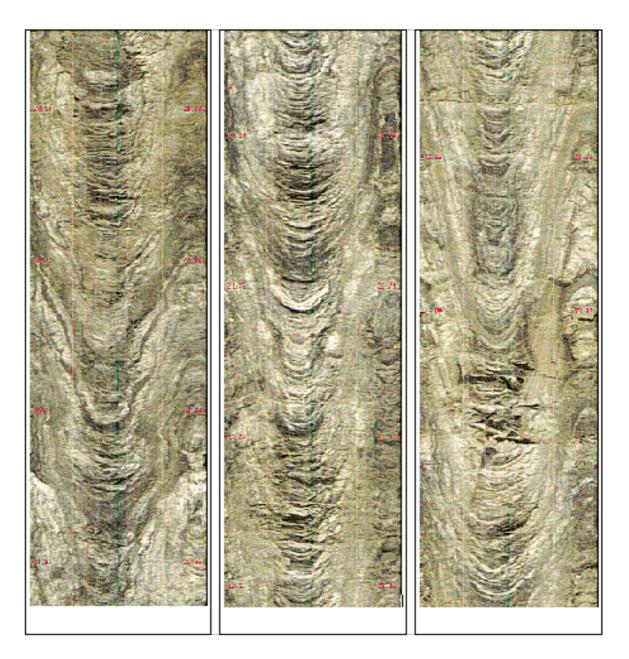
Prof. 16,23 a 19,90 m







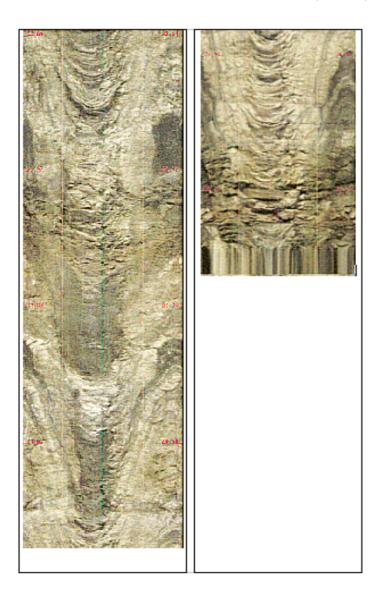
Prof. 19,90 a 23,64 m







Prof. 23,64 a 25,57 m









































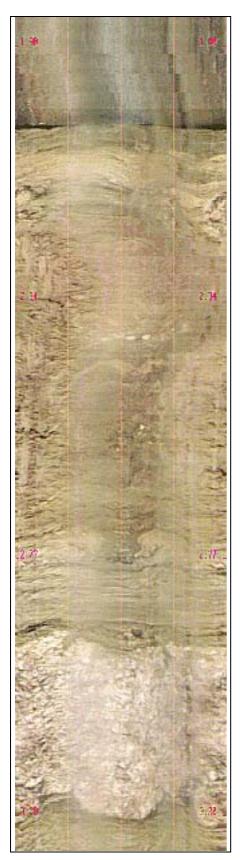


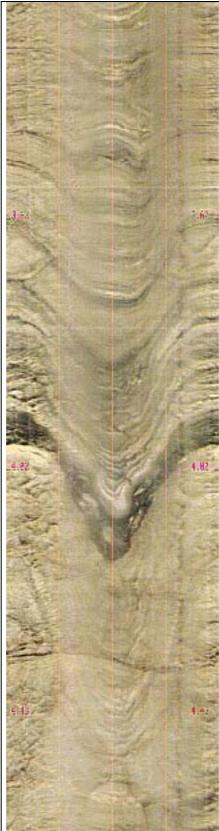


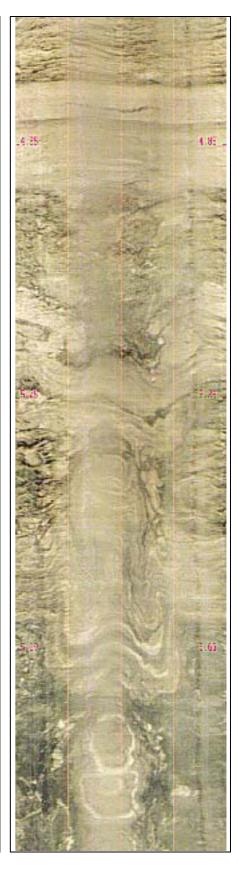




TRECHO III - SRD 36 - Canal - Prof. 1,90 a 6,00 m







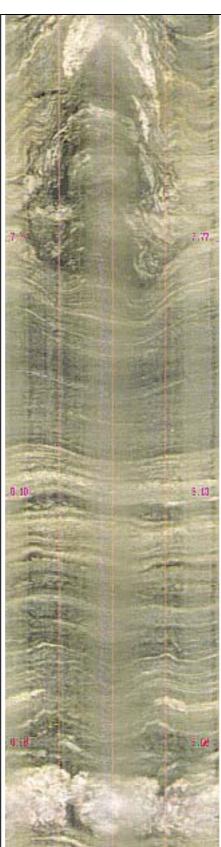


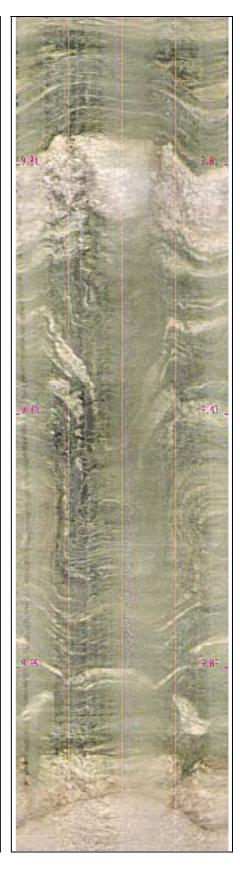




Prof. 6,00 a 10,20 m







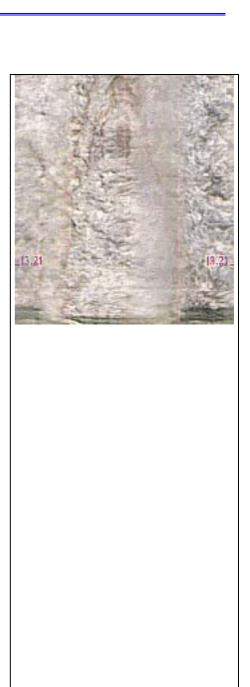




Prof. 10,20 a 13,25 m















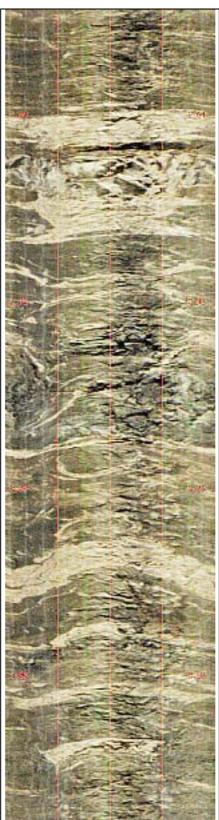


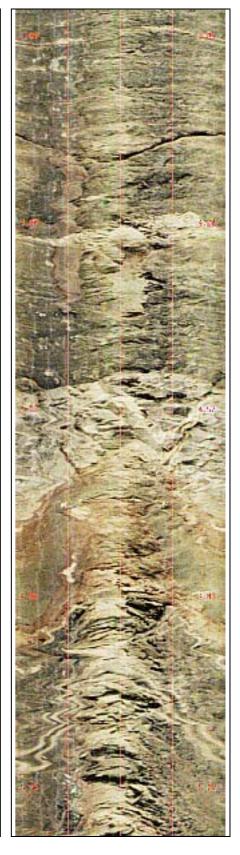




TRECHO III - SRD 38 - UHE Salgado II - Prof. 1,37 a 5,20 m







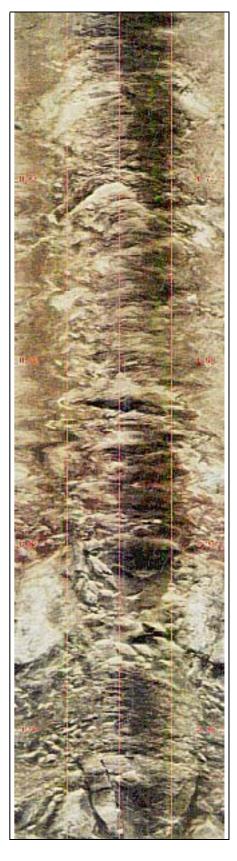




Prof. 5,20 a 9,45 m





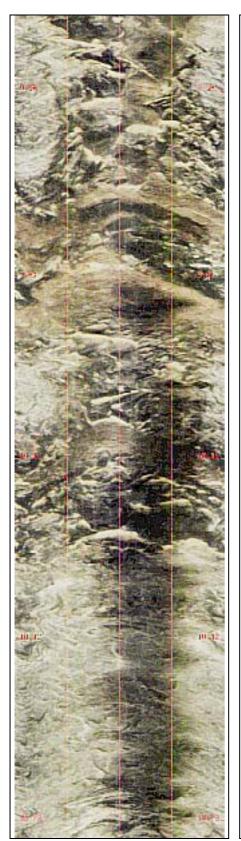


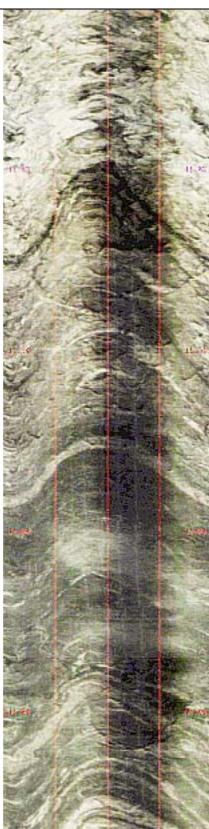


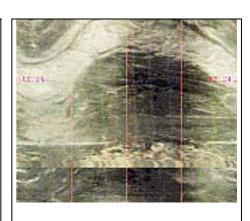




Prof. 9,45 a 12,46 m





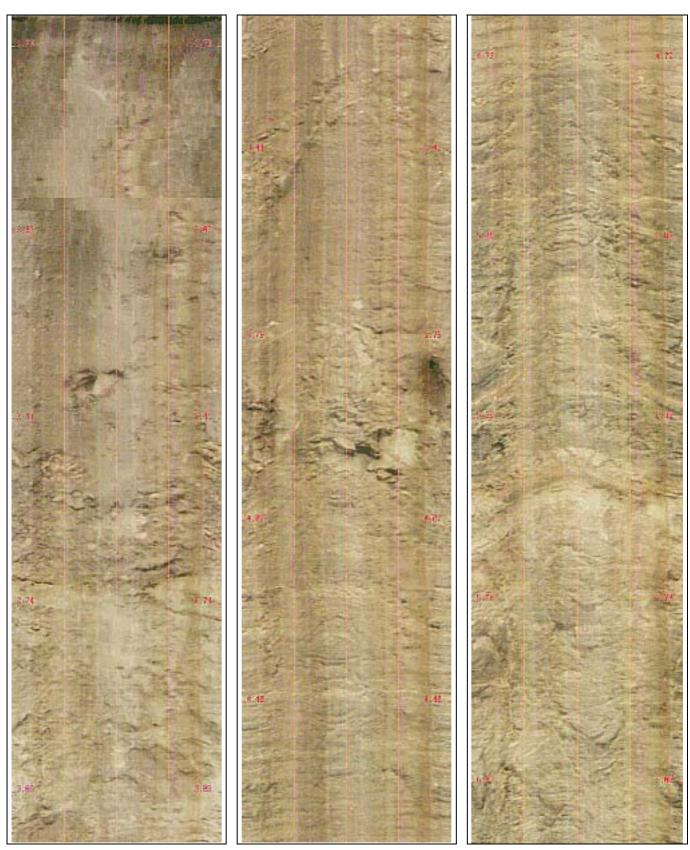








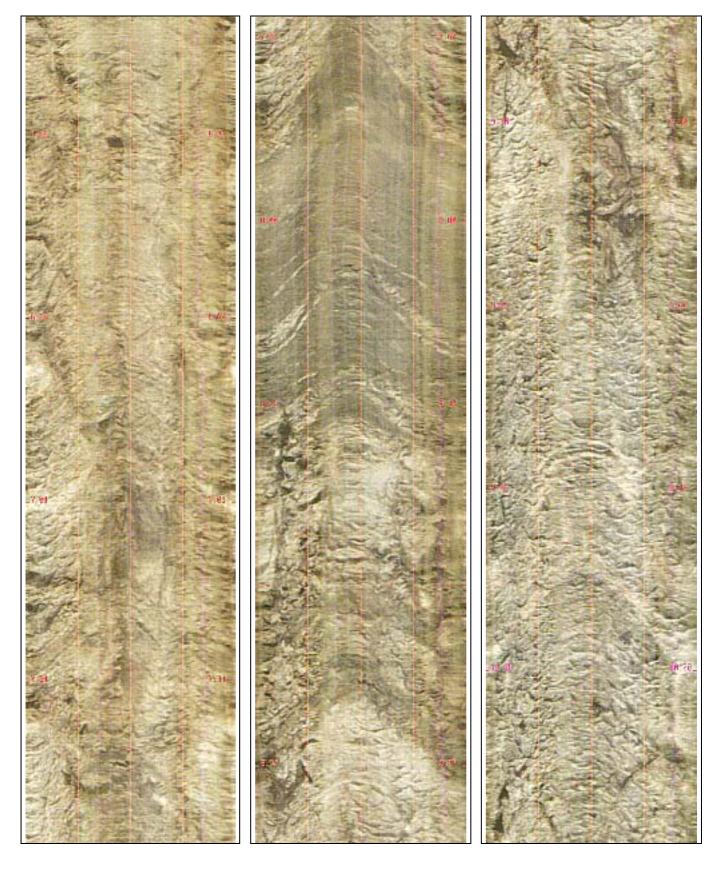
TRECHO III - SRD 39 – UHE Salgado II - Prof. 1,73 a 6,10 m







Prof. 6,10 a 10,60 m

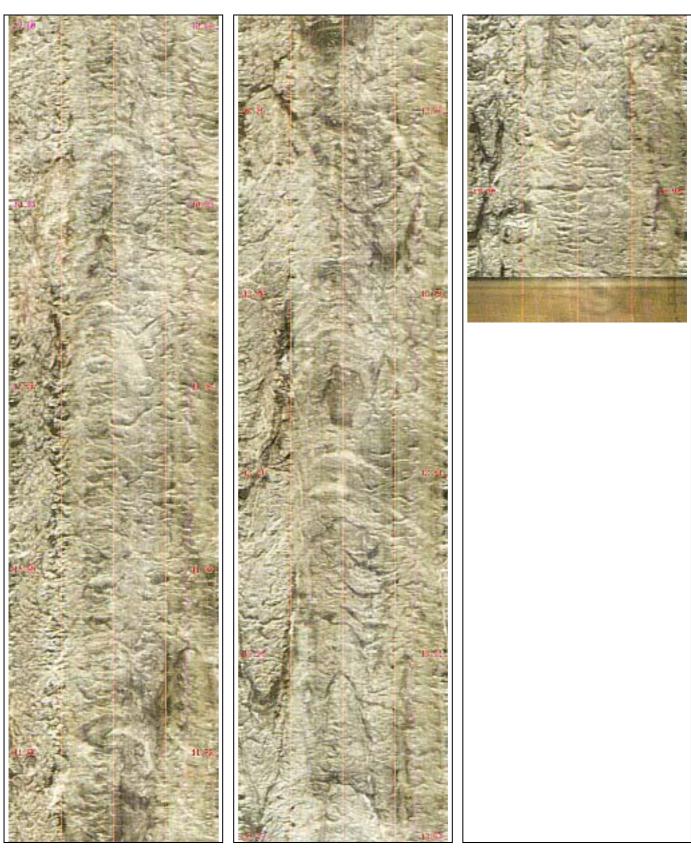








Prof. 10,60 a 14,10 m







ANEXO IIC - PERFIS DE POÇOS DE INSPEÇÃO

INÍO TÉR			TA 0/07/2003 0/07/2003	LOCAL:	TRANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCIS TRECHO III Barr. Várzea Grai		ESTA		_				TA:	.241 514 30 MO:	1.36 59	52 r	Υ	_	P) -	<u> </u>)1	
DATA E NA(m)	(m)	PERFIL	DESC	CRIÇÃO	DO MATERIAL		Ø E REV.	grau De Alteraç.	FRA N° 1	Grau de Aturamei De Frat Ç	NTO PR	ESSÃO ETIVA g/cm²),1	DE F			1	2			6 78	Perda de água esp. (pres. máx.)	PROF. TRECHO (m)
20/01/2003	0,30 1,30 3,08		ANTINGINDO MARROM AVE SOLO DE (1)	1,00m DE RMELHADO ALTERA SOLO SA -ARENOSO	RENOSA, COM RAIZE PROF. COM COLORA AÇÃO DE ROCHA PROLÍTICO) , MICÁCEO, CAULÍNICO DE PROF., VARIEGA	ÇÃO O,																	1- 2- 3-
			EXTREMAMENT FRATURADO (FRATURAS 72 SE 70 SW	GADO, MUITO A 10 (A4/A5), E MUITO SENTANDO FOLIAÇÃO ÇÃO SUBHORIZONTAL 8m	<u> </u>																	
EXEC	CUTADO	POR:			-		<u> </u> 	PRO	.1	E	MITEN	ITE				R 0		- F	-UNI	CATE	<u> </u>		
R E S	5 P.		HAGEC ECNOLOGIA PLICADA S.A.)S	FUNCA	ATE		DES.	a l i	ERF	FdeM 1:100	GE			D F	0 L	і. . н а: — G	1/1 EO	ΤÉ		IC(ø) PI-01	

9.241.307 OBRA: TRANSPOSIÇÃO DATA ESTACA: PI-02 RIO SÃO FRANCISCO 514.361 INÍCIO: 20/07/2003 COTA: 355,50 m LOCAL: TRECHO III AFAST. TÉRMINO: 20/07/2003 Barr. Várzea Grande INCL./RUMO: 0°/-ENSAIO DE PERDA D'AGUA - I / min. / m GRAU DE 3 4 5 6 78 2 3 (m) ŽŽ. GRAU DE Alteraç. DATA FRATURAMENTO PRESSÃO Ē PERFIL DESCRIÇÃO DO MATERIAL F EFETIVA |0.1 (m) N' DE FRAT./m REV. NA(m) 2 3 4 56789 | | | | | | | | | | ° ≥ kg/cm² 0,25 SOLO RESIDUAL SECO ARGILA SILTOSA, PCO ARENOSA, COM 20/07/2003 CASCALHO E RAIZES, MARROM AVERMELHADO **SAPROLITO** 2 BIOTITA GNAISSE, AMARELO ESVERDEADO, GRANULAÇÃO MÉDIA, MICÁCEO, MUITO A
EXTREMAMENTE ALTERADO (A4/A5) E MUITO
FRATURADO (F4), COM FOLIAÇÃO BEM
MARCADA DE ALTO ANGULO.

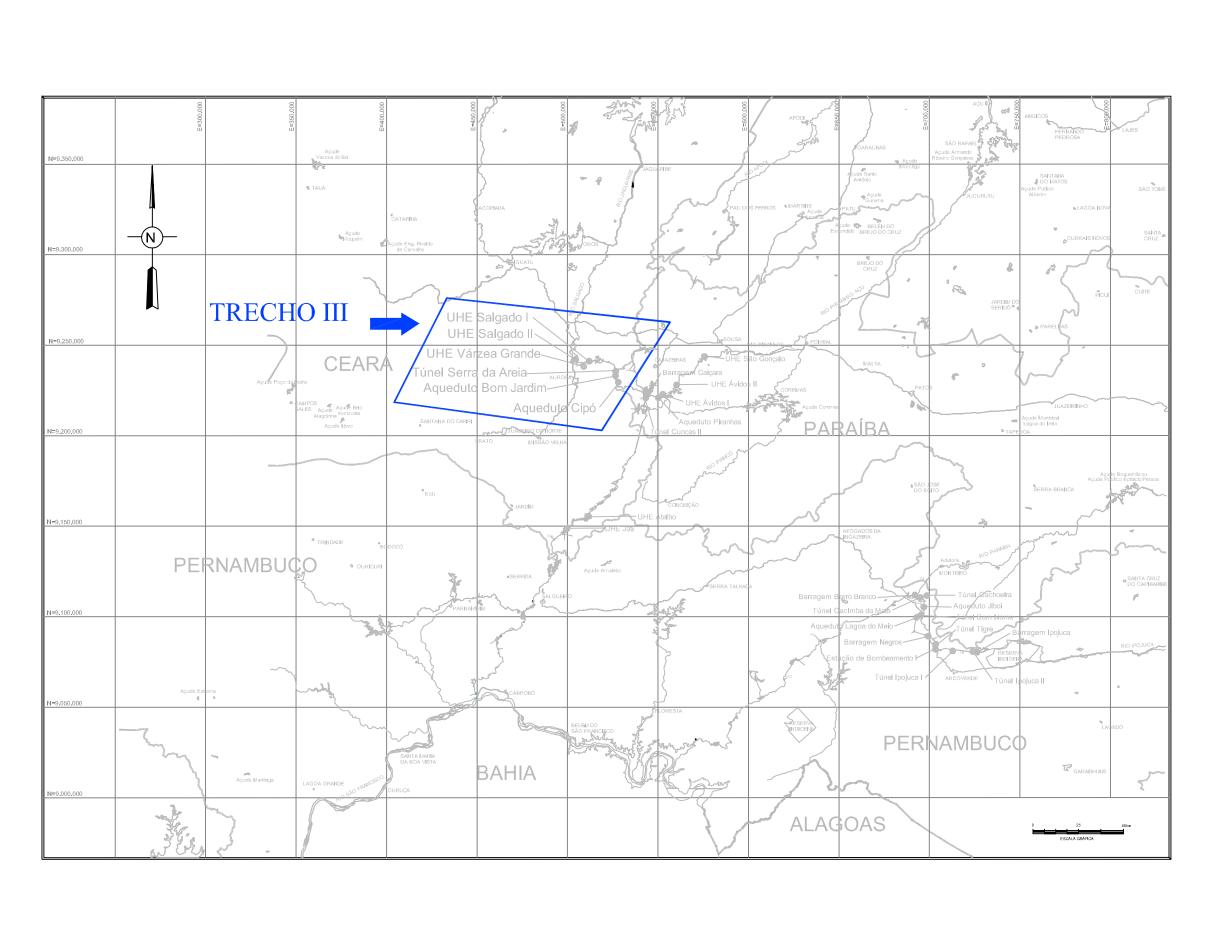
OCORREM VEIOS DE PEGMATITICOS DE 2,65 3 GRANITO ROSEO, COM ATÉ 20cm DE **ESPESSURA** FURO TERMINADO C/2,65m MEDIDAS DE FRATURAS MEDIDA DA FOLIAÇÃO N 15 W / 83 SW E - W / 44 NN 20 W / 75 SW N 5 / VERTICAL N 50 E / 60 SE EXECUTADO POR: **EMITENTE FUNCATE** PROJ. PROJ. **ALDHAGEOS FdeM** DES. DES. TECNOLOGIA APLICADA S.A. ESCALA: 1:100 FOLHA: 1/1 REV. PERFIL GEOLÓGICO-GEOTÉCNICO RESP. **FUNCATE** EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773 22/07/2003 S/1096-PI-02 DATA: DESENHO n' -

TRANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCISCO 9.241.277 OBRA: ESTACA: DATA PI-03 514.360 INÍCIO: 20/07/2003 COTA: 368 LOCAL: TRECHO III AFAST. TÉRMINO: 20/07/2003 Barr. Várzea Grande INCL./RUMO: 0°/-ENSAIO DE PERDA D'AGUA - I / min. / m grau de Fraturamento 3 4 5 6 78 2 3 (m) máx.) Ø graji De Alteraç. DATA E PRESSÃO PERFIL DESCRIÇÃO DO MATERIAL EFETIVA O.1 (m) N' DE FRAT./m REV. NA(m) 2 3 4 56789 Rg/cm² SOLO RESIDUAL SECO ARGILA SILTOSA, PCO ARENOSA, COM 20/07/2003 CASCALHO, MARROM AVERMELHADO ESCURO **SAPROLITO** 2. GNAISSE, VARIEGADO, GRANULAÇÃO MÉDIA, MUITO A EXTREMAMENTE ALTERADO (A4/A5) E MUITO FRATURADO (F4) A PARTIR DE 2,19 1,00m DE PROF. FURO TERMINADO C/2,19m MEDIDA DA FOLIAÇÃO MEDIDAS DE FRATURAS N 35 E / 48 SE E - W / 57 NN 5 E / 78 SE N 40 E / 75 SE EXECUTADO POR: **EMITENTE FUNCATE** PROJ. PROJ. <u>Aldhageos</u> **FdeM** DES. DES. TECNOLOGIA APLICADA S.A. ESCALA: 1:100 FOLHA: 1/1 REV. PERFIL GEOLÓGICO-GEOTÉCNICO RESP. **FUNCATE** EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773 DATA: 22/07/2003 DESENHO n' -S/1096-PI-03

OBRA: TRANSPOSIÇÃO 9.241.017 DATA ESTACA: PI-04 RIO SÃO FRANCISCO 514.319 INÍCIO: 20/07/2003 COTA: 381,50 m LOCAL: TRECHO III AFAST. TÉRMINO: 20/07/2003 Barr. Vázea Grande INCL./RUMO: 0°/-ENSAIO DE PERDA D'AGUA - I / min. / m GRAU DE ₽ROF. 3 4 5 6 78 2 3 (m) Ø E GRAU DE Alteraç. DATA FRATURAMENTO PRESSÃO PERFIL DESCRIÇÃO DO MATERIAL F EFETIVA O.1 (m) N' DE FRAT./m REV. NA(m) 2 3 4 56789 | | | | | | | | | | R kg/cm² SOLO RESIDUAL SECO 0,50 ARGILA SILTOSA, PCO ARENOSA, COM 20/07/2003 CASCALHO E RAIZES, MARROM AVERMELHADO SAPROLITO 2 2,28 BIOTITA GNAISSE, DE GRANULAÇÃO MÉDIA, VARIEGADO, MUITO A EXTREMAMENTE ALTERADO (A4/A5), MUITO A EXTREMAMENTE FRATURADO (F4/F5). OCORREM PORÇÕES ANFICOLITICOLITICA, MUITO MICÁCEA, DE COLORAÇÃO VERDE ESCURO FURO TERMINADO C/2,28m MEDIDA DA FOLIAÇÃO MEDIDAS DE FRATURAS N 30 E / 85 SE E - W / 25 NEXECUTADO POR: **EMITENTE FUNCATE** PROJ. PROJ. <u>Aldhageos</u> **FdeM** DES. DES. TECNOLOGIA APLICADA S.A. ESCALA: 1:100 FOLHA: 1/1 REV. PERFIL GEOLÓGICO-GEOTÉCNICO RESP. **FUNCATE** EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773 22/07/2003 DESENHO n' -S/1096-PI-04 DATA:

TRANSPOSIÇÃO RIO SÃO FRANCISCO OBRA: ESTACA: 9.240.987 DATA PI-05 514.318 INÍCIO: 20/07/2003 COTA: 381,50 m LOCAL: TRECHO III AFAST. TÉRMINO: 20/07/2003 INCL./RUMO: 0°/-Barr. Várzea Grande ENSAIO DE PERDA D'AGUA - I / min. / m grau de Fraturamento máx.) Ø E grau De Alteraç. DATA E PRESSÃO PERFIL DESCRIÇÃO DO MATERIAL EFETIVA |0.1 (m) N' DE FRAT./m REV. NA(m) 2 3 4 56789 | | | | | | | | | | R kg/cm² SOLO RESIDUAL 0,30 SECO ARGILA SILTO-ARENOSA, COM CASCALHO E DETRITOS VEGETAIS, MARROM AVERMELHADO 20/07/2003 1,37 **SAPROLITO** BIOTITA GNAISSE, MICÁCEO, GRANULAÇÃO MÉDIA, MUITO ALTERADO (A4), MUITO FRATURADO (F4), APRESENTA FOLIAÇÃO BEM MARCADA, VARIEGADA FURO TERMINADO C/1,37m MEDIDAS DE FRATURAS MEDIDA DA FOLIAÇÃO N - S / 75 E N 80 E / 32 NW N 10 E / 72 SE EXECUTADO POR: **EMITENTE FUNCATE** PROJ. PROJ. <u>Aldhageos</u> **FdeM** DES. DES. TECNOLOGIA APLICADA S.A. FOLHA: 1/1 ESCALA: 1:100 REV. PERFIL GEOLÓGICO-GEOTÉCNICO RESP. **FUNCATE** EDEMIR AUGUSTO DO COUTO CREA: 0600301773 DATA: 22/07/2003 DESENHO n' -S/1096-PI-05





DES. N° EN.B/III.DS.GL.0012 REV.



Nº EMPRESA		REV.
PROJETO		DATA
R.I	.H.	15 / 09
PROJETISTA	DES.	DATA
P.S	.S.	15 / 09
VERIFICAÇÃO		DATA
G.I	/R.L.H.	15 / 09
APROVAÇÃO		
G.I		

	VERIFICAÇÃO DE COORDENAÇÃO							
,	ÁREA			VIL		MECÂNICA	e, ézote	
	AREA	ESTRUT.	GEOTEC.	GEOLOG.	HIDRÁUL	MECANICA	ELETRIC	
	NOME		1			0.	6.	
	VISTO	12	1	₹ @00	PHLY	Julia	0	
	DATA	/ /	1 1	1 1	1 1	1 1	7 1	



VERIFICAÇÃO		DATA	
VERIFICAÇÃO A.A.S.F.			15 / 09 / 03
APROVAÇÃO	DES.	DATA	
R.A.A.		•	15 / 09 / 03
APROVAÇÃO		DATA	
A.C.V.			15 / 09 / 03

PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

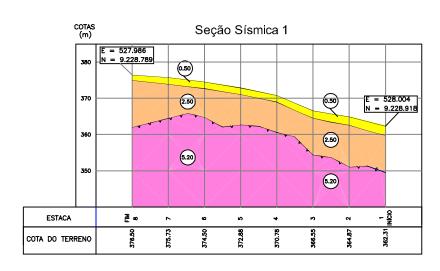
PROJETO BÁSICO

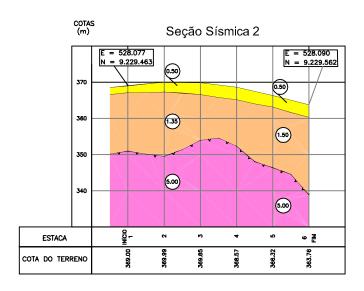
TRECHO III - EIXO NORTE PLANTA DE LOCALIZAÇÃO DO LEVANTAMENTO GEOFÍSICO

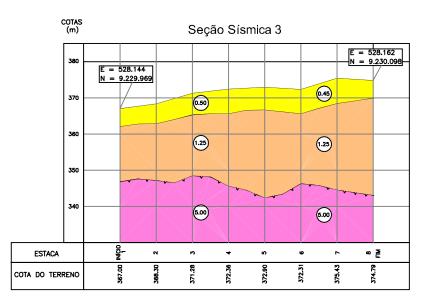
SUBSTITUI	SUBSTITUÍDO POR	ESCALA 1:1.000
™ EN.B/III.I	DS.GL.0012	REV. 0/A

DES N₀ EN B\III DS CF 0013 BEA

Aqueduto Cipó







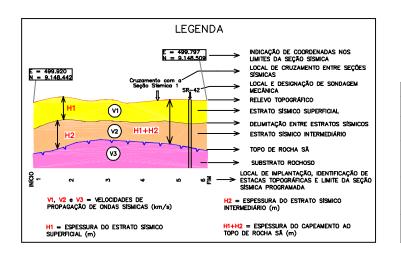
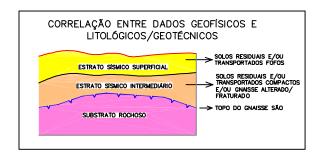
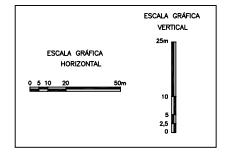


TABELA (TABELA DE ESCARIFICABILIDADE ELABORADA PARA SOLOS E ROCHAS						
Velocidade (km/s)			Categoria de Escavação e Desmonte				
0,37 c 0,63	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS, FOFOS	ESCAVÁVEL	1'				
0,80 a 1,60	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	10				
1,90 a 2,50	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	21				
4,60 a 5,2	gnaisse são	NÃO ESCARIFICÁVEL. DESMONTE SÓ A EXPLOSIVO	3:				







FUNCATE

PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS

DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO

TRECHO III - EIXO NORTE

AQUEDUTO CIPÓ SEÇÃO SÍSMICA 1, SEÇÃO SÍSMICA 2

E SEÇÃO SÍSMICA 3

EN.B/III.DS.GL.0013

VERIFICAÇÃO A.A.S.F.

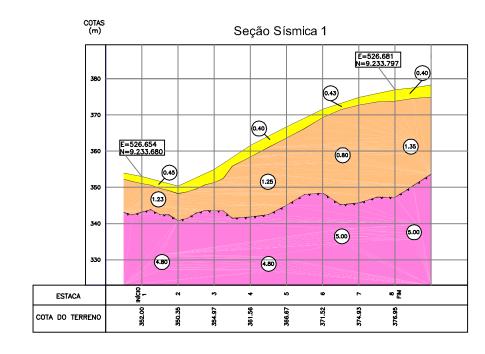
FUNDAÇÃO DE CIÊNCIA, APLICAÇÕES E TECNOLOGIA ESPACIAIS

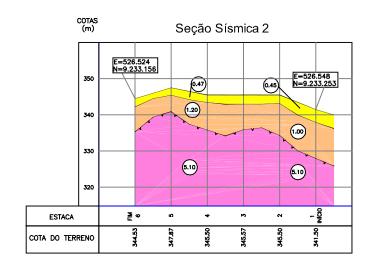
DATA 15 /09 / 03

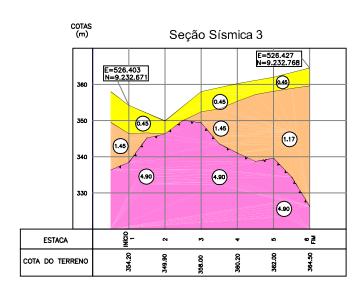
0/A

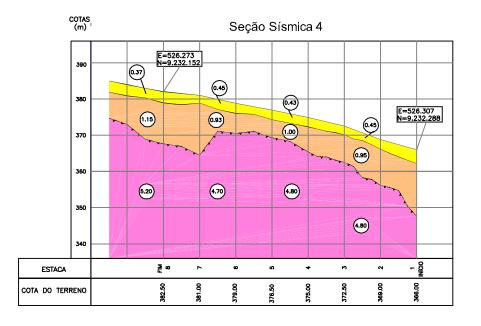
DES No EN BIII DS GT 0014 BEA

Aqueduto Bom Jardim









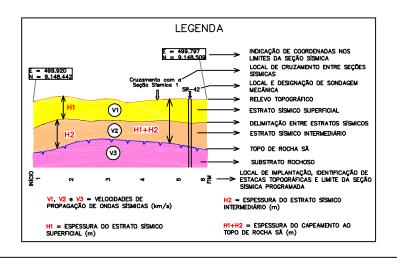
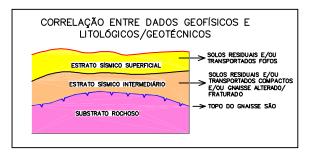
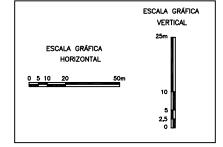


TABELA DE ESCARIFICABILIDADE ELABORADA PARA SOLOS E ROCHAS						
Velocidade (km/s)	Designação Genérica	Caracterização	Categoria de Escavação e Desmonte			
0,37 a 0,63	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS, FÓFOS	ESCAVÁVEL	1 °			
0,80 a 1,60	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	1º			
1,90 a 2,50	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	21			
4,60 a 5,2	gnaisse são	NÃO ESCARIFICÁVEL DESMONTE SÓ A EXPLOSIVO	3 °			









VERIFICAÇÃO	A.A.S.F.			15 / 09 / 03
APROVAÇÃO		DES.	DATA	
	R.A.A.			15 / 09 / 03
APROVAÇÃO			DATA	
· ·	A.C.V.			15 / 09 / 03

PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

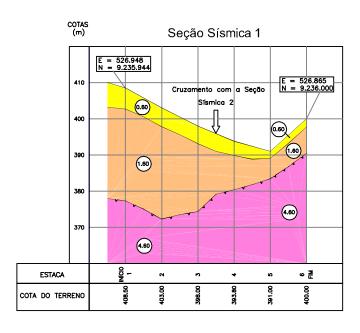
PROJETO BÁSICO

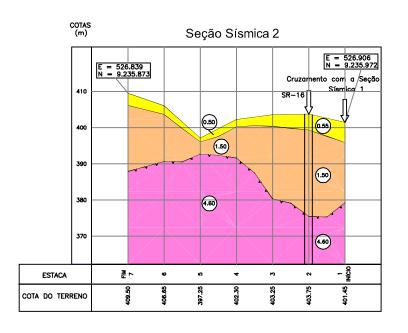
TRECHO III - EIXO NORTE AQUEDUTO BOM JARDIM SEÇÃO SÍSMICA 1, SEÇÃO SÍSMICA 2 SEÇÃO SÍSMICA 3 E SEÇÃO SÍSMICA 4

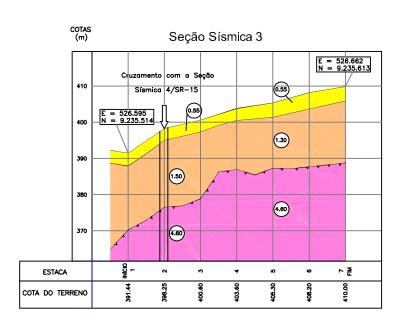
SUBSTIT	rui	SUBSTITUÍDO POR	ESCALA	V=1:500 H=1:1,000
Nº	EN.B/III.	DS.GL.0014	REV.	0/A

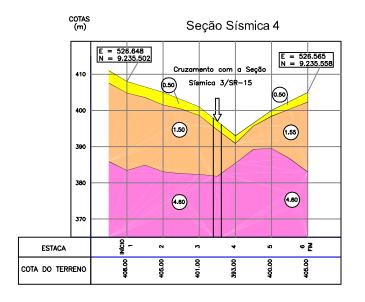
DES No EN B/III DS GT 0012 BEAT

Túnel Serra da Areia









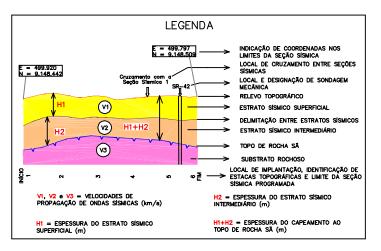
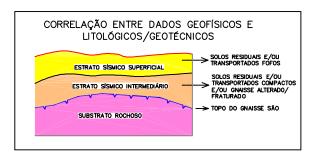
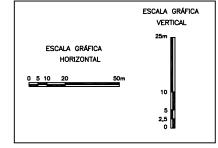


TABELA DE ESCARIFICABILIDADE ELABORADA PARA SOLOS E ROCHAS						
Velocidade (km/s)	Designação Genérica	Caracterização	Categoria de Escavação e Desmonte			
0,37 a 0,63	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS, FÓFOS	ESCAVÁVEL	19			
0,80 a 1,60	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	1°			
1,90 a 2,50	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	21			
4,60 a 5,2	GNAISSE SÃO	NÃO ESCARIFICÁVEL. DESMONTE SÓ A EXPLOSIVO	3°			







PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO

TRECHO III - EIXO NORTE AQUEDUTO SERRA DA AREIA

SEÇÃO SÍSMICA 1, SEÇÃO SÍSMICA 2

SEÇÃO SÍSMICA 3 E SEÇÃO SÍSMICA

EN.B/III.DS.GL.0015

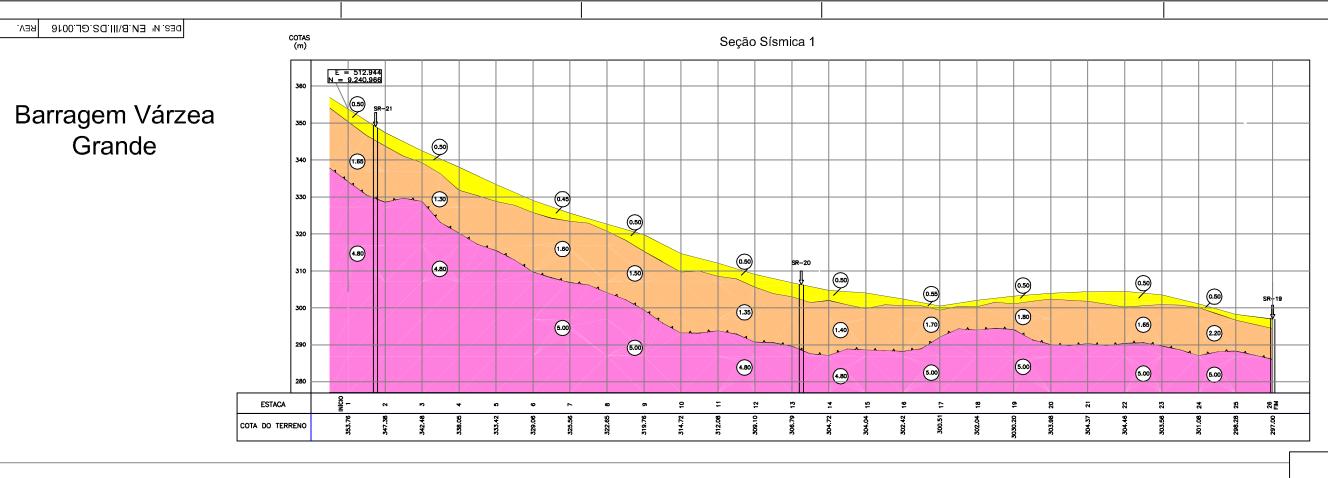
15 / 09 / 03

15 / 09 / 03

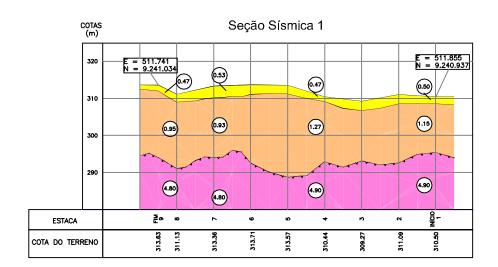
0/A

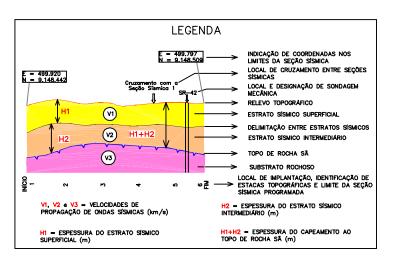
VERIFICAÇÃO A.A.S.F.

APROVAÇÃO A.C.V.

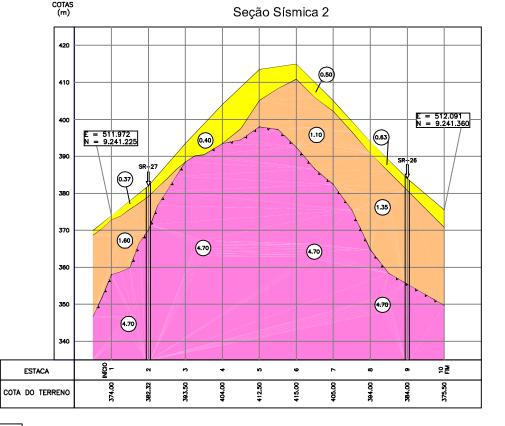


UHE Salgado I

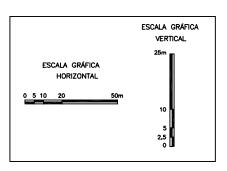








CORRELAÇÃO ENTRE DADOS G LITOLÓGICOS/GEOTÉCN	
ESTRATO SÍSMICO SUPERFICIAL ESTRATO SÍSMICO INTERMEDIÁRIO SUBSTRATO ROCHOSO	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS FOFOS SOLOS RESIDUAIS E/OU → TRANSPORTADOS COMPACTOS E/OU GNASSE ALTERADO/ FRATURADO → TOPO DO GNAISSE SÃO





PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO

VERIFICAÇÃO A.A.S.F.

TRECHO II - EIXO NORTE

BARRAGEM VARZEA GRANDE SEÇÃO SÍSMICA 1

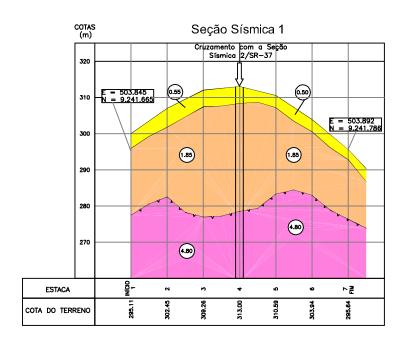
UHE SALGADO J

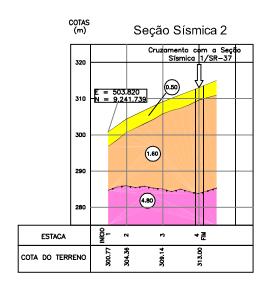
SEÇÃO SÍSMICA 1, SEÇÃO SÍSMICA 2
E SEÇÃO SÍSMICA 3
ESTITUI SUBSTITUIDO POR ESCALA

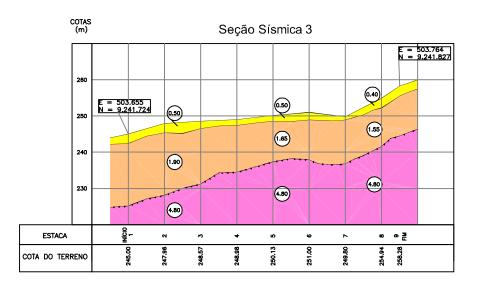
EN.B/III.DS.GL.0016 REV. 0/A

DES. N° EN.B/III.DS.GL.0017 REV.

UHE Salgado II







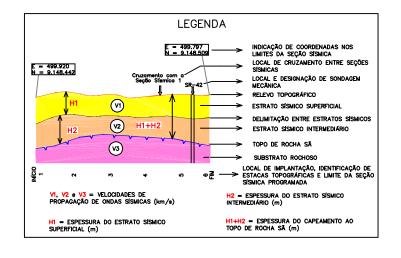
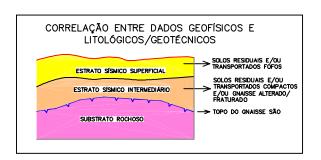
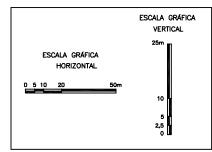
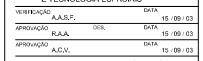


TABELA DE ESCARIFICABILIDADE ELABORADA PARA SOLOS E ROCHAS						
Velocidade (km/s)	Designação Genérica	Caracterização	Categoria de Escavação e Desmonte			
0,37 a 0,63	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS, FÓFOS	ESCAVÁVEL	1'			
0,80 a 1,60	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	1°			
1,90 a 2,50	SOLOS RESIDUAIS E/OU TRANSPORTADOS COMPACTOS, E/OU GNAISSE ALTERADO E/OU FRATURADO	ESCARIFICÁVEL	2 °			
4,60 a 5,2	gnaisse são	NÃO ESCARIFICÁVEL. DESMONTE SÓ A EXPLOSIVO	3'			









PROJETO DE TRANSPOSIÇÃO DE ÁGUAS DO RIO SÃO FRANCISCO PARA O NORDESTE SETENTRIONAL

PROJETO BÁSICO

TRECHO III - EIXO NORTE UHE SALGADO II SEÇÃO SÍSMICA 1, SEÇÃO SÍSMICA 2 E SEÇÃO SÍSMICA 3

SUBSTI	TUI	SUBSTITU İ DO POR	ESCALA	V=1:500 H=1:1.000
1º	EN.B/III.DS.GL.0017		REV.	0/A