

GOVERNO DO ESTADO



CEARÁ
AVANÇANDO NAS MUDANÇAS

GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ
SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS - SRH

PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM MACACOS

TOMO IV - RELATÓRIO GERAL

VOLUME III - ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS

ENGEPROL

FORTALEZA- CE
ABRIL DE 1999

GOVERNO DO ESTADO



GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ

SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS - SRH

PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM MACACOS

TOMO IV RELATÓRIO GERAL

VOLUME III ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS E ORÇAMENTO

Nota 02480 - Prep (X) Scan () Index ()
Projeto Nº 0237104103
Volume _____
Qtd A4 _____ Qtd. A3 _____
Qtd A2 _____ Qtd A1 _____
Qtd A0 _____ Outros _____

FORTALEZA
Junho/99



0237/04/03
ex.2

ÍNDICE

000003

INDICE

APRESENTAÇÃO	10
1 - INTRODUÇÃO.. . . .	12
2 – CONDIÇÕES GERAIS E SERVIÇOS PRELIMINARES.....	14
2 1 - Definições	15
2 2 - Normas Gerais	16
2 3 - Fiscalização.	18
2.4 - Termos Gerais de Medição e Pagamento	20
2 4 1 - Serviços não Medidos	21
2 5 - Serviços Topográficos	23
2 5 1 - Medição e Pagamento	24
2.6 – Caminhos de Serviços	24
2 6 1 - Medição e Pagamento	25
2 7 - Ensaio Especiais e Sondagens Complementares	25
2 8 - Mobilização e Desmobilização	26
2 9 - Implantação e Manutenção do Canteiro das Obras.	26
2 9 1 - Medição e Pagamento	30
2 10 - Laboratório	30
2 11 - Placas Alusivas à Obra.. . . .	33
2 11 1 - Medição e Pagamento	33
2 12 - Equipamento Necessário a Execução da Obra..	34
3 – DESMATAMENTO, DESTOCAMENTO E LIMPEZA.. .. .	35
3 1 - Limpeza	37
3 1 1 - Medição e Pagamento	38
3 2 - Remoção e Terra Vegetal - Expurgo	38
3 2 1 - Medição e Pagamento	39
4 – ESTRADAS DE ACESSOS	40
4 1 - Generalidades	41
4 2 - Subleito	41
4 3 - Revestimento de Cascalho	41
4 3 1 - Materiais	41
4 3 2 - Execução	42
4 3 3 - Acostamento	42
4 4 - Medição e Pagamento	43

5 – ESCAVAÇÃO, LIMPEZA E TRATAMENTO SUPERFICIAL DAS ÁREAS DAS FUNDAÇÕES	44
5 1 - Escavações e Preparo das Fundações	45
5 2 - Área Sob Fundações nas Ombreiras	45
5 3 - Área Sob o Tapete Drenante de Jusante	46
5.4 - Área sob Maciço Compactado e Trincheira e Tapete de Montante	47
5 5 - Áreas das Escavações Obrigatórias da Barragem e Sangradouro	48
5 5 1 - Generalidades	48
5 5 2 - Materiais	48
5 5 3 - Equipamento	50
5 5 4 – Execução	50
5 5 5 - Medição e Pagamento	50
5 6 - Áreas de Bota-fora	53
5 7 - Sistema de Rebaixamento do Lençol Freático	53
5 7 1 - Medição e Pagamento	55
5 8 – Injeções de Cimento	55
5 8 1 - Definições Básicas	55
5 9 - Procedimentos Executivos Gerais	58
5 9 1 - Perfuração	59
5 9 2 - Lavagem	61
5 9 3 - Ensaio de Perda D'Água	62
5 9 4 - Injeção	64
5 10 - Materiais de Injeção	68
5 10 1 - Características Individuais e Forma de Armazenamento	68
5 10 2 - Dosagem das Caldas e Argamassas	69
5 11 - Critérios e Metodologia de Tratamento	70
5 11 1 - Injeções de Impermeabilização	72
5 12 - Controle de Qualidade	73
5 12 1 - Perfuração	73
5 12 2 - Caldas e Argamassas	73
5 13 - Registro dos Serviços	74
5 13 1 - Lavagem	74
5 13 2 - Ensaio de Perda D'Água	74
5 13 3 - Injeção	75
5 13 4 - Furos Executados com Equipamento Rotativo	75
5 13 5 - Medição e Pagamento	75
6 – ÁREA DAS FUNDAÇÕES PARA EXECUÇÃO DAS OBRAS DE CONCRETO	76

6 1- Objetivos	77
6 2 - Escavação e Preparo Das Fundações	77
6 3 - Medição e Pagamento	78
7 – OBRAS DE TERRA E ENROCAMENTO....	79
7 1 - Compactação das Primeiras Camadas	80
7 1 1 - Maciço Terroso e Trincheira	80
7.2 - Filtros, Transições e Enrocamento	81
7 2 1 - Filtros e Transições	81
7 2 2 - Enrocamento	81
7 3 - Materiais para Construção da Barragem	82
7 3 1 - Utilização e Rejeição do Material Escavado	82
7 3 2 - Material Terroso para o Maciço	82
7 3 3 - Areia para Filtro	83
7 3 4 - Britas	83
7 3 5 - Materiais para Enrocamento	84
7 3 6 - Medição e Pagamento	85
7 4 - Limpeza Superficial e Exploração das Áreas de Empréstimo	85
7 5 - Aterro Experimental	86
7 5 1 - Equipamentos	86
7 5 2 - Ensaio Preliminares	87
7 5 3 - Geometria e Execução do Aterro	87
7 5 4 - Controle e Ensaio de Compactação	87
7 6 - Lançamento, Controle de Umidade e Compactação	88
7 6 1 - Lançamento	88
7 7 - Compactação	91
7 7 1 - Maciço Terroso	91
7 7 2 - Compactação de Enrocamento	95
7 7 3 - Compactação das Zonas de Filtro e Transições	95
7 7 4 - Compactação das Zonas de Abraço do Maciço com as Obras de Concreto	98
7 7 5 - Medição e Pagamento	98
7 8 - Escavação e Recobrimento da Galeria da Tomada D'água	98
7 9 - Momento Extraordinário de Transporte	99
7 9 1 - Generalidades	99
7 9 2 - Medição	100
7 9 3 - Pagamento	100
7 10 - Regularização de Taludes	100
7 10 1 - Medição e Pagamento	101

7 11 - Revestimento do Coroamento	101
7 11 1 - Medição e Pagamento	102
7 12 - Fornecimento e Colocação de Meio Fio	102
7 12 1 - Medição e Pagamento	103
7 13 - Calhas para Drenagem	103
7 13 1 - Calhas em Pedra Rejuntada com Argamassa de Cimento	103
8 – SERVIÇOS EM CONCRETO	105
8 1 - Generalidades	106
8 2 - Composição do Concreto	106
8.3 - Classes de Concreto	106
8 4 - Proporção das Misturas	107
8.5 - Consistência do Concreto...	107
8.6 - Trabalhabilidade do Concreto	107
8.7 - Materiais	108
8 7 1 - Cimento	108
8 7 2 - Agregados	108
8 7 3 - Água	112
8 7 4 - Aditivos	112
8 8 - Dosagem e Mistura do Concreto...	112
8 8 1 – Generalidades	112
8 8 2 - Dosagem	113
8 8 3 - Traço	113
8 8 4 - Equipamento	113
8 8 5 - Mistura	114
8 9 - Transporte do Concreto...	117
8 9 1 - Generalidades	117
8 10 – Lançamento	119
8 10 1 - Generalidades	119
8 10 2 - Meios de Lançamento	119
8 10 3 - Lançamento Convencional	120
8 10 4 - Concreto Lançado sobre a Terra	120
8 11 - Adensamento do Concreto.	120
8 12 - Juntas	121
8 12 1 - Juntas de Construção (Juntas Frias)	121
8 12 2 - Juntas de Dilatação e Retração	123
8 13 - Cura do Concreto	123
8 14 - Controle	124

8 15 - Acabamentos	125
8 15 1 - Tomada D'agua	125
8 15 2 - Irregularidades no Concreto	125
8 15 3 - Superfícies Feitas com Formas	126
8 15 4 - Reparos no Concreto	126
8 16 - Medição e Pagamento	126
8 17 - Argamassa de Cimento	127
8 17 1 - Generalidades	127
8 17 2 - Componentes	127
8 17 3 - Execução e Controle	128
8 17 4 - Medição e Pagamento	128
8 18 - Formas e Escoramentos	129
8 18 1 - Formas	129
8 18 2 - Escoramentos	131
8 19 - Armaduras para Concreto Armado	131
8 19 1 - Condições para Aceitação	131
8 19 2 - Execução e Montagem da Armação	132
9 - JUNTA ELÁSTICA PRÉ-MOLDADA PARA CONCRETO	134
9 1 - Generalidades	135
9 2 - Características Construtivas	135
9 3 - Testes	135
9 4 - Inspeção	135
9 5 - Dados a Serem Apresentados com a Proposta	136
9 6 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento	136
9 7 - Garantias	137
9 8 - Medição e Pagamento	137
10 - EQUIPAMENTO HIDRÁULICO/MECÂNICO	138
10 1 - Escopo	139
10 2 - Geral	139
10 3 - Inspeção	140
10 4 - Grade de Proteção	140
10 4 1 - Medição e Pagamento	141
10 5 - Stop Logs	141
10 5 1 - Medição e Pagamento	141
10 6 - VÁLVULA BORBOLETA	141
10 6 1 - Generalidades	141
10 6 2 - Características das Válvulas Borboleta	142

10 6 3 - Peças Sobressalentes das Válvulas	143
10 6 4 – Testes	143
10 6 5 - Inspeção	144
10 6 6 - Dados a serem Apresentados com a Proposta	144
10 6 7 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento	145
10 6 8 - Documentos Técnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação	145
10 6 9 - Garantias	146
10 6 10 - Medição e Pagamento	146
10 7 - Registro de Gaveta com "By-pass" (Válvulas de Gaveta)	147
10 7 1 – Escopo	147
10 7 2 - Geral	147
10 7 3 - Características das Válvulas	148
10 7 4 - Peças Sobressalentes das Válvulas	148
10 7 5 - Testes	149
10 7 6 - Inspeção	149
10 7 7 - Dados a serem Apresentados com a Proposta	150
10 7 8 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento	151
10 7 9 - Documentos Tecnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação	151
10 7 10 - Garantias	151
10 7 11 - Medição e Pagamento	152
10 8 - Juntas de Desmontagem Travadas	152
10 8 1 - Generalidades	152
10 8 2 - Características Construtivas	152
10 8 3 – Testes	152
10 8 4 - Inspeção	153
10 8 5 - Dados a serem Apresentados com a Proposta	153
10 8 6 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento	154
10 8 7 - Documentos Tecnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação	154
10 8 8 - Garantias	154
10 8 9 - Medição e Pagamento	155
10 9 - Tubos de Aço	155
10 9 1 - Normas	155
10 9 2 - Materiais	155
10 9 3 – Fabricação	155

10 9 4 - Revestimento Interno	156
10 9 5 - Montagem de Tubos	157
10 9 6 - Revestimento Externo	157
10 9 7 - Controle de Qualidade	158
10 9 8 - Da Fiscalização e Testes durante a Fabricação e Montagem em Campo	158
10 9 9 - Considerações Finais	158
10 9 10 - Medição e Pagamento	158
11 – DESMATAMENTO RACIONAL DA BACIA HIDRÁULICA	159
11 1 - Introdução	160
11 2 - Diagnóstico Florístico e Faunístico	160
11 3 - Implantação de Herbário.	162
11 4 - Demarcação das Áreas de Desmatamento.. . . .	164
11 5 - Corredores de Escape da Fauna	165
11 6 - Operação de Salvamento da Fauna	166
11 7 - Proteção de Trabalhadores e da População Periférica	168
11 8 - Métodos de Desmatamento	170
11.9 - Recursos Florestais Aproveitáveis	173
11 10 - Medição e Pagamento	175
12 – RECUPERAÇÃO DAS ÁREAS DE JAZIDAS, DE EMPRÉSTIMOS, BOTA-FORAS E CANTEIRO DE OBRAS	176
12 1 - Introdução	177
12 2 - Reabilitação das Áreas de Jazidas de Empréstimo.	177
12 3 - Atividade Mineral x Controle Ambiental.	180
12 3 1 - Medidas a serem adotadas na Fase de Implantação	180
12 3 2 - Medidas a serem adotadas na Fase de Lavra (Operação e Manuseio)	181
12 3 3 - Controle de Deposição de Rejeitos (Bota-Foras)	182
12 3 4 - Controle de Deslizamentos de Encostas	185
12 3 5 - Sistema de Drenagem	186
12 4 - Reabilitação de Áreas Mineradas.	186
12 5 - Disposição Adequada da Infra-estrutura e Recomposição da Área do Canteiro de Obras	188
13 – ORÇAMENTO	190



APRESENTAÇÃO

APRESENTAÇÃO

A ENGEPROL Ltda apresenta, a seguir, o Projeto Executivo da Ampliação da Reserva Hídrica do Sistema Carrapateiras/Macacos, no município de Ibaretama, no estado do Ceará, objeto do Contrato nº 079/97-SRH- Secretaria dos Recursos Hídricos

O referido projeto está apresentado nos seguintes documentos

TOMO I – Relatório dos Estudos Preliminares

TOMO II – Relatórios dos Estudos Básicos

VOLUME I – Estudos Topográficos

VOLUME II – Estudos Geológicos e Geotécnicos

VOLUME III – Estudos Hidrológicos

TOMO III – Relatório da Concepção Geral do Projeto

TOMO IV – Relatório Geral

VOLUME I – Descrição Geral do Projeto

VOLUME II – Memorial de Cálculo

VOLUME III – Especificações Técnicas e Orçamento

VOLUME IV – Desenhos

TOMO V – Relatório Síntese

O presente relatório refere-se ao TOMO IV – Relatório Geral

VOLUME III – Especificações Técnicas e Orçamento

1 - INTRODUÇÃO

1 – INTRODUÇÃO

As obras a que se referem as presentes Especificações Técnicas, compreendem as obras civis e hidromecânicas do Projeto Executivo da Barragem Macacos, situada no município de Ibaretama, no Estado do Ceará

As presentes especificações têm por objetivo o estabelecimento das condições técnicas básicas que, juntamente com os Desenhos do Projeto e eventuais instruções complementares de campo por parte da SUPERVISORA (Consultora) e da FISCALIZAÇÃO, deverão ser obedecidas durante a construção das Obras, a fim de garantir o cumprimento das mesmas de acordo com as características do projeto, e dos parâmetros de cálculo da barragem

Os preços unitários apresentados nas planilhas do orçamento tiveram como base a tabela de custos fornecidas pela SRH – CE, com data base de Maio/99 e BDI 0%

Quando alguns serviços não tinha preço fornecidos pela SRH/CE, o mesmo era composto ou então feito por coleta de mercado para obtenção do mesmo

2 – CONDIÇÕES GERAIS E SERVIÇOS PRELIMINARES

2 - CONDIÇÕES GERAIS E SERVIÇOS PRELIMINARES

2.1 - Definições

Nestas especificações, ou em quaisquer documentos ou instrumentos dos quais elas façam parte, os termos abaixo terão os seguintes significados e interpretações

SRH - SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS

É o órgão público contratante responsável pelo empreendimento em questão, dispondo de todos os títulos de propriedades correspondentes. É de sua responsabilidade a definição e a delimitação dos serviços a serem executados

SUPERVISORA

É a empresa contratada pela SRH para acompanhar a construção e garantir a obediência ao projeto e especificações técnicas. Deverá emitir relatórios mensais de acompanhamento da obra, conforme os modelos definidos pela FISCALIZAÇÃO, e elaborar o projeto "As Built"

FISCALIZAÇÃO

Equipe atuando sob a autoridade da SRH, indicada para exercer a FISCALIZAÇÃO das obras

EMPREITEIRA

É a empresa responsável pela execução de todos os serviços especializados, mediante Contrato assinado com a SRH

A EMPREITEIRA ou seu representante deverá estar permanentemente no canteiro, enquanto durarem os trabalhos, e responderá pela correta execução dos mesmos, sob todos os pontos de vista

Este representante na obra deve estar qualificado para receber as instruções da FISCALIZAÇÃO e executa-las em nome da EMPREITEIRA, assim como para assinar relatórios e medições

CONTRATO

Documento subscrito pela SRH e pela CONSTRUTORA, de acordo com a legislação em vigor, e que define as obrigações de ambas as partes, com relação à execução das obras a que se referem estas ESPECIFICAÇÕES

DOCUMENTOS DE CONTRATO

Conjunto de todos os documentos que definem e regulam a execução da obra, compreendendo as ESPECIFICAÇÕES, os desenhos de projeto, a proposta da CONSTRUTORA, o cronograma de obras, ou quaisquer outros suplementares que se façam necessários a execução da obra de acordo com as condições contratuais

ESPECIFICAÇÕES

As instruções, diretrizes, exigências, métodos e disposições detalhadas quanto a maneira de execução dos trabalhos

FABRICANTE

Empresa encarregada do fornecimento, na base de contrato com a SRH ou com a EMPREITEIRA, de materiais, máquinas e equipamentos, inclusive estruturas pré-fabricadas, completas ou parciais

CONTRATANTE

É a SRH, órgão público responsável pelo empreendimento em questão

2.2 - Normas Gerais

Fazem parte das presentes Especificações todas as Normas, Regulamentos, Especificações, Métodos e Terminologias da Associação Brasileira de Normas Técnicas -

ABNT, em sua mais recente edição, publicadas até a data de lançamento da concorrência para construção da barragem

Na falta de Normas Brasileiras, para assuntos específicos, serão adotadas normas, regulamentos e padrões técnicos de outras organizações nacionais e/ou estrangeiras de aceitação universal, a critério da FISCALIZAÇÃO e após aprovação da CONTRATANTE

As especificações, normas, métodos, padrões ou códigos de associações ou órgãos abaixo relacionados, quando mencionados, poderão ser citados apenas pelo uso das abreviações transcritas a seguir

- American Association of State Highway Officials - AASHO
- American Concrete Institute - ACI,
- American Institute of Electrical Engineers - AIEE,
- American National Standard Institute - ANSI,
- American Institute of Steel Construction - AISC,
- American Railways Engineers Association - AREA,
- American Society of Civil Engineers - ASCE,
- American Society of Heating, Refrigerating and Air Engineers - ASHRAE,
- American Society of Mechanical Engineers - ASME,
- American Society for Testing Materials - ASTM,
- American Water Works Association - AWWA,
- American Welding Society - AWS,
- American National Standards Institute - ANSI,
- Associação Brasileira de Normas Técnicas - ABNT,
- Norma Brasileira - NB,
- Método Brasileiro - MB,
- Especificação Brasileira - EB,
- Especificação Brasileira Recomendada - EB-R,
- Norma Brasileira Recomendada - NB-R,
- Associação Brasileira de Cimento Portland - ABCP,
- Associação Brasileira de Geologia de Engenharia - ABGE,
- Associação Brasileira de Mecânica de Solos - ABMS,
- Association Française de Normalisation - AFNOR,
- British Standards - BS,
- California Department of Water Resources - CDWR,
- Comité Européen du Béton - CEB,

- Concrete Reinforcing Steel Institute - CRSI,
- Departamento Nacional de Estradas de Rodagem - DNER,
- Deutsche Industrie Normem - DIN,
- Electricite de France - EDF,
- International Organization for Standardization - ISO,
- Institute of Electrical and Electronic Engineers - IEEE,
- Instituto Brasileiro de Concreto - IBRACON,
- Instituto de Pesquisas Tecnológicas - IPT (São Paulo),
- Internacional Committee on Large Dams - ICOLD,
- Internacional Electrotechnical Commission - IEC,
- National Board of Fire Underwriters - NBFU,
- National Electric Code - NEC,
- National Electrical Manufacturers Associations - NEMA,
- Society of Nondestructive Tests - SNT,
- United States Army Corps of Engineers - USACE,
- United States Bureau of Reclamation - USBR,
- United States Federal Specifications - USFS

2.3 - Fiscalização

A SRH mantera FISCALIZAÇÃO permanente sobre todos os trabalhos para assegurar o cumprimento do projeto e das especificações durante a construção. Essa FISCALIZAÇÃO sera exercida por equipe especializada, dirigida por engenheiros inteirados das premissas do projeto e dos dimensionamentos respectivos que terão a seu cargo decisões sobre certos pormenores de grande importância para o bom comportamento da obra. Tais decisões serão apoiadas na observação local, completada, sempre que necessário, por investigações específicas de campo e laboratorio e, sobretudo, na compreensão global do projeto e das funções de cada um dos elementos do projeto.

São funções da FISCALIZAÇÃO

Zelar pela fiel execução das obras com pleno atendimento as especificações respectivas,

Controlar a qualidade dos materiais utilizados e dos serviços executados, rejeitando aqueles por ela julgados não satisfatórios,

Assistir a EMPREITEIRA na escolha dos métodos executivos mais adequados,

Exigir da EMPREITEIRA a modificação de técnicas de execução inadequadas, a critério da FISCALIZAÇÃO, e a recomposição dos serviços não satisfatórios,

Assistir a Supervisão nos eventuais recursos os projetos e normas técnicas, adaptando-os a situações específicas de local e momento,

Exigir todos os ensaios necessários ao controle da construção da obra e interpreta-los devidamente

Os agentes da FISCALIZAÇÃO da SRH terão poderes suficientes para impedir ou mandar suspender os trabalhos, desde que eles não estejam sendo realizados de acordo com estas Especificações. A EMPREITEIRA poderá contestar por escrito, se assim o entender, de impedimento ou suspensão dos trabalhos mas, até que o assunto seja resolvido pelo delegado mais categorizado da SRH junto as obras, a EMPREITEIRA acatará a decisão do agente da FISCALIZAÇÃO. Em qualquer caso a contestação não poderá ser utilizada como motivo para justificação de atrasos ou para qualquer outra reivindicação

Qualquer omissão ou falta por parte da FISCALIZAÇÃO em reprovar ou rejeitar qualquer trabalho ou material que não satisfaça as condições das Especificações, não implicará na sua aceitação, devendo a EMPREITEIRA remover, à sua custa, e a qualquer momento, qualquer trabalho ou material condenado pela FISCALIZAÇÃO, por estar em desacordo com as especificações, e reconstruir ou substituir o mesmo sem direito a qualquer pagamento extra

A FISCALIZAÇÃO, em face dos dados colhidos nos diversos setores das obras, durante sua execução, poderá emitir ESPECIFICAÇÕES complementares, de modo a ajustar as presentes, a novas condições que porventura se apresentem no decorrer dos trabalhos

Estas passarão a integrar as ESPECIFICAÇÕES, como se delas fizessem parte, e serão entregues por escrito a CONSTRUTORA. Caso não modifiquem substancialmente as atividades, e também não venham a modificar os valores integrantes das composições de preços apresentadas a época da concorrência e que servirão de base para os custos de serviços idênticos ou semelhantes, a critério da SRH, a natureza dos serviços a executar, não caberá a CONSTRUTORA qualquer reivindicação ou reclamação

A CONSTRUTORA se obriga a executar quaisquer trabalhos de construção que não estejam detalhados nas ESPECIFICAÇÕES ou plantas, direta ou indiretamente, mas que sejam necessários a devida realização das obras em apreço, de modo tão completo como se estivessem delineados e descritos

A CONSTRUTORA empenhar-se-á em executar tais serviços em tempo hábil para evitar atrasos em outros trabalhos que deles dependam

Os custos adicionais, por acaso, decorrentes destas atividades, se demonstrado não estarem inclusos nos preços propostos, serão apreciados pela FISCALIZAÇÃO, que analisará o melhor procedimento para salda-los, evidentemente dentro dos recursos do contrato, em acordo com as composições de preços, no que respeita a serviços, etapas ou materiais já propostos à época da licitação, e no caso de atividades não constantes de nenhum item a nova composição deverá ter formatação e conteúdo semelhante a todas as outras respeitando-se os mesmos percentuais para despesas indiretas e outros elementos já antes apresentados

O exercício da FISCALIZAÇÃO não exime a CONSTRUTORA das responsabilidades que lhe cabem durante o período construtivo nos termos destas ESPECIFICAÇÕES, e da responsabilidade por cinco anos, pela solidez e segurança da obra, nos termos do artigo 1245 do Código Civil

2.4 - Termos Gerais de Medição e Pagamento

Consideram-se incluídas, nos preços unitários estabelecidos para os diversos itens do quadro de quantidades, todas e quaisquer obras, de natureza provisória, não constantes do projeto e/ou destas Especificações Técnicas

Serão elaborados e apresentados à SRH, relatórios mensais, contendo os boletins de medições, os quais deverão conter as quantidades dos serviços com suas unidades específicas de medição realizados no período

O pagamento se processará após a apresentação do relatório mensal à SRH

A EMPREITEIRA deverá ter em conta que os itens relacionados no quadro de quantidades devem cobrir todos os custos das diversas etapas do projeto e obras correspondentes

As quantidades de trabalho previstas, constantes dos volumes do projeto são indicações de ordem de grandeza dos trabalhos a executar e, em hipótese alguma, quaisquer diferenças entre elas e as reais poderão ser arguidas para fins de reajustamento dos preços unitarios ou para prorrogação dos prazos previstos

Não serão admitidas solicitações de indenizações, salvo nos casos especificados e estabelecidos nos documentos de contrato

Todos os serviços serão medidos e pagos conforme unidades e preços unitarios contidos nas planilhas de orçamentação das obras

À SRH reserva-se o direito de revisar e complementar o projeto e as normas técnicas, sem que tais revisões entretanto introduzam alterações sensíveis quanto a natureza dos serviços durante a construção. Tais revisões serão apresentadas em desenhos e instruções escritas e não poderão servir como justificativa de acréscimos nos preços unitários ou de atrasos

A EMPREITEIRA poderá, justificando detalhadamente por escrito, propor alterações de pormenores construtivos que entender convenientes, só podendo as mesmas serem executadas depois da aprovação por escrito da SRH. A demora na aprovação ou a não aprovação da alteração proposta, por parte da SRH, não poderá servir de justificativa para atrasos no cumprimento dos prazos estabelecidos ou a outra qualquer reivindicação

Todas as dimensões, cotas e quantidades dos documentos do projeto, deverão ser verificadas pela EMPREITEIRA, antes do início dos serviços

A EMPREITEIRA obriga-se a executar quaisquer trabalhos de construção que não estejam detalhados, direta ou indiretamente nas especificações ou nos desenhos de projetos mas que sejam necessários à realização da obra em apreço, de modo tão completo como se estivesse particularmente definido e descrito

2.4.1 - Serviços não Medidos

Além daqueles especificamente citados no texto dos diversos capítulos que compõem este volume, os custos dos serviços relacionados a seguir deverão ser considerados e distribuídos nos preços unitarios e taxas apresentadas para a execução das diversas etapas das obras e não serão medidos e, tampouco, pagos separadamente. Para tal, a EMPREITEIRA

devera inspecionar o local, afim de melhor quantificar a participação de cada item nos custos da obra

Desmatamento da area de instalação do canteiro de obras e remoção de todo o material, para locais convenientes, inclusive estocagem do solo vegetal para futuro emprego em areas a serem reflorestadas.

Montagem e desmontagem de andaimes e escoramentos auxiliares, construção de acessos, passagens e pontes provisórias ou de emergência e outros serviços ou obras de carater transitório, não relacionados no Projeto e/ou nas Especificações,

Dimensionamento de estruturas provisórias para construção das obras,

Locação de areas para construção das obras,

Proteção dos materiais de construção e materiais auxiliares, em estoque, contra roubo, fogo, chuva e intempéries, obediência às prescrições brasileiras nos depósitos de explosivos, gasolina, oleo, ligantes betuminosos e outros fluidos inflamáveis, provimento de segurança geral a obra,

Orientação do tráfego durante o período de construção, inclusive, iluminação e posicionamento dos guardas de trânsito, quando necessário, destruição das vias e restabelecimento do estado original, quando indicado pela FISCALIZAÇÃO,

Relocação e nivelamento do eixo do projeto, marcação de off-set e todos os serviços topograficos necessarios ao controle geométrico das diversas etapas de trabalho,

Todos os serviços de drenagem necessários à retirada da água superficial nas áreas de construção, bem como a manutenção dos taludes de cortes e/ou de aterros,

Todos os testes de materiais julgados necessários e exigidos pela FISCALIZAÇÃO, inclusive ensaios de campo e de laboratório. A EMPREITEIRA deverá instalar laboratório para ensaios de solos, agregados e concreto, de acordo com o constante no Item 2.7 deste capítulo, dimensionando sua equipe de modo a tornar possível a realização de todos os ensaios de controle, de acordo com estas Especificações. Os custos de instalação, operação e manutenção do laboratorio deverão estar incluídos no custo de cada fase ou tipo de serviço sujeito a controle na obra,

Aluguel ou aquisição de áreas destinadas a jazidas e/ou pedreiras, indicadas ou não no Projeto, e que, por conveniência da EMPREITEIRA, e com a aprovação da FISCALIZAÇÃO, venham a ser utilizadas, em qualquer das fases de construção da Barragem e/ou para construção e/ou conservação de desvios e/ou caminhos de serviços

2.5 - Serviços Topográficos

No prazo de 8 (oito) dias contados a partir da data de assinatura do contrato, a CONTRATANTE entregará à EMPREITEIRA o local e as áreas destinadas à obra, bem como, os marcos de referência para a locação planialtimétrica das obras

Na ocasião, será assinado, por ambas as partes, um termo de recebimento que especificará as condições do local, a situação dos trabalhos eventualmente já executados e a descrição dos marcos topográficos com suas coordenadas e níveis. A partir dessa entrega, a EMPREITEIRA será inteiramente responsável pelo local, nos termos previstos no contrato

Todos os marcos de referência entregues pela CONTRATANTE deverão ser protegidos por mourões, fixados no solo a 50 cm do marco e com 50 cm de altura e preservados pela EMPREITEIRA durante a execução dos trabalhos. Caso a remoção de algum marco se torne necessária para prosseguir os trabalhos, deverá o mesmo ser substituído por um novo marco, em local próximo, aprovado pela FISCALIZAÇÃO, que será amarrado aos demais existentes. A proteção e manutenção da rede de marcos topográficos e de responsabilidade da EMPREITEIRA

A EMPREITEIRA, sob sua responsabilidade, executará a locação das obras e qualquer outro serviço topográfico eventualmente necessário, a partir dos marcos de referência recebidos. Todos os danos decorrentes de erros de locação ou nivelamento, bem como, eventuais ônus de reconstrução, que em virtude deles se fizerem necessários, serão, entretanto, debitados à EMPREITEIRA, que deverá, assim, verificar previamente todos os dados e elementos fornecidos pela CONTRATANTE.

Após obedecidas as recomendações anteriores e as especificações utilizadas na locação das obras, explicitadas aqui, será executada a locação dos pontos definidores da obra indicados nas plantas de locação ou outros apontados pela FISCALIZAÇÃO

As obras serão consideradas locadas topograficamente, após terem sido efetuadas pelo menos, duas locações. Ficando entretanto a critério da FISCALIZAÇÃO, a adoção final do número de repetições de cada locação.

Tomando-se como ponto de partida o estudo executado pela SUPERVISORA, deverão estar implantados em campo uma linha de base e os eixos principais do maciço e sangradouro, nos quais estão inseridos os marcos (RN's) caracterizadores do estudo topográfico. Identificados dois destes marcos de amarração, indicados pela FISCALIZAÇÃO do projeto, inicia-se a locação da obra tomando-se como zero horizontal o marco a ré, como nas irradiações da obra.

2.5.1 - Medição e Pagamento

Estes serviços não serão cotados nem pagos em separado e os custos necessários para execução destes deverão estar incluídos no BDI, aplicados à planilha orçamentária.

2.6 - Caminhos de Serviços

Para acesso aos locais das obras, quando necessário, o EMPREITEIRO deverá construir e manter os caminhos de serviço com faixa de 6,00 m.

Caminhos de serviço são vias construídas para permitir o trânsito de equipamentos e veículos em operação, com a finalidade de interligar trechos de obras, assegurar acesso ao canteiro de serviço, empréstimos, jazidas, obras de arte, fontes de abastecimento de água e instalações industriais previstas no canteiro de obras.

Serão executados pelo EMPREITEIRO, mediante prévia autorização da FISCALIZAÇÃO, utilizando ao máximo, o traçado dos caminhos existentes e obedecendo às condições de rampa e desenvolvimento tão somente necessárias ao emprego racional dos equipamentos e veículos.

Para implantação dos caminhos de serviço, o EMPREITEIRO deverá prever a necessidade de execução dos seguintes trabalhos:

- Locação do eixo,
- Derrubada, destocamento e remoção da vegetação,

- Retirada da camada vegetal,
- Execução de passagens provisórias sobre pequenos córregos,
- Terraplenagem

Tais serviços serão executados em seu todo ou em parte, de acordo com as características do terreno, mediante exclusivo critério de julgamento da FISCALIZAÇÃO

Complementarmente, poderá ser solicitada a execução de outros serviços de pequena monta, que visem compatibilizar as condições dos caminhos de serviços ao tráfego previsto

Sem prejuízo das operações do EMPREITEIRO, caberá à FISCALIZAÇÃO, bem como aos demais usuários por ela indicados, o direito de integral circulação nos caminhos de serviço

O EMPREITEIRO será responsável pela conservação dos caminhos de serviço e devesa mantê-los em perfeitas condições de trafegabilidade durante todo o período das obras

2.6.1 - Medição e Pagamento

A implantação dos caminhos de serviço será medido, em cada caso, em quilômetro de serviço concluído, de acordo com as etapas construtivas especificadas e/ou determinadas pela FISCALIZAÇÃO

Nos preços unitários cotados pelo proponente para este serviço deverão estar incluídos os custos referentes a mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários para a execução dos serviços

2.7 - Ensaio Especiais e Sondagens Complementares

Ensaio especiais em laboratório e/ou no campo, tais como de adensamento e cisalhamento serão objeto de negociação a parte e/ou serão contratados com terceiros. O mesmo procedimento será aplicado a sondagens a percussão e/ou rotativas (com ou sem determinação de perda d'água), a critério da CONTRATANTE

2 8 - Mobilização e Desmobilização

Os serviços gerais de mobilização, no início da obra e durante a execução da mesma, e de desmobilização, quando do término dos trabalhos, compreendem as seguintes providências a serem tomadas pela EMPREITEIRA

- transporte de todo o equipamento, de propriedade da EMPREITEIRA ou de suas subempreiteiras, até o local da obra e sua posterior retirada, para o local de origem ou outro, acampamentos, vila residencial e/ou acessos e adjacências,
- movimentação de todo pessoal da EMPREITEIRA e de suas subempreiteiras até o local da obra, em qualquer tempo, e posterior regresso a seus locais de origem, inclusive transporte diário de empregados da vila residencial e/ou acampamento até o canteiro de obras e respectivo retorno diário,
- viagens e estadas, em qualquer tempo, de pessoal administrativo, de consultoria, ou qualquer outro ligado à EMPREITEIRA e a serviço da obra

Incluem, outrossim, todos os serviços indiretos de administração e coordenação, necessarias a execução das obras, realizados no local da obra ou fora dele, tais como

- planejamento, controle e coordenação,
- serviços de administração em geral, de contabilidade, de almoxarifado, de pessoal, de tesouraria, de secretaria, de expediente, de compras, de arquivo, de contratação, etc,
- preenchimento de cargos de chefia e direção de trabalhos especializados,
- complementações do projeto, investigações adicionais de qualquer natureza

Os serviços de mobilização e desmobilização não serão cotados nem pagos em separado, devendo as respectivas remunerações serem incluídas no BDI, aplicado à planilha orçamentária

2 9 - Implantação e Manutenção do Canteiro das Obras

A EMPREITEIRA terá a seu cargo a implantação e manutenção de todas as instalações, maquinas, ferramentas, veículos e pessoal necessários à correta e completa execução das obras, globalmente indicadas como instalações do canteiro de obras

O pagamento relativo a implantação, operação e manutenção do canteiro de obras será efetuado, em parcelas mensais, de acordo com o percentual de estruturas efetivamente prontas e aprovadas pela FISCALIZAÇÃO. O preço deste serviço, deverá incluir todos os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários para projetar, construir e manter as estruturas do canteiro de acordo com as especificações constantes neste documento.

O plano de construção do canteiro, bem como, de sua eventual ampliação em função das necessidades de prazos de execução das obras, será de inteira responsabilidade da EMPREITEIRA, que o apresentará para aprovação prévia da FISCALIZAÇÃO.

As instalações de produção e de apoio à obra no local compreenderão, uma área construída com 300 m² no mínimo e compreenderá

- escritório da Construtora,
- escritório da Fiscalização,
- laboratório de solos e concreto,
- escritório para a fiscalização deverá ter área mínima de 100 m², dotado de instalações completas de iluminação, abastecimento d'água e esgotos, inclusive fossa séptica, que passará à propriedade da SRH quando da conclusão da obra, não cabendo ao empreiteiro qualquer indenização. O local escolhido para a construção deverá ser o indicado pela fiscalização, a fim de que possa ser utilizado como Posto de Operação do Reservatório após a conclusão das obras,
- guarita, bombas de combustível, dique de lavagem, caixa d'água, oficina, almoxarifado e ambulatório.

As edificações, qualquer que seja sua finalidade, deverão obedecer aos padrões correntes, devendo seus projetos serem submetidos a aprovação prévia da FISCALIZAÇÃO.

Os serviços de implantação e manutenção do canteiro de obras serão medidos em m² de área construída, respeitando-se o limite de 300m² estabelecidas na planilha e nestas especificações.

A EMPREITEIRA fará a operação do Canteiro de Obras de acordo com as necessidades dos serviços, prazos e qualidade dos trabalhos, compreendendo inclusive quaisquer providências de caráter geral, no local das obras e que expressamente especificadas neste item, venham a ser solicitadas pela CONTRATANTE ou pela FISCALIZAÇÃO.

A EMPREITEIRA fara a manutenção das edificações, instalações, ferramentas, maquinas e demais equipamentos do canteiro de obras, inclusive montagens, desmontagens, movimentação, lubrificação, substituição de peças quebradas ou gastas por novas e demais serviços do gênero, de maneira a manter todas as edificações, instalações, ferramentas, maquinas e equipamentos em perfeitas condições de uso, a criterio da FISCALIZAÇÃO

Cabera à EMPREITEIRA dimensionar e construir as suas expensas todas as estações e subestações abaixadoras que julgar necessárias para atender às instalações do canteiro de obras, a partir das linhas de alta tensão próximas, ou instalando seus próprios geradores

A EMPREITEIRA será ainda responsavel pelo dimensionamento, fornecimento e operação de instalações de geração de emergência, necessarias à continuidade de suprimento as instalações, durante eventuais falhas no fornecimento normal de energia dos postos de comunicações radios-telefônicos, ambulatórios e outras instalações de funcionamento prioritario, a criterio da FISCALIZAÇÃO

Todas as instalações deverão obedecer aos padrões e normas da COELCE, que aprovará os projetos da EMPREITEIRA e autorizará as ligações a seu sistema de transmissão, a pedido da FISCALIZAÇÃO

Todo e qualquer gasto de energia elétrica nos acampamentos e canteiros e na execução dos serviços correrá por conta da EMPREITEIRA, sendo que o custo relativo será incluído no preço global do canteiro de obras

A CONTRATANTE e a FISCALIZAÇÃO terão o direito de interligar-se às redes de distribuição de energia elétrica da EMPREITEIRA para todos os usos necessários às suas proprias instalações no canteiro. Nenhuma remuneração será paga em separado a EMPREITEIRA pelo consumo de energia elétrica daquelas instalações

Caso o desenvolvimento dos serviços o exija, a EMPREITEIRA será obrigada a fornecer energia elétrica a outras EMPREITEIRAS, sendo reembolsada de seus custos, acrescidos de 50% relativos a taxa de uso e manutenção de suas instalações durante a vigência de seu contrato. As modalidades para a medição dos consumos serão estabelecidas de comum acordo entre a EMPREITEIRA e as outras EMPREITEIRAS ou fixada pela FISCALIZAÇÃO

Será de responsabilidade da EMPREITEIRA, o fornecimento de água potável em todas as instalações e dependências do canteiro, inclusive aquelas da CONTRATANTE e da FISCALIZAÇÃO, bem como, em todas as frentes de serviços, sendo o ônus incluído no preço total do canteiro de obras

A FISCALIZAÇÃO reserva-se o direito de exigir da EMPREITEIRA testes de potabilidade da água, quando necessário, sem ônus para a CONTRATANTE

Será ainda da responsabilidade da EMPREITEIRA a captação, recalque, adução e eventual tratamento de toda a água necessária para o atendimento industrial dos seguintes itens e demais que forem necessários, a critério da FISCALIZAÇÃO

- lavagem de veículos e equipamentos,
- lavagem de agregados para concreto,
- lavagem de fundações,
- preparo de concreto,
- cura de concreto,
- limpeza de furos de drenagem, injeções e sondagens,
- refrigeração do equipamento industrial,
- alimentação dos equipamentos de perfuração,
- umedecimento contra poeira das estradas de serviço

O abastecimento de água potável poderá ser feito a partir da mesma captação de água industrial, construindo estação de tratamento, constando, essencialmente, de unidade de coagulação, filtração, floculação, correção final de pH e desinfecção

A EMPREITEIRA será responsável pela construção e manutenção da rede de esgoto do canteiro de obras, assegurando, por seus próprios meios, o lançamento de água servidas, resíduos e esgotos, com tratamento previo, de modo a garantir e conservar a salubridade da região

A EMPREITEIRA fornecerá um veículo utilitário, cabine dupla, com ar condicionado inclusive combustível, manutenção e motorista, para atendimento da FISCALIZAÇÃO Este veículo não será pago a parte, o mesmo deverá estar incluídos nos custos da obra

O referido veículo deverá ter adesivo fixado às portas, com dizeres a serem fornecidos pela Fiscalização

2 9 1 - Medição e Pagamento

O pagamento relativo a implantação e manutenção do Canteiro da Obra será efetuado em parcelas mensais de acordo com as áreas de edificações efetivamente construídas e aprovadas pela fiscalização

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos, materiais necessários a execução dos serviços e todas as despesas de manutenção

Estes serviços, portanto, serão medidos em m^2

2 10 - Laboratório

O laboratório para ensaios de controle de execução da obra, cuja instalação, operação e manutenção competem à EMPREITEIRA, deverá ser dividida em três seções distintas

Seção de ensaios de solos, geologia e agregados Esta será subdividida, pelo menos, em dois setores um para depósito e preparo de amostras de solos e agregados, com um mínimo de $20 m^2$, e outro para ensaios propriamente ditos O segundo setor terá uma área destinada a ensaios de compactação e moldagem de corpos de prova diversos, com não menos de $15 m^2$, independentemente da área destinada a ensaios de caracterização que, por sua vez, também não será inferior a $10 m^2$ A área mínima da seção de ensaios de solos será, portanto, de $45 m^2$ Para geologia (sondagens), destinar uma área mínima de $10 m^2$,

Seção de ensaios de cimento, argamassa e concreto, com $20 m^2$ de área mínima,

Seção de cálculo e desenho com $10 m^2$ de área mínima

As instalações deverão ter pisos cimentados, com laje de impermeabilização, e as bancadas, além de perfeitamente niveladas, deverão ter fundações tais que não transmitam vibrações excessivas quando da realização de ensaios, tais como compactação Deverão permitir o trabalho com iluminação natural durante o dia e ser dotadas de iluminação artificial suficiente para permitir o trabalho após o entardecer

A ventilação deverá ser tal que permita o trabalho em condições normais de conforto, sem perturbar a manipulação de balanças e outros equipamentos sensíveis

Sera dotado de tanque elevado, com capacidade mínima de dois mil litros, e dispore de instalação elétrica capaz de atender à utilização simultânea dos aparelhos cujo funcionamento dependa da mesma

Os equipamentos de que deverá dispor o laboratório, durante um período correspondente aquele em que os mesmos serão necessários ao controle de materiais e execução dos serviços programados, são relacionados no quadro 1 I, a seguir

QUADRO 1 1
Relação dos Equipamentos do Laboratório

Item	Especificação	Quant. Mínima
1	Conjuntos para determinação da densidade de campo pelo método do frasco de areia, inclusive acessórios para determinação do teor de umidade	8
2	Conjuntos completos para análise granulométrica por peneiramento, por via seca e via úmida	4
3	Conjuntos completos para determinação dos Limites de Atterberg	3
4	Conjuntos completos para ensaios de compactação	4
5	Conjuntos completos para ensaios de sedimentação e massa específica real dos solos	6
6	Equipamentos completos (estufas, cápsulas, balanças, bandejas, provetas, etc), capazes de atender à solicitação do laboratório, nos setores de solos, ligantes e misturados	-
7	Conjuntos completos para ensaios de finura e de pega de cimento	1
8	Moldes para corpos de prova cilíndricos de concreto	50
9	Prensa para rompimento de corpos de prova de argamassa e concreto, capacidade de 100 toneladas	1
10	Acessórios necessários ao preparo de traços de concreto e de argamassa, moldagem e cura de corpos de prova, etc	-
11	Conjunto completo para ensaio de abatimento em concreto ("Slump test")	1
12	Conjunto completo para ensaio colorimétrico em areias	2
13	Frasco de Chapman	6
14	Equipamentos complementares necessários ao funcionamento do laboratório nos setores de agregados, cimento e concreto (estufas, balanças, cápsulas, bandejas, etc)	-

Alem dos equipamentos relacionados no quadro 11, a EMPREITEIRA deverá providenciar qualquer outro necessario à realização de ensaios previstos pelas Especificações Técnicas. e/ou no contrato, de acordo com as recomendações a seguir apresentadas

A EMPREITEIRA deverá ter, à disposição da FISCALIZAÇÃO, além dos equipamentos anteriormente referidos e do pessoal especializado necessario a operação dos mesmos, todos os meios materiais e de transporte necessários à realização dos ensaios,

Os equipamentos e materiais de laboratório serão novos ou deverão se apresentar em boas condições de utilização, de acordo com as normas da ABNT e/ou outras previstas pelas Especificações Técnicas e/ou pelo projeto, devendo ser, também, de fabricação já consagrada e/ou aceita pela FISCALIZAÇÃO,

A EMPREITEIRA mantera os equipamentos de laboratório em perfeitas condições de funcionamento e, quando solicitado pela FISCALIZAÇÃO, deverá substituir, às suas próprias custas, equipamentos defeituosos e/ou danificados, mantendo sempre um estoque mínimo de acessórios e materiais de consumo, de acordo com determinação da FISCALIZAÇÃO,

A EMPREITEIRA deverá, também, fornecer todos os meios para retirada e transporte de amostras, ainda de acordo com as normas da ABNT e/ou outra especificada,

O laboratório de que trata esta seção deverá estar em condições de funcionamento, para a realização dos ensaios especificados, antes do início dos trabalhos

Os equipamentos de laboratório posto pelo empreiteiro a disposição da obra, não serão pagos a parte, os mesmos estarão incluídos nos custos da obra

2 11 - Placas Alusivas à Obra

As placas serão confeccionadas em folha de zinco com dimensões de 3,0 x 6,0, montada em moldura de madeira de lei e será afixada em local determinado pela Fiscalização

2 11 1 - Medição e Pagamento

Os serviços de confecção e instalação das placas serão medidos em m² e o pagamento será efetuado pelo preço constante no item correspondente a esses serviços da Planilha Orçamentaria

O preço unitario devera incluir os custos, de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessarios a execução dos serviços, assim como instalação e manutenção

2 12 - Equipamento Necessário a Execução da Obra

Deverão ser utilizados, durante o período construtivo, os seguintes equipamentos (nas quantidade mínimas abaixo especificadas

1 Trator de esteiras com potência igual ou superior a 270 HP	(02)
2 Trator de esteiras com potência igual ou superior a 140 HP	(02)
3 Trator de pneus com potência igual ou superior 100 HP	(03)
4 Carregadeira frontal com potência igual ou superior a 170 HP	(04)
5 Motoniveladora com potência igual ou superior a 125 HP	(03)
6 Caminhão basculante com capacidade igual ou superior a 6 ^{m3}	(10)
7 Betoneiras com capacidade mínima de 320 l	(03)
8 Caminhão pipa com capacidade igual ou superior a 6000 l com irrigadeira	(04)
9 Rolo compac autopropelido vibratório pé-de-carneiro de 10 ton ou similar	(03)
10 Rolo liso autopropelido vibratorio de 10 ton ou similar	(01)
11 Retro-escavadeira com capacidade igual ou superior a 0,6m ³	(02)
12 Conjunto de britagem com capacidade igual ou superior a 20m3/h	(01)
13 Compressor de ar com capac igual ou superior a 700pcm (pés cúbicos por min)	(02)
14 Compressor de ar portátil com capacidade superior a 250pcm	(01)
15 Carreta de perfuração c/ capac igual ou superior a 500pcm (pés cubicos por min)	(02)
16 Grade de disco com capacidade de 20 discos de 24"	(02)
17 Sapo mecânico	(02)
18 Marteletos de 24kg	(04)

3 – DESMATAMENTO, DESTOCAMENTO E LIMPEZA

3 - DESMATAMENTO, DESTOCAMENTO E LIMPEZA

Consiste em uma serie de serviços de limpeza das áreas onde se implantarão as obras previstas no projeto, que serão executados após a devida liberação do IBAMA/SEMACE ou outro órgão responsável

Na área de implantação das obras será feita a eliminação da vegetação rasteira ou arbustiva, sendo os detritos acumulados em áreas de bota-fora previamente determinadas pela FISCALIZAÇÃO

Proceder-se-á, a seguir, a derrubada de árvores e o conseqüente destacamento. Os troncos deverão ser transportados para as áreas já delimitadas, onde permanecerão até posterior decisão sobre os seus destinos finais

Na área do reservatório os serviços serão executados para eliminação da vegetação rasteira e arbustiva exclusivamente. Os detritos serão depositados em área a ser designada pela FISCALIZAÇÃO

Os resultados obtidos por este tipo de serviço deverão ser apreciados através do controle visual e serão constituídos por uma superfície limpa e uniforme em condições de permitir a realização dos serviços que devem ser executados sobre a mesma

Todo o solo vegetal removido deverá ser armazenado em pilhas de estoque para futura reutilização em trabalhos de reflorestamento e paisagismo

O desmatamento e limpeza das áreas de construção e empréstimo serão medidas em hectares, até o metro quadrado inteiro mais próximo, de área efetivamente desmatada e limpa. Não se medirão áreas localizadas além dos limites definidos pela FISCALIZAÇÃO

O pagamento do desmatamento e limpeza será efetuado pelo preço unitário constante da planilha de orçamento das obras

O preço unitário deverá incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e material necessários a execução dos serviços, conforme especificados neste item

A FISCALIZAÇÃO não autorizará, mais de uma vez, o pagamento dos serviços de desmatamento e limpeza de uma mesma área, de modo que cabe à EMPREITEIRA a responsabilidade de fazer com que esses serviços sejam efetuados nos períodos apropriados, para que o terreno se conserve limpo até o término da obra

3.1 - Limpeza

Limpeza compreende a remoção completa de obstruções sobre o terreno, tais como mato rasteiro, tocos de árvores, etc., e a remoção do material resultante para locais aprovados pela FISCALIZAÇÃO

Os limites das áreas a serem limpas estender-se-ão, 10 (dez) metros além das linhas de demarcação das escavações, saídas de aterro, pilhas de estoque ou bota-foras. Em quaisquer áreas de escavação, cujos materiais forem destinados a bota-fora, a FISCALIZAÇÃO poderá, a seu critério, dispensar a execução da limpeza

Todos os materiais provenientes do desmatamento e limpeza das áreas deverão ser colocados fora delas. Se isto não for possível, o EMPREITEIRO levará a locais escolhidos pela FISCALIZAÇÃO, de maneira tal, que não interfiram nos trabalhos de construção a serem executados posteriormente

Das operações de desmatamento e limpeza, as árvores e arbustos aproveitáveis, deverão ser colocados nos locais indicados pela FISCALIZAÇÃO e serão propriedade da Contratante. O EMPREITEIRO não poderá utilizar tais materiais sem prévio consentimento da FISCALIZAÇÃO

Após as operações de limpeza, os terrenos deverão apresentar-se de forma estável e regular, com inclinação adequada, de maneira a evitar a formação de bolsões, onde possa haver acúmulo de água

O EMPREITEIRO deverá limpar, a área em que se instalará o Canteiro de Obras, bem como, as faixas destinadas a acessos provisórios de seu uso

Consideram-se também como parte das operações descritas, a demolição de edificações menores localizadas dentro das áreas desmatadas e a retirada e bota-fora dos materiais

Nas áreas em que, após a limpeza e/ou a escavação, se note que a operação de desenraizamento produziu excesso de escavação, será indispensável para a aprovação da mencionada operação, que o EMPREITEIRO reaterre os vazios de tal modo, que a densidade do reaterro resulte aproximadamente igual a do terreno natural adjacente

3 1 1 - Medição e Pagamento

Os serviços de desmatamento, destocamento e limpeza serão medidos, após a sua conclusão, em hectares de área efetivamente trabalhada. Não serão considerados para efeito de medição os serviços executados em desacordo com a presente especificação. Não serão medidos os serviços que durante sua execução apresentarem deficiência.

O cálculo da área será realizado para efeito de medição, utilizando-se os meios da topografia clássica, aplicando procedimentos analíticos e nunca por avaliação ou estimativa de ordem subjetiva.

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços.

3 2 - Remoção e Terra Vegetal - Expurgo

Este item refere-se basicamente à execução de todas as operações relativas a raspagem nas áreas indicadas nos desenhos e/ou ordenadas pela FISCALIZAÇÃO, bem como, o bota-fora dos materiais resultantes de tais operações. Para isso o EMPREITEIRO deverá fornecer toda a mão-de-obra, o equipamento, materiais e as instalações necessárias à execução do serviço.

Entende-se como expurgo a remoção da camada superficial do terreno natural (inclusive ervas e pastos), numa espessura suficiente para eliminar terra vegetal, turfa, barro, matéria orgânica e demais materiais indesejáveis depositados no solo, a critério da FISCALIZAÇÃO. Esta providência se faz necessária na preparação do terreno para receber os aterros, transições, enrocamentos e tapetes.

Nas áreas que exijam desmatamento e limpeza, estas operações deverão estar concluídas e aceitas pela FISCALIZAÇÃO antes de se iniciar a raspagem.

Na raspagem feita em bancos de empréstimos, dever-se-á remover a camada superficial cujo material não seja aproveitável para a construção. Nas áreas de construção, remover-se-á a camada superficial imprésta para a fundação.

A operação de raspagem não se limitará à simples remoção das camadas superficiais, mas incluirá a extração de todos os tocos e raízes, que no entender da FISCALIZAÇÃO, forem inconvenientes para o trabalho e que, por qualquer motivo, não tenham sido retirados durante a operação de desmatamento e limpeza.

3.2.1 - Medição e Pagamento

Os serviços de retirada da camada vegetal serão medidos em m³, após a sua conclusão, avaliados pelas áreas das camadas realmente removidas.

Nos locais destinados às escavações, quando ocorrerem os serviços de retirada da camada vegetal referidos, serão descontados dos volumes a escavar, aqueles correspondentes à remoção da camada vegetal. Os serviços em desacordo com esta especificação não serão medidos.

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamento e materiais necessários à execução dos serviços.

O pagamento será efetuado pelo preço constante no item correspondente a estes serviços da Planilha Orçamentária.

000040



4 – ESTRADAS DE ACESSOS

4 - ESTRADAS DE ACESSO

4.1 - Generalidades

A estrada de acesso será toda aquela que deverá ser implantada para dar condições de acesso ao eixo da barragem e contornar o lago, ficando a critério da FISCALIZAÇÃO a aprovação prévia do traçado da mesma, que será apresentado pela EMPREITEIRA

As estradas de acesso terão faixa de domínio de 10,00 m e serão construídas com greide de acordo com o traçado indicado no projeto e terão pista de rolamento revestida por uma camada de cascalho de espessura mínima de 15 cm

A largura da pista de rolamento será de 6,00 m, com valetas de drenagem, podendo ser reduzida nos trechos que exigirem obras especiais, de forma a não onerar o custo da construção. Nesse sentido, deverá ser evitada, sempre que possível, a execução de grandes volumes de aterros compactados nos trechos mais baixos

Os trechos, eventualmente, em corte terão valetas nas laterais. Os bueiros terão as bocas em concreto simples com tubos de concreto armado de diâmetro, conforme projeto

4.2 - Subleito

Esta especificação refere-se a camada preparada e compactada que ocorre nos cortes (escavações ou raspagem) ou aterros (inclusive reaterros), situada imediatamente abaixo do pavimento, que deverá ter uma espessura tal que não possa afetar o projeto estrutural, nos lugares indicados pelos desenhos ou pela FISCALIZAÇÃO

4.3 - Revestimento de Cascalho

Esta especificação é concernente a aplicação da camada de "piçarra"

4.3.1 - Materiais

O EMPREITEIRO deverá localizar as jazidas de materiais apropriados e obter a respectiva aprovação da FISCALIZAÇÃO, além de providenciar todos os meios para executar a exploração, carga, transporte, espalhamento e compactação do material para pavimentações

4 3 2 - Execução

No revestimento deve-se verificar o seguinte

- a) a implantação da pavimentação não será iniciada enquanto a FISCALIZAÇÃO não aprovar o reforço de sub-leito executado, eventualmente, em alguns trechos,
- b) aprovado o reforço de subleito, será colocada a camada de material para o revestimento, com uma espessura uniforme superior a 20 cm, até alcançar os níveis indicados nos desenhos ou fixados pela FISCALIZAÇÃO. O teor de umidade, dos materiais espalhados deverá ser verificado e aprovado pela FISCALIZAÇÃO antes de se proceder à sua compactação,
- c) uma vez espalhada a camada e aprovado seu teor de umidade, proceder-se-á à sua compactação, utilizando, para isso, equipamento adequado, até obter uma densidade superior ou igual a 95% da obtida no ensaio Proctor Normal

A espessura total da camada de pavimentação será a que especifica o item c 2 2 ou a ordenada pela FISCALIZAÇÃO. Todo o equipamento utilizado na execução da pavimentação deverá estar em boas condições de funcionamento e deverá ser aprovado pela FISCALIZAÇÃO. O transporte dos materiais para pavimentação limitar-se-á ao prescrito no item referente a transporte de material para empréstimo

4 3 3 - Acostamento

Será considerado acostamento para efeito destas especificações, à construção de uma pista lateral com largura de 1,00 m em ambos os lados da estrada e de valetas longitudinais, na interseção do talude de um corte com a sapata de um aterro, destinadas a recolher as águas que escorrem dos taludes

O fundo da sarjeta deverá ficar pelo menos 30 cm abaixo do nível do subleito para drenar a base da estrada. Devem-se evitar valetas fundas com taludes íngremes

As valetas terão forma triangular e taludes de preferência 3 2, com superfície lisa e um declive não inferior a 0,5%. Se a valeta for construída em terrenos facilmente sujeitos à erosão ou forte declive, deverá ser revestida com grama, pedra britada, cascalho ou outros materiais, não sujeitos à erosão, que se encontrem no local, a critério da FISCALIZAÇÃO

4.4 - Medição e Pagamento

A implantação das estradas de acesso será medida em quilômetro concluído, de acordo com as etapas construtivas especificadas e/ou determinadas pela FISCALIZAÇÃO

Nos preços unitários cotados pelo proponente para este serviço deverão estar incluídos os custos referentes a mão-de-obra, equipamentos, materiais necessários para execução dos serviços e obras d'art que eventualmente sejam necessárias

5 – ESCAVAÇÃO, LIMPEZA E TRATAMENTO SUPERFICIAL DAS ÁREAS DAS FUNDAÇÕES

5 - ESCAVAÇÃO, LIMPEZA E TRATAMENTO SUPERFICIAL DAS ÁREAS DAS FUNDAÇÕES

5.1 - Escavações e Preparo das Fundações

Todas as escavações deverão ser levadas até as linhas, declividades e taludes mostrados nos desenhos de projetos ou indicados pela FISCALIZAÇÃO, e acompanhadas por técnicos da EMPREITEIRA

Essas profundidades foram fixadas com base na interpretação dos resultados das investigações de sub-superfície, e poderão ser alteradas durante a construção, objetivando que sejam alcançadas as condições previstas no projeto

Os limites das escavações poderão ser alterados, em função das condições locais, caso a rocha ou outros materiais, apresentem características diferentes das previstas nas considerações do projeto e nos desenhos, ficando a execução condicionada a análise do caso e aprovação pela FISCALIZAÇÃO

A disposição e compactação dos materiais sobre as fundações serão, também, inspecionadas e liberadas pela FISCALIZAÇÃO

5.2 - Área Sob Fundações nas Ombreiras

As fundações deverão situar-se em horizontes de solo de alteração de rocha, ficando a profundidade da escavação da trincheira (cut-off), limitada a ocorrência destes materiais

Estas escavações compreenderão a remoção dos solos húmidos, bem como, os matacões soltos ou parcialmente enterrados, areias, siltes inconsolidados e camadas de solos compressíveis, até a exposição da rocha alterada de fundação. O material removido deverá ser depositado em bota-foras ou depósitos, como determinados pela fiscalização

Após a remoção dos materiais, será regularizado e compactado o terreno, nas regiões entre os blocos ou onde ocorrem solos, isto antes de receber a primeira camada de material a ser compactado

5.3 - Área Sob o Tapete Drenante de Jusante

Os objetivos do tratamento superficial das fundações são

- regularizar a superfície da fundação a fim de permitir o lançamento e compactação do material de aterro,
- obter uma espessura de transição entre o tapete drenante do maciço de jusante e a fundação, suficientemente impermeável de modo aumentar efetivamente o caminho de percolação dos fluxos pela fundação

As fundações do tapete interno poderão situar-se em horizonte de solo aluvionar arenoso e/ou em rocha alterada, dependendo do material ter ou não resistência adequada as cargas impostas pela barragem naquela area

No caso de situar-se em solo aluvionar arenoso, as escavações deverão avançar ate encontrar a camada onde o material "in situ" se apresente "visual-tactilmente" com grau de compactação (GC)>95% referidos ao ensaio Normal de Compactação

As duvidas que recaírem sobre a liberação e aceitação de eventuais regiões deverão ser referidas a partir de ensaio de compactação Hilf-Proctor

Segue-se como critério de aceitação que a média entre os GC de três ensaios adjacentes seja superior a 95%, sendo os ensaios realizados no máximo a cada 400 m²

Quando a superfície final da fundação situar-se em solo aluvionar, recomenda-se a escarificação, acompanhada por umedecimento e a seguir a compactação com, pelo menos, 4 (quatro) passadas de rolo vibratório

A superfície da fundação do tapete quando situar-se em rocha alterada, deve ser regularizada suficientemente (através de desmonte mecânico cuidadoso) de modo a permitir o lançamento do material de aterro, não se fazendo necessário a remoção de saliências, bem como, retalhamento de taludes abruptos ou negativos que ocorram no maciço rochoso

Após as escavações, a FISCALIZAÇÃO deverá apontar as regiões em que julgar necessário a execução de tratamento localizados, que deverão ser submetidas à apreciação da SUPERVISORA para que forneça as recomendações necessárias

A fundação será liberada para compactação após inspeção pela FISCALIZAÇÃO

5.4 - Área sob Maciço Compactado e Trincheira e Tapete de Montante

As recomendações indicadas para a área sob o tapete drenante de jusante (item 5.3 destas especificações) poderão ser aplicadas, também, a estas situações

Deve-se procurar obter para fundação da zona de impermeabilização, além das características de resistência necessárias, um horizonte que se apresente suficientemente impermeável de modo a reduzir a contribuição de fluxos d'água para fundação

Os objetivos da limpeza e tratamento superficial das fundações do material impermeável são

- a) *remover o material inconsistente e regularizar a superfície da fundação a fim de evitar recalques diferenciais, concentrações de tensões, etc, que poderiam dar origem a trincas no maciço do núcleo,*
- b) *proteger o material do núcleo do risco de erosão que poderia ocorrer devido a um mau contato com a fundação, devido à presença de fraturas abertas, etc*

Os objetivos mencionados em "a" poderão ser atingidos através de retaludamentos (mecânicos ou a fogo cuidadoso), com concreto, escavações de regularização, etc. Recomenda-se que após o retaludamento, o talude seja da ordem de 1(H) I(V)

As escavações em solos arenosos aluvionares para implantação da trincheira, notadamente na região da calha do rio, poderão ser executadas com presença de água, com o auxílio de um sistema de bombeamento

No caso da escavação ser executada em presença d'água, a drenagem da vala deverá ser implantada ao final da escavação, devendo a EMPREITEIRA tomar precauções visando evitar erosão dos taludes da escavação, através do lançamento de camadas de material filtrante (pedrisco e brita) nos pontos de drenagem provisória

Se, durante a escavação, o N.A. do lençol freático à época estiver suficientemente baixo que dispense o emprego de bombeamento, sendo necessário, apenas o emprego de um

sistema de drenagem superficial no interior da própria cava, a escavação no solo aluvionar arenoso poderá ser executada segundo talude com declividades da ordem de $I(V) I(H)$

A fundação sera liberada para lançamento e compactação após a inspeção da FISCALIZAÇÃO

5.5 - Áreas das Escavações Obrigatórias da Barragem e Sangradouro

5.5.1 - Generalidades

Cortes são segmentos de projeto cuja implantação requer escavação do material constituinte do terreno natural, ao longo de eixos definidos e no interior dos limites das seções do projeto ("off-set")

As operações de cortes compreendem

- escavação dos materiais constituintes do terreno natural até as cotas e dimensões da terraplenagem indicados no projeto,
- transporte dos materiais escavados para aterros ou bota-fora,
- retirada das camadas de má qualidade visando ao preparo das fundações do maciço. O volume a ser retirado constará no projeto. Esses materiais serão transportados para locais previamente indicados, de modo que não causem transtorno a obra, em caráter temporário ou definitivo

5.5.2 - Materiais

5.5.2.1 - Objetivo

As especificações de que tratam este item são aplicáveis a todas às escavações, sejam elas destinadas a escavação de estruturas para fundações ou áreas de empréstimos, bem como, quaisquer outras, necessárias para obras de barragens, áreas de serviços e/ou escavação de sangradouro

Elas se referem aos serviços de escavação em quaisquer materiais e por qualquer meio, a cargo do EMPREITEIRO, de modo a permitir a execução das obras empleitadas, e das estruturas correlatas, conforme especificações inerentes a cada projeto ou determinado pela FISCALIZAÇÃO

5 5 2 2 - Classificação dos Materiais

Materiais de 1ª Categoria

Para efeito dessas especificações serão considerados como de primeira categoria, todos os tipos de solo, areias, cascalho e pedras soltas, cuja escavação pode ser executada manualmente ou por meio de equipamentos convencionais, não necessitando obrigatoriamente do uso de escarificadores pesados, embora estes, possam ser empregados, para melhorar as condições de escavação

A ocorrência destes materiais poderá ser observada nas seguintes áreas

- solo da escavação da cava de fundação da barragem,
- solo da escavação do sangradouro,
- solo das jazidas J-01 e J-02 para execução da fundação, tapete impermeável e maciço da barragem,
- jazida de areia (areal comercial) para os filtros, transições e concretos,

Materiais de 2ª Categoria

Para efeito dessas especificações serão considerados como de segunda categoria, rochas alteradas que para sua exploração, necessitem obrigatoriamente do uso contínuo e sistemático de escarificadores pesados (tratores tipo D-8 ou similar, equipado), mas que não requerem o uso contínuo de explosivos. O uso de escarificadores pesados, para fins de classificação como material de segunda categoria, somente poderá ser adotado mediante aprovação da FISCALIZAÇÃO, que classificará os materiais e delimitará as áreas a serem escavadas pelo processo de escarificação. Estes materiais serão provenientes do corte do sangradouro e da trincheira de vedação

São também considerados materiais de segunda categoria, blocos soltos de rocha, que apresentem dimensões máximas menores que 1,00 m, ou volume unitário inferior a 1 m³

Os seguintes aspectos devem ser levados em consideração

- a classificação do material, para efeito de pagamento, será feito pela FISCALIZAÇÃO,
- uso de escarificadores somente poderá ser adotado mediante aprovação da fiscalização, que classificara os materiais e delimitará as áreas a serem escavadas pelo processo de escarificação,

5 5 3 - Equipamento

A escavação de cortes será executada mediante a utilização racional de equipamento adequado, que possibilite a execução dos serviços sob as seguintes condições

- corte em solo - serão empregados tratores equipados com lâminas, escavo-transportadores, ou escavadores conjugados com transportadores diversos. A operação incluirá, complementarmente, a utilização de tratores e motoniveladoras, para escarificação, manutenção de caminhos de serviço e áreas de trabalho, além de tratores para a operação de "pusher",

5 5 4 – Execução

- a) a escavação de cortes subordinar-se-á aos elementos técnicos fornecidos ao EXECUTANTE e constantes das notas de serviço elaboradas em conformidade com o projeto,
- b) a escavação será precedida da execução dos serviços de desmatamento, destocamento e limpeza,
- c) desenvolvimento da escavação se processará mediante a previsão da utilização adequada, ou rejeição dos materiais extraídos. Assim, apenas serão transportados, para constituição dos aterros, os materiais que pela classificação e caracterização efetuadas nos cortes, sejam compatíveis com as especificações de execução dos aterros em conformidade com o projeto

5 5 5 - Medição e Pagamento

Escavação em Material de Primeira Categoria

Os serviços de escavação em materiais de primeira categoria, constantes de cortes obrigatórios, exploração de jazidas ou empréstimos serão medidos em metros cúbicos de materiais efetivamente utilizados e apreciados nos locais de destinação, quando provenientes de jazidas ou empréstimos, ou nos locais dos cortes

O volume de material explorado nas áreas de empréstimos será determinado a partir das seções transversais levantadas nos locais de aplicação para a realização do maciço, onde este tenha sido aprovado pelo controle de qualidade e inspecionado pela FISCALIZAÇÃO

No caso de escavações obrigatórias em cortes de qualquer natureza, se fara seccionamento transversal por nivelamento geométrico do terreno natural, após desmatamento e limpeza, aplicando-se como limites os gabaritos teóricos estabelecido em projeto para as plataformas das areas dos serviços a executar

O pagamento será feito pelo preço unitário proposto para o metro cúbico de material utilizado e devera incluir todos os custos a seguir relacionados

- serviços topográficos de marcação, controle e acompanhamento das atividades de escavação,
- recomposição ambiental de jazidas ou empréstimos com todos os seus custos e incidências,
- direitos de exploração das jazidas e todos os seus custos e incidências,
- operação mecanizada de escavação e carga dos materiais.
- transporte dos materiais dos locais onde foram escavados até sua destinação, utilizando qualquer tipo de equipamento,
- lançamento dos materiais transportados nos locais de destinação em camadas uniformes,
- umedecimento previo nas jazidas, se necessário, utilizando qualquer maneira, forma ou dispositivo,
- serviços de controle e acompanhamento das obras,
- acabamento manual e mecanizado dos taludes e das plataformas,
- drenagem das águas pluviais durante a execução,
- recomposição das erosões nos taludes e na plataforma durante a execução,
- conservação ate a entrega final da obra,
- aquisição, carga, transporte, descarga e aplicação dos materiais (combustíveis, peças, soldas etc),
- aquisição, carga, transporte, descarga, operação, depreciação, mobilização, utilização, manutenção e conservação dos equipamentos,
- mão-de-obra para a execução dos serviços complementares de manutenção, controle, marcação e outros.

- incidências necessárias à execução dos serviços anteriormente descritos e outros inerentes a atividade objeto

Escavação em Material de Segunda Categoria

Os serviços de escavação em materiais classificados como de segunda categoria, constantes de cortes obrigatórios, ou outros serão medidos em metros cúbicos de materiais efetivamente utilizados e apreciados nos locais de destinação ou nos locais dos cortes

O volume será determinado considerando-se as áreas calculadas com base nas seções transversais do terreno, levantadas à nível, após a conclusão da exploração de toda camada de material de primeira categoria, onde se considera o início da camada de material de segunda categoria, a critério da FISCALIZAÇÃO, combinadas com as seções também topográficas efetuadas após finalização de todo o material de segunda categoria, necessário para a construção de dispositivos diretos ou indiretos, relacionados a esta atividade

No caso de escavações obrigatórias em cortes de qualquer natureza, se fara seccionamento transversal por nivelamento geométrico do terreno, após a conclusão da exploração de toda camada de material de primeira categoria, onde se considera o inicio da camada de material de segunda categoria, a critério da FISCALIZAÇÃO, aplicando-se como limites os gabaritos teóricos estabelecido em projeto para as plataformas das áreas dos serviços a executar, ou no caso da ocorrência de rocha ou materiais de terceira categoria, antes da conclusão da escavação, combinadas com as seções também topográficas efetuadas após finalização de todo o material de segunda categoria, necessário para a construção de dispositivos diretos ou indiretos, relacionados a esta atividade

O pagamento será feito pelo preço unitário proposto para o metro cúbico de material escavado e devera incluir todos os custos já relacionados para a escavação em material de primeira categoria, que se refiram a este serviço

Escavação em Material de Terceira Categoria

Os serviços de escavação em materiais classificados como de terceira categoria, constantes de exploração de jazidas, serão medidos em metros cúbicos de materiais efetivamente utilizados e apreciados nos locais de destinação ou nos locais de corte obrigatorio

O volume será determinado considerando-se as áreas calculadas com base nas seções transversais do terreno, levantadas à nível, após a conclusão da exploração de toda camada de material de primeira categoria ou segunda categoria, onde se considera o início da camada de material de terceira categoria, a critério da FISCALIZAÇÃO, combinadas com as seções também topográficas efetuadas após finalização de todo o material de primeira e/ou segunda categoria, necessário para a construção de dispositivos diretos ou indiretos, relacionados a esta atividade

O pagamento será feito pelo preço unitário proposto para o metro cúbico de material utilizado e deverá incluir todos os custos já relacionados para a escavação em material de primeira categoria, que se refiram a este serviço e os que seguem

- preparação de bancadas,
- operação mecanizada e manual para escavação e carga dos materiais,
- aquisição, carga, transporte, descarga e aplicação dos materiais (combustíveis, peças, soldas, explosivos e seus implementos etc),
- incidências necessárias à execução dos serviços anteriormente descritos e outros inerentes a atividade objeto

5.6 - Áreas de Bota-fora

Os materiais remanescentes das escavações, que não tiverem sua utilização aprovada para aterros e reaterros deverão ser transportados e espalhados em áreas indicadas pela FISCALIZAÇÃO, de maneira a não prejudicar o andamento dos serviços e reduzir as distâncias de transporte

Os excedentes das pilhas de estoque serão, também, transportados para as áreas de bota-fora mais próximas, a critério da FISCALIZAÇÃO

5.7 - Sistema de Rebaixamento do Lençol Freático

Este item apresenta algumas premissas básicas para a execução prevista do sistema de rebaixamento do N A , durante a escavação da trincheira (CUT-OFF) e seu fechamento

Para execução destas escavações, na região da calha do rio, será necessário a implantação de um sistema de rebaixamento do lençol freático

Tal sistema podera ser executado através de ponteiras filtrantes ou poços locados com um espaçamento conveniente de modo a se obter o rebaixamento necessário para execução das escavações e implantação do aterro compactado

O dimensionamento do sistema de rebaixamento, no caso de ponteiras ou de poços, bem como, seu espaçamento e profundidade, deverá ser definido na obra, conjuntamente com a SUPERVISORA, a partir do ensaio de recuperação em poços (pelo menos 10. locados a montante do local da trincheira), a serem executados pela EMPREITEIRA

Estes ensaios de permeabilidade em poços deverão ser executados e interpretados segundo o procedimento proposto pelo USBR EARTH MANUAL - E-19 (WELL PERMEAMETER METHOD)

Segue algumas recomendações que devem ser observadas durante a execução deste serviço

- a) Deve ser prevista a utilização de bombas para esgotamento de vaia durante a escavação. bem como, dos poços de rebaixamento, caso necessário
- b) Finalizada a escavação, a superfície de fundação deve ser examinada cuidadosamente, bem como, os taludes de escavação, para determinar os locais onde ocorrem as surgências d'agua. Nestes locais deve ser executado um sistema de drenagem com bombeamento provisório
- c) numero de poços e/ou valetas de drenagem necessários é determinado por inspeção da FISCALIZAÇÃO
- d) Qualquer poço de drenagem no interior da trincheira escavada, deverá ser revestido por tubos de concreto, sendo o primeiro metro de tubo perfurado. O poço deve ser fixado com argamassa de cimento e preenchido parcialmente com brita e areia. Devem ser deixados tubos de 2" no interior do poço, imersos na brita, a fim de possibilitar sua injeção com calda a "posteriori"
- e) As valetas, que conduzem a água aos poços, devem ter largura em torno de 30 cm e serem preenchidas com brita e areia. Estas não deverão ser transversais ao eixo da barragem
- f) Em cada poço deve ser instalada uma bomba adequada para retirada contínua da água
- g) Depois que a compactação atingir uma cota acima do NA estático nos poços, o bombeamento deverá ser interrompido
- h) A brita no interior do poço será injetada com calda de cimento e o poço preenchido com argila compactada por meio de sapo mecânico

5 7 1 - Medição e Pagamento

- Os serviços de rebaixamento de lençol freático não serão pagos em separados. Os custos necessários para execução desses serviços deverão estar incluídos no preço unitário do serviço de escavação com rebaixamento do lençol freático, constante na planilha de orçamento da obra

5 8 – Injeções de Cimento

O EMPREITEIRO deverá desenvolver os trabalhos de acordo com as exigências destas Especificações e demais documentos de projeto, utilizar equipamentos e pessoal especializado de acordo com a natureza das atividades, promover o planejamento e a programação dos trabalhos compatibilizando-os com o cronograma geral da obra e criar todas as facilidades para exercício do controle de qualidade, por parte da FISCALIZAÇÃO, de todas as operações envolvidas

A execução de todos os serviços descritos nestas Especificações e demais documentos de projeto será de responsabilidade do EMPREITEIRO, o qual poderá subempreitá-los, com prévia autorização da FISCALIZAÇÃO, às firmas especializadas

5 8 1 - Definições Básicas

São definidos neste item, os elementos básicos e fixadas as terminologias relativas às principais operações de perfuração, ensaio e injeção que deverão ser utilizadas em todos os documentos relativos ao andamento dos trabalhos

- Injeção de Impermeabilização

Injeção, sob pressão, de calda ou argamassa de cimento em furos abertos no maciço, destinada a restringir a passagem da água, reduzindo e homogeneizando o coeficiente de permeabilidade de uma superfície ou de uma zona da fundação

- Injeção de Consolidação

Injeção de calda ou argamassa de cimento, com ou sem pressão, em furos abertos no maciço, destinada a melhorar as características geomecânicas da fundação

- **Perfuração**

Abertura de furos em solos, rocha ou concreto, através de equipamentos rotativos (com ou sem recuperação dos materiais perfurados), a percussão ou roto-percussivos

- **Reperfuração**

Perfuração de um trecho de furo preenchido com calda ou argamassa de cimento, já curada

- **Trecho**

Parte da profundidade total de um furo. A profundidade total de um dado furo pode, corresponder a um único trecho ou ser subdividido em vários trechos

- **Cortina ou Malha de Injeção**

Conjunto de furos injetados no maciço, dispostos em uma ou mais linhas com distância entre eles previamente definida

- **Espaçamento**

Distância entre dois furos consecutivos ao longo de uma linha ou malha de furos

- **Seção**

Subdivisão plana ou linear do arranjo de furos de injeção, sem considerar as suas profundidades

- **Furos Exploratórios**

Destinados à verificação prévia das características de permeabilidade e injetabilidade do maciço rochoso "in natura" através da execução de ensaios de perda d'água e injeção de calda ou argamassa de cimento

- **Furos de Controle**

Destinados a verificação final do comportamento e eficiência do tratamento por injeções, geralmente submetidos a ensaios de perda d'água e injeções de calda ou argamassa de cimento

– *Ordem de Injeção*

Designação referente à ordem sequencial em que os furos são abertos e injetados. Estes podem ser primários, secundários, terciários, etc. A execução caracteriza a redução sucessiva de espaçamento entre os furos de uma linha ou malha de injeção.

– *Lavagem*

Limpeza total ou parcial de um furo, através de circulação de água ou com jatos d'água e ar, destinada a remoção dos resíduos de perfuração e de todo o material solto no interior do mesmo ou da calda ou argamassa de cimento recém injetada.

– *Calda de Cimento*

Mistura fluida de água e cimento, com ou sem aditivos fluidificantes, estabilizadores, aceleradores ou retardadores de pega, expansores, etc.

– *Argamassa de Cimento*

Mistura fluida de água, cimento e areia, com ou sem aditivos fluidificantes, estabilizadores, aceleradores ou retardadores de pega, expansores, etc.

– *Traço*

Relação ponderal entre os diversos materiais que entram na composição de uma calda ou argamassa de cimento.

– *Absorção de Sólidos Injetados*

Quantidade de sólidos (cimento, areia, etc), efetivamente injetados no maciço rochoso, descontadas as quantidades relativas às perdas e ao enchimento do trecho injetado, é expressa em kg/m.

- Central de Injeção

Conjunto de equipamentos necessários à execução de qualquer serviço de injeção de calda ou argamassa de cimento

- Ensaio de Perda D'Água

Determinação da condutividade hidráulica do maciço rochoso de fundação, em termos da quantidade de água introduzida em um furo a uma pressão pré-determinada por unidade de tempo. É expressa pela quantidade de água, em litros por minutos por metro de furo e injetada a uma pressão (l/min m kg /cm²)

5.9 - Procedimentos Executivos Gerais

O EMPREITEIRO deverá fornecer todo o pessoal, ferramentas, equipamentos e seus acessórios, materiais e condições de apoio necessários à execução completa de todas as atividades relacionadas com tratamento por injeções, salvo quando determinado de outra forma pela FISCALIZAÇÃO

Será obrigatoriamente exigido que os materiais, equipamentos e acessórios sejam da mais alta qualidade e eficiência, os quais deverão ser mantidos e conservados em plena condição de uso durante todo o desenvolvimento dos trabalhos e aptos a executarem as atividades de acordo com as condições especificadas e prazos disponíveis. À FISCALIZAÇÃO reserva-se o direito de recusar, a qualquer tempo, aqueles que se apresentarem defeituosos ou incompatíveis com as especificações

Deverão ser utilizados equipamentos de perfuração adequados aos locais de trabalhos, métodos, diâmetro, profundidade, inclinação, direção e demais condições constantes dos documentos de projeto ou como determinado pela FISCALIZAÇÃO

O dispositivo de lavagem dos furos deverá ter uma eficiência comprovada, a critério da FISCALIZAÇÃO

Os equipamentos para execução dos ensaios de perda d'água devem ser dimensionados de maneira a atender os requisitos mínimos estabelecidos nestas especificações. Tais ensaios serão executados nos furos indicados pelo projeto e/ou fiscalização, seguindo a metodologia executiva, pressões e sequência determinadas nestas

especificações e nos demais documentos de projeto ou conforme indicado pela FISCALIZAÇÃO

Os equipamentos constituintes da central de injeção devem ser dimensionados e quantificados de forma atender as condições estabelecidas nestas especificações e possibilitar o desenvolvimento contínuo dos trabalhos de injeção

Todos os serviços de apoio (ar comprimido, água, eletricidade, etc) devem ser implantados obedecendo às normas de segurança e planejados de forma a garantir o pleno desenvolvimento dos trabalhos

O EMPREITEIRO devesubmeter à aprovação da FISCALIZAÇÃO, antes do início dos trabalhos, uma relação completa de todos os equipamentos e demais acessórios, com suas respectivas quantidades, bem como, um plano geral das instalações e do canteiro de obras. Quaisquer alterações que se fizerem necessárias durante o andamento dos trabalhos deverão ser aprovadas pela FISCALIZAÇÃO

O EMPREITEIRO deverá ainda, tomar todas as precauções quanto à segurança do trabalho, reservando-se à FISCALIZAÇÃO o direito de interromper as atividades sempre que forem comprovadas condições potencialmente inseguras. Neste caso, os trabalhos somente serão reiniciados quando sanadas tais irregularidades

5.9.1 - Perfuração

5.9.1.1 - Equipamentos

O EMPREITEIRO deveser dispor de sistema roto-percussivo e sonda rotativa, ambas com os respectivos acessórios. O diâmetro dos furos serão de 2 ½" (BX)

O equipamento a roto-percussão deverá ser utilizado para a abertura rotineira dos furos de injeção. O processo rotativo poderá ser usado nos furos exploratórios e nos de controle ou em outros mais, a critério da FISCALIZAÇÃO

Neste caso, será obrigatório o uso de barrilete duplo com tubo interno rotativo, do tipo padrão. A perfuração de qualquer furo já injetado deverá ser realizada com equipamentos a roto-percussão

- Seus componentes devem estar em boas condições de utilização hastes alinhadas e não desgastadas, coroas de vídia com número completo de pastilha ou botões e não desgastadas, coroas e calibradores diamantados em bom estado, bom funcionamento do sistema mecânico dos barriletes duplos, mangueiras e mangotes de alimentação sem efeitos e com sistema de conexão, ausência total de vazamento no sistema seguro de conexão, ausência total de vazamento nos sistemas hidráulicos que possam comprometer a limpeza dos furos, e tudo o mais necessário à perfeita execução dos serviços

Todas estas condições e outras julgadas pertinentes serão previamente submetidas à aprovação da FISCALIZAÇÃO

5 9 1 2 - Execução

Antes do início da perfuração, propriamente dita, deverá ser verificado se a inclinação e rumo do hasteamento correspondem ao determinado em projeto ou pela FISCALIZAÇÃO, deverão ser providenciadas ainda uma adequada proteção do emboque do furo e a eficiente ancoragem do equipamento, esta última para minimizar possíveis desvios durante o processo de perfuração

Em nenhuma hipótese serão permitidas a lubrificação externa das hastes ou da ferramenta perfuradora e a aplicação de lama no interior dos furos. Terminada a perfuração, seu emboque deverá ser protegido da entrada ou queda de materiais que possam comprometer as atividades posteriores

Todo furo perdido, qualquer que seja o motivo, será repetido a uma distância não superior a 20% do menor espaçamento entre furos daquela linha e mantidas sua inclinação, direção e cota final

Exceto nos casos em que seja determinado de outra forma pela FISCALIZAÇÃO, a perfuração deveser executada de modo a permitir o método ascendente de injeção a partir do fundo e, portanto, o furo deverá ser aberto até a profundidade final necessária

Todos os furos obstruídos por descuidos ou negligência do EMPREITEIRO, deverão por ele ser limpos ou reperfurados, sem ônus para a FISCALIZAÇÃO

Nos furos perfurados pelo método rotativo, será exigida uma recuperação mínima de 90% (considerada por manobra) Os testemunhos de trechos com menor porcentagem

somente serão aceitos se tal ocorrência comprovadamente independe do processo, equipamento ou procedimento adotado pelo EMPREITEIRO

5 9 2 - Lavagem

Esta operação deverá ser executada em todos os furos de injeção, inclusive os exploratórios e os de controle

5 9 2 1 - Equipamento

Consiste basicamente de três componentes sistema adutor de ar e água, tubulação, e ponteira de lavagem

O sistema adutor compreende uma tubulação com registro de fechamento e que conduz a água, obliquamente a esta tubulação conecta-se outra, igualmente com registro, destinada a injetar ar comprimido. A extremidade livre deste sistema é ligada à tubulação (com diâmetro 1" e 1 1/2") que conduzirá a ponteira de lavagem para o interior do furo. Esta corresponde ao trecho final da tubulação, perfurada lateralmente numa extensão de 1,5 ou 3,0 m e também na extremidade inferior. As lavagens devem ser quantificadas de modo que sua área supere aquela da seção do tubo perfurado.

O EMPREITEIRO deverá dispor de segmentos tubulares em dimensões compatíveis com as do local de trabalho.

5 9 2 2 - Execução

A lavagem é feita introduzindo-se no furo o equipamento acima descrito. A cada trecho correspondente a extensão do tubo perfurado, abre-se o registro de entrada de água sob pressão até o enchimento do furo (vazão mínima de 80 l/min), neste momento injeta-se o ar comprimido (sob pressão da ordem de 7 kg/cm²), o que expulsará a coluna d'água e, juntamente, os detritos. Esta operação será repetida tantas vezes quanto necessário, até que a água saia tátil e visualmente limpa, a critério da FISCALIZAÇÃO, e deverá abranger todo o comprimento do furo no trecho em rocha.

Caso o furo apresente perda total de água - impossibilitando a apreciação de seu grau de limpidez - a operação de lavagem deverá durar pelo menos 5 minutos por cada segmento de 3 metros, ou outro intervalo de tempo julgado suficiente pela FISCALIZAÇÃO.

5 9 3 - Ensaio de Perda D'Água

Serão executados obrigatoriamente, nos furos exploratórios e nos de controle e, eventualmente em outro que a FISCALIZAÇÃO vier a indicar

5 9 3 1 - Equipamento

Um conjunto completo para ensaios de perda d'água compreende os seguintes componentes

- Bomba,
- Hidrômetro (ou tambor graduado),
- Manômetros,
- Estabilizador (es) de pressão, tubulações, conexões e registros,
- Obturador

Seguem abaixo as características mínimas de cada componente, sempre submetidos a previa aprovação da FISCALIZAÇÃO

- Bomba

Deverá permitir a injeção de água a uma vazão constante de 100 l/min na máxima pressão especificada

- Hidrômetro

Deverá permitir uma vazão não inferior a 6 m³/h. Seu mostrador, com diâmetro mínimo de 10 cm, disporá de um ponteiro longo e outro curto, cujas voltas completas representam 10 a 100 litros de água, respectivamente. A subdivisão mínima da escala será de 1 litro e as leituras não poderão desviar da vazão real mais que 5%. Os conectores de entrada e saída do hidrômetro deverão ter diâmetro interno de 1"

O medidor deverá ainda sofrer uma adaptação interna que permita a determinação da vazão de possíveis retornos d'água durante os ensaios

O uso de tambor graduado está previsto quando da execução de ensaios de infiltração que resultem em absorções d'água inferiores a 3 l/min

- Manômetros

Devem possuir fundo de escala no máximo duas vezes maior que as pressões especificadas. Assim, o EMPREITEIRO deverá dispor de manômetros de várias capacidades, sempre com subdivisões de escala compatíveis com as pressões a serem medidas e que não sejam maiores que 1 kg/cm²

O mostrador terá um diâmetro não inferior a 10 cm e suas leituras não poderão ter um desvio superior a 10% em relação as reais. A utilização de curva de calibração não será permitida.

A FISCALIZAÇÃO poderá solicitar no decorrer dos serviços a aferição dos manômetros em uso, podendo condená-los, caso as leituras não estejam coerentes com o real indicado.

- Estabilizador (es) de Pressão

Seu uso poderá ser necessário, em quantidades necessárias e suficiente para limitar as oscilações de leituras dos manômetros em até 5%, acima e abaixo da pressão especificada. Deverão ser corretamente dimensionados e submetidos a testes antes de concluídos no circuito hidráulico.

- Tubulações, conexões e registros

A tubulação interna da composição de ensaio terá um diâmetro não inferior a 1" e a externa deverá com ela ser compatível.

As conexões e registros não poderão apresentar vazamentos e estes últimos deverão ser de fechamento rápido (tipo "janela").

Todos os componentes, incluindo as mangueiras, deverão ser adequados às máximas pressões especificadas.

- Obturador

Deverá ser confeccionado com borracha expansível por meios mecânicos. O comprimento do trecho de vedação deverá ser da ordem de 30 cm.

Em geral, serão usados obturadores simples, apenas em circunstâncias especiais, determinadas pela FISCALIZAÇÃO poderão ser necessários obturadores duplos.

5 9 3 2 - Execução

Os ensaios de perda d'água serão geralmente realizados em trechos descendentes de 3 metros de comprimento, acompanhando o avanço da perfuração. Eventualmente, a FISCALIZAÇÃO poderá solicitar a realização em trechos de menor extensão em pontos de alta permeabilidade ou a execução de ensaios pelo processo ascendente, utilizando obturador duplo.

Cada ensaio será realizado em 5 estágios de pressão, correspondendo o primeiro e o quinto apenas à coluna d'água (infiltração) e o segundo e o quarto estágio durará 10 minutos, durante os quais a vazão deverá ser constante dentro de uma faixa de tolerância de 10%.

Em geral, a pressão máxima será de 0,25 kg/cm² por metro de desnível entre a boca do furo e o ponto médio do trecho de ensaio. Este critério estabelece a pressão efetiva, devendo serem feitas as correções cabíveis decorrentes da presença de nível d'água ou artesianismo.

Tanto o número e duração dos estágios quanto o critério de pressão poderão vir a ser alterados em função de condições específicas da FISCALIZAÇÃO.

5 9 4 - Injeção

5 9 4 1 - Equipamento

Um conjunto completo de injeção consiste dos componentes a seguir:

- Misturador,
- Agitador,
- Recipiente,
- "Padiola",

- Bomba Injetora,
- Hidrômetro,
- Manômetros com dispositivo protetor,
- Estabilizador (es) de pressão,
- Tubulações, conexões e registros,
- Obturadores,
- Balança

Seguem abaixo as características mínimas de cada componente, a serem previamente verificadas e aprovadas pela FISCALIZAÇÃO

- Misturador

Deverá possuir uma capacidade adequada às produções previstas e ser dotado de uma malha capaz de reter eventuais concreções de cimento. O sistema de mistura poderá ser de alta turbulência ou mecânico, neste caso, a rotação mínima da haste central não poderá ser inferior a 800 RPM, aproximadamente

- Agitador

Sua capacidade deverá ser, pelo menos, igual à do misturador e de no mínimo três vezes a descarga máxima da bomba, por minuto

Entre ele e a descarga do misturador deve ser interposta uma peneira com malha máxima de 0,6 mm. Durante seu funcionamento não poderá ocorrer sedimentação dos sólidos ou segregação dos líquidos componentes da mistura de injeção

Sua instalação deverá ser feita de modo a se manter nivelado durante a operação. Deve-se dispor de uma tabela de cubagem do seu volume, centímetro a centímetro

- Recipiente para Aditivos Líquidos

Deverá ser dotado de um indicador de volume (direto ou indireto)

- Padiola

Eventualmente necessária para dosagem de areia Devera ser funcional, resistente e ter volume conhecido

- Bomba Injetora

Será de espiral (rosca-sem-fim) ou de ação dupla, apta a operar numa pressão cerca de 10% acima da necessidade para atingir a máxima efetiva especificada Deverá fornecer vazão contínua não inferior a 60 l/min de calda densa (fator água/cimento $\cong 0,7 \cdot 1$ em peso) e ter condições de injetar argamassa

- Hidrômetro

Deverá possuir características iguais àquelas especificadas para os ensaios de perda d'agua

- Manômetros

Idem, com a ressalva de que devem ser protegidos da entrada de cimento por meio de um dispositivo salva-manômetro

- Estabilizador (es) de Pressão

Seu uso poderá ser necessário, em quantidades necessárias e suficiente para limitar as oscilações de leituras dos manômetros em até 5%, acima e abaixo da pressão especificada Deverão ser corretamente dimensionados e submetidos a testes antes de concluídos no circuito hidráulico

- Tubulações, conexões e registros

A tubulação interna da composição de ensaio terá um diâmetro não inferior a 1" e o da externa deverá com ela ser compatível

As conexões e registros não poderão apresentar vazamentos e estes últimos deverão ser de fechamento rápido (tipo "janela")

Todos os componentes, incluindo as mangueiras, deverão ser adequados às máximas pressões especificadas

A tubulação externa (de reação) deverá ter uma porção inferior perfurada lateralmente, de forma a permitir o fluxo de água no espaço anelar entre as duas tubulações. Para tal, o segmento superior será dotado de uma derivação com conexão do tipo engate-rápido, por onde a água será aduzida. A distância do equipamento injetor ao furo a ser tratado será definida pela FISCALIZAÇÃO em função das características da calda a ser aplicada.

– Obturador

Deverá ser confeccionado com borracha expansível por meios mecânicos. O comprimento do trecho de vedação deverá ser da ordem de 30 cm.

Em geral, serão usados obturadores simples, apenas em circunstâncias especiais, determinadas pela FISCALIZAÇÃO poderão ser necessários obturadores duplos.

– Balança

Deverá possuir capacidade suficiente para pesagem dos aditivos eventualmente a serem introduzidos na calda de cimento (bentonita, pozolana, cinzas, etc.).

5.9.4.2 - Execução

A operação de injeção inicia-se pela homogeneização, no misturador, dos vários componentes da calda, colocados na seguinte ordem: água, eventuais aditivos, cimento e, finalmente, areia. No agitador em funcionamento, a mistura assim preparada deverá ser mantida cerca de 2 minutos, durante os quais será retirada amostra para ensaios de controle e, eventualmente, medida a temperatura. Segue-se a determinação do volume inicial contido, com base no qual será medido o volume correspondente ao retido no circuito a jusante do agitador.

A injeção propriamente dita, será feita pela aplicação lenta e progressiva de pressão. Cada incremento deste será procedido da constatação de que a vazão de retorno é praticamente total, até que assim, se atinja a máxima pressão. Nestas condições, o trecho será considerado injetado quando a absorção permanecer 1 l/min durante um período de 10 minutos. A pressão, então, não deverá ser imediatamente descarregada, mas aguardada sua dissipação natural, o que ocorre geralmente após poucos minutos.

O tempo de utilização previsto para cada "batida" de calda não poderá exceder 2 horas. Este limite de tempo poderá ser alterado pela FISCALIZAÇÃO, com base na observação das variações nas características geológicas das caldas e argamassas aplicadas.

Concluída a injeção de um furo e ocorrida a sedimentação e cura da calda, o trecho livre resultante deverá ser lavado com simples circulação de água e, em seguida, totalmente preenchido com calda grossa (fator água/cimento = 0,5 em peso). Tal operação será feita posicionando-se uma tubulação no fundo do trecho livre, sendo erguida a medida que a calda ascenda à superfície. Caso se forme novo trecho livre, ele será preenchido por argamassa na relação água/cimento/areia = 0,5 1 1, em peso.

5.9.4.3 - Procedimentos Finais

Concluídas as injeções numa frente de trabalho, o EMPREITEIRO deverá proceder a remoção completa de equipamentos, ferramentas e materiais, bem como de toda e qualquer instalação provisória que tenha sido por ele colocada durante as injeções. As feições originais do local de trabalho, se modificadas por conveniência ou descuido do EMPREITEIRO, serão por ele recompostas por processo aprovado pela FISCALIZAÇÃO e sem ônus para a mesma.

Segue-se uma limpeza final na extensão correspondente à frente de trabalho concluída.

5.10 - Materiais de Injeção

5.10.1 - Características Individuais e Forma de Armazenamento

-- Água

Deverá apresentar-se visualmente limpa e isenta de quantidades prejudiciais de impurezas, óleo, ácidos, álcalis, sais e matéria orgânica que possam interferir com as reações de hidratação dos sólidos, e atender ao item 8.1.3 da NB-1/78.

-- Cimento

Deverá atender às especificações para cimento Portland ASTM C-150, possuir finura Blaine não inferior a 3200 cm²/g e ter menos de 5% de retenção na peneira 200 (# 0,074 mm).

O armazenamento e estocagem do mesmo serão objeto de análise e apreciação da FISCALIZAÇÃO, devendo ser identificado os lotes relativos a cada idade

Os locais para seu armazenamento deverão ser secos e ventilados, de maneira a não facilitar sua hidratação. Se a embalagem for em sacos de papel, as pilhas não deverão ser compostas por mais de 10 sacos

As pilhas deverão apoiar-se sobre tablado, de maneira a ficarem isolados do piso e paredes numa distância mínima de 15 cm

Não poderá ser empregado, nas injeções, cimento já em início do processo de hidratação. Igualmente não se permitirá misturas de cimento de marcas, tipos, procedências ou idades diferentes, a menos que haja consentimento da FISCALIZAÇÃO, em função dos resultados de ensaios por ela executados

Cimento contido em sacos já rasgado só será aproveitado se comprovada sua qualidade e determinado seu peso

Sua armazenagem e estocagem deverão ser idêntica à do cimento

- Areia

Devera ser passante na peneira 16 (# 1,2mm) e ter retenção na peneira 200 inferior a 5%, o módulo de finura devera situar-se entre 1,5 e 2,0. Seus grãos devem ser limpos e resistentes

Devera ser estocada em pilhas, tomando-se as providências necessárias para resguardá-la de eventuais contaminações prejudiciais ao cimento. Seu uso no estado úmido só sera permitido pela FISCALIZAÇÃO se previamente determinado o teor de umidade, para correção do fator água-sólidos

5.10.2 - Dosagem das Caldas e Argamassas

A calda de cimento a ser aplicada inicialmente terá uma relação água/cimento (em peso) = 0,7/1. Caso se atinja o limite de 10 sacos por metro sem que se notem indícios de recusa, as injeções devem ser suspensas por um período de 3 horas

Vencido este intervalo de tempo, a injeção deverá ser reiniciada com calda na relação ponderal água cimento = 0,5. Se injetados 10 sacos por metro, sem evidências de início de recusa, a injeção deverá ser prosseguida (sem interrupção) com argamassa na relação (em peso) água cimento areia = 1 1 1 até mais 5 sacos por metro.

Deste momento em diante, os trabalhos deverão prosseguir com a mesma argamassa, em ciclos de injeção/paralisação de um volume equivalente a 5 sacos a cada 2 horas, até que se atinjam 4/5 da pressão máxima especificada. A partir daí, deve-se voltar a utilizar a calda na relação inicial (relação A/C = 0,7 1) até a recusa.

Sempre que, em qualquer fase das injeções, ocorram claras evidências de que se inicia o processo de recusa, a injeção deverá ser prosseguida até a absorção de 3 sacos/metro além dos limites acima especificados.

Os trabalhos de injeção de cada trecho, após iniciados, não deverão ser interrompidos até sua conclusão.

Os intervalos entre fases sucessivas de injeção poderão ser alterados pela FISCALIZAÇÃO, em função dos resultados de ensaios de manutenção de fluidez a serem executados nas caldas aplicadas.

Cada paralisação deverá ser precedida por uma lavagem do trecho e das tubulações, para evitar seu entupimento.

5.11 - Critérios e Metodologia de Tratamento

Nas fundações de obras de terra, as injeções de impermeabilização na base do "cut-off" serão executadas após a escavação do "cut-off".

As injeções sempre se darão na sequência crescente da ordem dos furos, respeitando a disposição, ângulos e profundidades constantes dos projetos.

Em qualquer um dos tipos de tratamento, não será permitida a perfuração e injeção de furos de uma determinada ordem, enquanto furos adjacentes de ordem imediatamente anterior não tiverem sido injetados. A perfuração de qualquer furo situado a menos de 12 metros de qualquer furo de ordem antecedente somente poderá ser iniciada se decorrido o tempo mínimo necessário após o qual a calda adquirirá fluidez tal que não mais ocorra o seu

escoamento Somente nos casos em que as absorções de cimento, nos furos de ordem antecedente, forem inferiores a limites fornecidos pela FISCALIZAÇÃO, é que se poderá iniciar a perfuração sem respeitar o intervalo de tempo mencionado

No caso de comunicação entre dois ou mais furos ao longo de uma feição qualquer, os furos comunicantes serão obturados logo acima dela e serão considerados injetados se neles a pressão registrada for igual aquela aplicada no furo em injeção. Se tal não ocorrer, após a recusa do furo em injeção, eles sofrerão injeção complementar imediata até que se caracterize a recusa

Se a feição não ocorrer no trecho mais profundo, os furos comunicantes (inclusive aquele que estiver em injeção) serão rigorosamente lavados os que com ele se comunicarem serão então preenchidos com areia fina até 2 metros abaixo da feição e mais 0,5 metros de calda grossa. Após a cura deste selo, todos eles serão obturados e injetados. Posteriormente o selo será reperfurado e removida a areia para ser possível a injeção abaixo da feição em questão

Quando se tratar de injeção de vedação na fundação de aterros, a injeção do trecho superior se dará com o obturador instalado cerca de 0,2 metros abaixo do topo rochoso

A pressão manométrica máxima (em kg/cm^2) a ser geralmente adotada em qualquer trecho será a que resultar da expressão

$$P_{\max} = 0,25 H$$

Onde H representa o desnível (em metro) entre o ponto médio do trecho em injeção e a boca do furo

Este critério de pressão poderá vir a ser alterado pela FISCALIZAÇÃO, em função de condições específicas de cada local

Sempre que for detectado o fenômeno de artesianismo, as pressões de injeção devem ser adequadamente corrigidas

No caso de frentes de trabalho de injeção se situarem próximas às áreas em que haja escavação a fogo, será estabelecida uma distância mínima entre elas em função dos resultados de ensaios de carga-distância

5 11 1 - Injeções de Impermeabilização

A cortina de impermeabilização será constituída, a princípio, por uma linha única

A linha, contém furos exploratórios, primários e secundários, dispostos conforme projeto

É obrigatória a execução completa dos furos exploratórios. A intensificação do tratamento, por meio de injeção de furos em linha complementar, somente será necessária se as absorções verificadas nos furos terciários superarem os limites estabelecidos em projeto

A critério da FISCALIZAÇÃO, poderá ser indicada a necessidade de injeções em linha adicional, vinculadas não só a altas absorções, mas também, a ocorrência de eventuais feições geológicas de expressão observadas na superfície de fundação. O modo de ocorrência de tais feições determinará a posição final e ordem de injeção dos furos adicionais. A profundidade dos mesmos será igualmente estabelecida pela conjugação dos critérios geológicos e de absorção

O tratamento inicia-se por meio de abertura dos furos exploratórios (considerados primários), pelo método que a FISCALIZAÇÃO indicar. Neles serão executados ensaios de perda d'água

Injetados os furos exploratórios numa seção de aproximadamente 50 metros, serão abertos e injetados os secundários intercalados e assim sucessivamente, até os terciários

Os trechos de injeção serão, obrigatoriamente, de 3 metros nos furos exploratórios, coincidindo com os de ensaio de perdas d'água. Nos demais, a critério da FISCALIZAÇÃO, será mantido o comprimento de 3 metros nas zonas de maior permeabilidade ou absorção, correspondentes a feições geológicas de expressão. Nestes casos deverão ser injetados três trechos com 3 metros de extensão cada um, de modo que a feição se inclua no trecho intermediário. Em outros casos, os trechos de injeção terão no máximo, 9 metros de comprimento. No caso de restar uma fração inferior a 3 metros, ela será agregada a um dos trechos de 9 metros

Nos eventuais casos em que se empregue o processo descendente de injeção, os trechos não poderão exceder 3 metros de comprimento

Concluídas as injeções, deverão ser executados furos de controle ao longo da cortina. O espaçamento, profundidade e métodos de perfuração serão definidos pela FISCALIZAÇÃO, com base nos resultados obtidos até então.

Os furos de controle também serão injetados, com ou sem pressão, conforme a FISCALIZAÇÃO estabelecer em função dos resultados de permeabilidade obtidos.

5.12 - Controle de Qualidade

Toda a assistência e cooperação necessárias serão prestadas à FISCALIZAÇÃO, no sentido de serem cumpridas as determinações constantes destas especificações, dentro do que as técnicas disponíveis permitirem. Isto se aplica a todas as atividades, que juntas compõem o tratamento das fundações.

5.12.1 - Perfuração

O CONSTRUTOR deverá posicionar a sonda de acordo com os ângulos previstos em projeto. No caso de furos inclinados, o rumo dos mesmos será determinado topograficamente ou por outro processo aprovado pela FISCALIZAÇÃO.

A operação de perfuração deverá ser conduzida de modo a minimizar os desvios, os quais estarão limitados a 3% de comprimento total dos furos.

5.12.2 - Caldas e Argamassas

Os componentes individuais serão controlados, visando o comprimento dos requisitos do item 4.3 destas especificações. Sobre as misturas já preparadas, além do controle de laboratório (início de pega, resistência a compressão, etc.), serão realizadas medidas de campo durante as injeções, visando determinar se elas se mantêm dentro dos limites de aceitabilidade.

Serão controlados

- O fator de sedimentação, que deverá ser inferior a 5%,
- O tempo de escoamento, que não poderá superar 40 seg.

- A densidade da mistura, que não devesse diferir significativamente dos valores determinados em laboratório
- A temperatura, que não poderá exceder 35°C

Misturas que não apresentem simultaneamente estas quatro características, serão rejeitadas a critério da FISCALIZAÇÃO, a qual determinará também a frequência com que tais parâmetros serão medidos

5.13 - Registro dos Serviços

Para cada furo será elaborado um boletim, no qual constarão, para cada operação, pelo menos as informações abaixo discriminadas e outras julgadas importantes ou solicitadas pela FISCALIZAÇÃO

- Identificação e localização do furo,
- Cota de boca, inclinação, rumo e profundidade final do mesmo,

Data, método, diâmetro, tempo de duração, mudanças litológicas,

- Eventuais ocorrências, como "salto" de ferramenta (vazio), perda de ar e/ou água, etc., para os quais se informará a profundidade

5.13.1 - Lavagem

- Tempo de duração,
- Eventuais ocorrências, tais como ausência de retorno de água, comunicação com outros furos, que neste caso, deverão ser identificados,
- Profundidade das referidas ocorrências

5.13.2 - Ensaio de Perda D'Água

- Trecho e profundidade do ensaio,
- Pressões e vazões medidas,
- Profundidade do N.A. e pressão de eventual artesianismo,
- Retorno de água (vazão, duração, pressão)

5 13 3 - Injeção

- Profundidade e comprimento dos trechos de injeção,
- Metodo (ascendente ou descendente),
- Traços e quantidades, pressões e volume com o tempo, comunicação com outros furos, que neste caso, deverão ser identificados, dificuldade de obturação, interrupção de energia, aparecimento de calda na superfície de terreno (indicar em croquis), etc ,
- Profundidade das ocorrências

5 13 4 - Furos Executados com Equipamento Rotativo

- Observação usuais realizadas em sondagens executadas por esse processo

5 13 5 - Medição e Pagamento

A medição dos serviços referentes ao tratamento de sub-superfície será efetuada como descrito a seguir

- a) A perfuração em rocha será medida em metro linear pronto e aprovado pela FISCALIZAÇÃO,
- b) Os ensaios de perda d'água serão medidos em unidades de ensaios com 5 (cinco) estagios da pressão efetivamente executados,
- c) As injeções serão contabilizadas conforme o número de sacos de cimento consumidos nas aplicações

Os preços unitários deverão incluir os custos referentes a mão-de-obra, equipamentos e materiais necessarios para o fornecimento, instalação, manutenção e operação dos sistemas de perfuração, de injeção e de execução de ensaios

6 – ÁREA DAS FUNDAÇÕES PARA EXECUÇÃO DAS OBRAS DE CONCRETO

6 – ÁREA DAS FUNDAÇÕES PARA EXECUÇÃO DAS OBRAS DE CONCRETO

6.1 - Objetivos

A presente especificação tem por objetivo o estabelecimento das Condições Técnicas Básicas, que juntamente com os Desenhos de Projeto e Instruções Complementares de Campo da FISCALIZAÇÃO, deverão ser obedecidas na execução de todos os trabalhos relativos às estruturas de concreto simples e armado

6.2 - Escavação e Preparo Das Fundações

As escavações das áreas das fundações das estruturas de concreto, deverão seguir as indicações das linhas, declividades e taludes mostrados nos Desenhos de Projetos ou indicados pela FISCALIZAÇÃO

Após as escavações nos limites e nas cotas dos desenhos de projeto, ou na indicada pela FISCALIZAÇÃO, as superfícies devem ser limpas, para a remoção da poeira, da lama, dos fragmentos de rocha, etc. para a FISCALIZAÇÃO examinar se são aceitáveis como fundações para as estruturas permanentes

Caso a fundação nos níveis indicados nos desenhos de projeto não seja considerada satisfatória pela FISCALIZAÇÃO, a EMPREITEIRA deverá aprofundar as escavações até novos níveis e limpar as superfícies para inspeção. Este procedimento deverá ser repetido até que seja atingida uma fundação satisfatória

A superfície final da fundação deverá ser regularizada com o preenchimento das irregularidades por concreto, e o mesmo ter características semelhantes a do concreto da estrutura que no local será assentada

A EMPREITEIRA deverá evitar ocorrência de água estagnada nas áreas de fundação

Todas as superfícies finais de escavação, após a limpeza e o preparo das mesmas, deverão ser vistoriadas e liberadas para lançamento pela SUPERVISORA e FISCALIZAÇÃO

6.3 - Medição e Pagamento

Os serviços de escavação e preparo das fundações, ou seja, limpeza e tratamento superficial, deverão ser medidos em m³ de material escavado, sendo o volume determinado com base nas seções transversais levantadas, considerando-se que a superfície final esteja efetivamente pronta e aprovada pela FISCALIZAÇÃO

O pagamento será efetuado pelo preço unitário constante na planilha de orçamento das obras. Estes preços deverão incluir o custo referente a mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários para a execução dos serviços

7 – OBRAS DE TERRA E ENROCAMENTO

7 - OBRAS DE TERRA E ENROCAMENTO

7.1 - Compactação das Primeiras Camadas

Previamente ao lançamento das camadas de aterro, deverão ser preenchidos com nata de argamassa de cimento todos os furos de investigação existentes na área. Os poços abertos para investigação deverão ser preenchidos com material impermeável compactado por meio de sapos mecânicos.

7.1.1 - Maciço Terroso e Trincheira

As camadas iniciais serão lançadas e compactadas de modo a preencher as depressões existentes na fundação até estabelecer-se uma superfície plana regularizada com inclinação máxima de 2% para drenagem, a fim de possibilitar o lançamento e a compactação.

Quando a superfície de fundação situar-se em solo residual, imediatamente antes do lançamento do aterro, a superfície deverá ser umedecida e escarificada a fim de melhorar a aderência entre o aterro e o solo de fundação.

O solo nas primeiras camadas em contato com a fundação (no mínimo 0,50 m acima) deverá ser compactado com umidade acima da ótima (até 1,15 h%_{ót}).

A espessura das primeiras camadas lançadas não deverá ser superior a 15 cm de material solto, aceitando-se um grau de compactação (GC) para estas camadas maior ou igual a 96%, referido ao ensaio "Hilf-Proctor", sem secamento prévio e reuso do material. Tal critério seria alcançável com um número de passadas do equipamento compactador (rolo pneumático) superior a 4, desde que seja lançado úmido, garantindo a impermeabilidade almejada.

Após a compactação de cada camada, o solo deverá ser mantido sempre úmido por meio de irrigação para evitar trincas por ressecamento.

Para isto, a EMPREITEIRA deverá prever na fase de mobilização e implantação do canteiro, a execução de um açude de pequeno porte, a jusante ou montante do local da obra, com capacidade de reservação suficiente para atender às necessidades hídricas da obra em período de estiagem.

A compactação das pequenas áreas deve ser feita com equipamentos de pneus e, onde não for possível o acesso, por meio de sapos pneumáticos

A compactação em torno de poços de drenagem, estruturas, bem como, de instrumentação a ser instalada deve ser cuidadosa. O acerto das camadas é manual e a compactação deverá ser executada por meio de sapos pneumáticos

Depois da fundação ser regularizada por lançamentos parciais, o solo poderá ser lançado com equipamento adequado

Após o lançamento das primeiras camadas de regularização da praça, a compactação deverá seguir as especificações para lançamento e compactação do aterro indicada no item 7.6

7.2 - Filtros, Transições e Enrocamento

7.2.1 - Filtros e Transições

O material de transição entre o núcleo e o enrocamento, deve atender as faixas granulométricas conforme especificado no critério de filtro

A superfície da fundação nestes locais, será regularizada a partir das depressões em camadas de espessura variável não superior a 0,30 m

A compactação deverá ser feita por meio de 4 a 8 passadas de trator de esteira para não danificar a fundação

O número ideal de passadas, bem como, o equipamento, será definido pela FISCALIZAÇÃO em função dos resultados de compactação relativa obtidos no campo

7.2.2 - Enrocamento

A compactação das primeiras camadas de enrocamento, a montante e a jusante, deverá seguir as especificações para lançamento e compactação das zonas de enrocamento apresentadas nos itens 7.6.1.3 e 7.7.2

7.3 - Materiais para Construção da Barragem

7.3.1 - Utilização e Rejeição do Material Escavado

Todo o material aproveitável retirado das escavações programadas, deverá ser usado na construção da barragem durante as operações de escavação, e será lançado nos locais definitivos sem estocagem intermediária, a não ser quando expressamente determinado pela FISCALIZAÇÃO. O material não aproveitável deverá ser depositado em bota-foras que serão formados em áreas aprovadas pela FISCALIZAÇÃO. Esses bota-foras deverão, uma vez completados, ser estáveis e apresentar taludes uniformes e regulares.

Todos os materiais oriundos das escavações e que possam ser utilizados no maciço da barragem deverão ter seu aproveitamento direto das escavações para o maciço, necessitando por tanto de uma programação conjunta dos trabalhos de escavação e construção do maciço.

Na construção do maciço da barragem serão empregados os materiais argilo-silte-arenosos da área de empréstimo estudada, materiais provenientes das escavações do sangradouro e as areias. Já os materiais rochosos serão obtidos a partir das escavações em rocha.

7.3.2 - Material Terroso para o Maciço

Para a construção do maciço terroso, está previsto a utilização do solo bem graduado argiloso, vermelho e amarelo, classificado como SC e CL no Sistema Unificado de Classificação do USBR, proveniente das jazidas de solos J01 e J02, conforme resultados dos estudos de materiais.

Imediatamente antes da exploração desta área de empréstimo, deverão ser realizados estudos, visando a caracterização e seleção dos materiais a serem lançados no maciço.

Somente será considerado liberado para exploração e lançamento, os materiais que atenderem as seguintes características:

- umidade ótima maior ou igual a 15%,
- percentagem de grãos passando na peneira 200 maior ou igual a 30%,
- deverá ser plástico, pois materiais considerados não plásticos não serão utilizados.

7.3.3 - Areia para Filtro

Este material será utilizado no filtro vertical (interceptor chamine), no tapete drenante situado sob a porção de jusante do maciço, nas transições do dreno de pé no extremo de jusante da barragem e na composição dos concretos

Ressalta-se que a faixa granulométrica do filtro indicada foi obtida com base na faixa granulométrica dos empréstimos investigados até o momento. Em qualquer caso o teor de finos (% que passa na # 200) deverá ser inferior a 5%

Assim sendo, rotineiramente, tanto no avanço em profundidade na exploração da jazida, como no início de exploração de novas frentes de escavação, a FISCALIZAÇÃO deverá investigar se a granulometria do material de empréstimo mantém-se na faixa abrangida pelo critério de filtro especificado

Nos casos, em que a granulometria do empréstimo não atenda à faixa supra indicada, a FISCALIZAÇÃO não deverá autorizar o lançamento do material na praça de compactação sem previa consulta à SUPERVISORA, para as adaptações de projeto e as recomendações que se fizerem necessárias

TABELA 7.1 - Faixas Granulométricas - Areia Grossa

Peneira Nº	Diâmetro (mm)	Faixa Granulométrica (percentagem que passa)
4	4,760	90 – 100
10	2,000	50 – 98
20	0,840	15 – 75
40	0,420	2 – 40
60	0,250	0 – 23
100	0,149	0 – 14
200	0,074	0 – 5

7.3.4 - Britas

Materiais artificiais granulares de textura grosseira com distribuição granulométrica inscrita nos interiores das faixas mostradas na Tabela 7.2, que será apresentada no seguimento

Estes materiais serão utilizados nas transições do dreno de pé no extremo de jusante da barragem, na proteção do talude de jusante, e em concretos, provenientes da pedraira situada a jusante

TABELA 7 2 - Faixas Granulométricas - Brita

Peneira Nº	Diâmetro (mm)	Faixa Granulométrica (percentagem que passa)
-	200	80 – 100
-	152,40	72 – 100
3"	76,200	55 – 84
2"	50,800	46 – 72
1 ½"	38,100	40 – 66
1"	25,400	34 – 60
¾"	19,05	26 – 51
3/8"	9,53	14 – 37
4	4,76	2 – 25
10	2,00	0 – 11
20	0,840	0

7 3 5 - Materiais para Enrocamento

Material granular artificial muito grosseiro, com distribuição granulométrica inscrita no interior das faixas, que se seguem

- rip-rap com espessura de 0,70m $d_{\min}=15\text{mm}$, $d_{\max}=60\text{mm}$ e $d_{50} \cong 38\text{mm}$,
- rip-rap com espessura de 0,40m $d_{\min}=5\text{mm}$, $d_{\max}=30\text{mm}$ e $d_{50} \cong 15\text{mm}$
- rock-fill 100mm < D10 do enrocamento < 1500mm

O enrocamento deverá ser obtido a partir da exploração de pedraira em área pre-determinada. A locação das pedrairas a serem exploradas durante a obra deverá ser analisada pela EMPREITEIRA de modo a otimizar operacionalmente as fases de desmonte, transporte e lançamento ao longo da obra, devendo-se submeter previamente à aprovação da FISCALIZAÇÃO, bem como o plano de lavra proposto para exploração da pedraira

O avanço da exploração da pedraira é condicionado à liberação prévia do plano de fogo pela FISCALIZAÇÃO que deverá observar, se as cargas, retardos e disposição destes no

maciço atendem não apenas à produção do volume de blocos requerido, como também aos aspectos de segurança, das estruturas contíguas e da própria obra

Durante a fase de implantação da obra, a FISCALIZAÇÃO com a SUPERVISORA, emitirão recomendações mais específicas referentes às escavações em rocha

7 3 6 - Medição e Pagamento

A extração, carga, descarga e transporte de materiais para o maciço da barragem serão medidos em metros cúbicos de material colocado conforme alinhamentos, cotas e dimensões indicados nos desenhos do projeto. A determinação dos volumes faz-se-á pelo método da média das áreas externas, a intervalos de 20,00 m, ou a outros intervalos, de acordo com o especificado pela FISCALIZAÇÃO. Vale salientar que as medições serão feitas no local de aplicação dos materiais. Nos materiais para enrocamento, transições brita e areia deverão ser incluídos além dos elementos acima discriminado o fornecimento

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários a execução dos serviços

7 4 - Limpeza Superficial e Exploração das Áreas de Empréstimo

A limpeza das áreas de empréstimos deverá ser feita, parceladamente sem antecipar em muito o início das operações de escavação, mas em tempo hábil para permitir sua rega ou secamente conforme necessário

Após o desmatamento, a camada superficial contendo raízes e terra vegetal deverá ser raspada e estocada em área previamente aprovada pela FISCALIZAÇÃO

A limpeza de cada área de empréstimo deverá ser submetida à aprovação da FISCALIZAÇÃO antes de se iniciar sua exploração

As escavações nas áreas de empréstimo deverão ser realizadas de tal forma que sempre proporcionem drenagem satisfatória e resultem na produção máxima de materiais adequados aos serviços de aterro

Todo e qualquer material só será aceito para transporte a barragem se atender ao especificado no item 7 3. Os materiais definidos em 7 3 2 só serão aceitos para transporte a

barragem quando suas unidades se enquadrarem em faixas de tolerância a serem estabelecidas pela FISCALIZAÇÃO, de tal forma que ao chegarem às praças de compactação não exijam correções de umidade maiores do que $0,15 h_{ot}$. Inicialmente, até que a FISCALIZAÇÃO desenvolva experiência táctil-visual, deverão ser executados ensaios de controle de desvio de umidade em relação à ótima. Para o início dos trabalhos poderão ser utilizadas as seguintes faixas de tolerância: no período diurno, 0,85 a 1,15 h_{ot} , no período noturno, 0,80 a 1,10 h_{ot} . É necessário levar em conta, na fixação dos limites desta faixa, as perdas por evaporação durante as operações de escavação, transporte e espalhamento. Tais perdas, que deverão ser verificadas na obra através de ensaios de umidade, dependem de fatores locais diversos e situam-se comumente entre 1% e 2% no período diurno e entre 0,5% e 1,0% no período noturno.

Após a conclusão das escavações, as superfícies remanescentes nas áreas de empréstimos deverão ser regularizadas e preparadas para drenagem superficial para prevenção contra a erosão, sem ônus para a SRH.

7.5 - Aterro Experimental

Pretende-se investigar a utilização adequada dos solos das áreas de empréstimo, que se encontram significativamente secos, por intermédio de aterro experimental.

Assim sendo, após as etapas de limpeza e nivelamento da fundação, em determinado trecho da barragem, o mesmo será iniciado.

Investigar-se-á a compactação do aterro em diferentes níveis de umidade (0,85 h_{ot} a 1,15 h_{ot}), verificando-se os graus de compactação obtidos nos vários teores de umidade para diferentes números de passadas crescentes do equipamento de compactação (por exemplo 4, 6, 8, 10 e 12).

A espessura da camada lançada para construção deste aterro, em princípio, não deve ser superior a 25 cm.

7.5.1 - Equipamentos

Deve-se utilizar no aterro experimental os mesmos equipamentos que serão utilizados na compactação do maciço da barragem.

7 5 2 - Ensaio Preliminares

Para possibilitar a execução do aterro experimental, nas unidades requeridas, serão necessários alguns ensaios preliminares com o material de empréstimo a ser utilizado

A determinação da umidade ótima do solo de empréstimo deverá ser feita através de ensaio de compactação Hilf-Proctor sem secamente nem reuso do material

Será feita a determinação dos desvios de umidade, em relação à ótima, do material de empréstimo para avaliação do aumento de umidade que o mesmo deverá sofrer antes de sua utilização

7 5 3 - Geometria e Execução do Aterro

Serão lançadas e compactadas 3 camadas de 25 cm iniciais para cada condição de compactação, sendo a primeira de regularização e as outras 2 para ensaios

As camadas sucessivas terão unidades crescentes, se porém, for mais conveniente para a execução, podera ser invertida a ordem das unidades, desde que a(s) primeira(s) camada(s) da nova condição regularize a superfície, deixando-a suficientemente plana para o trafego dos equipamentos

O equipamento compactador deverá trabalhar no sentido longitudinal do aterro, executando-se inicialmente um número mínimo de passadas ao longo de todo o aterro (em todas as praças)

7 5 4 - Controle e Ensaio de Compactação

A execução do aterro deverá ser acompanhada por controle visual da FISCALIZAÇÃO, além de observar os seguintes aspectos

- tipo de material lançado,
- umidade do material lançado,
- através da abertura de poços, observar a ocorrência de laminação do material,
- espessura da camada antes e depois da compactação,

- número de passadas e a cobertura adequada da faixa compactada pelo equipamento de compactação,
- a escarificação para boa ligação com a nova camada

Deverá ser retirada de cada praça de compactação pelo menos 5 amostras através de 5 cilindros cravados no aterro. Deverá ser coletado o material circundante a estes cilindros para execução de ensaios Hilf-Proctor

7.6 - Lançamento, Controle de Umidade e Compactação

7.6.1 - Lançamento

Os equipamentos de construção deverão ter capacidade de transportar o material para a barragem em quantidade suficiente para obter uma produção uniforme e contínua

7.6.1.1 - Maciço Terroso (Trincheira de vedação, Tapete Impermeável e Maciço)

Imediatamente antes do lançamento de cada camada, a superfície do local ou da camada anterior será examinada pela FISCALIZAÇÃO, a qual poderá exigir o tratamento que julgar necessário quer de acerto de umidade, quer de compactação ou outro qualquer, além das escavações previstas no local

Todas as superfícies lisas do aterro serão devidamente escarificadas antes do lançamento da camada superior. Os sulcos de escarificação deverão ter direção paralela ao eixo da barragem e profundidade da ordem de 5 centímetros abaixo da superfície compactada

Seixos equidimensionais com dimensão superior a 5 centímetros deverão ser manualmente removidos da camada espalhada

Os materiais para o núcleo impermeável e transições da barragem deverão ser lançados orientando-se os equipamentos de transporte em direções aproximadamente paralelas ao eixo da barragem

Praças de compactação adjacentes deverão ter seus extremos defasados de maneira a evitar juntas contínuas ortogonais ao eixo da barragem que propiciem caminhos preferenciais de percolação

Quando o equipamento de transporte necessitar cruzar o núcleo, deverão ser *construídos aterros provisórios de material solto não inferior a 0,50 m, os quais deverão ser removidos posteriormente*

Serão adotadas, em princípio

- as espessuras de solos de 20 cm, antes da compactação de camadas,
- espalhamento e nivelamento da nova camada a ser construída deverá ser efetuado por equipamento leve

A FISCALIZAÇÃO poderá modificar tais espessuras à luz de observação em aterro-teste ou na praça de compactação ao longo da execução do maciço. Em nenhuma hipótese as camadas terão espessura antes da compactação superior a 30 cm de material solto, medida através de régua e/ou nivelamento topográfico

As camadas deverão ser lançadas de forma a manter uma inclinação de 1 a 2% caindo para os lados da praça de compactação, a fim de facilitar o escoamento das águas de chuva, evitando-se o máximo possível contaminação das zonas de filtro e transições. Na iminência de chuva e antes de períodos curtos de interrupção (fins de semana, feriados etc.) toda a praça deverá ser alisada pela passagem de rolo liso ou de veículos de rodas pneumáticas. No caso de se ter que abandonar determinada praça por longo período de interrupção, a área compactada será recoberta por uma camada de solo solto de 50 cm, após registrar-se devidamente a cota alcançada pela compactação, para reencontrá-la, sem qualquer dúvida, no prosseguimento futuro dos trabalhos

Na retomada dos trabalhos de compactação, deverá ser removido todo o material danificado durante o período, até alcançar o material compactado

7.6.1.2 - Filtros e Transições

A sequência de execução de elementos drenantes será a seguinte

Filtro Vertical - os maciços de solo SC e CL serão executados atravessando a posição do mesmo. De metro em metro de espessura de aterro, assim executado, uma trincheira vertical, na posição apropriada, será escavada mecanicamente até encontrar o topo do filtro já instalado. O material superficial contaminado será removido e a trincheira será preenchida com areia lançada e compactada em camadas com espessura máxima não superior a 40 centímetros

Tapete drenante (filtro horizontal) - os trechos do tapete drenante serão lançados para compactação em camadas com espessura máxima de 40 centímetros. As camadas iniciais serão lançadas de modo a tomarem as irregularidades existentes até estabelecer-se uma superfície com inclinação máxima de 2%

Sob qualquer circunstância não se deverá permitir a descarga de água de drenagem para as zonas de filtro e transições

Não serão permitidas juntas de construção longitudinais nos filtros de areia e transições

A FISCALIZAÇÃO deverá liberar o material para lançamento e compactação, solicitando a remoção do material das áreas que encontrem-se contaminadas

7 6 1 3 - Enrocamento

O material do enrocamento deve ser constituído de fragmentos de rocha sã com elevada resistência a abrasão e a decomposição e ser lançado e espalhado de modo que a segregação seja convenientemente controlada, ou seja, os finos fiquem localizados junto ao maciço terroso e as pedras grandes próximas ao talude. Para isso, o material é lançado junto a transição e empurrado com a lâmina do trator em direção ao talude, de forma que a lâmina vai sendo gradualmente erguida, deixando o material fino e pedras menores e arrastando as maiores em direção à face externa do talude

O material de enrocamento lançado, deverá ser espalhado por trator de lâmina, tipo D-8, em camadas soltas, cuja espessura não exceda o diâmetro máximo dos blocos de pedra. Este critério para delimitação da espessura da camada poderá vir a ser complementado em obra pela FISCALIZAÇÃO na medida em que se fizer necessário, procurando sempre manter o conceito exposto nos itens anteriores

Para assegurar uma livre drenagem, as quantidades de fragmentos de rochas ou outros materiais finos não devem ser introduzidos além daquelas necessárias para encher os vazios maiores, evitando ainda a possibilidade de carreamento dos finos e descalçamentos de blocos

O lançamento deste material será sempre efetuado sobre um talude ou nas bordas da camada que está sendo lançada

7.7 - Compactação

Os trabalhos de compactação serão orientados de forma a garantir um maciço compactado, essencialmente uniforme, isento de descontinuidades e de laminações e possuidor de características de resistência, comportamento tensão-deformação e permeabilidade iguais ou melhores do que as que serviram de base para o projeto. A garantia de consecução de tal produto será objeto de ensaios, perfurações, amostragem e observações diversas, diretas ou indiretas, de campo ou de laboratório, por parte da FISCALIZAÇÃO

Os rolos compactadores deverão passar sempre em direção paralela ao eixo da barragem, completando um igual número de passadas sobre cada faixa lançada. Se os rolos tiverem que realizar curvas nas extremidades da área em compactação em dada operação, a área compactada será considerada tão somente com a coberta pelo rolo em sua translação em linha reta

Devera ser mantido um recobrimento mínimo de 0,30 m entre as superfícies atravessadas por passagens adjacentes dos rolos

Todas as áreas do maciço não acessíveis aos rolos compactadores serão compactadas por outros equipamentos, aprovados previamente pela FISCALIZAÇÃO, que permitam a obtenção de compactação equivalente à dos rolos inicialmente indicados. Cada camada compactada deverá ser liberada pela FISCALIZAÇÃO por controle táctil-visual, salvo recomendação em contrário, antes do lançamento da camada adjacente

7.7.1 - Maciço Terroso

A compactação das primeiras camadas deverá seguir as recomendações do item 7.1

A FISCALIZAÇÃO poderá exigir a escarificação ou remoção de qualquer camada que se mostrar inadequada ao entrosamento com a camada seguinte a ser lançada

Após a compactação de uma camada, a FISCALIZAÇÃO deverá verificar táctil-visualmente se as condições de compactação estão dentro das especificações e fazer remover toda a camada que não atender a essas características

O esquema de trafego deve ser planejado de forma que a FISCALIZAÇÃO possa controlar de maneira eficiente o numero de passagens do equipamento de compactação, bem como, evitar compactação excessiva

A cobertura do aterro com material solto deverá ser executada sempre que houver paralisação por razões executivas para evitar a formação de trincas por ressecamento no aterro. Quando estas ocorrerem, o solo compactado deverá ser escavado e removido

A compactação será com equipamento de impacto e patas tipo Hysten Tamping de 25 toneladas, trabalhando com velocidade de 10 a 15 Km/h e efetuado 6 (seis) passadas. A escarificação deverá ser feita com grade de disco pesada, diâmetro de 30". Os rolos devem estar providos de limpadores convenientemente dispostos de modo a impedir que o solo fique ligado aos mesmos

Caso seja necessario, poderão ser introduzidas juntas transversais ao eixo da barragem. Nestes casos cada face de junta deverá ser cortada, escarificada e umedecida antes de dar continuidade ao aterro, sendo que o estudo das praças de compactação deverão impedir o aparecimento de juntas que cruzem totalmente o aterro no sentido montante/jusante. A inclinação máxima de tais juntas deveser de $I(V) = 3(H)$

Dentro do maciço de terra compactada não serão permitidos desníveis transversais de mais do que 10 camadas

As características de compactação a serem atingidas são apresentadas a seguir, sendo rejeitadas as camadas que não as atenderem

O grau de compactação (GC) mínimo será de 96%, referido ao ensaio de compactação Proctor Normal e a média estatística mensal $\geq 98\%$

A umidade de compactação poderá variar no intervalo de 0,85 a 1,15 h_{ot} , sendo h_{ot} o teor ótimo de umidade obtido a partir de ensaio de compactação Proctor Normal, sem secagem previa e sem reuso do material

As camadas rejeitadas deverão ser tratadas, isto é, umedecidas, secadas e compactadas com novas passagens do equipamento de compactação, até que se comprove terem as mesmas satisfeito às condições anteriores

O número necessário de passadas do equipamento compactador visando atender às características de compactação especificadas serão fixados em obra pela FISCALIZAÇÃO e SUPERVISORA a partir da análise dos resultados do aterro experimental

O controle de construção e qualidade do aterro será feito pela FISCALIZAÇÃO de campo e pelo Laboratório de campo

Podera ser empregada a metodologia do ensaio Hlif em equipamento e com procedimento padrão Normal para determinação do grau de compactação e desvio de umidade

As decisões imediatas de aprovação ou não de cada camada compactada devem ser tomadas pela equipe de FISCALIZAÇÃO com base na observação táctil-visual experiente de um bom produto compactado. Na fase inicial dos trabalhos e para servir de base de aferição dos critérios tácteis-visuais dos membros da equipe de FISCALIZAÇÃO, será necessário observar um critério de rejeição quantitativo, baseado em ensaios. O primeiro critério de rejeição, aplicado na praça de compactação, refere-se ao desvio de umidade, determinado por ensaio sobre a camada espalhada, antes da compactação aplicando-se as exigências do intervalo aceitável de umidade. Imediatamente após a compactação de cada camada será executado o ensaio de controle tipo Hlif para determinar o grau de compactação e o desvio de umidade.

Numa fase posterior dos trabalhos, quando a aferição dos critérios tácteis-visuais estiver, no entender da FISCALIZAÇÃO, estabelecida, o número de ensaios de controle podera ser fixado em 1 (um) ensaio a cada 500 (quinhentos) m³ de aterro compactado. Em qualquer momento, porem, a FISCALIZAÇÃO, seja por constatar variação nas características do material ou seja por qualquer outro motivo a seu critério, poderá intensificar ou reduzir o volume de ensaios de controle.

Periodicamente, com frequência mensal ou a ser estabelecida pela FISCALIZAÇÃO, serão traçadas curvas de distribuição e de frequência, relativas ao período e acumuladas, das porcentagens de compactação obtidas para cada um dos materiais ora enfocados e, quando se verificar que a média for inferior a 98%, proceder-se-á revisão dos métodos de compactação, das tolerâncias de umidade ou de ambos. O mesmo se fará quando se obtiver desvio padrão do grau de compactação maior do que 3%.

Os dados de controle estatístico da compactação dos aterros a serem encaminhados nos boletins de controle da obra deverão seguir a nomenclatura do ensaio de Proctor umidade do aterro maior que a umidade ótima, desvio de umidade positivo. Com esta nomenclatura serão traçadas, também, com a mesma periodicidade do especificado no parágrafo anterior, curvas de frequências, relativas ao período e acumuladas, dos desvios de umidade.

Um controle tátil-visual será exercido pela FISCALIZAÇÃO, visando a liberação das camadas compactadas e deverá observar

- tipo de material lançado,
- uniformidade do material lançado e de sua umidade,
- controle de espessura da camada antes da compactação,
- controle da homogeneização e acerto da umidade da camada a ser compactada,
- a deformação sofrida pela camada, durante a passagem do equipamento de compactação, visando detectar intumescimento excessivo ("borrachudos"), desenvolvimento de trincas ou outras anomalias de compactação,
- número de passadas e a cobertura adequada da faixa compactada pelo equipamento de compactação,
- a verificação da ocorrência de laminações,
- a observação sistemática da homogeneidade do aterro e da "ligação" entre camadas por meio de poços de aproximadamente 1,0 m de profundidade.

Visando não apenas aferir o controle de compactação a ser executado tátil-visualmente pela FISCALIZAÇÃO, mas principalmente investigar a dispersão existente no valor do GC e do desvio de umidade em uma camada, deverá ser programada a execução de pelo menos 10 ensaios de compactação com energia normal, 10 determinações de umidade e 10 ensaios Hilf-Proctor em uma camada compactada, no início do lançamento e compactação das primeiras camadas em 3 diferentes praças de compactação.

A seu critério, em função de alteração no tipo de material lançado, etc, a FISCALIZAÇÃO poderá solicitar novos conjuntos de ensaios com o mesmo objetivo.

Dois ensaios de controle pelo método de Hilf serão feitos para cada 1 000 m³ de aterro compactado.

O ensaio Hilf será executado com 5 pontos, seguindo-se a técnica usual.

Os dados de controle estatístico a serem encaminhados nos boletins de controle da obra, deverão sempre se referir ao GC e h_{ot} , relativos ao Proctor Normal

Poderão ser programados, a critério da FISCALIZAÇÃO e SUPERVISORA, a retirada de blocos indeformados, durante a elevação do aterro do núcleo impermeável, para execução de ensaios de laboratório, visando documentar a qualidade geotécnica do aterro compactado

7.7.2 - Compactação de Enrocamento

A rocha a ser utilizada nos enrocamentos provém das pedreiras a serem abertas nas áreas próximas a obra

Não há em princípio, qualquer restrição à utilização destes materiais, cabendo apenas um monitoramento visual na jazida de modo a não permitir a presença de materiais indesejáveis

A espessura de material lançado solto na zona de enrocamento deverá ser variável, de modo a permitir manter os blocos maiores na zona mais externa do maciço, em camadas inclinadas com espessura variando segundo o diâmetro máximo da pedra (espessura = D_{max}) até uma espessura máxima de 0,60 m

O espalhamento do material do enrocamento deverá ser feito com trator de esteira

A FISCALIZAÇÃO exercerá controle tátil-visual do enrocamento objetivando um produto acabado composto por fragmentos e/ou blocos bem embricados e sem vazios grandes. Os blocos maiores deverão resultar uniformemente distribuídos e os menores deverão preencher os vazios. Para o enrocamento, caso a FISCALIZAÇÃO julgue insatisfatório o produto resultante, poderá ser exigida a remoção de todo o trecho ou de determinados blocos, a adição de blocos, a arrumação braçal com alavanca de certos blocos ou outra qualquer medida

7.7.3 - Compactação das Zonas de Filtro e Transições

Todos os materiais que serão utilizados na construção das zonas de filtro e transições deverão ser lançados, no local de aplicação, em camadas horizontais, não superior, em nenhuma hipótese, a 35 cm (antes da compactação)

Antes do início da operação de compactação, os materiais deverão ser uniformemente umedecidos ao longo de cada camada, de modo a assegurar a obtenção da densidade relativa especificada para as zonas de filtro e transições no aterro depois de compactado

Quando a compactação exigir saturação para alcançar a compacidade especificada, deverão ser tomados cuidados especiais para evitar a colmatação dos filtros. Em qualquer situação, a Construtora deverá evitar a contaminação dos materiais dos filtros e transições com solos finos, tomando precauções com relação à drenagem das águas de chuva, trânsito de equipamentos na área de construção dos filtros, etc

Cada camada das zonas de filtro ou transição, após o seu adequado umedecimento, deverá ser compactada com, no mínimo, 4 passadas de rolo liso vibratório, devendo este equipamento possuir peso superior a 5 toneladas e dispor de mecanismos para regular e frequência de vibração entre 1 000 e 1 300 ciclos por minuto. Poderá ser aceita, a critério da FISCALIZAÇÃO e com base em ensaios comprobatórios, a utilização de trator pesado de esteiras (tipo D7 ou equivalente) deslocando-se em alta velocidade (4 passadas, no mínimo)

Em áreas restritas, onde não for possível a utilização de rolos adequados ou tratores de esteira, deverão ser utilizadas placas ou soquetes vibratórios, de preferência a ar comprimido. Nestes casos, a espessura das camadas antes da compactação não poderá ser superior a 10 cm

O tráfego de equipamentos diversos, cruzando as zonas de filtro, somente será permitido em locais aprovados pela FISCALIZAÇÃO. Após sua utilização, estes locais deverão ser cuidadosamente limpos, imediatamente antes da colocação da camada seguinte, a ser aprovada pela FISCALIZAÇÃO

A espessura das zonas de filtro e transições e as composições granulométricas dos materiais que serão utilizados na construção destas zonas deverão ser indicadas no projeto executivo

A FISCALIZAÇÃO exercerá rigoroso controle qualitativo tátil-visual visando a liberação das camadas de areia compactadas. Tal controle tátil-visual deverá atender para

- tipo de material lançado utilizado,
- as condições de estocagem e de lançamento,
- a homogeneidade do material lançado,
- presença exagerada de finos,

- respeito aos métodos executivos (incluindo a contagem do número de passadas do equipamento) e a cobertura adequada da faixa compactada pelo equipamento de compactação,
- a espessura máxima de lançamento das camadas (incluindo o uso de cruzetas em locais definidos pela FISCALIZAÇÃO),
- a qualidade da zona de contato com os demais materiais do maciço e com a fundação

O controle quantitativo far-se-á através da execução sistemática dos seguintes ensaios

- peso específico seco de campo (γ_{dc}) com metodologia ASTM D-1556 ou ASTM D-2167,
- peso específico pelo mínimo de referência (γ_{dmin}) com metodologia ASTM D-2049
- peso específico seco máximo de referência ($\gamma_{dmáx}$) obtido em material compactado, utilizando o equipamento e a sistemática do ensaio padronizado de compactação Proctor Normal (ABNT - MB-33),
- ensaio de granulometria com metodologia ABNT - MB-32

O número de ensaios para a determinação dos pesos específicos máximo, mínimo e campo necessários a determinação da densidade no Proctor Normal (D_n), será estabelecido pela FISCALIZAÇÃO com base na variação das características dos materiais disponíveis e nos resultados acumulados de controle de compactação. Deverão, entretanto, ser, no mínimo, determinada a densidade "in situ" (D_p) uma vez a cada 200 m³ de areia compactada e em quantidade não inferior a duas vezes por camada

A densidade "in situ" da areia compactada deverá atender a seguinte relação

$$0,95 D_n < D_p < 1,00 D_n$$

As camadas de material representadas por amostras com a densidade relativa inferior à especificada acima deverão ser recompactadas segundo metodologia a ser estabelecida pela FISCALIZAÇÃO

Deverão ser ainda realizados ensaios rotineiros de caracterização dos materiais dos drenos e filtros verticais e horizontais, na proporção de 1 ensaio para cada 3 000 m³ de dreno ou filtro executado, podendo este valor ser modificado pela FISCALIZAÇÃO, a seu critério, durante o período construtivo (caso seja obtida uma uniformidade de materiais e procedimentos

Os dados de controle quantitativo serão registrados em relatórios que apresentarão, a cada lote de 12 ensaios sistemáticos, além dos valores individuais, os seguintes elementos

- curvas de distribuição da densidade de campo (dd_c) e da densidade mínima de referência (dd_m) para o lote de 12 ensaios consecutivos,
- curvas de distribuição de densidade de campo (dd_c) e de densidade mínima de referência (dd_m) para todos os ensaios disponíveis,
- a faixa de curvas granulométricas obtidas concomitante com o lote de 12 ensaios

A FISCALIZAÇÃO se reserva o direito de comprovar, a seu contento, o eventual esmagamento de grãos durante a compactação conforme julgar indicado pela aparência visual do material compactado. Em tal caso, fará ensaios de granulometria antes e após a compactação em uma área restrita.

7.7.4 - Compactação das Zonas de Abraço do Maciço com as Obras de Concreto

Nas zonas de abraço os cuidados com o lançamento e compactação e as dimensões de camadas de filtro e transição devem ser redobrados para garantir maior segurança contra caminhos preferenciais de percolação.

7.7.5 - Medição e Pagamento

O lançamento, o umedecimento, a homogeneização e a compactação dos diversos materiais componentes do maciço da barragem serão medidos em metros cúbicos de material colocado conforme os alinhamentos, cotas e dimensões indicadas nos desenhos do projeto. A determinação dos volumes dos aterros far-se-á pelo método da média das áreas externas, a intervalos de 20,00 m, ou a outros intervalos, de acordo com o especificado pela FISCALIZAÇÃO.

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços.

7.8 - Escavação e Recobrimento da Galeria da Tomada D'água

A galeria deverá ter seu fundo concretado diretamente contra a superfície de apoio.

Alguns cuidados devem ser tomados durante o reaterro da trincheira, visando minimizar os efeitos decorrentes de um eventual arqueamento do solo compactado

- no trecho entre o fundo da vala e a cota representativa do topo dos muros, o solo areno-argiloso deverá receber compactação manual cuidadosa, de modo a garantir um grau de compactação de 100% (com teor de umidade 2% abaixo do ótimo),
- no trecho entre o topo dos muros e o terreno natural, o solo areno-argiloso deverá apresentar, no final da execução do reaterro, uma rigidez um pouco inferior ao material do trecho subjacente, adotando-se, no controle da compactação, $G C = 97\%$ e teor de umidade 2% acima do ótimo,

A escavação a céu aberto será medida por metro cúbico de material escavado até as cotas, limites e taludes mostrados nos desenhos, ou estabelecidos pela FISCALIZAÇÃO. Os levantamentos topográficos serão feitos antes do início e depois da escavação

A FISCALIZAÇÃO classificara os materiais encontrados, enquanto a escavação está sendo realizada para cálculo das quantidades que corresponde a cada tipo de material

Nenhuma medição ou pagamento será feito para qualquer escavação que a FISCALIZAÇÃO considere estar em excesso àquela requerida para o adequado desempenho da obra ou pela remoção de material que tenha caído dentro da área escavada

O pagamento para escavação a céu aberto será feito aos preços unitários aplicáveis do metro cúbico de material classificado indicado na planilha de orçamento das obras

As distâncias de transporte serão medidas entre os centros de gravidade dos materiais escavados e dos materiais colocados ou depositados

Os preços unitários indicados na planilha de orçamento das obras para escavação a céu aberto, incluirão os custos de toda mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários para realizar o serviço como aqui especificado, incluindo carregamento, transporte, descarga, e espalhamento dos materiais, quando necessário

7 9 - Momento Extraordinário de Transporte

7 9 1 - Generalidades

Define-se momento extraordinário de transporte como o produto do volume escavado pela distância média de transporte, em km, que exceder à distância de transporte pré-fixada e já incluída nos custos de cada tipo de serviço que envolve a operação de transporte

7.9.2 - Medição

O momento extraordinário de transporte será medido em metro cúbico x quilômetro ($m^3 \text{ km}$), para material de 1ª categoria (silto-argiloso)

A determinação do volume de material escavado será feita de acordo com as especificações de cada serviço em que consta a operação de transporte

A distância de transporte será determinada de acordo com o percurso seguido pelo equipamento transportador, medida em projeção horizontal, entre os centros de gravidade das massas. O percurso do equipamento transportador será objeto de aprovação prévia da Fiscalização

7.9.3 - Pagamento

O pagamento será feito de acordo com o preço unitário proposto, e com base na medição descrita anteriormente

Esse pagamento representa a compensação integral pelos serviços de transporte incluindo toda a mão-de-obra, equipamentos, combustíveis, instalações, materiais e encargos relativos a esse serviço

7.10 - Regularização de Taludes

A regularização de taludes consistirá, inicialmente, da raspagem do material excedente do aterro, não compactado, até atingir a zona compactada, da seção projetada do maciço, conforme o indicado nos desenhos e plantas específicas do projeto, seguida dos serviços de acabamento

Os taludes deverão ser terminados com o máximo de perfeição possível e sempre a contento da FISCALIZAÇÃO, de forma que fique garantida a estabilidade. As superfícies dos taludes que receberão as camadas de proteção, deverão ficar perfeitamente regularizadas, de maneira a apresentar uma base firme para o revestimento de proteção, conforme projeto. Estas

operações de acabamento deverão ser executadas por equipe de operários sob a coordenação de técnico especializado neste tipo de trabalho

Nas operações de regularização não serão permitidas imperfeições geométricas que produzam diminuição ou aumento de espessura da camada de proteção de brita, superior a 5 cm. Ao término dos trabalhos as superfícies, expostas à vista, deverão estar limpas, homogêneas e com bom aspecto

7.10.1 - Medição e Pagamento

A medição será feita em m² de área taludada efetivamente trabalhada e o pagamento será efetuado tomando por base as quantidades medidas pelo preço unitário constante das planilhas de custos

Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários a execução dos serviços

7.11 - Revestimento do Coroamento

O revestimento será constituído de camadas de brita na superfície de coroamento da barragem. Antes do lançamento das primeiras camadas de brita, a superfície de contacto do maciço compactado, deverá ser convenientemente preparado, homogeneizado e nivelado, eliminando-se todo material indesejável

As sobras de materiais resultantes das operações de preparo da superfície do coroamento da barragem deverão ser objeto de bota-fora, antes do lançamento da brita. A espessura final da camada de revestimento deverá ser homogênea, formada de partículas duras e duráveis, isenta de matéria orgânica e fragmentos moles, restos vegetais, terra ou outros materiais fora dos padrões exigidos por estas especificações

O material deverá possuir a composição granulométrica enquadrada em uma das faixas da Tabela 7.4 mostrada a seguir

TABELA 7.4

Peneiras		Porcentagem (%)	
		Que Passa	Retida
2"	50,80 mm	100	-
1"	25,40 mm	75 - 90	25 - 10
3/4"	19,05 mm	55 - 75	45 - 25
3/8"	9,50 mm	40 - 65	60 - 35
Nº 4	4,80 mm	30 - 60	70 - 40
Nº 10	2,00 mm	10 - 30	90 - 70

A porcentagem do material que passar na peneira nº 10 não deverá ultrapassar 2/3 da porcentagem que passar na peneira nº 4. Todo material que a FISCALIZAÇÃO julgar fora das especificações deverá ser recusado.

A execução do revestimento compreenderá as operações de fornecimento, transporte, espalhamento, mistura, homogeneização, compactação e acabamento das camadas. O espalhamento deve ser uniforme, a fim de evitar diferença de altura de material colocado. Para tanto é necessário nivelamento de base, para permitir homogeneidade na distribuição do cascalho.

7.11.1 - Medição e Pagamento

A unidade de medida a ser utilizada será o metro cúbico (m^3), medido pelo volume de cascalho jogado no local. O pagamento será feito de acordo com o preço unitário proposto na planilha orçamentária e com base na medição descrita anteriormente.

Os preços unitários deverão incluir o fornecimento de brita, os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços.

7.12 - Fornecimento e Colocação de Meio Fio

Os meios fios (ou guias) serão fabricados em concreto pré-moldado com consumo de $300 \text{ kg}/m^3$. Deverão ter resistência mínima $f_{ck} = 15 \text{ Mpa}$, com 10 cm no topo, 45 cm de base e 50 cm de altura, em blocos de 1 (um) metro de comprimento. Para o assentamento, obedecerão a orientação do projeto, de maneira que se obtenha um perfeito alinhamento e prumo da face externa, deixando-se juntas entre eles que serão preenchidas com argamassa de cimento e areia no traço 1:3.

As cavas para assentamento dos meios fios, deverão antes, ser compactadas e no caso de aterro recente, serem molhadas afim de se obter a consolidação entre o bloco e o terreno. Deverão ter coloração uniforme e bom acabamento e seguir as normas constante, dessas Especificações Técnicas, naquilo que lhe couber. Os serviços compreenderão o fornecimento do meio fio, transporte, escavação, apiloamento do fundo, alinhamento, nivelamento, assentamento, rejuntamento, reaterro quando necessário.

7.12.1 - Medição e Pagamento

A unidade de medida a ser utilizada será metro linear, a medição será feita pela extensão de meio fio efetivamente assentada.

Os preços unitarios deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários a execução dos serviços.

O pagamento será feito de acordo com o preço unitário proposto na planilha orçamentaria.

7.13 - Calhas para Drenagem

7.13.1 - Calhas em Pedra Rejuntada com Argamassa de Cimento

Estas serão executadas para drenar as águas superficiais nas ombreiras e coletar o afluente de percolação através do maciço.

Na construção serão empregados os seguintes materiais:

Pedra natural ou artificial (fabricada através de britagem), que apresente resistência e durabilidade comprovada.

Argamassa de cimento e areia (traço 1:3), obedecendo as especificações constantes no item 8.17, apresentado a seguir.

Os alinhamentos, cotas, declividades, seções e localização deverão seguir rigorosamente as definições de projeto.

A partir da locação, será iniciado os serviços de escavação, prosseguindo-se com a arrumação das pedras, que deverão apresentar diâmetro máximo igual a espessura definida para a calha

O rejuntamento devera ser executado, de forma que as arestas se apresentem bem acabadas, sem descontinuidade e bem alinhadas

A superfície da calha tera que apresentar planos uniformes, que permitam o livre escoamento das aguas

O controle de qualidade destas calhas ficará a critério da FISCALIZAÇÃO, podendo a mesma rejeitar qualquer etapa deste serviço, ficando a critério da EMPREITEIRA os custos de re-execução

7 13 1 1 - Medição e Pagamento

A medição deste serviço será realizado por metro linear de calha, efetivamente executada

Os preços unitários deverão incluir o fornecimento de todos os materiais, os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários a execução dos serviços

8 – SERVIÇOS EM CONCRETO

8 - SERVIÇOS EM CONCRETO

8.1 - Generalidades

A execução dos serviços objeto desta especificação, bem como, os materiais a serem utilizados e seu manuseio, deverão obedecer às Normas, Especificações e Métodos da ABNT em suas edições mais recentes

Nenhum conjunto de elementos estruturais poderá ser concretado sem verificação prévia, por parte do EMPREITEIRA e da FISCALIZAÇÃO, da perfeita disposição, dimensões, ligações e escoramentos das formas e armaduras correspondentes, bem como, sem prévio exame da correta colocação de canalizações elétricas, hidráulicas, de chumbadores e demais peças que devam ficar embutidas na massa de concreto

8.2 - Composição do Concreto

O concreto será composto de cimento Portland ou de alto forno, água, agregado miúdo e agregado graúdo. Poder-se-á utilizar, ainda, algum tipo de aditivo de comprovada eficiência e que não apresente efeitos colaterais prejudiciais à funcionalidade da obra

8.3 - Classes de Concreto

As classes de concreto e resistência de ruptura para todas as estruturas serão indicadas nos desenhos do projeto e definidas de acordo com a sua aplicação

- concreto simples para regularização utilizado para regularizar o terreno no nível de fundação das diversas estruturas, apresentando $f_{ck} \geq 9 \text{ MPa}$ com consumo médio de 200 kg de cimento/ m^3 ,
- concreto ciclopico deverá ser executado com concreto simples ($f_{ck} \geq 10 \text{ MPa}$ com consumo médio de 250 kg de cimento/ m^3), adicionando-se até 12% de pedra-de-mão e será aplicado na construção do perfil CREAGER

- concreto estrutural terá $f_{ck} \geq 10$ Mpa e consumo médio de 300 kg de cimento/m³, sendo utilizado em todas as estruturas armadas que fazem parte da obra

8.4 - Proporção das Misturas

A FISCALIZAÇÃO aprovará os traços de concreto a serem utilizados e exercerá o controle sobre a obediência aos mesmos, durante a sua preparação na obra

Os traços serão modificados, sempre que necessário, a fim de preservar a segurança e qualidade do concreto, sem que isso acarrete em ônus para a CONTRATANTE

8.5 - Consistência do Concreto

Serão submetidos para aprovação da FISCALIZAÇÃO os fatores água-cimento indicados pela EMPREITEIRA, que deverão ser os mínimos necessários para permitir um adensamento satisfatório do concreto

A consistência de água de amassamento será modificada, se necessário de uma betonada para outra, para corrigir a variação do teor de umidade dos agregados

Não será permitido adicionar água com o objetivo de compensar o endurecimento do concreto e atraso do lançamento

Concreto com excesso ou carência de água será rejeitado

A EMPREITEIRA não receberá nenhuma compensação por concreto rejeitado

8.6 - Trabalhabilidade do Concreto

No sentido de atender as condições de concretagem, a EMPREITEIRA deverá determinar, a "priori", a trabalhabilidade que deve ter o concreto a fim de que possa ser elaborado, transportado, lançado e adensado sem perda de homogeneidade

A medida da trabalhabilidade deverá ser feita por meio de ensaios de abatimento (slump test), e aprovada pela FISCALIZAÇÃO

8 7 - Materiais

8 7 1 - Cimento

O cimento a ser empregado será o Portland comum ou de alto forno, devendo satisfazer às prescrições da Especificação EB-1 ou equivalente mais atualizada da ABNT

Poderão ser empregados cimentos de alta resistência inicial, desde que atendam às prescrições da Especificação EB-2 da ABNT e seu uso seja previamente aprovado pela FISCALIZAÇÃO

Imediatamente após o recebimento na obra, o cimento devera ser armazenado em depósitos secos, a prova d'água, adequadamente ventilados e com dispositivos para evitar absorção de umidade. Todos os lugares de armazenamento estão sujeitos a aprovação da FISCALIZAÇÃO e deverão permitir acesso para que o cimento seja inspecionado e identificado

Para evitar o envelhecimento indevido, após a chegada à obra, a EMPREITEIRA devera usa-lo na ordem cronológica em que for recebido. Para isso, os silos ou pilhas de cimento deverão ser marcados com data de chegada à obra. Cimento com mais de três meses de armazenamento na obra não deverá ser usado, salvo se os ensaios comprovarem suas condições satisfatórias e a FISCALIZAÇÃO autorizar o seu emprego

O cimento não devera ser armazenado em pilhas de mais de 10 sacos por período de ate trinta dias, nem mais de 7 sacos por período de maior duração

O cimento que por qualquer motivo apresentar torrões, será considerado hidratado e só poderá ser usado em concretos não armados e em locais que não exijam do concreto resistência em corpo de prova cilíndrico de 15 x 30 cm, aos vinte e oito dias, maiores que 120 kg/cm². Mesmo assim, sua utilização deverá ser precedida de peneiramento com peneiras de malha de 2,4 mm e de autorização expressa da FISCALIZAÇÃO

8 7 2 - Agregados

Os agregados deverão satisfazer às exigências das Especificações EB-4 da ABNT e C-33 da ASTM

O agregado graúdo devera ser constituído de seixo rolado, pedregulho natural ou pedra britada, resultante da britagem de rochas, necessariamente, estáveis de diâmetro mínimo igual ou superior a 4,8 mm

O agregado graúdo deverá ser constituído por pedras duras, resistentes, duráveis e sem quantidades nocivas de impurezas

O agregado graúdo não deverá ter partículas delgadas planas ou alongadas cuja dimensão máxima seja cerca de 5 vezes a sua dimensão mínima

O diâmetro máximo do agregado graúdo a ser utilizado nas obras será sempre inferior a 15 cm e, em cada peça, não deverá ser maior do que 1/4 da menor dimensão da peça concretada, nem 3/4 do espaçamento entre as barras das armaduras

A menos que a FISCALIZAÇÃO aprove o contrário, o agregado graúdo devera chegar nas instalações de preparo do concreto em bitolas separadas, respeitando os seguintes limites (peneiras de malhas quadradas) prevista na Tabela 8.1

TABELA 8.1

Abertura de Malha (mm)	Porcentagens que Passam, em Peso para as Graduações Indicadas			
	4,8 a 19 mm	19 a 38 mm	38 a 76 mm	76 a 152 mm
152	-	-	-	90 - 100
76	-	-	90 - 100	0 - 25
50	-	-	20 - 55	0 - 5
38	-	90 - 100	0 - 10	-
25	-	20 - 45	0 - 5	-
19	90 - 100	0 - 10	-	-
9,5	30 - 55	0 - 5	-	-
4,8	0 - 8	-	-	-
2,4	0 - 2	-	-	-

A FISCALIZAÇÃO podera, sempre que julgar conveniente, restringir as oscilações de composição granulométrica, fixando limites mais estreitos

O agregado graúdo a ser utilizado será uma mistura dos tamanhos retro indicados, em porcentagens que forneçam curva continua

O agregado graúdo será estocado em pilhas de acordo com suas dimensões nominais e de maneira a evitar segregação, mistura com outros agregados, contaminação por poeira ou outros materiais estranhos devendo ser possibilitada a drenagem livre do excesso de água, através de sistema de drenagem aprovado pela FISCALIZAÇÃO

Este material deverá constituir-se de fragmentos de rocha, que não possua minerais capazes de reagir com o cimento (reação alcalis agregado), fortes, duros, densos e duráveis, e as porcentagens de substâncias nocivas deverão enquadrar-se no especificado a seguir, apresentando as seguintes condições

A quantidade destas não deve exceder os seguintes limites, em % do peso do material

- argila em torrões 0,25%,
- material pulverulento, passando na peneira de 0,075 mm 1,00%

Conforme o fim a que se destine o concreto, o agregado graúdo deverá apresentar os seguintes valores para resistência ao esmagamento

- concreto sujeito a desgaste superficial 65%,
- para outros concretos 55%

Nenhum equipamento que tenha lama, óleo nas esteiras ou pneus deverá ser operado nas pilhas de estocagem

A descarga do agregado nas pilhas deverá ser feita de maneira a diminuir o fracionamento dos grãos

Uma quantidade suficiente de agregados será mantida nas pilhas, de modo a possibilitar um lançamento continuo e a complementação de qualquer camada ou lance de concreto iniciado

O agregado miúdo deverá ser constituído de areia natural quartzosa ou artificial, resultante do britamento de rochas estáveis, ou da composição de ambas e com diâmetro máximo igual ou inferior a 4,8 mm

O agregado miúdo deverá ser constituído de partículas duras, resistentes e duráveis, sem quantidades nocivas de impurezas

O agregado miúdo não deverá ter partículas delgadas, planas ou alongadas, cuja dimensão seja cerca de 5 vezes a sua dimensão mínima

A granulometria do agregado miúdo deverá estar dentro dos limites (peneiras de malhas quadradas) previstos na Tabela 8.2

TABELA 8.2

Abertura de Malhas (mm)	Porcentagens Individuais Retidas, em Peso (%)
4,8	0 - 5
2,4	5 - 15
1,2	10 - 25
0,6	10 - 30
0,3	15 - 35
0,15	12 - 20
0,075	2 - 10

A FISCALIZAÇÃO fará o controle granulométrico periódico do agregado miúdo, rejeitando qualquer lote cuja curva granulométrica se afasta das zonas "ótimas" ou "utilizáveis" definidas na especificação EB-4 da ABNT

O agregado miúdo deverá ser armazenado e conservado de modo que seja evitada a introdução de materiais estranhos no concreto

Nenhum equipamento de tração que tenha lama, óleo nas esteiras ou pneus deverá ser operado nas pilhas de armazenamento. Ao ser depositado ou retirado o material, deverão ser tomadas precauções para evitar sua segregação

As pilhas de agregado miúdo deverão ser dispostas de maneira que assegurem um período mínimo de 24 horas de drenagem, antes do uso, devendo esse material chegar às instalações de preparo do concreto com umidade superficial uniforme e estável, nunca superior a 8%

A quantidade armazenada nas pilhas devera ser suficiente para garantir a colocação contínua do concreto Essa quantidade devera ser mantida enquanto for necessário produzir concreto para a execução da obra

8 7 3 - Agua

A água utilizada no amassamento do concreto deve provir de fonte, córrego, rio ou de outras ocorrências previamente qualificadas por meio de ensaios efetuados em laboratórios, não devendo ter quantidades prejudiciais de óleos, ácidos, álcalis, matérias orgânicas ou outras impurezas

A agua potavel é considerada de boa qualidade para utilização em concreto

No caso de dúvidas quanto a água a ser utilizada, a FISCALIZAÇÃO poderá exigir da EMPREITEIRA a realização, alem de análise química, do ensaio de qualidade que deve ser um ensaio comparativo de resistência à compressão de corpos de prova com o mesmo traço, confeccionados respectivamente com a água em questão e com água potável Não devera haver redução de resistência superior a 10%

8 7 4 - Aditivos

Quando indicado e/ou a critério da FISCALIZAÇÃO, poderá ser autorizada a utilização de aditivos impermeabilizantes, aceleradores ou retardadores de pega, redutores de água e incorporadores de ar A autorização para uso será especifica para o tipo, quantidade e peça a ser concretada

8.8 - Dosagem e Mistura do Concreto

8 8 1 - Generalidades

O concreto sera dosado de modo a obter misturas trabalháveis com conteúdos minimos de agua e que, para cada estrutura, sendo devidamente curado, satisfaça as exigências de resistência mecânica e durabilidade prevista no Projeto

Se for comprovadamente necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverá ser modificada a proporção dos ingredientes para manter a qualidade requerida por esta especificação, sem ônus para a CONTRATANTE

8 8 2 - Dosagem

Todos os materiais que compõem o concreto deverão ser medidos em peso. É facultada a medida em volume dos agregados miúdos e graúdos, desde que sejam observadas rigorosamente as prescrições constantes das normas da ABNT

Sempre que houver concretagem a intervalos regulares, a umidade dos agregados será determinada por método preciso para efeito da necessária correção da relação água-cimento

A EMPREITEIRA deverá dispor na obra de equipamento adequado para controle de umidade dos materiais, além de todos os equipamentos necessários para a dosagem racional do concreto e seu controle, inclusive formas cilíndricas metálicas em número suficiente para moldagem de corpos de prova de acordo com as normas da ABNT

8 8 3 - Traço

O traço será determinado em função dos tipos de peças a serem concretadas e das condições de trabalhabilidade, resistência mecânica e durabilidade exigidas

As especificações detalhadas e as instruções de campo, relativas a cada estrutura, indicarão as resistências e condições de trabalhabilidade aplicáveis aos concretos a serem lançados

Todas as misturas serão objeto por parte da EMPREITEIRA de cuidadosos estudos de traço com a necessária antecedência. O fabrico do concreto a aplicar em qualquer parte da obra, só poderá ser iniciado depois que o respectivo estudo de traço esteja aprovado pela FISCALIZAÇÃO

8 8 4 - Equipamento

As instalações de preparo do concreto serão feitas sob inteira responsabilidade da EMPREITEIRA, que ao dimensioná-las deverá levar em conta o volume de serviço a executar

dentro dos respectivos cronogramas, suas dificuldades, condições locais e tudo o mais que possa influir na sua capacidade de produção

Os projetos das instalações serão submetidas à aprovação da FISCALIZAÇÃO, que podera exigir modificações

A EMPREITEIRA deverá providenciar pesos padrões e todo o equipamento auxiliar necessario para verificação da exatidão de cada balança e dos outros dispositivos de medição. As provas de verificação deverão ser feitas na presença da FISCALIZAÇÃO

As instalações de dosagem deverão ser tais que a imprecisão na alimentação e mistura dos materiais não exceda 1,5% para a água e cimento e 3% para qualquer tipo de agregado

As dimensões das betoneiras deverão ser compatíveis com o diâmetro dos agregados

As betoneiras, assim como todo o equipamento, deverão ser mantidos em perfeitas condições, principalmente no que se refere ao dispositivo de medição de água, que devera ser de controle automatico

A EMPREITEIRA deverá ter meios para identificar cada mistura, encaminhá-la ao seu destino correto e controlar sua descarga, sem que haja possibilidade de equívoco

8 8 5 - Mistura

O preparo do concreto no local da OBRA deverá ser feito em betoneira do tipo e capacidade aprovados pela Fiscalização e somente será permitida a mistura manual em casos de emergência, com a devida autorização da Fiscalização, desde que seja enriquecida a mistura com, pelo menos, 10% do cimento previsto no traço adotado

O concreto sera misturado até ficar com aparência uniforme e com todos os componentes igualmente distribuídos

Não será permitido um misturamento excessivo, que necessite de adição de água para preservar a consistência do concreto

A sequência de introdução dos componentes na betoneira deverá ser determinada na obra com o propósito de se obter a máxima eficiência

Em hipótese alguma, a quantidade total de água de amassamento será superior a prevista na dosagem, havendo sempre um valor fixo para o fator água/cimento

Os materiais serão colocados no tambor, de modo que a parte da água de amassamento seja admitida antes dos materiais secos. A ordem de entrada na betoneira será parte do agregado graúdo, cimento, areia e o restante da água de amassamento e, finalmente, o restante do agregado graúdo

Os aditivos deverão ser juntados à água em quantidades certas, antes do seu lançamento no tambor, salvo recomendação de outro procedimento, pela FISCALIZAÇÃO

O tempo de mistura, contado a partir do instante em que todos os materiais tiverem sido colocados na betoneira, dependerá do tipo de betoneira e não deverá ser inferior a

- para betoneiras de eixo vertical 1 minuto,
- para betoneiras basculantes 2 minutos,
- para betoneiras de eixo horizontal 1,5 minutos

Quando autorizadas misturas volumétricas do concreto, esta, deverá ser sempre preparada para uma quantidade inteira de sacos de cimento. Os sacos de cimento que, por qualquer razão tenham sido parcialmente usados, ou que contenham cimento endurecido, serão rejeitados. O uso de cimento proveniente de sacos usados ou rejeitados não será permitido

A betoneira não será sobrecarregada além da capacidade recomendada pelo FABRICANTE e será operada na velocidade indicada na placa que fornece as características da máquina

A não ser que sejam determinados de outra forma e/ou aprovados pela FISCALIZAÇÃO, os tempos de amassamento não serão inferior aos indicados na Tabela 8.3

TABELA 8.3

Capacidade da Betoneira (m³)	Tempo de Amassamento (seg.)
0,75	75
1,50	90
2,25	120
3,00	150
3,75	165
4,50	180

Esse tempo sera contado desde o momento em que todos os materiais sólidos estiverem na betoneira, sob a condição de que toda a agua de dosagem correspondente tenha sido adicionada antes de transcorrer a quarta parte do tempo de amassamento

O controle de qualidade do concreto misturado pelos caminhões betoneiras apresenta alguns problemas que não são comuns a outros tipos de misturadoras de concreto. A não ser que se tomem as devidas precauções, podem ocorrer segregação e variação de consistência, a ponto de se perder o controle da relação água-cimento

A quantidade de água necessária para que se obtenha a consistência adequada e efetuada por fatores que também influenciam o aumento da temperatura do concreto. Estes fatores são as características dos ingredientes, tempo decorrido entre a central e o local da aplicação, quantidade da mistura, tempo necessário para a descarga e lançamento, condições climáticas, etc

Em circunstâncias diversas, tais como entrega irregular, trajetos muito longos, lançamentos pequenos e lentos em temperaturas elevadas, os problemas de se manter um certo grau de uniformidade são muito maiores

Ao se utilizar caminhões betoneiras serão dadas precauções a fim de se garantir a uniformidade do concreto em todas as betonadas. Essas precauções são as seguintes

- em dias de calor, a temperatura do concreto será mantida, sempre que possível, entre 21 e 27°C,
- Isso podera ser conseguido pelos seguintes meios
- utilização de água fria ou gelo na mistura,

- manutenção dos materiais a temperatura mais baixa possível, por meio de coberturas ou molhando-se as pilhas de agregado para provocar o resfriamento por evaporação,
- eliminação do uso de cimento quente,
- a central de concreto deverá ser equipada com um bom medidor de água entre o tanque e o misturador. O medidor deverá ter mostradores e totalizador,
- a água adicional não deverá exceder a quantidade necessária para a relação água-cimento pré-estabelecida, a fim de que se obtenha o "slump" adequado,
- como o carregamento dos agregados na usina geralmente é feito com uso de pá mecânica, alerta-se para a possibilidade de se ultrapassar o peso previsto na dosagem. Neste caso deverão ser feitas as devidas correções a fim de se manter o traço desejado,
- aferir periodicamente as balanças através do "peso padrão", ou quando a FISCALIZAÇÃO assim o determinar,
- durante a colocação do cimento na usina não deverá haver perda do material. Para tanto, sugere-se a utilização de um sistema eficaz, como por exemplo o "pica-saco"
-

8.9 - Transporte do Concreto

8.9.1 - Generalidades

A condição principal imposta ao sistema de transporte é a de manter a homogeneidade do material.

Para isso o concreto deverá ser transportado da betoneira às formas com a máxima rapidez possível, empregando-se métodos que evitem segregação e perda dos ingredientes, especialmente de água ou nata de cimento.

Qualquer que seja o equipamento adotado, a FISCALIZAÇÃO deverá aprová-lo previamente.

No caso de se empregar bombas para o transporte do concreto, os seguintes cuidados deverão ser tomados:

a) os agregados graudos que permitem um melhor bombeamento são seixo rolado ou pedregulho natural,

b) o agregado miúdo deverá conter 15 a 20% de material passando na peneira 0,2 mm e 3% na peneira 0,15 mm,

c) o diâmetro máximo do agregado deverá ser sempre menor do que um terço do diâmetro do tubo,

d) o consumo mínimo de cimento deverá ser 300 kg/m³ de concreto,

e) o abatimento do concreto (slump) deverá estar compreendido entre 6 e 16 cm, dependendo do tipo de bomba a ser utilizada

Quando forem utilizados caminhões betoneiras para transporte do concreto até o local das obras, será verificado periodicamente o desempenho dos mesmos, para determinar a adequação do equipamento e dos métodos aprovados, o número de rotações necessárias ao processo de mistura sem que ocorram excesso e inspeções em seu interior a fim de se verificar o desgaste das hélices ou existência de concreto residual

Ocorre frequentemente uma considerável perda de "slump" em concretos transportados por caminhões betoneiras, especialmente em dias com temperaturas elevadas. Essa perda deverá ser mantida ao mínimo, limitando-se a velocidade em 20 rotações por minuto e mantendo na usina o "slump" máximo especificado no traço de modo que sua perda até o local de lançamento fique dentro da faixa admissível

Em dias extremamente quentes as operações de mistura e lançamento poderão ser executadas a noite, desde que previamente aprovados pela FISCALIZAÇÃO

Todos os caminhões betoneiras deverão ser equipados com contador de rotações

O tempo máximo permitido entre a saída do concreto da usina e o lançamento nas formas será de 60 minutos

Não serão utilizados caminhões betoneiras com capacidade superior ao necessário, para uma determinada concretagem

8.10 – Lançamento

8.10.1 - Generalidades

Para cada estrutura ou parte dela, e com antecedência adequada a cada caso, a EMPREITEIRA apresentará à FISCALIZAÇÃO, seu plano de concretagem. De forma alguma o plano de concretagem poderá modificar as diretrizes de execução estabelecidas no Projeto.

Para obtenção do bom padrão de concreto a EMPREITEIRA executará sem ônus adicional para a CONTRATANTE, mata-juntas nas formas, bem como, espanadores (pastilhas) entre a ferragem e a forma, para garantia da espessura do recobrimento previsto no projeto e nas normas.

Qualquer concretagem só será iniciada após a FISCALIZAÇÃO proceder o rigoroso exame dos escoramentos, cimbres, formas, armações, chumbadores e circunstâncias locais que possam afetar a qualidade final das estruturas.

A EMPREITEIRA deverá manter um sistema de comunicação rápido entre o local de fabricação do concreto e os de lançamento, para seu uso e da FISCALIZAÇÃO.

8.10.2 - Meios de Lançamento

A EMPREITEIRA deverá providenciar equipamentos capazes de lançar adequadamente qualquer concreto especificado.

Os equipamentos e métodos de lançamento só poderão ser utilizados se aprovados pela FISCALIZAÇÃO e deverão ser tais que:

- possibilite o lançamento do concreto o mais próximo possível de sua posição definitiva,
- evitem a segregação dos agregados graúdos na massa do concreto. Se tal acontecer, esses agregados serão espalhados antes que o concreto seja vibrado,
- evitem queda vertical maior do que 1,50 m. Quando a altura da queda for maior que 1,50 m, medidas especiais deverão ser tomadas para evitar segregação, tais como abertura de janelas nas formas para diminuir a altura de lançamento e facilitar o adensamento, colocação de trombas de chapa ou lona no interior das formas, emprego de concreto mais plástico e rico de cimento.

8 10 3 - Lançamento Convencional

O concreto devera ser lançado antes de decorridos 30 minutos de seu amassamento
O lançamento do concreto, que deverá ser contínuo e tão rápido quanto possível, será feito em camadas horizontais não superiores a 30 cm

Cada camada deverá ser lançada e adensada antes que a betonada precedente tenha iniciado a pega, a fim de se evitar superfícies de separação entre as duas betonadas

Nos locais de lançamento deverão ser previstos recursos de proteção ao concreto contra chuvas repentinas

Qualquer concreto que tenha endurecido, de tal modo que não possa ser assegurada sua colocação adequada, sera refugado

Quando os lançamentos terminarem em superfícies inclinadas, a EMPREITEIRA adensara o concreto nessas superfícies, quando ainda plástico, de maneira que seja obtida uma inclinação uniforme e estável

8 10 4 - Concreto Lançado sobre a Terra

Se o concreto for lançado sobre terra, a superfície em contato com o concreto devera estar limpa, compactada e livre de poças d'água

Antes de qualquer concretagem sobre terra será feito um lastro de pedras ou de *concreto magro com espessura de 5 a 15 cm, conforme os desenhos do projeto e/ou instruções da FISCALIZAÇÃO*

8.11 - Adensamento do Concreto

O concreto deverá ser adensado até a densidade máxima praticável através de processos que provoquem a saída do ar, facilitem o arranjo interno dos agregados e melhorem o contato com as formas e as armaduras

O adensamento do concreto será feito por meio de vibradores

Qualquer tipo de vibração a ser utilizada deverá ser previamente aprovada pela FISCALIZAÇÃO

Antes do início do lançamento do concreto, todos os vibradores e mangueiras serão inspecionados quanto a defeitos que possam existir

Os vibradores de imersão deverão ter uma frequência não inferior a 6 000 rpm

A qualquer momento deverão haver vibradores em número suficiente para assegurar o adensamento satisfatório de todo o concreto lançado

O vibrador deverá operar no adensamento de cada lance de concreto em posição próxima da vertical, sendo que o tubo vibratório deverá penetrar de 2 a 5 cm na camada anterior

Os lances adicionais de concreto não serão superpostos até que o concreto lançado anteriormente tenha sido completamente vibrado

Os tubos vibratórios não deverão ser introduzidos a menos de 10 cm da face das formas para não deforma-la e evitar a formação de bolhas e de calda de cimento ao longo dos moldes

Deverão ser evitadas vibrações excessivas que possam causar segregação e exudação

8 12 - Juntas

8 12 1 - Juntas de Construção (Juntas Frias)

A posição detalhada das Juntas de concretagem deverá constar do plano de concretagem da EMPREITEIRA

As operações de manipulação do concreto junto às superfícies das camadas deverão ser as mínimas necessárias para produzir não só o adensamento requerido, como também, uma superfície suficientemente rugosa, que permita sua aderência à camada superposta

Não será permitida a vibração superficial ou qualquer outra ação que possa tornar excessivamente lisa a superfície das camadas sobre as quais será lançada outra camada

As "juntas frias" nunca deverão ser posicionadas em locais onde as tensões tangenciais sejam elevadas e não hajam armaduras suficientes para absorvê-las

As regras gerais para o bom preparo das "juntas frias" são as seguintes

a) retirada de calda ou nata de cimento da superfície, proveniente da subida, por ocasião da vibração de ar, água, cimento e agregados miúdos Esta retirada deverá ser feita 4 a 12 horas após a concretagem, com jato de ar ou água até uma profundidade de 5 mm e até o aparecimento do agregado graúdo, que deverá ficar limpo,

b) esta limpeza deverá repetir-se 24 horas antes da retomada da concretagem, para retirada do pó e dos resíduos, bem como, da película superficial hidratada do concreto e carbonatada pela água, depositados nas asperezas das superfícies,

c) durante as 24 horas que precedem a retomada da concretagem, a superfície deverá ser saturada de água para que o novo concreto não tenha sua água de mistura, necessária a hidratação do concreto, retirada pela absorção do concreto velho Deverá seguir-se uma secagem para retirada de eventuais poças d'água,

d) ao se retomar a concretagem, deverá ser colocada 1 a 2 centímetros de espessura de argamassa com o mesmo traço do concreto, porém sem o agregado graúdo Esta camada servirá para evitar formação de vazios entre o agregado graúdo e o concreto velho, já que a pedra terá sempre uma camada de ligação onde de assentar,

e) colocar o concreto novo sobre o velho, com especial cuidado no sentido de se evitar a formação de bolsas de pedra, provenientes de falta de homogeneidade devida à mistura deficiente, transporte e colocação irregulares,

f) no caso de paredes ou outros elementos em que não seja aconselhável o uso de qualquer jato para limpeza das superfícies endurecidas, as formas deverão ser executadas até o nível da junta O enchimento das formas deverá ser feito até 3 cm acima desse nível, fazendo-se a remoção do excesso no endurecimento O acabamento poderá ser feito por meio de escovas de pelo duro, ou qualquer outro meio manual adequado, até a completa remoção do concreto defeituoso, das concentrações de nata e argamassa fraca, manchas e quaisquer

materiais indesejáveis, completando-se com a lavagem cuidadosa da superfície do concreto, a fim de eliminar todos os materiais soltos

8.12.2 - Juntas de Dilatação e Retração

As juntas de dilatação e retração deverão ser construídas segundo orientação da FISCALIZAÇÃO

Em nenhum caso deverá ser prolongada, através de uma junta, uma peça de aço ou outro material fixo embutido no concreto e não provido de dispositivo especial de expansão

Qualquer quantidade de concreto que eventualmente transborde sobre as formas e altere a seção da junta deverá ser removida cuidadosamente

Durante a concretagem, o material de vedação das juntas deverá ser mantido rigorosamente em sua posição

A EMPREITEIRA deverá substituir e consertar as suas custas quaisquer juntas que tenham sido danificadas durante a operação de concretagem

8.13 - Cura do Concreto

Todas as superfícies de concreto expostas ao ar livre deverão ser mantidas continuamente úmidas durante 14 dias após o lançamento do concreto

Nos casos em que as superfícies são protegidas pelas formas, o concreto deverá ser curado por umedecimento durante pelo menos 7 dias

Nos lugares onde não for possível cobrir o concreto com areia, terra, serragem molhada ou material semelhante, as superfícies de concreto deverão ser permanentemente irrigadas

A água usada na cura deverá ser limpa e livre de elementos que possam prejudicar, ou descolorir o concreto

As formas de madeira deverão ser molhadas frequentemente para impedir a abertura de juntas e a evaporação através da madeira

Quando os moldes forem metálicos, especial atenção deverá ser dada para a vedação das juntas

As superfícies a serem cobertas com terra só necessitarão ser curadas até ser colocado o aterro

8 14 - Controle

A EMPREITEIRA fará todos os estudos e ensaios necessários e a FISCALIZAÇÃO os aprovara se os considerar satisfatórios

Se os resultados dos ensaios não forem considerados satisfatórios, a EMPREITEIRA demolira e reconstruirá, às suas custas, as partes das obras que a FISCALIZAÇÃO determinar

Caso seja constatada a necessidade de verificação "in loco" da qualidade e segurança do concreto aplicado na obra, as despesas com especialistas e ensaios de materiais ou corpos de prova realizados em laboratórios idôneos e aprovados pela FISCALIZAÇÃO, correrão por conta da EMPREITEIRA

Todo os ensaios serão realizados segundo os métodos da ABNT ou da ASTM

Caberá a EMPREITEIRA

- realizar todos os ensaios e investigações preliminares para determinar a qualidade dos materiais e as condições em que poderão ser empregados no concreto,
- aferir o fator água-cimento na usina fazendo a sua devida correção em função da umidade dos agregados,
- ensaiar o "slump" do concreto saído da usina em caminhão betoneira e por ocasião da colocação do concreto nas formas,
- determinar por meio de estudos preliminares e por tentativas sucessivas, as proporções dos materiais para obtenção de concretos econômicos que possuam os requisitos de qualidade estabelecidos nestas especificações,
- realizar, na presença da FISCALIZAÇÃO, durante o andamento das obras, todos os ensaios necessários ao controle de qualidade dos materiais e dos concretos produzidos,
- confeccionar corpos de prova durante o lançamento do concreto,
- ajustar ou substituir traços de concreto quando necessário e/ou por ordem da FISCALIZAÇÃO,

- manter um registro de todos os ensaios e resultados obtidos

Na hipótese do concreto já aplicado não atender às condições especificadas, a Fiscalização poderá até exigir a demolição total ou parcial da estrutura e sua reexecução, sem ônus para a Contratante

Com o resultado dos ensaios proceder-se-á a determinação do coeficiente de variação no canteiro de serviço

O traçado do gráfico de controle dos resultados permitirá uma visão do conjunto dos valores obtidos e a observação das dispersões que ocorrem na qualidade da execução do concreto

O valor máximo permitido para coeficiente de variação será de 10% (dez por cento), ficando a critério da FISCALIZAÇÃO a necessidade ou não de serem feitos novos estudos de dosagem

8.15 - Acabamentos

8.15.1 - Tomada D'água

Todas as superfícies de estruturas de concreto, associadas a implantação da tomada d'água (e.g., obra de caixa de entrada a montante, envelopamento da tubulação, muros de contenção, bacia de dissipação, etc.), sobre as quais será lançado aterro ou reaterro compactado deverão apresentar cantos abaulados (visando facilitar os serviços de compactação). Nos casos em que o abaulamento dos cantos for executado com concavidade voltada contra o aterro, a superfície de contato nos mesmos deverá apresentar, ao término da concretagem, curvatura com raio mínimo de 15 cm

8.15.2 - Irregularidades no Concreto

As irregularidades causadas por deslocamento ou má colocação da forma, ou por ligamentos soltos ou madeira defeituosa da forma, bem como, "ninhos de abelhas", serão considerados como irregularidades, e deverão ser reparados, onde ocorrerem, sem ônus para a CONTRATANTE

8 15 3 - Superfícies Feitas com Formas

As superfícies sobre ou contra as quais deverá ser colocado concreto ou aterro, não necessitarão de tratamento depois da remoção da forma, excetuando a tomada d'água, os reparos dos "ninhos de abelha" e outro concreto defeituoso, além da cura especificada. As correções das irregularidades nas superfícies, somente serão necessárias nas depressões e somente para aquelas que alteram as características estruturais da obra.

As superfícies não proeminentemente exposta à vista, tais como, as superfícies expostas dos muros de contenção, galerias e passagens necessitarão de retificação não só para o reparo de "ninhos de abelhas", como também, das irregularidades de superfícies que entre juntas de formas excedam a 4 mm e que apresentem um desalinhamento gradual de no máximo 6 mm/metro linear.

As superfícies proeminentemente expostas à vista, necessitarão de retificação não só para o reparo de "ninhos de abelhas", como também, das irregularidades de superfícies que entre juntas de formas excedam a 3 mm e que apresentem um desalinhamento gradual de no máximo 4 mm/metro linear.

8 15 4 - Reparos no Concreto

Em princípio não serão admitidos reparos no concreto, mas se excepcionalmente autorizados pela FISCALIZAÇÃO os reparos só poderão ser efetuados por pessoal especializado. A EMPREITEIRA manterá a FISCALIZAÇÃO avisada sobre a época em que qualquer reparo no concreto deverá ser feito. O reparo no concreto só poderá ser efetuado na presença do inspetor da FISCALIZAÇÃO.

As rebatidas deverão ser totalmente removidas das superfícies expostas. Onde as irregularidades das superfícies excederem aos limites especificados, as saliências deverão ser eliminadas por martelamento ou desbaste. Os custos de todos os materiais, mão-de-obra e equipamentos empregados nos reparos do concreto correrão por conta da EMPREITEIRA.

8 16 - Medição e Pagamento

O concreto será medido em m³, com base nas dimensões definidas nos desenhos do projeto.

O pagamento sera efetuado pelos preços unitarios do metro cúbico constantes da planilha de orçamento das obras

Os preços unitarios de concreto deverão incluir o custo de todos os materiais necessarios, inclusive, forma, ferragem e escoramento, assim como o seu preparo, transporte, lançamento, adensamento, curas, acabamento e controle tecnológico

O pagamento das juntas de dilatação/contração será efetuado a parte, pelo preço do metro linear constante na planilha de orçamento das obras

8.17 - Argamassa de Cimento

8.17.1 - Generalidades

Estas especificações será aplicada a todos os serviços onde houver emprego de argamassa e quando não houver especificação própria para a mesma

8.17.2 - Componentes

Agregados

Os agregados terão que ser do tipo miúdo, que corresponde à areia natural quartzosa de diâmetro máximo igual a 4,8 mm

O agregado deve ser limpo e não apresentar substâncias nocivas, como torrões de argila, sais, matérias orgânicas, etc

Cimento

Os cimentos a serem empregados serão os do tipo Portland comum ou de alto forno, devendo satisfazer as exigências da EB-1 e EB-2 da ABNT

Todo cimento deverá ser entregue no local da obra, em sua embalagem original ou a granel, e deverá ser armazenado em local seco e abrigado, o tempo de armazenagem e a forma de empilhamento, se for o caso, deverão ser tais que não comprometam a sua qualidade

Sempre que julgar necessário, a FISCALIZAÇÃO poderá exigir apresentação do certificado de qualidade

Água para Amassamento

Devera atender às mesmas exigências do item 8 7 3

8 17 3 - Execução e Controle

Salvo autorização em contrário, dada pela FISCALIZAÇÃO, as argamassas deverão ser preparadas em betoneiras, sendo permitida a mistura manual

A areia e o cimento deverão ser misturados a seco, até a obtenção de mistura com coloração uniforme, quando então será adicionado água para obtenção de argamassa de boa consistência de modo a permitir o manuseio e espalhamento fáceis à colher de pedreiro

A argamassa que não tiver sido empregada dentro de 45 minutos após a sua preparação, sera rejeitada, não sendo permitido o seu aproveitamento, mesmo que a ela seja adicionado mais cimento

As argamassas serão controladas pelos ensaios de qualidade dos seus componentes e pela sua dosagem

8 17 4 - Medição e Pagamento

A unidade de medição a ser utilizada será o metro cúbico (m^3) medido pelo volume de argamassa lançada

O pagamento será feito do acordo com o preço unitário proposto na planilha orçamentária. Os preços unitários deverão incluir os custos de mão-de-obra, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços

8.18 - Formas e Escoramentos

8.18.1 - Formas

8.18.1.1 - Generalidades

As formas serão executadas pela EMPREITEIRA com materiais aprovados pela FISCALIZAÇÃO. Serão usadas aonde quer que sejam necessárias para confinar o concreto e moldá-lo segundo as linhas, dimensões e juntas exigidas pelo projeto.

Quando julgar necessário a FISCALIZAÇÃO exigirá que a EMPREITEIRA apresente o projeto de formas para análise e aprovação.

As formas terão resistência necessária para suportar a pressão resultante do lançamento e vibração do concreto e serão mantidas rigidamente em posição.

As formas serão suficientemente estanques para evitar a perda de argamassa. Toda vedação necessária será feita com materiais aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

As formas serão colocadas de tal modo que as marcas horizontais sejam contínuas em toda a superfície.

As formas para as superfícies que serão expostas, deverão ser construídas ou revestidas de material liso como chapas de aço ou madeiras aplainadas, que não apresentem deformações ou falhas.

Onde necessário, serão feitas aberturas nas formas para facilitar a inspeção, limpeza, lançamento e adensamento do concreto.

As formas perdidas, necessárias à execução dos vazios previstos no projeto, deverão ser realizadas com materiais leves e imputrescíveis.

Todas as aberturas temporárias nas formas, por motivos construtivos, estão sujeitas à aprovação prévia da FISCALIZAÇÃO.

A qualidade de todas as formas será de responsabilidade da EMPREITEIRA e estará sujeita a aprovação da FISCALIZAÇÃO

8 18 1 2 - Parafusos de Fixação

Os parafusos maciços de fixação das formas permanecerão embutidos e deverão estender-se da face do concreto, pelo menos 2 diâmetros ou duas vezes a sua dimensão mínima

Os tirantes ocios empregados na fixação das formas deverão ser preenchidos com concreto, argamassa ou pasta de cimento

As aberturas localizadas nas superfícies permanentemente expostas ao ar deverão ser enchidas com argamassa seca. Nas paredes cujas faces vão ser cobertas de terra, as formas poderão ser fixadas empregando-se tirantes de arame, que deverão ser cortados rente à superfície do concreto, após a retirada das formas

8 18 1 3 - Limpeza e Untamento das Formas

Por ocasião do lançamento do concreto, as formas estarão isentas de incrustações de argamassa ou outros materiais estranhos. Antes que o concreto seja lançado, as superfícies das formas serão untadas com um tipo de óleo que impeça efetivamente a aderência e não manche as superfícies do concreto. Todos os óleos para formas deverão ser previamente aprovados pela FISCALIZAÇÃO. Após o untamento, o óleo em excesso nas superfícies das formas será removido

A armadura do aço ou outras superfícies que necessitem de aderência de concreto, serão mantidas isentas de óleo

8 18 1 4 - Remoção das Formas

A desforma da estrutura deverá ser realizada nos prazos estipulados pela NB-1, na sequência apresentada nos planos de desforma e descimbramento previamente aprovados pela FISCALIZAÇÃO

A aprovação do plano de desforma pela FISCALIZAÇÃO não eximirá o EMPREITEIRO de sua responsabilidade nesse serviço

As formas serão cuidadosamente removidas tão logo o concreto tenha endurecido e adquirido suficiente resistência, para facilitar a cura e possibilitar o preparo, o mais breve possível das imperfeições do concreto, mas nunca serão removidas sem autorização da FISCALIZAÇÃO

As formas serão retiradas sem produzir movimentos nem choques no concreto, recomendando-se para peças estruturais de importância o emprego de cunhas. A EMPREITEIRA será responsável por avarias no concreto e/ou nas estruturas causadas pela remoção das formas

8.18.2 – Escoramentos

Os tipos de escoramentos a serem utilizados serão objeto de estudos por parte da EMPREITEIRA, que deverá apresentar, quando do início dos trabalhos, o projeto detalhado das várias soluções propostas, quer sejam em escoramento de madeira ou aço tubular

A EMPREITEIRA deverá submeter o projeto de escoramento, com os respectivos cálculos justificativos, à aprovação prévia da FISCALIZAÇÃO

O escoramento deverá ser projetado e construído de modo que receba todos os esforços atuantes sem sofrer deformações maiores que 5 mm ou à milésima parte do vão. Para isso, deverão ser evitados apoios em elementos sujeitos à flexão, bem como, adotados contraventamentos para obtenção da rigidez necessária

8.19 - Armaduras para Concreto Armado

8.19.1 - Condições para Aceitação

As barras e fios de aço deverão satisfazer as condições gerais impostas pela especificação EB-03 da ABNT

As barras que não satisfizerem essas condições gerais deverão ser rejeitadas. De cada lote aceito será recolhida uma amostra representativa, que será submetida aos ensaios de recebimento

Caberá a EMPREITEIRA comprovar, através de certificado emitido por laboratório aceito pela FISCALIZAÇÃO, que o aço fornecido atende aos ensaios de tração e dobramento, obedecendo respectivamente aos métodos Brasileiros MB-4 e MB-5

Caso a FISCALIZAÇÃO ou o próprio laboratório julguem necessário, serão realizados ensaios complementares destinados a verificar a composição química no projeto, tudo as expensas da EMPREITEIRA

Antes do envio de um carregamento de aço para a obra, a EMPREITEIRA deverá, às suas custas, fornecer a FISCALIZAÇÃO um certificado do FABRICANTE garantindo a qualidade do aço, bem como, o atestado de um laboratório aceito pela FISCALIZAÇÃO com os resultados dos ensaios em corpos de prova fornecidos pela EMPREITEIRA. Nenhuma partida podera ser recebida na obra antes que a FISCALIZAÇÃO a aprove por escrito

À FISCALIZAÇÃO reserva-se o direito de exigir os ensaios que julgar convenientes para comprovar os resultados dos certificados que a EMPREITEIRA entregar

Quando a qualidade do aço for inaceitável, a juízo da FISCALIZAÇÃO, o mesmo devera ser retirado da obra por conta do FABRICANTE e a responsabilidade de qualquer atraso, acarretado pela recusa do lote de aço, será de atribuição única e exclusiva da EMPREITEIRA

8 19 2 - Execução e Montagem da Armação

8 19 2 1 - Limpeza

As barras de aço destinadas à confecção das armaduras, no momento de seu emprego, deverão estar perfeitamente limpas, retirando-se as crostas de barro, manchas de óleo, graxas e qualquer outro material nocivo

As barras que sobressaiam das juntas de construção deverão ser limpas e libertas de concreto endurecido, antes de prosseguir com a concretagem

No caso de, após a limpeza das barras, verificar-se que ocorreu redução da seção transversal devido a corrosão deverá ser verificada se esta redução é compatível com os

padrões e tolerâncias exigidas para aceitação, podendo a FISCALIZAÇÃO, caso julgue necessário, exigir novos ensaios ou substituição do material, sem ônus para a contratante

8 19 2 2 - Corte e Dobramento

O corte e dobramento das barras deverão ser executados a frio, de acordo com os detalhes do projeto e as prescrições da ABNT. Para isso a EMPREITEIRA deverá utilizar a quantidade e tipo de equipamento necessário à execução dos serviços

8 19 2 3 - Emendas

As emendas das barras serão sempre por justaposição e deverão ser executadas de acordo com os detalhes do projeto

Não serão permitidas emendas por solda

8 19 2 4 - Montagem e Amarração

A armadura será montada no interior das formas na posição e espaçamento indicados no projeto, de tal maneira que suporte" e sem deslocamentos, as operações de lançamento e vibração do concreto. Será permitido para esse fim o uso de arame e tarugos de aço. Nas lajes haverá amarração dos ferros em todos os cruzamentos

As posições corretas das armaduras serão garantidas por espaçadores e suportes, juntamente com as ligações entre as armaduras

Em geral, os espaçadores e suportes serão de concreto com resistência e durabilidade idênticas às do concreto da obra, podendo ser usados espaçadores e suportes metálicos, desde que não fiquem em contato com as formas e sejam aprovados pela FISCALIZAÇÃO

Não será permitida a colocação de armadura de aço em concreto fresco e não será permitido o reposicionamento das barras quando o concreto estiver em processo de endurecimento

9 – JUNTA ELÁSTICA PRÉ-MOLDADA PARA CONCRETO

9 - JUNTA ELÁSTICA PRÉ-MOLDADA PARA CONCRETO

9.1 - Generalidades

Esta especificação relaciona-se com o fornecimento de Junta Elástica Pré-Moldada para Concreto, tipo FUNGENBAND, VEDACIT ou outras similares, desde que atenda as normas previstas nesta especificação

9.2 - Características Construtivas

Devera apresentar as seguintes características básicas e obedecer a NBR 8803

- alta resistência aos esforços mecânicos com tensão de ruptura mínima de 12 Mpa,
- resistência ao cisalhamento acima de 87 Kgf/cm²,
- alongamento de ruptura acima de 280%,
- dureza Shore 80 ± 5,
- resistência à água, aos meios agressivos, bem como, ao envelhecimento,
- solda autógena, ou seja, por fusão parcial dos elementos

9.3 - Testes

O fornecedor ou fabricante devera apresentar atestados comprobatórios, fornecidos por empresas idôneas da realização de testes relacionados a tensão de ruptura, resistência ao cisalhamento, alongamento de ruptura, dureza Shore, resistência à água e aos meios agressivos, sem os quais não será acerto pela FISCALIZAÇÃO, o material a ser adquirido

9.4 - Inspeção

Todo o material da junta deverá ser inspecionado por técnicos credenciados pela SRH, durante o processo de fabricação ou por ocasião do fornecimento, ficando a critério desta Secretaria o momento mais adequado. Por ocasião da inspeção serão analisados os seguintes itens

- controle dos materiais empregados de acordo com a especificação aprovada pela SRH. O fabricante deverá fornecer os certificados dos materiais utilizados na fabricação da junta,
- verificação e análise dos atestados comprobatórios de realização dos testes previstos no item anterior

9 5 - Dados a Serem Apresentados com a Proposta

A proposta de fornecimento deverá conter todos os elementos necessários para análise em confronto com a presente especificação, sendo considerada essencial a apresentação dos requisitos, a seguir, relacionados

- todos os materiais da junta, padrão do fabricante, não cobertas por estas especificações,
- a norma utilizada para a fabricação da junta e os testes que serão realizados de acordo com estas normas,
- outras informações julgadas necessárias para melhor caracterizar o padrão de qualidade ofertado,
- *apresentar manuais, catálogos, desenhos e todos os elementos necessários para possibilitar um perfeito conhecimento técnico do material a ser adquirido*

Na proposta comercial, os preços deverão incluir projeto, fabricação, testes de fabrica, embalagem, transporte até o local da obra, testes de campo (quando necessário), seguro e todos os impostos, com exceção do IPI, que deverá vir à parte, expressamente declarado. Caso o material ofertado esteja isento de qualquer imposto, o PROPONENTE deverá declarar explicitamente a validade dessa isenção até a data da concorrência, ficando sob sua exclusiva responsabilidade. Na supervisão da montagem, o PROPONENTE deverá declarar explicitamente a validade da proposição que será, também, de sua responsabilidade.

9 6 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento

O fornecedor deverá fazer a supervisão de montagem de campo acompanhado por técnicos da FISCALIZAÇÃO, com observação detalhada dos seguintes itens

- fixação da junta - a fixação deverá ser executada por processo que garanta a manutenção do perfil na posição prevista em projeto sem deslocamento do mesmo quando da vibração do concreto. Podem ser usados grampos, estribos especiais, etc, ancorados na armadura ou nas formas,
- distância - a distância mínima entre a ferragem e a aba da junta deverá ser de no mínimo 1 1/2 vezes o tamanho do agregado máximo,
- solda - no canteiro de obras somente deverão ser executadas soldas de topo, realizadas por técnicos especializados, com material próprio, adequado para este tipo de serviço, sem nenhum ônus para a SRH

9.7 - Garantias

O fornecedor deverá garantir o material contra quaisquer defeitos de fabricação ou de execução da junta por um período mínimo de 2 (dois) anos, sob pena de ressarcimento à SRH dos custos correspondentes aos materiais e serviços que apresentarem defeitos

9.8 - Medição e Pagamento

O pagamento será feito por metro linear de junta implantada. Os preços unitários deverão incluir os custos de fornecimento, montagem, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços

10 – EQUIPAMENTO HIDRÁULICO/MECÂNICO

10 - EQUIPAMENTO HIDRÁULICO/MECÂNICO

10.1 - Escopo

Esta especificação abrange o fornecimento do Equipamento Hidráulico/ Mecânico. O fornecimento compreende

- válvula borboleta com flanges DN 450 mm, PN-10, em F°F°,
- registro de acionamento direto, com volante e "by-pass", PN-10, em F°F°, DN 450 mm,
- tubos em aço DN 450 mm, soldado e com flanges nas válvulas e conexões,
- **grade de aço (3x) 3,00m x 0,50m;**
- fornecimento de peças sobressalentes,
- supervisão de montagem

No preço apresentado deverão estar incluídos todos os custos referentes ao projeto, fabricação, pintura, prova de testes dos conjuntos da fábrica, embalagem, transporte até o local de instalação e montagem

10.2 - Geral

Todos os materiais e componentes, deverão ser fabricados conforme as normas da ABNT, AWWA, ASTM, ASME e ANSI no que for aplicável. Normas diversas serão aceitas desde que seja comprovada a sua similaridade com as citadas e sejam reconhecidas internacionalmente

Os materiais e equipamentos, objetos desta especificação, deverão ser fabricados por fornecedores com, no mínimo, dez anos de experiência em produtos iguais, tendo que comprovar os fornecimentos anteriores

No caso de ser impossível ao concorrente atender a certos detalhes das especificações, devido a técnica de fabricação diferente, o FABRICANTE deverá descrever completamente estes aspectos que estão em desacordo com as especificações

O FABRICANTE deverá garantir a intercambialidade de peças de unidades idênticas

O fornecedor deverá executar os testes utilizando pessoal, equipamentos e instrumentos de sua responsabilidade, não cabendo à SRH nenhum ônus na realização dos mesmos

10.3 – Inspeção

Todos os equipamentos serão inspecionados por elementos credenciados pela SRH durante o processo de fabricação, conforme os itens abaixo

- controle dos materiais empregados de acordo com a especificação aprovada pela SRH O FABRICANTE deverá fornecer o certificado dos materiais utilizados na construção dos equipamentos,
- acompanhamento dos processos de fabricação dos equipamentos (no FABRICANTE ou nos seus sub-fornecedores),
- acompanhamento dos testes realizados na fábrica,
- verificação da pintura

Se durante o processo de fabricação, qualquer unidade não atender aos requisitos especificados e propostos, o fornecedor deverá providenciar as alterações necessárias, sem qualquer custo adicional para a SRH

10 4 - Grade de Proteção

Na entrada da tubulação a montante da comporta na Tomada D'água será colocada uma grade protetora visando eliminar a entrada de detritos que possam causar danos a operação dos registros de gaveta O quadro que formará os suportes dos painéis será chumbado no concreto O painel da grade terá cercadura em cantoneira formando um quadro constituído por barras verticais de aço chato colocadas com o intervalo de 10 cm entre si

O aço será do tipo ASTM 36 ou CA-50 A solda dos vergalhões da malha deverá ser do tipo "Fleetweld" 5 PAMP/90-175 de acordo com a EB/79 da ABNT A proteção da grade será executada em pintura de proteção obedecendo as prescrições da "Steel Structural Painting Council" com acabamento utilizando o "coaltar epoxi" isento de fenol

10.4.1 - Medição e Pagamento

A medição será feita em m² de acordo com a planilha orçamentária da obra. Os preços unitários deverão incluir os custos de fornecimento, montagem, equipamentos e materiais necessários à execução dos serviços.

10.5 - Stop Logs

As dimensões da comporta obedecerá o projeto de Tomada D'água e será complementado pelo FABRICANTE com os desenhos e, aprovado pela FISCALIZAÇÃO.

O material utilizado na parte estrutural será o Aço ASTM-A36, ASTM-A36R "B" e CA-50. Os parafusos e porcas serão ASTM A307 e ASTM A325. As peças fundidas ASTM A48. Vedantes Gaxeta de Nylon.

A superfície será protegida contra a corrosão de acordo com as normas "Steel Structural Painting Council".

O acabamento final deverá ser executado a base de epoxi, isento de fenol. O teste deverá preencher três condições básicas: precisão no acabamento, bom desligamento na câmara e estanqueidade.

10.5.1 - Medição e Pagamento

A medição será feita em m² de acordo com a planilha orçamentária da obra. Nos preços deverão constar o fornecimento, instalação e teste, conforme dimensões do projeto, contendo todos os elementos necessários a sua operação.

10.6 – VÁLVULA BORBOLETA

10.6.1 - Generalidades

Esta especificação abrange o fornecimento de válvulas tipo borboleta, acionadas por volante. O fornecimento inclui:

- válvulas borboleta e acessórios,
- fornecimento de peças sobressalentes,
- supervisão de montagem.

Nos preços apresentados deverão estar incluídos todos os custos referentes ao projeto, fabricação, pintura, prova de testes dos conjuntos na fábrica e transporte até o local de instalação

Deverão ser da série AWWA - corpo curto, flangeadas e fabricadas conforme as normas a seguir citadas no que for aplicável

ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas,

AWWA - American Water Works Associations,

ASTM - American Society for Testing Materials,

ASHE - American Society of Mechanical Engineers,

ANSI - American National Standart Institute

Os materiais e equipamentos objetos desta especificação, deverão ser fabricados por fornecedores com, no mínimo, dois anos de experiência em produtos iguais e terão que comprovar os fornecimentos anteriores. No caso de ser impossível ao concorrente atender a certos detalhes das especificações, devido a técnica de fabricação diferente, o fabricante deverá descrever completamente estes aspectos que estão em desacordo com as especificações. O fabricante deverá garantir a intercambialidade de peças de unidades idênticas. As válvulas devem ser fornecidas com plaquetas de material inoxidável fixada em local visível contendo no mínimo as seguintes informações

- marca,
- ano de fabricação,
- norma de fabricação,
- diâmetro,
- classe de pressão,
- furação dos flanges

10.6.2 - Características das Válvulas Borboleta

Os materiais e componentes utilizados deverão ser os seguintes

- corpo, incluindo flanges e volante - ferro dúctil (NBR 9616), Classe 42012,
- ponta junta - ferro dúctil (NBR 6916), Classe 42012,
- tampa - ferro ductil (NBR 6916), Classe 42012,
- anel de aperto - ferro dúctil 3 Ni,

- eixos de suporte e de acionamento - aço inoxidável AISI 304,
- sede de vedação - aço inoxidável AISI 304,
- buchas superior e inferior - teflon reforçado com bronze,
- junta de vedação - borracha sintética tipo BUNA N

Deverão ser fornecidas nas classes de pressão e diâmetro indicados no projeto e atender os requisitos mínimos da AWWA C-504 e da NBR 7675 para a furação dos flanges

10.6.3 - Peças Sobressalentes das Válvulas

Deverão ser fornecidas pelo fabricante as peças sobressalentes necessárias para um período de manutenção de dois anos. Deverá ser fornecido um conjunto de peças sobressalentes para cada grupo de unidades. A relação das peças sobressalentes deverá ser definida pelo fabricante de acordo com sua experiência e ser detalhada na proposta.

10.6.4 – Testes

Testes de Desempenho cada válvula deve ser operada na fábrica 3 (três) vezes na posição completamente fechada para a posição completamente aberta e vice-versa, para mostrar que o conjunto funciona satisfatoriamente.

Testes de Vazamento todas as válvulas devem ser testadas na fábrica para que se faça a verificação da existência ou não do vazamento na posição fechada. Este teste deve ser feito com os flanges do corpo num plano horizontal. Com a gaveta na posição fechada, deve ser introduzida água na face inferior do disco durante o tempo total de teste na pressão 2 vezes sua classe de pressão nominal.

A duração do teste deve ser de pelo menos 5 minutos e não deve ocorrer vazamento na face superior da válvula durante o período de testes.

Teste Hidrostático com a válvula levemente aberta aplica-se uma pressão hidrostática interna equivalente a 2 (duas) vezes a pressão de vedação especificada, na parte interna do corpo da válvula por um período de 10 minutos. Durante o teste hidrostático especificado não deve haver vazamento através do metal das juntas, ou das vedações do eixo e nem deve qualquer parte ser deformada permanentemente. Durante o teste, o corpo da válvula deve ser martelado várias vezes.

Por ocasião dos testes, a SRH deverá ser informada com pelo menos 10 (dez) dias de antecedência. O fornecedor deverá executar os testes utilizando pessoal, equipamentos e instrumentos de sua responsabilidade, não cabendo a SRH nenhum ônus na realização dos mesmos.

10.6.5 - Inspeção

Todas as válvulas serão inspecionadas por elementos credenciados pela SRH durante o processo de fabricação, conforme os itens abaixo:

- controle dos materiais empregados de acordo com a especificação aprovada pela SRH. O fabricante deverá fornecer os certificados dos materiais utilizados na construção das válvulas,
- acompanhamento dos processos de fabricação das válvulas (no fabricante ou nos seus sub-fornecedores),
- acompanhamento dos testes realizados na fábrica,
- verificação dimensional dos equipamentos,
- verificação da pintura.

Se durante o processo de fabricação, qualquer unidade não atender os requisitos especificados e propostos, o fornecedor deverá providenciar as alterações necessárias, sem qualquer custo adicional para a SRH.

10.6.6 - Dados a serem Apresentados com a Proposta

A proposta de fornecimento deverá conter todos os elementos necessários a sua apreciação em confronto com a presente especificação, sendo considerada essencial a apresentação dos requisitos a seguir relacionados:

- todos os materiais das válvulas, padrões do fabricante, não discriminados por estas especificações,
- diâmetro da abertura livre de passagem de fluxo,
- distância entre as faces externas do flange (face a face),
- descrição completa das instalações para testes que possui, dando suas limitações,

- a norma utilizada para fundição das suas peças e os testes que serão executados de acordo com essas normas,
- outras informações julgadas necessárias para melhor caracterizar o padrão de qualidade da válvula ofertada,
- apresentar manuais, catálogos, desenhos e todos os elementos necessários para possibilitar um perfeito conhecimento técnico dos equipamentos propostos,
- a pressão máxima de serviço para o qual foi dimensionado o acionamento da válvula,
- dimensões necessárias para instalação do conjunto válvula/atuador nas posições aberta e fechada

Na proposta comercial os preços deverão ser subdivididos conforme os itens a seguir

- preços da válvula e acessórios,
- peças sobressalentes,
- supervisão de montagem,
- os preços deverão incluir projeto, fabricação, testes de fábrica, embalagem, transporte até o local da obra, testes de campo, seguro e todos os impostos, com exceção do IPI, que deve vir a parte, expressamente declarado,
- caso os materiais ofertados estejam isentos de qualquer imposto, o proponente devera declarar, explicitamente, a validade dessa isenção, até a data da concorrência, ficando sob sua exclusiva responsabilidade,
- na supervisão de montagem e verificação do funcionamento, será de responsabilidade do PROPONENTE declarar, explicitamente, a validade da proposição, até a data da concorrência

10.6.7 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento

O fornecedor devera fazer a supervisão de montagem no campo, bem como, a verificação de funcionamento testemunhada pela SRH

10.6.8 - Documentos Técnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação

Deverão ser fornecidos após o contrato os seguintes documentos técnicos

30 dias após o contrato

- desenhos de montagem dos equipamentos para aprovação,

- 60 dias após o contrato
- desenhos definitivos de montagem dos equipamentos,
- desenhos em corte dos equipamentos, com indicação das peças componentes,
- manuais de operação e manutenção

15 dias após os testes

- relatório de testes de cada válvula,
- certificados de materiais,
- certificados de testes hidrostáticos e de vazamento

10 6 9 - Garantias

O fornecedor deverá garantir o equipamento contra quaisquer defeitos de projeto, material ou fabricação por um período de dois anos a contar da data de término da instalação dos equipamentos. Esta garantia deverá abranger, também, os componentes fornecidos por terceiros.

Em caso de falhas, no período de garantia, o fornecedor se obriga a efetuar a reposição imediata dos elementos defeituosos sem qualquer ônus para a SRH. Se qualquer peça apresentar defeito e ficar comprovada que a falha foi causada por projeto incorreto, o fornecedor se obriga a substituir essa peça em todas as unidades fornecidas, sem ônus para a SRH.

10 6 10 - Medição e Pagamento

A medição da válvula borboleta, será feita por unidade fornecida, instalada, e testada conforme dimensões do projeto, contendo todos os elementos necessários a sua operação.

O pagamento será realizado, pelo preço unitário proposto para a unidade de válvula borboleta. Este serviço será pago em três parcelas distintas conforme discriminado a seguir:

- 20% do preço total apresentado na época do pedido mediante apresentação da ordem de compra,
- 30% na entrega na obra mediante apresentação da nota fiscal,
- 50% após a montagem, teste e operação

10 7 - Registro de Gaveta com "By-pass" (Válvulas de Gaveta)

10 7 1 – Escopo

Esta especificação abrange o fornecimento de válvulas tipo gaveta, acionadas por volante, com dispositivos de engrenagens de redução mecânica

O fornecimento compreende

- válvulas de gaveta e acessórios,
- fornecimento de peças sobressalentes,
- supervisão de montagem

No preço apresentado deverão estar incluídos todos os custos referentes ao projeto, fabricação, pintura, prova de testes dos conjuntos na fábrica, embalagem e transporte até o local de instalação

10 7 2 - Geral

Todos os materiais e componentes das válvulas, deverão ser fabricados conforme as normas a seguir citadas no que for aplicável Normas diversas serão aceitas desde que seja comprovada a sua similaridade com as citadas e sejam reconhecidas internacionalmente

ABNT - Associação Brasileira de Normas Técnicas,
AWWA - American Water Works Associations;
ASTM - American Society for Testing Materials,
ASME - American Society of Mechanical Engineers,
ANSI - American National Standart Institute

Os materiais e equipamentos objetos desta especificação, deverão ser fabricados por fornecedores com, no mínimo dois anos de experiência em produtos iguais e terão que comprovar os fornecimentos anteriores

No caso de ser impossível ao concorrente atender a certos detalhes das especificações devido a técnica de fabricação diferente, o fabricante deverá descrever completamente estes aspectos que estão em desacordo com as especificações

As válvulas de gaveta devem obedecer aos requisitos mínimos estabelecidos na especificação EB-141 Parte I da ABNT. Caso o fabricante construa suas válvulas com outro critério, deverá mencionar detalhadamente as divergências entre o projeto e a especificação citada, justificando tecnicamente as diferenças existentes.

O fabricante deverá garantir a intercambialidade de peças de unidades idênticas.

As válvulas devem ser fornecidas com plaquetas de material inoxidável fixada em local visível contendo no mínimo as seguintes informações:

- Marca,
- Ano de fabricação,
- Norma de fabricação,
- Diâmetro,
- Classe de pressão,
- Furação dos flanges

10.7.3 - Características das Válvulas

As válvulas deverão ser construídas em aço carbono fundido com as seguintes características principais:

- Corpo, castelo e cunha em aço carbono ASTM-A 216 Grau WCB,
- Haste ascendente em aço inoxidável ASTM-A 128 Grau F-6^a,
- Superfície de vedação da cunha e contra-vedação em aço inoxidável com 12% a 13% de cromo,
- Gaveta em amianto grafitado

As válvulas serão acionadas através de engrenagem de redução com volante, fornecidas com tampa a prova de tempo. Devido às pressões de serviço as válvulas estão previstas na classe 300.

10.7.4 - Peças Sobressalentes das Válvulas

Deverão ser fornecidas pelo fabricante as peças sobressalentes necessárias para um período de manutenção de dois anos. Deverá ser fornecido um conjunto de peças sobressalentes para cada grupo de unidades. A relação das peças sobressalentes deverá ser definida pelo fabricante de acordo com sua experiência e ser detalhada na proposta.

10 7 5 - Testes

Testes de Desempenho cada válvula deve ser operada na fábrica 3 (três) vezes na posição completamente fechada para a posição completamente aberta e vice-versa, para mostrar que o conjunto funciona satisfatoriamente

Testes de Vazamento todas as válvulas devem ser testadas na fábrica para que se faça a verificação da existência ou não do vazamento na posição fechada. Este teste deve ser feito com os flanges do corpo num plano horizontal. Com a gaveta na posição fechada, deve ser introduzida água na face inferior do disco durante o tempo total de teste na pressão 2 vezes sua classe de pressão nominal

A duração do teste deve ser de pelo menos 5 minutos e não deve ocorrer vazamento na face superior da válvula durante o período de testes

Teste Hidrostático com a válvula levemente aberta aplica-se uma pressão hidrostática interna equivalente a 2 (duas) vezes a pressão de vedação especificada, na parte interna do corpo da válvula por um período de 10 minutos. Durante o teste hidrostático especificado não deve haver vazamento através do metal das juntas, ou das vedações do eixo e nem deve qualquer parte ser deformada permanentemente. Durante o teste, o corpo da válvula deve ser martelado várias vezes

Por ocasião dos testes, a SRH deverá ser informada com pelo menos 10 (dez) dias de antecedência. O fornecedor deverá executar os testes utilizando pessoal, equipamentos e instrumentos de sua responsabilidade, não cabendo à SRH nenhum ônus na realização dos mesmos

10 7 6 - Inspeção

Todas as válvulas serão inspecionadas por elementos credenciados pela SRH durante o processo de fabricação, conforme os itens abaixo

- controle dos materiais empregados de acordo com a especificação aprovada pela SRH. O fabricante deverá fornecer os certificados dos materiais utilizados na construção das válvulas,
- acompanhamento dos processos de fabricação das válvulas (no fabricante ou nos seus sub-fornecedores),

- acompanhamento dos testes realizados na fábrica,
- verificação dimensional dos equipamentos,
- verificação da pintura

Se durante o processo de fabricação, qualquer unidade não atender os requisitos especificados e propostos, o fornecedor deverá providenciar as alterações necessárias, sem qualquer custo adicional para a SRH

10 7 7 - Dados a serem Apresentados com a Proposta

A proposta de fornecimento deverá conter todos os elementos necessários a sua apreciação em confronto com a presente especificação, sendo considerada essencial a apresentação dos requisitos a seguir relacionados

- todos os materiais das válvulas, padrões do fabricante, não discriminados por estas especificações,
- diâmetro da abertura livre de passagem de fluxo,
- distância entre as faces externas do flange (face a face),
- descrição completa das instalações para testes que possui, dando suas limitações,
- a norma utilizada para fundição das suas peças e os testes que serão executados de acordo com essas normas,
- outras informações julgadas necessárias para melhor caracterizar o padrão de qualidade da válvula ofertada,
- apresentar manuais, catálogos, desenhos e todos os elementos necessários para possibilitar um perfeito conhecimento técnico dos equipamentos propostos,
- a pressão máxima de serviço para o qual foi dimensionado o acionamento da válvula,
- dimensões necessárias para instalação do conjunto válvula/atuador nas posições aberta e fechada

Na proposta comercial os preços deverão ser subdivididos conforme os itens a seguir

- preços da válvula e acessórios,
- peças sobressalentes,
- supervisão de montagem,
- os preços deverão incluir projeto, fabricação, testes de fábrica, embalagem, transporte até o local da obra, testes de campo, seguro e todos os impostos, com exceção do IPI, que deve vir à parte, expressamente declarado,

- caso os materiais ofertados estejam isentos de qualquer imposto, o proponente deverá declarar, explicitamente, a validade dessa isenção, até a data da concorrência, ficando sob sua exclusiva responsabilidade,
- na supervisão de montagem e verificação do funcionamento, será de responsabilidade do PROPONENTE declarar, explicitamente, a validade da proposição, até a data da concorrência

10 7 8 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento

O fornecedor deverá fazer a supervisão de montagem no campo, bem como, a verificação de funcionamento testemunhada pela SRH

10 7 9 - Documentos Técnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação

Deverão ser fornecidos após o contrato os seguintes documentos técnicos

30 dias após o contrato

- desenhos de montagem dos equipamentos para aprovação
- 60 dias após o contrato
- desenhos definitivos de montagem dos equipamentos,
- desenhos em corte dos equipamentos, com indicação das peças componentes,
- manuais de operação e manutenção

15 dias após os testes

- relatório de testes de cada válvula,
- certificados de materiais,
- certificados de testes hidrostáticos e de vazamento

10 7 10 - Garantias

O fornecedor deverá garantir o equipamento contra quaisquer defeitos de projeto, material ou fabricação por um período de dois anos a contar da data de término da instalação dos equipamentos. Esta garantia deverá abranger também os componentes fornecidos por terceiros

Em caso de falhas, no período de garantia, o fornecedor se obriga a efetuar a reposição imediata dos elementos defeituosos sem qualquer ônus para a SRH. Se qualquer peça apresentar defeito e ficar comprovada que a falha foi causada por projeto incorreto, o fornecedor se obriga a substituir essa peça em todas as unidades fornecidas, sem ônus para a SRH

10.7.11 - Medição e Pagamento

A medição do Registro de Gaveta, será feita por unidade fornecida e instalada e testada, conforme dimensões do projeto, contendo todos os elementos necessários a sua operação

O pagamento será realizada, pelo preço unitário proposto para a unidade de registro de gaveta

10.8 - Juntas de Desmontagem Travadas

10.8.1 - Generalidades

Esta especificação é pertinente ao fornecimento do equipamento hidráulico denominado Junta de Desmontagem Travada que deverá atender, no mínimo, as normas previstas nesta especificação

10.8.2 - Características Construtivas

Deverão ser do tipo com extremidades flangeadas, utilizando os seguintes materiais

- corpo - ferro dúctil (NBR 6916) classe 42012,
- contra-flange - ferro dúctil (NBR 6916) classe 42012,
- pistão - ferro dúctil (NBR 6916) classe 42012,
- anel de vedação - borracha natural,
- tirante - aço carbono galvanizado,
- porca - aço carbono galvanizado,
- flange - gabarito de furação conforme a norma ABNT NBR 7675 (ISSO 2531),
- pintura - epoxi poliamida

10.8.3 - Testes

O fornecedor ou fabricante deverá executar os testes de desempenho e vazamento. Por ocasião dos testes, a SRH deverá ser informada com pelo menos 10 (dez) dias de antecedência. O fornecedor ou fabricante executará os testes utilizando pessoal, equipamentos e instrumentos de sua responsabilidade, não cabendo à SRH nenhum ÔNUS na realização dos mesmos

10 8 4 - Inspeção

Todas as juntas fornecidas deverão ser inspecionadas por técnicos credenciados pela SRH, durante o processo de fabricação ou por ocasião do fornecimento, ficando a critério desta, o momento mais propício

Por ocasião da inspeção serão analisados os seguintes itens

- controle dos materiais empregados de acordo com a especificação aprovada pela SRH. O fabricante deverá fornecer os certificados dos materiais utilizados na construção das juntas,
- verificação dimensional dos equipamentos,
- verificação da pintura

Se durante o processo de fabricação, qualquer unidade não atender os requisitos especificados e propostos, o fornecedor ou fabricante deverá providenciar as alterações necessárias, sem qualquer custo adicional para SRH

10 8 5 - Dados a serem Apresentados com a Proposta

A proposta de fornecimento deverá conter todos os elementos necessários para análise em confronto com a presente especificação, sendo considerada essencial a apresentação dos requisitos, a seguir, relacionados

- todos os materiais das juntas, padrões do fabricante, não cobertas por estas especificações,
- a norma utilizada para fundição das peças e os testes que serão executados de acordo com essas normas,
- outras informações julgadas necessárias para melhor caracterizar o padrão de qualidade ofertado,
- apresentar manuais, catálogos, desenhos e todos os elementos necessários para possibilitar um perfeito conhecimento técnico do equipamento proposto,
- a pressão máxima de serviços para o qual foi dimensionado

Na proposta comercial os preços deverão obedecer os itens, a seguir, discriminados

- Preço da junta e acessórios,
- Peças sobressalentes,
- Supervisão de montagem

Os preços deverão incluir projeto, fabricação, testes de fábrica, embalagem, transporte até o local da obra, testes de campo, seguro e todos os impostos, com exceção do IPI, que deve vir a parte, expressamente declarado. Caso os materiais ofertados estejam isentos de qualquer imposto, o PROPONENTE deverá declarar, explicitamente, a validade dessa isenção, até a data da concorrência, sendo de sua exclusiva responsabilidade. Na supervisão de montagem e verificação do funcionamento, o PROPONENTE deverá declarar, também, a validade da proposição.

10.8.6 - Supervisão de Montagem e Verificação de Funcionamento

O fornecedor deverá fazer a supervisão de montagem no campo, bem como, a verificação de funcionamento testemunhada por técnicos da FISCALIZAÇÃO.

10.8.7 - Documentos Técnicos a serem Fornecidos pelo Fabricante após a Contratação

Deverão ser fornecidos após o contrato os seguintes documentos técnicos:

30 dias após o contrato

- desenhos de montagem dos equipamentos para aprovação
- 60 dias após o contrato
- desenhos definitivos de montagem dos equipamentos,
- desenhos em corte dos equipamentos com indicação das peças componentes,
- manuais de operação e manutenção

15 dias após os testes

- relatório de testes de cada peça,
- certificados de materiais,
- certificados dos testes

10.8.8 - Garantias

O fornecedor deverá garantir o equipamento contra quaisquer defeitos de projeto, material ou fabricação por um período de dois anos a contar da data de término da instalação dos equipamentos. Esta garantia deverá abranger, também, os componentes fornecidos por terceiros. Em caso de falhas, no período de garantia, o fornecedor se obriga a efetuar a reposição imediata dos elementos defeituosos sem qualquer ônus para a SRH. Se qualquer peça apresentar defeito e ficar comprovada que a falha foi causada por projeto incorreto, o

fornecedor se obriga a substituir essa peça em todas as unidades fornecidas, sem ônus para a SRH

10 8 9 - Medição e Pagamento

A medição sera feita por unidade de acordo com a planilha orçamentária. Os preços unitários deverão incluir os custos de fornecimento, montagem, equipamento e materiais necessários à execução dos serviços.

10 9 - Tubos de Aço

10 9 1 - Normas

Onde aplicáveis, deverão ser obedecidos os requisitos das especificações técnicas da ABNT, ISO, ANS, ASTM e AWWA. No caso do FABRICANTE se apoiar em normas e/ou especificações diferentes das acima mencionadas e que sejam universalmente aceitas, deverão ser claramente citadas e sua aceitação ficará a critério da SRH.

10 9 2 - Materiais

a) Chapa de aço conforme ASTM-A-283-GrC ou ASTM-A-36 e espessura 3/8"

b) Eletrodos para soldagem AWS-E-6010 e AWS-E-7018 (Ref. Comercial Ck 48 00) baixo hidrogênio

c) Revestimento interno Coalta Epoxi - conforme AWWA-C-210 com espessura mínima de 400 micra aplicada em 3 (três) demãos. Espessura máxima 600 micra

10 9 3 - Fabricação

a) Corte e calandragem conforme AWWA-C-200. Não é permitido efetuar a curvatura inicial (covite) para calandragem por martelamento ou com garfo. Deverá ser feita em prensa hidráulica com raio igual ao raio do tubo.

b) Preparação para soldagem extremidades biseladas para solda, esmerilhadas, limpas, sem cantos vivos e ferrugens.

c) Soldagem (em fábrica) conforme AWWA-C-200, as soldas longitudinais devem ser por processo automático, sendo as circunferências automáticas ou manuais. Considerando a pequena extensão a ser soldada será admitida a execução de solda manual, obedecendo os seguintes requisitos

Os soldadores e procedimentos de soldagem deverão ser qualificados conforme normas ASNE-Sec IX ou ABNT,

O 1º passe deve ser sempre do lado do chanfro,

A limpeza da raiz deverá ser efetuada pelo lado oposto ao 1º passe,

Deverá ser efetuado ensaio de líquido penetrante em toda extensão da raiz da solda,

Após completadas as soldas, além da inspeção visual, deverão ser controladas por ultrassom em toda extensão

Adotando-se esses controles, sem excluir o ultrassom, poderemos dispensar o teste hidrostático previsto no código AWWA-C-200

10.9.4 - Revestimento Interno

Deverá ser efetuado jato de areia ao metal quase branco, padrão Sa 2 1/2 das normas SIS. No mesmo dia deve-se aplicar a 1ª demão de Coaltar Epoxi na cor preta

Após o intervalo mínimo de secagem e antes de completar 48 horas deverá ser aplicada a 2ª demão de Coaltar Epoxi na cor marrom. A 3ª demão deverá ser cor preta atingindo a espessura mínima de 400 micra

A pintura não poderá ser executada sob chuva, umidade ambiente superior a 85%, em local sob vento e poeira e sob incidência do sol em superfície quente. O revestimento deve ser aplicado afastado em distância segura das operações de jateamento

Após completamente seco o revestimento interno, deve ser submetido aos seguintes testes

- ensaio de aderência.
- medida da espessura com Eleometer,
- detector de falhas e porosidades (Holiday)

10 9 5 - Montagem de Tubos

Deverão ser obedecidos os requisitos da AWWA-C-206 relativos a montagem dos tubos

Os soldadores deverão ser qualificados conforme ASME-Sec IX em particular para a posição sobre-cabeça (4G e 6G) O procedimento de soldagem, também, deverá ser qualificado na posição sobre-cabeça (4G e 6G)

As tolerâncias de alinhamento, preparação para soldagem e soldagem são as mesmas especificadas para fabricação

O revestimento interno deve ser protegido durante a operação de soldagem das juntas de campo, utilizando um lençol de borracha ou carpete (Todas as soldas deverão ser testadas com líquido penetrante (na raiz) e ultrassom após TERMINADAS)

O revestimento interno deverá ser recuperado em todo local danificado A junta de campo deverá ser revestida com Coalta Epoxi adotando-se os mesmos procedimentos exigidos na fabricação

10 9 6 - Revestimento Externo

O tubo sera envelopado em concreto, e, este é o revestimento da superfície externa da tubulação

A parte da tubulação que não ficará envolvida pelo concreto deverá ser revestida com Coalta Epoxi, conforme AWWA-C-210 Este revestimento deverá ser executado em extensão que abrangerá a totalidade da superfície externa aparente acrescida dos 15 centímetros iniciais do envoltório em concreto

Após completado o revestimento externo em Coalta Epoxi, a superfície externa deverá receber acabamento com 3 (três) demãos de tinta alumínio compatível com a base de Coalta Epoxi

10 9 7 - Controle de Qualidade

Considerando que as condições de campo não se apresentam satisfatórias para execução dos serviços recomendados, a FISCALIZAÇÃO deverá ser assessorada por Engenheiro ou Técnico em Controle de Qualidade de Soldagem/Revestimento. O consultor deverá fazer 2 a 3 visitas à obra durante a instalação.

10 9 8 - Da Fiscalização e Testes durante a Fabricação e Montagem em Campo

O fabricante ou fornecedor facilitará o acesso do NUTEC ou qualquer outro órgão designado pela CONTRATANTE, em qualquer fase de processo da fabricação dos materiais, cedendo gratuitamente qualquer das peças que serão ensaiadas e dando todas as condições necessárias para execução do ensaio. Qualquer despesa ocorrida durante a realização dos testes quer com pessoal, quer com material, correrá por conta da CONTRATADA (fabricante ou fornecedor) sem nenhum ônus para a CONTRATANTE.

10 9 9 - Considerações Finais

Observando as normas AWWA-C-200 (fabricação de tubos), AWWA-C-210 (revestimento em Coaltar Epoxi) e AWWA-C-20 (montagem de tubos de aço) e os requisitos aqui especificados, os tubos de aço DN 700 mm com 3/8" de espessura terão comportamento amplamente satisfatório.

10 9 10 - Medição e Pagamento

O fornecimento e a instalação dos tubos serão medidos em metros lineares ao longo do eixo central da tubulação já testada e aprovada pela FISCALIZAÇÃO.

O pagamento será efetuado de acordo com os preços unitários do metro linear constante das planilhas de orçamento das obras.

Nos preços unitários previstos deverão estar incluídos fornecimento, instalação, transporte, armazenamento, carga e descarga dos tubos, inclusive testes e supervisão de montagem da tubulação.

11 – DESMATAMENTO RACIONAL DA BACIA HIDRÁULICA

11 - DESMATAMENTO RACIONAL DA BACIA HIDRÁULICA

11.1 - Introdução

O Plano de Desmatamento Racional da bacia hidráulica da Barragem Macacos e de Manejo da Fauna consiste em um conjunto harmônico e sequenciado de ações que visam atingir, entre outros, os seguintes objetivos

- limpeza da área a ser inundada, tendo em vista a conservação da qualidade da água represada,
- preservação do patrimônio genético representado pela vegetação nativa, mantendo-se áreas-testemunhas,
- promover o salvamento da fauna e a sua condução para locais de refúgio,
- preservar intactas as reservas ecológicas definidas pela Resolução 004/85 do CONAMA,
- promover o aproveitamento dos recursos florestais a serem liberados pelo desmatamento,
- promover a proteção de trabalhadores e da população periférica com respeito ao ataque de animais, sobretudo os peçonhentos,
- garantir a melhoria da qualidade ambiental da área de abrangência do projeto

De outro modo, como versa a Lei Federal nº 3.824 de 23/11/1960 "torna-se obrigatória a destoca e conseqüentemente a limpeza das bacias hidráulicas dos açudes, represas ou lagos artificiais construídos pela União, Estados, Municípios ou empresas particulares que gozem de concessões ou de qualquer favor concedido pelo poder público" e também, de acordo com o seu 2º Artigo "serão reservadas áreas com vegetação que, a critério dos técnicos, for considerada necessária à proteção da ictiofauna e das reservas indispensáveis a garantia da piscicultura"

Assim sendo, faz-se necessário, a elaboração e implantação de um projeto de desmatamento zoneado onde deverão ser contempladas as etapas, a seguir, descritas

11.2 - Diagnóstico Florístico e Faunístico

Durante o desmatamento serão gerados efeitos bastante adversos à fauna e à flora locais. As espécies autóctones, principalmente, os animais de pouca mobilidade estarão sujeitos a sofrerem muitas baixas. A flora será erradicada da área da bacia hidráulica, podendo

haver perdas no patrimônio genético das espécies mais raras. De modo geral, com a eliminação dos habitats da área a ser inundada, as populações animais de maior mobilidade migrarão para as áreas adjacentes e deverão competir em termos territoriais e alimentares com a fauna periférica. Portanto, a redução das populações, quer seja pelo desmatamento e posterior enchimento do reservatório, quer seja devido a competição gerada nas zonas periféricas, poderá causar a extinção de algumas espécies mais indefesas, provocando sérios prejuízos na cadeia biológica da qual cada espécie sobrevivente faz parte, com alterações sobre a fauna da área de abrangência do projeto. No caso específico do Projeto da Barragem Macacos, tais impactos não serão tão severos, visto que, grande parte da área apresenta sua vegetação original degradada. Entretanto, a fauna da área apresenta-se bastante diversificada, podendo-se constatar, ainda, a ocorrência de mamíferos de maior porte.

Apesar disto, para concepção de um projeto de desmatamento racional da área do reservatório, recomenda-se a elaboração de um diagnóstico florístico e faunístico da área, pois somente através de um estudo específico se poderá obter a identificação e caracterização dos recursos da flora e da fauna, com especial destaque para as espécies menos comuns, mais indefesas, de valor econômico e/ou medicinal. Logo, através desse diagnóstico poderão ser tomadas medidas no sentido de minimizar os impactos potenciais anteriormente aludidos, sendo para isso necessária a realização das seguintes tarefas:

- devem ser realizados, em campo, alguns perfis representativos de cada face vegetal identificada na área do reservatório, com identificação dos tipos vegetais, ainda, não conhecidos. Neste trabalho devem ser conhecidos os traços fitofisionômicos de cada espécie, por sua estreita relação com as condições climáticas, geomorfológicas, de solos e de intensidade de degradação,
- através de uma análise geral em aerofotos, complementada com verificação de campo, deverá ser elaborado um mapa da composição florística da área de inundação mais a faixa de proteção do reservatório (reserva ecológica) onde deverão ser identificados e delimitados sobretudo as áreas de relevante valor ecológico, tais como reservas florestais e alimentares, corredores de escape e zonas refúgios da fauna.

Devido a mobilidade peculiar à fauna, tanto o seu mapeamento, como sua densidade relativa são tarefas bastante difíceis, contudo devem ser definidas as espécies de maior importância ecológica no que tange aos seus hábitos, fontes de nutrição, migrações e interações como o meio. Sempre que possível devem ser correlacionadas as distribuições da fauna e da flora.

11.3 - Implantação de Herbário

Durante a etapa de desmatamento, antes de se iniciarem as operações propriamente ditas, deverá ser coletado material para formação de um herbário a ser implantado nas proximidades da reserva ecológica, sugerindo-se, para tanto, o aproveitamento das instalações do canteiro de obras. As atividades de pesquisa florística e formação do herbário deverão ficar a cargo de entidades científicas.

Um herbário consiste basicamente de coleções de espécimes vegetais provenientes de uma ou várias regiões geográficas que, após tratamento adequado, são mantidas em condições apropriadas de conservação. Dentre as principais funções de um herbário citam-se

- armazenar exemplares vegetais, identificados se possível, todas as espécies de plantas da região levantada,
- servir de acervo botânico fornecendo identificações de plantas a pesquisadores e ajudando na elaboração de trabalhos sobre a flora da região,
- identificar plantas tóxicas, objetivando o seu controle ou, no caso de intoxicação, auxiliar na indicação do remédio correto a ser utilizado,
- divulgar informações sobre plantas medicinais e/ou úteis ao homem.

Para atingir esses objetivos, serão indicados em sequência, e de modo bastante resumido, os passos utilizados desde a coleta da planta até a sua consequente incorporação no herbario.

Coleta dos espécimes

Deve-se coletar, de um modo geral, somente plantas férteis, ou seja, com flores e/ou frutos, pois estes órgãos são essenciais para a classificação dos vegetais. O número de amostras de cada espécie deve ser de, no mínimo 3 amostras, com o intuito de possibilitar o intercâmbio com outros herbários.

Nesta ocasião, convém confeccionar um caderno de campo onde deverão ser registradas informações necessárias à elaboração das etiquetas, quais sejam, data da coleta, nome do coletor, local da coleta e altitude, tipo e estado da vegetação, textura e drenagem do solo e, se possível, o uso atual da área. Após estes registros, efetuar a descrição da planta.

Ao término da coleta, logo que possível deve-se efetuar a dessecação das plantas coletadas a fim de evitar a quebra das folhas e estragos causados por fungos e/ou bactérias. Quanto mais cedo for realizada a secagem das plantas, melhores serão as exsiccatas.

Secagem das coletas

As plantas já coletadas e colocadas adequadamente em papéis ficam prontas para prensagem. A prensa de campo, na sua forma mais simples, consiste de duas tábuas atadas com cordas, sendo que, entre as mesmas, são dispostas alternadamente uma folha de papel absorvente e uma amostra de planta devidamente montada, até que todas as plantas sejam colocadas na prensa. No final, amarra-se a prensa com as cordas, de modo que o material fique sob pressão, e leva-se para a estufa.

A medida que as plantas forem secando convém apertar as cordas para que as plantas não enruguem. A planta é considerada seca quando se apresentar rígida, sem dobrar ao ser suspensa.

Confecção das etiquetas, identificação e anotação das coletas

Concluída a operação de secagem, as coletas devem ser armazenadas em ordem numérica, separadas nominalmente por coletor, em ambiente livre de insetos e, se possível, com ar condicionado. Na confecção das etiquetas deve-se adicionar os dados de cada amostra, registrados no caderno de campo e outras informações, tais como:

- identificação do herbário e região de origem das coletas,
- número de um dos coletores, o qual deverá ser sempre o do primeiro coletor citado na etiqueta. À direita deste número, na outra margem, coloca-se o nome da família da planta,
- espaço para o nome científico da planta e nome do determinador,
- dados específicos do local, incluindo a localização geográfica,
- espaço reservado para os dados da planta,
- coletores e data de coleta.

A identificação das coletas que serão incorporadas ao herbário é uma das fases mais importantes pois o material coletado só terá valor científico quando devidamente identificado. O método mais seguro de identificação consiste no envio de uma duplicata ao especialista da família, ou então, através de chaves analíticas ou mesmo comparando-as com coletas já identificadas.

Após identificada uma coleta, a sua determinação deverá ser comunicada aos outros botânicos. Chama-se "anotação de espécimes" o referido processo de informação.

Montagem das exsiccatas e incorporação ao herbario

Na montagem das exsiccatas convém destacar as estruturas mais importantes para os estudos taxonômicos. Todas as partes da coleta devem ser coladas sobre cartolina (42 cm x 29 cm) branca de boa qualidade com fita ou cola apropriada. A etiqueta deve ser colada, geralmente, na parte inferior direita da cartolina.

Depois do processo de secagem, colagem e enumeração, as exsiccatas estão prontas para serem colocadas nos armários. Espécies diferentes são colocadas dentro de capas diferentes, com o nome da espécie datilografado na margem esquerda inferior externa. Por sua vez, todas as espécies de um gênero são colocadas em uma ou mais capas, constando na margem esquerda inferior externa o número e nome da família e, na margem direita inferior externa, o nome do gênero. A posição de cada família no herbário, e os gêneros dentro das famílias, depende do sistema de classificação empregada pelo herbário. O papel usado para as capas dos gêneros deve ser mais grosso do que aquele usado para capas das espécies. Em ambos os casos, o papel deve ser de boa qualidade.

Por fim, recomenda-se os seguintes passos para evitar danos causados por insetos e/ou mofo no herbário:

- climatização do herbário, tornando o ambiente desfavorável aos insetos,
- manutenção dos armários hermeticamente fechados para impossibilitar a entrada de insetos,
- tratamento de qualquer planta que se destina ao herbário, por fumigação, aquecimento, esfriamento ou envenenamento,
- colocação de repelentes (naftalina) nos armários,
- fumigação dos armários a cada três meses.

11.4 - Demarcação das Áreas de Desmatamento

Durante os trabalhos de construção da Barragem Macacos ocorrerão desmatamentos diversos, contudo o desmatamento da área a ser inundada representa a ação mais agressiva à flora e à fauna. Portanto, a delimitação das áreas a serem desmatadas é de suma importância para a minimização dos impactos ambientais gerados.

E sobretudo indispensavel, a observância dos limites fiéis da faixa de proteção do reservatorio, ou seja, o desmatamento deve ser realizado apenas dentro da bacia hidráulica do reservatorio, conforme dita o Artigo 3º da Resolução nº 004/85 do CONAMA. Esta faixa cuja area deverá ser desapropriada pela SRH, consistirá no envoltório de proteção do reservatorio contra os agentes poluidores, bem como, na reserva ecológica vital à recuperação e/ou melhoria do sistema natural da área de influência

As ilhas a se formarem, eventualmente, apos o enchimento completo do reservatório, tambem, são consideradas reservas ecológicas, logo, sua delimitação, tambem, devera ser materializada em campo e seus limites rigorosamente respeitados

11.5 - Corredores de Escape da Fauna

A progressão das frentes de desmatamento na área do reservatório, devera ser feita de maneira a permitir a fuga do maior número possível de animais que habitam as áreas a serem desmatadas, para as chamadas zonas de refúgio que constituem aquelas áreas que permanecerão intactas. Estas áreas representam assim, reservas ecológicas, incluindo-se aquelas definidas pela Resolução 004/85 do CONAMA, as quais se constituirão em reservas a serem administradas pela Administração do Reservatório

Caso as áreas a serem desmatadas sejam limitrofes às reservas ecológicas, o desmatamento deverá se iniciar nos limites opostos a cada reserva e progredir em direção a elas, nunca permitindo a formação de "ilhas" de vegetação, onde os animais ficariam encurralados

Quando os terrenos que serão desmatados estiverem afastados das áreas de reserva ecologica, os corredores de escape, constituídos por faixas de vegetação, de preferência poupada da ação antropica, que permanecerá temporariamente intocada, deverão interligar estas duas áreas, durante o período de desmatamento. A largura destes corredores de escape devera ser de, no mínimo 15 m, de modo que os animais de maior porte, como raposas, possam passar sem se sentir acudados. Os corredores de escape deverão, também, fazer a interligação das principais áreas de reserva ecológica de modo a permitir uma acomodação da fauna

O tempo de duração dos corredores de escape dependerá do ritmo dos trabalhos de desmatamento, de qualquer forma eles só poderão ser eliminados, após o término dos trabalhos de desmatamento nas diversas áreas

Os trabalhadores e moradores da região, não deverão entrar nos corredores de escape, pois os animais acuados poderão provocar acidentes. Por outro lado, deve haver uma fiscalização severa que proíba a caça durante os trabalhos de desmatamento, pois os animais se tornarão muito vulneráveis.

11.6 - Operação de Salvamento da Fauna

O desmatamento trará, inevitavelmente, prejuízos à fauna da área, que poderão ser minimizados através da transferência de, pelo menos, parte dos animais que habitam as áreas que serão desmatadas para aquelas que passarão a constituir reservas ecológicas.

A manutenção de corredores de escape, permitirá a fuga, para as reservas, de uma parte da fauna durante os trabalhos de desmatamento. Entretanto, muitos animais precisarão ser capturados para posterior soltura nas reservas.

Considerando-se que a principal época de procriação da maioria dos pássaros coincide com a estação das chuvas, recomenda-se que o desmatamento seja executado na estação seca, evitando-se, assim, a destruição de ninhos e ovos.

Vespeiros, colméias de abelhas e outros ninhos de insetos deverão ser transferidos para árvores localizadas nas áreas que não serão afetadas.

Os animais entocados deverão ser capturados. As técnicas de captura variarão de acordo com o animal. De um modo geral, os mamíferos poderão ser desentocados com o uso de varas compridas e/ou fumaça, colocando-se na abertura da toca ou oco de árvore uma rede para o aprisionamento do animal, que então será alojado numa caixa apropriada.

As serpentes deverão ser capturadas com o uso de laço ou de ganchos apropriados e acondicionadas em caixas especiais.

As aranhas e outros invertebrados deverão ser capturados com pinças e colocados em potes de plástico com boca larga e tampa de rosca.

Pequenos lagartos e anfíbios deverão ser coletados com as mãos e acondicionados em sacos de pano.

As caixas utilizadas para acondicionamento e transporte dos animais deverão oferecer segurança contra fugas e traumatismos, higiene, ventilação adequada e facilidade de transporte. Ao se colocar mais de um animal na mesma caixa, deverão ser evitados possíveis incompatibilidades intra ou inter-específicas (por exemplo, predador x presa), e super-lotações, que aceleram o processo de "stress" dos animais. Exemplos debilitados ou apresentando traumatismos deverão ser acondicionados separadamente.

Caixas contendo animais não deverão ser deixadas sob o sol ou chuva, e, uma vez desocupadas, deverão ser lavadas e desinfetadas antes de reutilizadas. O tempo de permanência dos animais nas caixas deverá ser o menor possível.

Os animais capturados deverão ser transportados cuidadosamente para as áreas que irão constituir reservas ecológicas. Sua soltura deverá ser feita de modo cuidadoso, e obedecendo as particularidades do animal. Os de hábitos noturnos deverão ser soltos apenas durante à noite.

Animais cuja sobrevivência estiver irremediavelmente comprometida, como filhotes orfãos, exemplares seriamente debilitados ou com graves traumatismos, e os que acidentalmente morrerem no decorrer dos trabalhos de desmatamento ou resgate, deverão ser enviados vivos ou mortos (neste caso congelados), para o Departamento de Biologia da Universidade Federal do Ceará, em Fortaleza, onde serão incorporados a coleções científicas, ficando como registros da fauna da região.

As serpentes peçonhentas capturadas, deverão ser enviadas vivas, para o Laboratório Regional de Ofiologia de Fortaleza (LAROF) da Universidade Federal do Ceará.

O transporte dos animais deverá ser feito sempre no período do dia em que a temperatura é mais amena, pois, de um modo geral, eles são muito sensíveis ao calor.

Toda a equipe envolvida no trabalho de resgate de fauna deverá estar adequadamente trajada com botas e luvas de cano longo e feitas de couro ou outro material resistente. Os integrantes destas equipes deverão receber treinamento sobre identificação de animais, principalmente os peçonhentos (serpentes, aranhas, escorpiões e lacraias) e sobre o manuseio dos mesmos.

11.7 - Proteção de Trabalhadores e da População Periférica

Durante o processo de desmatamento, os trabalhadores ficarão expostos a acidentes com animais peçonhentos. Além disso, a derrubada da vegetação poderá provocar agressões aos moradores da região por parte de animais em fuga. Em razão disto, medidas que previnam tais acidentes, deverão ser adotadas antes e durante a execução dos trabalhos.

Os animais peçonhentos que podem oferecer perigo aos trabalhadores e à população são basicamente os seguintes:

Serpentes Jararaca (*Bothrops erythromela*), animal de hábitos variados, pode ser encontrada enterrada a beira de rios, ou dentro d'água, cascavel (*Crotalus durissus*), vive em campos abertos, regiões secas e pedregosas, Coral verdadeira (*Microrus ibiboboca*), vive geralmente em buracos e sombras de árvores, prefere caçar à noite, descansa e esconde-se durante o dia, e é ofiófaga.

Aranhas a maior parte das aranhas, como as que fazem teias aéreas geométricas, são inofensivas, mas algumas formas, como a Caranguejeira, podem provocar acidentes, que felizmente só raramente são fatais. As aranhas são encontradas no solo ou junto à vegetação, sendo as espécies mais perigosas de hábitos noturnos.

Escorpiões animais pouco agressivos e de hábitos noturnos, procuram esconder-se em pilhas de madeira, tabuas, pedras e cupinzeiros.

Lacraias encontradas no solo e troncos caídos não representam maior perigo.

Os acidentes provocados por aranhas, escorpiões e lacraias, normalmente, não têm maior gravidade, necessitando apenas tratamento à base de anestésicos locais. No entanto, certas aranhas e escorpiões podem provocar acidentes graves e até mesmo fatais, principalmente se a vítima for criança. Nestes casos, o tratamento deve ser à base de soro antiaracnídico ou de soro antiloxoscélico, contra acidentes provocados respectivamente por aranhas e escorpiões.

Colméias de abelhas e vespes representam, também, risco de acidentes para os trabalhadores. No processo de desmatamento estes ninhos devem ser removidos por pessoal especializado e devidamente equipado, e transferidos para as áreas de reservas ecológicas.

Os trabalhadores envolvidos nos trabalhos de desmatamento deverão trajar botas e luvas de cano longo, feitas com material resistente como o couro (e importante ressaltar que 80% dos acidentes com serpentes atingem partes do corpo localizadas abaixo do joelho, e mais de 15% atingem a mão e o antebraço) Além disso as equipes deverão contar com elementos treinados na identificação dos animais peçonhentos e na prestação de primeiros socorros

Caso ocorram, mesmo adotando-se os cuidados de prevenção, acidentes com cobras durante os trabalhos de desmatamento, recomenda-se as seguintes medidas de primeiros socorros, ate que se chegue ao posto de saúde para tratamento

- não se deve amarrar ou fazer torniquete, o garrote impede a circulação do sangue, podendo produzir necrose ou gangrena O sangue deve circular normalmente Também, não se deve colocar, na picada, folhas, pó de café, terra ou fezes, pois podem provocar infecção,
- não se deve cortar o local da picada Alguns venenos podem provocar hemorragias Os cortes feitos no local da picada com canivetes e outros objetos não desinfectados favorecem hemorragias e infecção,
- deve-se evitar que o acidentado beba querosene, álcool, urina e fumo, pois alem de não ajudarem, podem causar intoxicação,
- manter o acidentado deitado em repouso, evitando-se que ele ande, corra ou se locomova por seus próprios meios A locomoção facilita a absorção de veneno e, em caso de acidente com as jararacas, os ferimentos se agravam No caso da picada ser em pernas ou braços, é importantes mantê-los em posição mais elevada,
- levar o acidentado imediatamente para centro de tratamento ou serviço de saúde mais próximo para tomar o soro próprio,
- a serpente agressora deve ser capturada para que possa ser identificada com segurança, possibilitando um diagnóstico de certeza e o uso de soro específico

Os responsáveis pelo projeto de desmatamento deverão, preliminarmente manter contato com os postos de saúde da região, certificando-se da existência de pessoal treinado no tratamento de acidentes ofídicos e de estoque de soros dos tipos antibotrópicos, anticrotálico, antielapídico, antiaracnídico e antiloxoscélico, usados nos casos de envenenamento por, respectivamente, jararaca, cascavel, coral, aranhas e escorpiões

Deverá ser realizado um trabalho de esclarecimento da população local sobre medidas de prevenção de acidentes com animais peçonhentos, com a distribuição de cartazes e cartilhas

Caso algum trabalhador seja mordido por mamífero silvestre, no decorrer dos trabalhos de manejo de fauna, as seguintes providências devem ser tomadas

- lavagem da ferida com água e sabão antisséptico,
- manutenção do animal agressor em cativeiro com suprimento de água e alimentação apropriada, durante, pelo menos, 10 dias, para que uma possível contaminação pelo vírus da raiva possa ser verificada. Se o animal se mostrar sadio, deverá ser solto nas áreas de reserva ecológica. Caso o animal apresente os sintomas de raiva, o trabalhador agredido deverá recorrer imediatamente a um posto de saúde para tratamento anti-rábico. O animal doente deverá ser sacrificado e posteriormente cremado

Os restos vegetais não deverão ser depositados em locais próximos a residências, pois servem de abrigo a muitos animais como escorpiões, serpentes, aranhas e lacraias, que podem provocar acidentes

11.8 - Métodos de Desmatamento

Antes de se recomendar qualquer método de desmatamento e o tipo de equipamento a ser utilizado em determinada área florestal, deve ser efetuado um estudo prévio da área de desmatamento, envolvendo dentre outros, os seguintes aspectos

- observações de fatores negativos que afetam a capacidade de trabalho das máquinas, tais como topografia, tipo de solo, condições climáticas, presença de pedras, afloramentos, etc ,
- levantamento da tipologia florestal, observando-se o seguinte densidade da vegetação, diâmetros dos troncos das árvores, tipos de madeiras - duras ou moles, quantidade de árvores por hectare, etc

Em todos os trabalhos de desmatamento racional, existem várias maneiras para o aproveitamento e retirada da vegetação, de acordo com a tipologia florestal e o estoque existente. Dentre os vários métodos de desmatamento, descrevem-se os seguintes

Desmatamento parcial

Nesta forma de desmatamento, somente as estradas, caminhos, aceiros, etc , são abertos com equipamentos. Nestas áreas que serão desbravadas mecanicamente, serão derrubadas todas as arvores, havendo o total destocamento e o material será enleirado ao longo das estradas, aceiros etc , pelos próprios tratores de esteira equipados com lâmina frontal mais ancinho

Após o término das operações de desbravamento, todas as árvores e vegetação arbustiva serão abatidas com machados e foices, não havendo a operação de destocamento. Todo o material aproveitável será empilhado, medido e, se for o caso, comercializado no próprio local da exploração evitando-se o custo do transporte. Os restolhos serão escoivarados e queimados. Nesta forma de desmatamento há um aproveitamento quase que total do material lenhoso.

É uma forma de desmatamento pouco onerosa, permitindo uma determinada receita. É indicado para áreas pequenas onde há deficiência de mão-de-obra.

Desmatamento integral

Esta atividade operacional é totalmente mecanizada, utilizando-se máquinas e equipamentos especializados, onde toda a vegetação existente é derrubada, enleirada, havendo a limpeza total do terreno, não existindo o aproveitamento do material lenhoso.

Neste tipo de desmatamento podem ser utilizados equipamentos especiais como tratores de esteiras equipados com lâminas frontais reguláveis ou não, ancinhos, empurradores de arvores, correntões, lâminas, rolo, faca, grade pesada, etc , os quais, em termos econômicos, oneram bastante a operação.

Desmatamento seletivo

Neste tipo de desmatamento, parte da madeira é aproveitada, sendo que as operações para o aproveitamento da madeira são efetuadas em fase anterior à desmatação mecanizada.

É uma atividade bastante onerosa, mas permite a antecipação de receitas através da comercialização da madeira retirada. Sua viabilidade econômica, depende da existência de grande quantidade de madeiras aproveitáveis, da mão-de-obra existente na região, bem como, do mercado consumidor favorável à comercialização dos produtos.

As operações mecanizadas são efetuadas com tratores de esteiras equipados com lâminas frontais reguláveis ou não e ancinhos enleiradores.

Desmatamento tradicional

Outra modalidade de desmatamento, tradicionalmente executada pelos pequenos produtores rurais, é o desmatamento manual, que requer a existência de mão-de-obra farta, além de dar condições para o aproveitamento da madeira extraída.

Neste caso todas as operações do desbravamento, são efetuadas manualmente, onde a vegetação é derrubada, desdobrada com machados, foices, etc e empilhada para ser retirada da área.

As operações de destoca, encoivamento e corta das raízes, são efetuadas manualmente. Este tipo de desmatamento é muito lento, não sendo aconselhável sua prática para áreas extensas.

Após definidos vários métodos de desmatamento aconselha-se para a área inundável da Barragem Macacos, a utilização do método tradicional (manual), ficando, entretanto a critério do órgão contratante o tipo de desmatamento a ser executado.

É recomendável que o desmatamento seja executado durante a época de estiagem, quando deverá existir maior disponibilidade de mão-de-obra para sua execução, resultando no aumento de empregos temporários, logo beneficiando o setor de serviços e melhorando o grau de aceitação social do projeto, principalmente no caso da utilização do processo manual. Outro ponto a ser destacado diz respeito ao início da operação de desmatamento que deve começar a partir do barramento em direção a montante, de forma a possibilitar um espaço de tempo necessário à fuga da fauna alada e terrestre de maior mobilidade.

Na ocasião da operação de desmatamento respeitar as dimensões fixadas para os corredores de escape e áreas de refúgio da fauna, conforme item específico tratado

anteriormente, os quais só poderão ser eliminados após o término do desmatamento das outras áreas da bacia hidráulica

11.9 - Recursos Florestais Aproveitáveis

Os recursos florestais existentes na área da bacia hidráulica do reservatório deverão ser avaliados e analisados, sendo apresentada uma descrição geral das características comuns aos recursos da flora local, relacionando, inclusive, as espécies de valor econômico e/ou medicinal, além de espécies fornecedoras de madeira. Apesar destas espécies se encontrarem escassamente distribuídas na área a ser inundada, haja vista, a exploração extrativa de madeira para lenha, bem como, a transformação da mata primitiva em áreas de culturas itinerantes ou áreas com novas culturas e pecuária extensiva, seu aproveitamento deverá ser efetivado sob as seguintes recomendações

- ação direta dos órgãos envolvidos, no sentido de se aproveitarem os recursos madeireiros em obras públicas de âmbito social ou mesmo nas obras de reassentamento da população deslocada,
- concessão de franquia à população, para a exploração de lenha e de tipos vegetais úteis à medicina caseira, como forma de se proporcionar o estímulo ao replantio e/ou cultivo doméstico dos representantes mais utilizados,
- espécies medicinais identificadas como raras, devem ser acondicionadas em herbários e, na medida do possível, replantadas em locais apropriados no interior da área de reserva ecológica

Em termos quantitativos, recomenda-se a adoção de uma metodologia de quantificação dos recursos florestais aproveitáveis baseada nos seguintes aspectos

- a quantificação do estoque de madeira existente na área a ser desmatada deverá ser efetuada através de uma amostragem em blocos ao acaso com as seguintes dimensões 10,00 m x 10,00 m. Dentro de cada bloco serão avaliados os seguintes parâmetros
 - DAP de cada espécie,
 - DAP médio de cada bloco,
 - H de cada espécie,
 - H de cada bloco,
 - V das árvores de cada bloco,
 - Fe - fator de empilhamento de cada bloco,

- DAP - diâmetro a altura do peito, estimado à 1,30 m acima da superfície do solo,
- H - altura média,
- V - volume médio,

Para o cálculo do volume por bloco e a determinação do fator de empilhamento, devesse ser processada a derrubada de todas as árvores de cada bloco, desdobradas em pequenos pedaços de 1,20 m de comprimento, e de cada pedaço, medir o diâmetro no meio de cada tora. Posteriormente, toda a madeira cortada deverá ser empilhada e mensurada, determinando-se o volume de madeira empilhada ou seja, o volume em metros estéreos (st)

O volume real de cada torete, deverá ser calculado através da fórmula de HUBER, onde

$$V = gm \times L$$

V = volume real

gm = área transversal no meio de cada torete

L = comprimento

Com o cálculo do volume real da madeira de cada bloco, estabelece-se o fator de empilhamento que é dado por

$$Fe = \frac{V \times st}{Vm^3}$$

Fe = fator de empilhamento

V st = volume em metros estéreos

Vm³ = volume em metros cúbicos

Os resultados da quantificação dos produtos florestais assim obtidos, são muito importantes, tanto para a análise do crescimento florestal, como para a compra e venda do estoque de madeira existente

A disposição dos restolhos será determinada durante a operação de enleiramento. Na ocasião dessa operação as leiras deverão ser formadas e removidas para fora da área inundável, devendo estarem dispostas o mais distante umas das outras. Na formação das leiras obedecer sempre que possível as curvas de nível e o sentido dos ventos predominantes. O vento terá influência na eficiência ou não da queima do material enleirado, evitando-se mais uma operação ou seja, o encoivramento manual, se os restolhos não queimarem adequadamente.

Quando não for possível a remoção do material vegetal do local da bacia hidráulica, este poderá ser incinerado em pilhas isoladas sendo as cinzas resultantes transportadas para fora da bacia hidráulica e enterradas

11.10 - Medição e Pagamento

O desmatamento da área da bacia hidráulica pelo método racional será medido em hectare. O pagamento será efetuado pelo preço unitário do "ha" constante da planilha de orçamento das obras. O preço deverá incluir todos os custos com mão-de-obra, equipamentos e materiais, necessários para a broca, derrubada, retirada da madeira, encoivramento e queima não cabendo ao CONTRATADO nenhuma alteração do preço unitário por exclusão de algum custo.

12 – RECUPERAÇÃO DAS ÁREAS DE JAZIDAS, DE EMPRÉSTIMOS, BOTA- FORAS E CANTEIRO DE OBRAS

12 - RECUPERAÇÃO DAS ÁREAS DE JAZIDAS, DE EMPRÉSTIMOS, BOTA-FORAS E CANTEIRO DE OBRAS

12.1 - Introdução

A exploração de jazidas, além de remoção da vegetação local, retira a camada de solo fértil, dificulta a germinação de nova vegetação e expõe a área à ação das intempéries. A escavação tem, ainda, reflexos negativos sobre os valores paisagísticos. Quando o terreno permite a realização de cortes com taludes acentuados, estes podem representar riscos de acidentes à população local. Além disso, durante o desenvolvimento da obra, há geração de poeira e de ruídos provocados pelas máquinas.

Nas áreas a serem ocupadas pelos bota-foras e pelo canteiro de obras, também, ocorrerão alterações da paisagem natural, sendo necessário a elaboração de projetos de recomposição paisagística. Outra possibilidade consiste no aproveitamento da área do canteiro de obras para a localização das futuras instalações que serão usadas para o monitoramento do reservatório.

São apresentadas, a seguir, as diretrizes necessárias à concepção e efetivação das medidas mitigadoras capazes de mostrar o controle da exploração e a reabilitação/recuperação das áreas exploradas, cujos recursos minerais são enquadrados na Classe II do Código de Mineração, bem como, das áreas de expurgo e do canteiro de obras. Qualquer aprimoramento/detalhamento técnico-operacional que não for aqui contemplado, passará a ser parte integrante dos relatórios técnicos de acompanhamento a serem posteriormente apresentados a SEMACE.

12.2 - Reabilitação das Áreas de Jazidas de Empréstimo

Justificativa técnica e ambiental das áreas escolhidas para exploração dos materiais necessários a obra.

Na escolha das áreas a serem exploradas deverão ser considerados a proximidade das jazidas com o eixo da barragem, o acesso facilitado pelas rodovias carroçáveis e, fundamentalmente, as condições geológicas de superfície, incluindo os aspectos geomorfológicos e topográficos indispensáveis à delimitação das áreas a serem utilizadas como material de empréstimo e de jazidas. Após a locação destas áreas, levando-se em conta

os aspectos locais do terreno, deverão ser realizadas sondagens para a qualificação e quantificação dos materiais a serem utilizados, de modo a fornecerem informações a cerca das propriedades geotécnicas e do volume de material a ser extraído de cada área prospectada

Os aspectos litológicos e faciológicos das áreas de empréstimos deverão favorecer a retirada do material, sem expor a superfície escavada a retomada de processos erosivos intensos. Todavia, medidas de conservação da drenagem natural e da regularização topográfica das jazidas, durante a operação e após o término da lavra, aliadas a revegetação dos locais afetados, esta última recomendação só devendo ser colocada em prática, na parte da jazida de material terroso que não será submersa, são indispensáveis para a melhor recuperação e/ou reabilitação das áreas exploradas

Caracterização geológica-geotécnica das áreas a serem exploradas

Os levantamentos geológicos deverão orientar o favorecimento de informações que permitam prever os impactos causados ao meio físico pela atividade minerária e, desta forma, sugerir medidas de controle ambiental no sentido de minimizar os efeitos durante a exploração e posterior abandono das jazidas

As sondagens nestas áreas deverão ser realizadas através da abertura de poços e trincheiras, com pá e picareta, o que proporciona a delimitação da espessura das camadas de material terroso e de granulados. Em cada uma das áreas serão coletadas amostras representativas sobre as quais, deverão ser realizados os seguintes ensaios de laboratório

- Área de Empréstimo (material terroso)
- granulometria,
- índices físicos,
- compactação,
- permeabilidade com carga variável
- Jazida de Areia
- granulometria por peneiramento
- Características dos recursos minerais

Para cada área selecionada para exploração, deverá ser apresentado pelo CONTRATADO os volumes de material explorável e extensão da área a ser minerada até o término dos trabalhos projetados

Os recursos minerais a serem explorados para utilização nas obras pertinentes a Barragem Macacos proveniente da area de empréstimo, da jazida de areia e da pedreira, deverão ter seus materiais constituintes definidos através de observações de campo e dados de subsuperfícies, coletados através da abertura de trincheiras e poços de observação. A seguir são caracterizados os recursos minerais a serem explorados

- jazida de material terroso composta por argila areno-siltosa vermelha com pedregulhos
- jazida de areia o recurso mineral a ser explorado nesta jazida trata-se fundamentalmente de areia média a grossa,
- pedreira a rocha a ser explorada é de composição gnaissica bastante compacta, pouco fraturada
- Plano de Medidas de Controle e de Reabilitação/Recuperação Ambiental
- Processos de erosão/sedimentação x controle ambiental

Tendo em vista o tipo de material que compõe as áreas de empréstimo, constituído basicamente por areia e argila areno-siltosa, com presença de pedregulhos, pode-se afirmar que este material apresenta, sob o ponto de vista do potencial erosivo, uma relação complexa com os agentes de transporte

O período chuvoso da região é caracterizado por precipitações torrenciais, as quais envolvem, comumente, um grande volume d'água e um escoamento rápido e com fluxo turbulento. Os materiais das áreas de empréstimo, quando expostos à ação destas chuvas podem desencadear fenômenos erosivos locais, classificados desde Rastejos (movimentos lentos e contínuos dos materiais de encostas com limites, via de regra, indefinidos) a Corridas (formas mais rápidas de escoamento, ocasionadas pela perda de atrito interno, em virtude da destruição da estrutura, em presença de excesso de água). Fenômenos como Escorregamento, também, são sujeitos, principalmente na área de empréstimo de material terroso

Vale ressaltar que a camada de material sujeito à desmoronamentos é relativamente pouca espessa. O manto de intemperismo sobre as rochas matrizes, que fará parte dos elementos que irão constituir a Barragem Macacos (materiais terrosos), quando explorados, certamente não apresentarão crateras profundas e/ou taludes elevados e íngremes, o que evitara o desencadeamento de movimentos de massas mais intensos e envolvendo grandes volumes de material

O complexo morfológico da região apresenta uma forma de relevo suave ondulado e a configuração da rede de drenagem, classificada como dendrítica, demonstra uma área com boa drenagem superficial e conseqüentemente de subsuperfície, o que aumenta a estabilização das encostas e taludes

Uma das causas mais comuns e óbvias no desencadeamento de processos erosivos, consiste em modificar as condições geométricas da massa terrosa ou rochosa. Para tanto, um monitoramento durante o processo de lavra e após a utilização das jazidas deverá ser desenvolvido, de modo a identificar e interferir em locais onde possa ter início processos erosivos indesejáveis

A sedimentação do material carregado da área de empréstimo, terá como destino a bacia hidráulica da barragem. Vale salientar que o assoreamento será mínimo, visto que boa parte da área de empréstimo de material terroso e toda a jazida de areia poderão ser inundadas, e que projeto de estabilização topográfica e de revegetação deverão ser previstos para as áreas que não serão submersas, no sentido de minimizar possíveis processos de deslocamento de massa por instabilidade de encostas ou por voçorocamentos

12.3 - Atividade Mineral x Controle Ambiental

12.3.1 - Medidas a serem adotadas na Fase de Implantação

As atividades desenvolvidas durante a preparação das jazidas, tais como a abertura de acessos e caminhos, a seleção de áreas destinadas a deposição de materiais não aproveitados e dejetos, e o decapeamento, caso não sigam determinadas normas, podem vir a causar uma maior degradação do meio ambiente

A preparação de caminhos de serviços resulta em desmatamentos com incidência de danos sobre a flora e a fauna e estímulo ao desencadeamento de processos erosivos e conseqüente assoreamento dos cursos d'água. Além disso, há geração de ruídos e poeira em pequena escala

Desta forma, recomenda-se apenas a construção das vias de serviços imprescindíveis à execução das obras, tais como acesso a jazida, ao areal e a pedreira. O aproveitamento de estradas vicinais existentes, a redução dos desmatamentos ao mínimo necessário e a umidificação das vias são práticas a serem adotadas além da estocagem do solo vegetal retirado durante a construção das mesmas

Na escolha adequada dos setores onde deverão ser implantadas as vias de serviços, deve-se evitar, ao máximo, atravessar áreas consideradas reservas ecológicas

Nas áreas a serem ocupadas pelos bota-foras (depósitos de rejeitos) também ocorrerão alterações da paisagem natural, sendo necessário a elaboração de projetos de recomposição paisagística

Os corpos de bota-foras deverão ser acondicionados em lugares apropriados e previamente estabelecidos, tendo em vista poderem resultar no assoreamento dos cursos d'água, bem como, na perda da qualidade da água decorrente da geração de turbidez e da poluição por organismos bacteriológicos provenientes deste material. Assim sendo, em nenhuma hipótese os bota-foras devem ficar próximos a cursos d'água

A operação de decapeamento consiste na remoção da camada de solo vegetal, que apresenta espessura variável, devendo ser armazenada em locais livres de enxurradas

Imediatamente após os desmatamentos, o solo vegetal existente deverá ser empilhado por trator de esteira e carregado em caminhões para as áreas de bota-foras. Tal procedimento deve-se ao fato de que no solo vegetal existe uma grande quantidade de sementes "em dormência", em função, principalmente da falta de luz. Existindo qualquer demora para remoção do solo vegetal muitas sementes serão perdidas porque germinarão, ainda, nas áreas desmatadas recentes. Uma solução paliativa para evitar essa perda é o empilhamento de grandes quantidades de terra vegetal em áreas que não tenham incidência de luz solar direta

Recomenda-se, ainda, que a vegetação da capa de estéril só deve ser derrubada e eliminada quando a máquina que efetua a remoção do capeamento estiver a 5 metros da mesma. Além disso, deve-se evitar que o material da capa de estéril não caia para as vias de trânsito e áreas de serviço

12.3.2 - Medidas a serem adotadas na Fase de Lavra (Operação e Manuseio)

No desenvolvimento da lavra deverão ser observados outros itens relevantes, especialmente sobre transporte, sinalização, uso de explosivos, topografia, estocagem e tratamento das áreas mineradas

No que se refere ao carregamento e transporte dos materiais de empréstimo e dos rejeitos, deve-se fazer uma otimização dos caminhos de forma a evitar a poluição da região circunvizinha por poeiras e detritos, etc. Deve-se adotar, também, o uso de sinalização de trânsito adequada visando os riscos de acidentes.

A jazida de brita (pedreira) a ser utilizada deverá atender as seguintes exigências:

- as detonações devem ser limitadas a um mínimo de horários determinados, dar conhecimento dos mesmos à população e estabelecer previamente um perímetro de segurança.
- a emissão de vibrações pelas detonações no solo e no ar deve ficar dentro dos valores toleráveis a serem estabelecidos pelos órgãos competentes,
- aproveitando-se tecnologias avançadas deve ser minimizado o ruído, a fumaça e a poeira das detonações.
- deve ser evitado que ocorram ultra-lançamentos de fragmentos fora dos limites de segurança da pedreira, adotando-se medidas de segurança na execução das detonações, no planejamento das frentes de lavra, na escolha dos locais para o fogacho, além de outras medidas de proteção.

A lavra das jazidas deve considerar, também, as condições geológicas, topográficas e hidrologicas, a fim de diminuir os riscos de inundações, desabamentos e deslizamentos de encostas. O terreno das jazidas deverá estar protegido contra entrada excessiva de água superficial através do uso de canaletas nas encostas e o desvio de nachos e regatos ao lado dos caminhos de serviço, etc.

Quanto à estocagem de materiais de empréstimo, deve-se evitar ao máximo a adoção deste procedimento, coordenando a utilização dos mesmos nas obras, concomitantemente com a sua exploração.

12.3.3 - Controle de Deposição de Rejeitos (Bota-Foras)

A exploração de jazidas minerais, normalmente resulta na produção de grandes quantidades de rejeitos sólidos, os quais são depositados geralmente, em pilhas formadas por basculamento direto do material nas encostas ou terrenos que margeiam a área de lavra. Tais pilhas são depositadas de maneira desordenada, em condições precárias de estabilidade e expostas à erosão pelas águas de superfície.

A importância destacada de uma adequada deposição de rejeitos na exploração de jazidas, se deve não só a redução de sua influência degradadora do meio ambiente, como à necessidade de contenção do material de maneira econômica e segura

Há dois aspectos básicos que devem ser analisados na deposição de rejeitos de mineração: localização e formação de pilhas

Do ponto de vista da localização, o rejeito sólido deve ser depositado o mais próximo possível da área de lavra e, preferencialmente, em cotas inferiores à da mineração, de tal forma a se terem reduzidos os custos de transportes. Por outro lado, há que se considerar que pilhas próximas ao limite do "pit" podem ter como inconvenientes os seguintes aspectos: causa sobrecarga nos taludes finais da cava, funciona como coletor de águas e as distribui para os taludes, possibilitando a deposição sobre áreas mineralizadas que futuramente venham a ser lavradas e, ainda, em caso de escorregamento, o material rompido pode atingir a área em lavra

Na determinação da capacidade, das dimensões e do método construtivo dos depósitos, devem ser considerados os seguintes riscos: erosão pela água, erosão eólica, deslizamento do material estocado, acessos e retomada para um eventual aproveitamento

A formação controlada das pilhas é evidentemente mais onerosa que o simples basculamento do material nas encostas ou terrenos adjacentes à área da jazida. Entretanto, como benefícios, podem ser apontados, dentre outros, a ocupação racional das áreas disponíveis, estabilidade dos depósitos, controle de erosão e estética

Para a formação de depósitos de rejeitos de maneira adequada, do ponto de vista de engenharia, deve-se considerar os seguintes fatores: material constituinte da capa esteril, terreno de fundação e métodos construtivos

No caso dos rejeitos constituídos por materiais não-coesivos (blocos de rocha ou material com granulometria de areia e cascalhos) bastante favoráveis quanto à estabilidade, as pilhas devem ser formadas por basculamento direto no terreno, sem compactação, e devem exibir um ângulo de face de 37° , que é o próprio ângulo de repouso do material

A formação de depósitos com este tipo de material mostra a vantagem de que o rolamento dos blocos maiores na face da pilha leva-os à porção basal da mesma, permitindo assim, a fácil drenabilidade das águas de infiltração ou que percolam na sua base. Forma-se,

assim, um elemento drenante, o qual impede o desenvolvimento de pressões neutras na base da pilha. Por outro lado, há que se considerar que o rejeito composto de blocos de rocha e altamente permeável. Estes fatores melhoram consideravelmente as características das pilhas em termos de estabilidade e erosão.

No caso dos materiais coesivos, os ângulos das faces dos mesmos e as alturas permitidas devem ser determinados por análises de estabilidade. Tanto a coesão como o ângulo de atrito destes materiais podem ser aumentados pela compactação. Entretanto, como a compactação, também, reduz a permeabilidade, é sempre conveniente colocar uma camada de material drenante na base da pilha para rebaixar o lençol freático, aumentando conseqüentemente suas condições de estabilidade.

No que diz respeito aos terrenos de fundação deve-se optar por aqueles que apresentem resistência superior à da pilha de rejeitos e inclinação inferior a 10°. Quando uma pilha é formada sobre uma fundação plana, normalmente não há escorregamento ao longo de sua base, e quando se deposita sobre um terreno inclinado há que se analisar a possibilidade de deslizamento da pilha no contacto com o terreno de fundação.

A técnica de estabilização de rejeitos mais indicada para prevenir a poluição das águas, no caso específico das jazidas do projeto da Barragem Macacos é o método botânico, pois a área conta com acesso a material que serve de cobertura de solo. Tratamentos e técnicas especiais devem ser empregadas para o estabelecimento de plantas e seu crescimento em bermas de rejeito, tais como a adição de elementos essenciais ao habitat do reino vegetal: humus, nutrientes, umidade e bactérias ou microrganismos. Testes conduzidos com essa finalidade utilizam palha ou sapê secos, com os seguintes objetivos:

- a palha ou sapê isola a superfície do calor e do frio, servindo para estabilizar a temperatura do solo, criando um melhor ambiente para a rápida germinação e crescimento de raízes,
- uma cobertura uniforme de palha sobre a área a ser semeada amortece os pingos de chuva e permite ao solo absorver a umidade,
- os gravetos e pedaços de palha servem para conter a velocidade da água de superfície que causa erosão, propiciando por outro lado, com a criação de pequenas retenções de água, o crescimento de bactérias e microrganismos.

Associado a estas medidas deve-se adotar a fertilização da área e as sementes usadas no plantio devem ser selecionadas para se compatibilizarem com o ambiente climático particular, no qual os rejeitos estão localizados.

Em suma, o projeto de uma pilha de rejeitos deve considerar a localização e cota da pilha em relação a área da jazida, a topografia da área de deposição, a natureza dos materiais e o tipo de transporte e deposição utilizados

De um modo geral a formação ordenada de depósitos de capa estéril deve compreender os seguintes pontos básicos

- limpeza do terreno de fundação,
- colocação de uma camada de material drenante entre o terreno de fundação e a pilha,
- deposição do material em camadas com compactação pelos próprios equipamentos de transporte ou então convencionais de compactação,
- drenagem superficial das bermas e plataformas,
- abertura de canais periféricos para evitar que águas de superfície drenem para o depósito,
- obedecer a geometria definida através de análises de estabilidade,
- no caso de materiais erodíveis, proteger os taludes com grama ou película de material impermeável

A deposição dos rejeitos em locais adequados deve ser efetuada em curtos períodos de tempo, de forma a não atrapalhar o desenvolvimento dos trabalhos na exploração da jazida

12.3.4 - Controle de Deslizamentos de Encostas

O avanço das frentes de lavra poderá provocar, em alguns setores das jazidas, de material terroso e de areia o desencadeamento de processos erosivos e consequente assoreamento e turbidez dos cursos d'água

Desta forma, faz-se necessário a adoção de medidas adequadas, visando a fixação das áreas instáveis, através de programas de reflorestamento com espécies vegetais adequadas as condições ambientais da região. Na existência de taludes muito íngremes deve ser efetuada a suavização dos mesmos, antes do reflorestamento

O programa de florestamento, em pauta, inclui entre seus objetivos técnicos, a preservação da topografia da área e a recomposição da cobertura vegetal dos setores degradados, como o intuito de estabelecer, na medida do possível, o equilíbrio ambiental

Alem da preocupação inicial com a reconstituição da paisagem e criação de áreas verdes nas encostas, o reflorestamento terá como meta a minimização da intensidade dos processos erosivos superficiais. Isto se dá a partir da proteção e fixação das camadas superficiais das áreas mais susceptíveis a processos erosivos.

O reflorestamento deve ser efetuado à medida que as frentes de lavra forem avançando, de modo que por ocasião do abandono da jazida, a área já esteja com sua paisagem praticamente recomposta.

12.3.5 - Sistema de Drenagem

Com o intuito de reduzir ao mínimo o carreamento de sedimentos para as áreas circunvizinhas às jazidas, evitando assim, turbidez e assoreamento dos cursos d'água, deve ser implantado um sistema de drenagem, antes da operação das mesmas, que possibilite a retenção destes sedimentos dentro da área das jazidas.

Todos os sistemas de encostas tais como taludes das frentes de lavra, das encostas marginais, dos locais de deposição de rejeitos e dos cortes de estradas, devem ser protegidos, desviando-se as águas por meio de canaletas.

Devem, também, ser abertas canaletas circundando as áreas a serem mineradas, evitando com isso que águas pluviais de áreas vizinhas venham atingir as jazidas, carregando mais sedimentos.

12.4 - Reabilitação de Áreas Mineradas

A reconstituição paisagística das áreas de lavra, após o abandono das mesmas, através da regularização da superfície topográfica, espalhamento do solo vegetal correspondente aos expurgos das jazidas e posterior reflorestamento com gramíneas e plantas nativas, é sugerida como medida de proteção ambiental, criando condições bastante favoráveis para uma invasão da vegetação circunvizinha nativa, trazida pelos pássaros e animais.

A cava da jazida de material terroso deve ter seus taludes suavizados, sendo utilizados materiais dos *bota-foras* para a reconstituição da superfície topográfica semelhante aquela do terreno natural, desde que não estejam acompanhados de material poluente.

O solo fértil deve então ser depositado espalhando-se em camadas finas e firmes utilizando tratores de esteira, caminhões basculantes e pás carregadeiras, evitando a necessidade futura de importação de solo de outros locais

Posteriormente, o solo orgânico deve ser escarificado a uma profundidade média de 90 cm e afastamento lateral de 1 m. Esta escarificação objetiva uma melhora na estrutura e aumento da permeabilidade superficial do solo, o que facilitará o armazenamento de águas e o crescimento da vegetação. Deve ser efetuado, também, a fertilização e correção do solo, de acordo com os resultados de análises químicas

Recomposto o solo, deve ser executado imediatamente o plantio, preferencialmente por hidro-semeadura ou plantio de mudas, para implantar a nova cobertura vegetal escolhida. No caso do plantio com uso de mudas, os principais cuidados que devem ser tomados para reduzir o risco da perda da muda, são os seguintes

- preparação adequada do terreno - é indispensável que exista uma cobertura rica em nutrientes orgânicos e que o terreno tenha sido previamente escarificado o mais profundamente possível,
- condição climática - o plantio deve ser iniciado tão logo se confirme que as chuvas representam o inverno típico da região, de forma que as mudas não sejam castigadas pelo sol e que possa adquirir resistência para enfrentarem a estação seca subsequente.
- transplante das mudas - deve ser feito de forma cuidadosa para que as raízes não sejam traumatizadas ao serem retiradas dos sacos plásticos,
- idade das mudas - existe uma faixa etária ideal para o transplante. A partir desta idade as raízes crescem em forma de "novelos" nos sacos plásticos o que impede a evolução normal da muda depois de transplantada;
- transporte das mudas - deve ser tomado total cuidado ao transportarem-se as mudas para evitar a ação do vento que provoca o ressecamento das folhas,
- composição das espécies - o conjunto de mudas que serão plantados deve apresentar na sua composição, alta taxa de espécies pioneiras (rápido crescimento e vida curta - entre 5 e 8 anos), espécies leguminosas e frutíferas silvestres. As espécies pioneiras vão produzir sombra para as demais. Muitas leguminosas possuem a propriedade de fixar o nitrogênio no solo e as espécies frutíferas atrairão a fauna mais rapidamente, principalmente, as aves que por sua vez agilizarão a disseminação e o intercâmbio de sementes entre a mata virgem e as áreas em recuperação.

- a eliminação de cipós, focos de formigas cortadeiras e o replantio de mudas nas áreas onde o índice de sobrevivência for inferior a 80% são outros cuidados a serem adotados

Já o processo de hidro-semeadura consiste na mistura de semente, fibras de madeira, adesivo resinoso, fertilizante e água dentro de um tanque, com capacidade para 6 000 l da mistura. Todo o material é transformado em pasta, bombeado através de um jateador e aspergido sobre o terreno.

Dois homens podem conduzir uma operação de hidro-semeadura. Cerca de 2 a 5 hectares podem ser plantados num único dia, comparativamente ao plantio normal que exige de 6 a 8 elementos. A hidro-semeadura de 4 000 m² exige 750 kg de fibra de madeira que tem a função de formar um leito artificial para a semente, 20 kg de fertilizantes, 180 l de adesivo resinoso que é o adesivo que retém a mistura ao solo juntamente com água e sementes.

Devem ser usadas sementes de várias plantas, tais como tipos diferentes de gramíneas ou ervas monocotiledôneas, plantas arbustivas de pequeno porte, acácias e eucaliptos.

Quanto a jazida de brita (pedreira) a ser utilizada, não existem maiores medidas a se abordar no sentido de minimizar os impactos causados por esta. No entanto, deve-se cercar a área, especialmente eventuais buracos, a fim de se evitar acidentes envolvendo animais ou pessoas e a população deve ser notificada dos horários em que serão utilizados explosivos.

12.5 - Disposição Adequada da Infra-estrutura e Recomposição da Área do Canteiro de Obras

A instalação do canteiro de obras está invariavelmente associada à degradação de componentes ambientais, tendo em vista, os desmatamentos e terraplenos necessários. Estas atividades provocam danos ao patrimônio florístico e faunístico, e deterioração dos solos locais, deixando a superfície do terreno exposta aos agentes erosivos, o que resulta no assoreamento dos cursos d'água, geração de turbidez e redução da infiltração das águas pluviais com consequente impacto sobre o nível freático. Além disso, ocorre geração de poeira e ruídos provocados pelos trabalhos de desmatamento e terraplenagens e pela operação da usina de concreto e central de britagem.

Na implantação do canteiro de obras deve-se procurar reduzir ao mínimo os desmatamentos necessários. Na instalação da usina de concreto e da central de britagem devem ser levados em conta a direção dos ventos predominantes, visto que, o canteiro de obras se situa, via de regra, próximo a aglomerados habitacionais.

A localização dos locais de armazenamento de explosivos devem obedecer às normas do Exército, ou seja, os depósitos devem ser localizados em terrenos firmes, secos, salvo de inundações e não sujeitos a mudanças frequentes de temperaturas ou a fortes ventos. Deve ser mantida uma faixa de terreno limpo, com largura de 20 (vinte) metros, em torno do depósito. A armazenagem de pólvora, dinamites e estopins deve ser feita em depósitos separados, desprovidos de instalação de energia elétrica.

Na infra-estrutura de esgotamento sanitário deve ser adotado o uso de fossas sépticas, as quais devem ser localizadas distantes dos cursos d'água, a fim de se evitar a poluição dos mesmos.

Após o término das obras, caso as instalações do canteiro de obras não sejam aproveitadas para o monitoramento do reservatório, a área ocupada pelo mesmo deve ser alvo de tratamento paisagístico, através da regularização do terreno e do reflorestamento com gramíneas e espécies vegetais nativas.

Os resíduos de concreto e outros materiais devem ser acondicionados em locais apropriados, os quais devem receber tratamento adequado.

O tratamento paisagístico a ser dado às áreas dos caminhos de serviços, após a conclusão das obras, consiste em espalhar o solo vegetal estocado durante a construção dos mesmos, regularizar o terreno e reflorestar com gramíneas e espécies nativas.



13 – ORÇAMENTO

Item	SRH	Especificação dos Serviços	Unid	Quant	Custo Unit	Custo Total
10		Administração e Fiscalização				
11	SRH	Instalação e manutenção do canteiro de obras	m²	500,00	6,50	3.250,00
12	12 01 99	Placas alusivas a obra	m²	72,00	33,57	2.417,04
		Total do Item 1				5.667,04
20		Serviços Preliminares				
21	SRH	Estradas de acesso com faixa de domínio de 10,0 m, greide colado, pista de rolamento de 6,0 m de largura e 0,15 m de espessura revestida em picarra compactada com valetas de drenagem incluindo obras d arte e os aterros a estas associadas	km	5,00	9.576,00	47.880,00
22	SRH	Caminhos de serviços com faixa de domínio de 6,0 m	km	4,50	2.400,00	10.800,00
23	01 01 02	Desmatamento e destocamento da area da barragem sangradouro e emprestimos C/ (0,15<d<=0,30M)	ha	21,00	600,00	12.600,00
24	90 02 03	Expurgo de jazidas com bota-fora DMT = 100 00 m	m³	19.000,00	0,50	9.500,00
25	01 01 02	Desmatamento racional da bacia hidraulica com (0 15<D<=0 30m)	ha	250,00	600,00	150.000,00
26	01 01 04	Limpeza superficial da camada vegetal	ha	21,00	300,00	6.300,00
		Total do Item 2				189.200,00
30		Barragem				
31	01 07 03	Escav carga e transp - material de 1ª - 400<DMT<=600M da fundação para bota-fora	m³	5.692,00	1,75	9.961,00
32	01 07 53	Escav carga e transp - material de 2ª - 400<DMT<=600M da fundação para bota-fora	m³	3.794,00	2,00	7.588,00
33	01 07 11	Escav carga e transp - material de 1ª - 2.000<DMT<=3.000M	m³	191.100,00	2,30	439.530,00
34	20 40 02	Compactação de aterros em barragens - material argiloso	m³	191.100,00	0,83	158.613,00
35	20 20 10	Filtro horizontal em barragens de terra	m²	10.320,00	8,84	91.228,80
36	20 20 20	Filtro vertical em barragens de terra	m²	4.400,00	7,48	32.912,00

000192

Item	SRH	Especificação dos Serviços	Unid	Quant	Custo Unid	Custo Total
3 7	01 07 03	Escav carga e transp - material de 1ª - 400<DMT<=600M, de areia grossa para filtros horizontais e verticais	m³	14 720 00	1 75	25 760 00
3 8	20 20 10	Execução de transição de areia do enrocamento de pe	m³	1 077 00	8 84	9 520 68
3 9	20 45 05	Transição de brita do enrocamento do pe	m³	1 014 00	18 21	18 464 94
3 10	20 45 01	Enrocamento de pedra jogada para execução do enrocamento de pe	m³	1 363 00	11 95	16 287 85
3 11	01 07 03	Escav carga e transp - material de 1ª - 400<DMT<=600M de areia para transição de areia do enrocamento do pe	m³	2 091 00	1 75	3 659 25
3 12	01 03 06	Escavação Carga transporte e descarga de pedra com 1000<DMT≤ 1200 para transição do enrocamento de pe	m³	1 014 00	2 96	3 001 44
3 13	01 03 06	Escavação Carga transporte e descarga de pedra com 1000<DMT≤ 1200 para enrocamento de pe	m³	1 363 00	2 96	4 034 48
3 14	20 45 06	Rip Rap	m³	3 673 00	18 09	66 444 57
3 15	20 45 05	Transição de brita para o rip rap	m³	2 204 00	18,21	40 134 84
3 16	01 03 06	Escavação Carga transporte e descarga de pedra com 1000<DMT≤ 1200m para o rip rap	m³	3 673,00	2 96	10 872,08
3 17	01 03 06	Escav Carga transporte e descarga de pedra com 1000<DMT≤ 1200m p/ a transição do rip rap	m³	2 204,00	2 96	6 523 84
3 18	20 50 07	Proteção de talude de jusante com revestimento vegetal	m²	7 500,00	1,38	10 350 00
3 19	03 07 01	Revestimento do coroamento com revestimento primario e espessura de 0,20 m	m²	1 044,00	1,98	2 067,12
3 20	90 20 03	Brita produzida para transição do rip rap e transição do enrocamento de pe	m³	3 218 00	16,73	53 837 14
3 21	01 07 09	Escav carga e transp - material de 1ª - 1 600<DMT<=1 800M (Cascalho)	m³	1 044 00	1,99	2 077 56
3 22	20 50 02	Regularização de taludes em barragens de terra	m²	14 820,00	1 94	28 750,80
3 23	04 04 01	Banqueta de concreto moldada no local	m	1 740,00	7 88	13 711 20
3 24	04 04 08	Calha de concreto L=40 CM	m	900,00	29,92	26 928,00
		Total do Item 3				1 082 258,59
4 0		Diques				
4 1	01 07 03	Escav carga e transp - material de 1ª - 400<DMT<=600M	m³	820,00	1 75	1 435 00
4 2	01 07 53	Escav carga e transp - material de 2ª - 400<DMT<=600M	m³	544,00	2 00	1 088,00
4 3	01 07 11	Escav carga e transp - material de 1ª - 2 000<DMT<=3 000M	m³	6 095,00	2 30	14 018 50
4 4	20 40 02	Compactação de aterros em barragens - material argiloso	m³	6 095 00	0,83	5 058 85
4 5	20 45 06	Rip Rap	m³	750 00	18 09	13 567 50

000193

PLÁNILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM MACACOS - IBARETAMA/CE

ENG. ROJ

Valores em Real (R\$) Maio'99

Item	SRH	Especificação dos Serviços	Unid	Quant	Custo Unit	Custo Total
4 6	01 03 06	Escavação Carga transporte e descarga de pedra com 1000<DMT <=1200m	m³	750,00	2,96	2 220,00
4 7	20 50 07	Proteção de talude de jusante com revestimento vegetal	m²	725,00	1,38	1 000,50
4 8	03 07 01	Revestimento do coroamento com revestimento primario e espessura de 0 20 m	m²	522,00	1,98	1 033,56
4 9	20 50 02	Regularização de taludes em barragens de terra	m²	1 450,00	1,94	2 813,00
4 10	04 04 01	Banqueta de concreto moldada no local	m	868,00	7,88	6 839,84
4 11	04 04 08	Calha de concreto L=0,40 CM	m	500,00	29,92	14 960,00
		Total do Item 4				64 034,75
5 0		Tratamento e Injeção da Rocha de Fundação				
5 1	20 03 03	Preparo limpeza e tratamento superficial das areas da fundação em rocha	m²	7 000,00	3,37	23 590,00
5 2	20 15 01	Perfuração para injeção de cimento nas areas de fundação em rocha, com diâmetro de 2 1/2"	m	468,00	23,27	10 890,36
5 3	20 15 08	Fornecimento de cimento e aplicação de injeção para impermeabilização da rocha de fundação	kg	7 020,00	0,57	4 001,40
5 4	20 14 01	Ensaio de perda d agua tipo "LUGEON"	ud	156,00	60,00	9 360,00
5 5	20 10 15	Perfuração com equipamento rotativo diâmetro Bx	m	60,00	299,49	17 969,40
		Total do Item 5				65 811,16
6 0		Sangradouro				
6 1	01 07 03	Escav carga e transp material de 1ª - 400<DMT <=600M	m³	18 2/3 00	1,75	31 977,75
6 2	01 04 05	Escav carga e transp - material de 3ª - 400<DMT <=600M	m³	33 950,00	2,30	78 085,00
6 3	90 30 10	Confecção e lançamento de concreto ciclopico (12% de pedra) para os muros laterais e cordão de fixação)	m³	64,00	119,95	7 676,80
6 4	90 30 01	Confecção e lançamento de concreto - 150 Kg/m³ Magro	m³	5,00	99,41	497,05
6 5	90 22 08	Forma plana de madeira compensada resinada	m²	250,00	15,41	3 852,50
		Total do Item 6				122 089,10

000194

PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM MACACOS - IBARETAMA/CE



Valores em Real (R\$) Maio/99

Item	SRH	Especificação dos Serviços	Unid	Quant	Custo Unit	Custo Total
7 0		Tomada D'Agua				
7 1	01 07 03	Escav carga e transp - material de 1ª - 400<DMT<=600M	m³	150,00	1,75	262,50
7 2	01 07 53	Escav carga e transp - material de 2ª - 400<DMT<=600M	m³	250,00	2,00	500,00
7 3	01 04 05	Escav carga e transp - material de 3ª - 400<DMT<=600M	m³	124,00	2,30	285,20
7 4	90 30 01	Confeccção e lançamento de concreto - 150 Kg/m³ concreto magro	m³	3,20	99,41	318,11
7 5	90 30 06	Confeccção e lançamento de concreto - 335 Kg/m³ FCK 15 MPa	m³	45,00	123,45	5 555,25
7 6	90 22 08	Forma plana de madeira compensada resinada	m²	180,00	15,41	2 773,80
7 7	90 24 12	Fornecimento, preparo e colocação de aço CA-60, D=3,4MM	Kg	400,00	1,21	484,00
7 8	90 24 23	Fornecimento preparo e colocação de aço CA-50, D=3/4"	Kg	2 300,00	1,59	3 657,00
7 9	20 85 01	Junta FUNGENBAND 022	m	28,00	13,77	385,56
7 10	20 45 02	Enrocamento de pedra arrumada	m³	20,00	12,39	247,80
7 11		Fornecimento e montagem de Tubulações em aço de ASTM A-36 com diâmetro de 250 mm para tomada d agua ESP = 1/4"	m	58,00	120,00	6 960,00
7 12		Fornecimento e montagem de Registro de acionamento direto volante e by-pass com d = 250 mm inclusive acessórios de fixação	ud	1,00	3 000,00	3 000,00
7 13		Fornecimento e montagem da Válvula borboleta completa diâmetro de 250 mm, com acionamento manual por volante inclusive acessórios	ud	1,00	1 500,00	1 500,00
7 14		Fornecimento e montagem de junta de desmontagem tipo DRESER 38 diâmetro de 256 mm	ud	1,00	400,00	400,00
7 15		Fornecimento e montagem de Grade de aço de 1,50 x 1,00 m inclusive assessorios	ud	1,00	300,00	300,00
7 16		Comporta tipo Stop-Log com bypass embutido	ud	1,00	2 500,00	2 500,00
7 17		Vertedouro em chapa de aço conforme projeto (fornecimento e montagem)	ud	1,00	1 500,00	1 500,00
7 18		Fornecimento de tubo FoFo ou aço carbono DN 100 mm inclusive montagem para drenagem da caixa de válvulas	m	15,00	29,50	442,50
7 19		Grade de proteção das válvulas da caixa de controle a jusante	Kg	30,00	4,00	120,00
7 20		Escada de maquina	m	2,00	100,00	200,00
		Total do Item 7				31 391,72
		Total Geral				1 560 452,36

000195