

GOVERNO DO ESTADO



**CEARÁ**  
AVANÇANDO NAS MUDANÇAS

**GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ**  
**SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS - SRH**  
**COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS COGERH**  
**PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS**  
**PROURB CE**

# PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA

Volume III Relatório de Concepção Geral do Projeto

GHG

FORTALEZA  
Setembro 1997

GOVERNO DO ESTADO



GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ  
SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS  
COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS - COGERH  
PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS  
PROURB/CE

## PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA

### VOLUME III - RELATÓRIO DA CONCEPÇÃO GERAL DO PROJETO

Lote: 01580 - Prep (X) Scan (X) Index ( )  
Projeto N° 1670310  
Volume /  
Qtd A4 73 calo 21 Qtd. A3 \_\_\_\_\_  
Qtd. A2 \_\_\_\_\_ Qtd A1 \_\_\_\_\_  
Qtd A0 021 Outros \_\_\_\_\_



FORTALEZA  
ABRIL 95

GOVERNO DO ESTADO



# GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ

SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS

COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS - COGERH

PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS  
PROURB/CE

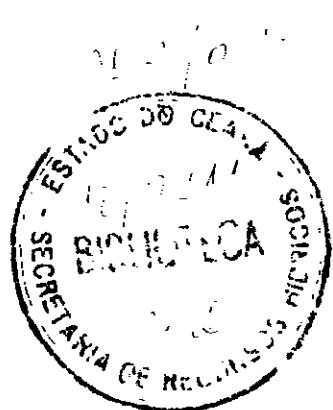
## PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA

**VOLUME III - RELATÓRIO DA CONCEPÇÃO  
GERAL DO PROJETO**



FORTALEZA  
ABRIL/98

000003



## ÍNDICE

600004

2

## ÍNDICE

<b>APRESENTAÇÃO .....</b>	<b>4</b>
<b>1. INTRODUÇÃO .....</b>	<b>6</b>
<b>2. LOCALIZAÇÃO, ACESSOS E FINALIDADE DA OBRA .....</b>	<b>8</b>
<b>3. ALTERNATIVAS DE CONCEPÇÃO.....</b>	<b>11</b>
3 1 CONSIDERAÇÕES GERAIS	12
3 2 DESCRIÇÃO DAS ALTERNATIVAS	12
3 2 1 <i>Alternativa A</i>	12
3 2 2 <i>Alternativa B</i>	20
3 2 3 <i>Alternativa C</i>	26
<b>4. CONCLUSÕES .....</b>	<b>32</b>
<b>5. PLANILHAS.....</b>	<b>34</b>
<b>6. DESENHOS .....</b>	<b>41</b>



## APRESENTAÇÃO

000006

## APRESENTAÇÃO

A GHG - Geologia de Engenharia Ltda apresenta, a seguir, o **Projeto Executivo da Barragem ITAÚNA**, no município de **Chaval**, no estado do Ceará, objeto do Contrato nº 24/96 - PROURB-CE/COGERH/96, firmado com a COGERH - Companhia de Gestão dos Recursos Hídricos

O referido projeto está apresentado nos seguintes documentos

**VOLUME I - Relatório dos Estudos Preliminares**

**VOLUME II - Relatório dos Estudos Básicos**

TOMO I - Estudos Topográficos

TOMO II - Estudos Geológicos e Geotécnico

TOMO III - Estudos Hidrológicos

**VOLUME III - Relatório da Concepção Geral do Projeto**

**VOLUME IV - Relatório Geral**

TOMO I - Descrição Geral do Projeto

TOMO II - Memorial de Cálculo

TOMO III - Especificações Técnicas e Orçamento

TOMO IV - Desenhos

**VOLUME V - Relatório Síntese**

O presente relatório refere-se ao **VOLUME III - Relatório da Concepção Geral do Projeto**

## 1. INTRODUÇÃO

## 1. INTRODUÇÃO

Este relatório sintetiza o estudo de alternativas para Concepção do Projeto do Açude Itaúna a ser implantado sobre o rio Timonha no município de Chaval, no estado do Ceará

Para sua realização foi necessária uma reavaliação dos estudos topográficos, geológicos e geotecnológicos e hidrológicos bem como do Projeto Básico existente elaborado pela firma Tec-Consult Ltda

Os trabalhos foram iniciados com uma avaliação preliminar das condições de implantação das obras. A partir dessas definições iniciais, foram complementados os estudos básicos

O plano de sondagens foi enriquecido com novas perfurações, levando em consideração os resultados obtidos e as necessidades de informações adicionais. Também a caracterização das jazidas de materiais construtivos foi conduzida a um nível de detalhe compatível com as informações desejadas

Os estudos hidrológicos foram desenvolvidos com base nos dados e informações disponíveis. Foi um trabalho exaustivo de sistematização, processamento e análise hidrológica, orientado no sentido de fornecer os parâmetros necessários para a concepção das obras

Quanto aos estudos topográficos, foram realizados levantamentos planialtimétricos adicionais no sítio barrável, incluindo os possíveis locais para sangradouro, bem como do canal de restituição até o leito do rio

Concluídos os estudos necessários para definição da concepção dos parâmetros de projeto foi, então, desenvolvida uma análise das alternativas da concepção das obras, o pré-dimensionamento destas e, enfim, uma estimativa dos quantitativos e custos

## 2. LOCALIZAÇÃO, ACESSOS E FINALIDADE DA OBRA

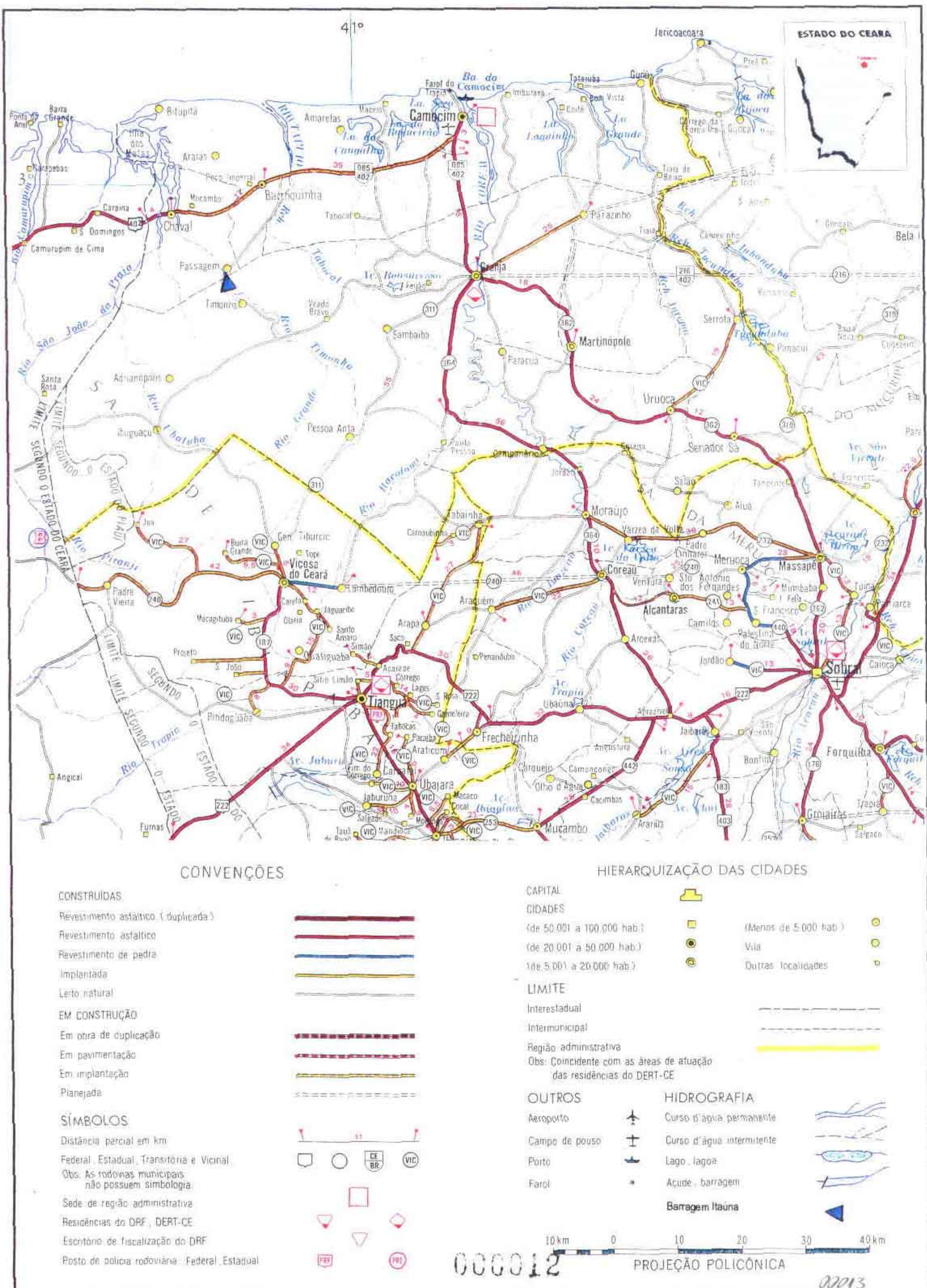
## 2. LOCALIZAÇÃO, ACESSOS E FINALIDADE DA OBRA

O boqueirão da Barragem, está localizado a 17 Km de Chaval, no estado do Ceará, que tem como referência de ligação à Fortaleza a BR-222. A partir desta rodovia, na localidade de Aprazível, toma-se a direita a CE-71 até a cidade de Granja, percorrendo cerca de 56 Km, passando por Coreaú e Moraújo. De Granja (limite noroeste do Ceará) são mais 35 Km por uma rodovia secundária que liga a CE-71 à PI-210.

O acesso ao local do barramento se faz a partir de uma estrada que segue paralela ao rio Timonha, a partir de Chaval, no sentido noroeste-sudeste, por onde se percorre 17 Km, até o local do boqueirão.

O mapa de localização e acessos é mostrado na FIGURA 2.1

O açude Itaúna se destina ao abastecimento d'água das cidades de Chaval e Barroquinha, bem como o aproveitamento de terras irrigáveis no vale do rio Timonha. Tem ainda como finalidade, a piscicultura, o abastecimento da população rural e diminuição dos efeitos das secas nas áreas a serem irrigadas.



**FIGURA 2.1 - MAPA DE LOCALIZAÇÃO E ACESSOS**



### 3. ALTERNATIVAS DE CONCEPÇÃO

606013

### **3. ALTERNATIVAS DE CONCEPÇÃO**

#### **3.1 CONSIDERAÇÕES GERAIS**

O estudo de alternativas de concepção das obras foi iniciado com os trabalhos preliminares

Com o prosseguimento dos estudos básicos, que revelaram em detalhe as condições de fundação, a ocorrência de materiais construtivos e as características destes, ficou evidenciado que uma barragem de terra era a melhor solução e que as obras de concreto deveriam se restringir às estruturas de tomada d'água e sangradouro

Foram então formuladas, para fins de projeto, três alternativas de concepção das obras, cuja descrição é feita a seguir

#### **3.2 DESCRIÇÃO DAS ALTERNATIVAS**

##### **3.2.1 Alternativa A**

A barragem é constituída por um maciço de terra homogêneo, com coroamento na cota 35,60 m. Sendo a acumulação da ordem de 34 540 000 m<sup>3</sup> e descarga regularizada da ordem 1,134 m<sup>3</sup>/s. O custo total para implantação das obras é da ordem de R\$ 2 352 945,26

As obras de sangria são constituídas por um sangradouro de serviço situado na ombreira esquerda, com soleira vertedoura de 60,00 m de largura, na cota 32,50 m

A obra de tomada d'água é de controle a jusante, sendo constituída por uma caixa de entrada de montante, uma galeria de concreto armado e uma válvula borboleta e registro de gaveta a jusante possuindo uma tubulação com 1,00 m de diâmetro

O arranjo geral é mostrado no DESENHO nº 01/03

### **Geometria da Seção**

#### **a) Largura do Coroamento**

Pela fórmula de Preece, tem-se

$$b = 1,1 \times (H)^{1/2} + 0,9 = 5,43 \text{ m}$$

Tendo sido adotado o valor de 6,00 m para largura do coroamento da barragem

#### **b) Altura Máxima da Barragem**

Pelas condições do relevo topográfico e tendo em vista a necessidade de se obter a máxima vazão regularizada, face ao objetivo principal do barramento, que é servir para irrigação, fixou-se o coroamento na cota 36,60 m

Estando o leito menor do rio, onde cruza o eixo barrável, na cota 18,65 m, a altura máxima da barragem acima do terreno natural no talvegue do rio é de

$$H = 16,95 \text{ m}$$

#### **c) Folga**

A folga foi determinada com base no "fetch" da represa, que é da ordem de 1,13 Km, utilizando-se a expressão de folga mínima

$$F = 0,75 \times h_o \frac{V^2}{2g}, \text{ onde}$$

F = folga

$h_o$  = altura das ondas

V = velocidades das ondas

g = aceleração da gravidade

Pela fórmula de Stevenson, a altura das ondas no reservatório é dada por

$$h_o = 0,75 + 0,34(L)^{1/2} - 0,26(L)^{1/4}, \text{ onde}$$

$h_o$  = altura das ondas

L = fetch

$h_o$  = 0,83 m

A velocidade das ondas é dada pela fórmula de Gaillard

$$V = 1,5 + 2h_o, \text{ onde}$$

V = velocidade das ondas

$h_o$  = altura das ondas

V = 3,16 m/s

Logo

$$F = 1,13 \text{ m}$$

Este é o valor da folga mínima para a cheia milenar, sem levar em conta o amortecimento do reservatório

#### d) Análise de Estabilidade e Definição dos Taludes

A escolha dos taludes levou em consideração as características da fundação da barragem, além de outros elementos, como o material argiloso disponível para a

construção do maciço (tipo CL/SC da Classificação Unificada de Solos) e a altura da barragem

**Montante:** Talude de 2 (H) 1 (V), a partir da cota 36,60 m até a cota do terreno natural (18,65 m)

**Jusante:** Talude de 2 (H) 1 (V), a partir do coroamento da barragem (cota 36,60 m) até a cota 18,65 m, com um enrocamento de pé até a cota 25,00 m, embutido no maciço

### **Sistema de Drenagem Interna**

O sistema de drenagem interna da barragem é constituído por um filtro vertical, tapete drenante e enrocamento de pé

Os cálculos efetuados para pré-dimensionamento desse sistema se encontram no VOLUME IV - Relatório Geral - TOMO II - Memorial de Cálculo

O filtro vertical tem espessura de 1,00 m, com topo na cota 32,50 m, sendo constituído de areia com granulometria apropriada

O tapete drenante tem 1,00 m de espessura

O enrocamento de pé é constituído por pedra jogada, com topo na cota 25,00 m

### **Proteção dos Taludes**

Para combater os efeitos erosivos das ondas sobre o talude de montante, foi prevista uma camada de proteção em material pétreo com características suficientes para execução do "rip rap"

No talude de jusante, foi projetada uma proteção vegetal feita com a plantação de grama ou outra planta rasteira

Sobre o coroamento, foi prevista uma camada de 0,20 m de cascalhinho, com a finalidade de evitar erosões provocadas por águas de chuva, sendo construído meio-fio em toda extensão do coroamento, tanto no lado de montante, como no lado de jusante, com saídas laterais para o talude de montante. A seção-tipo da Barragem é apresentada no DESENHO 03/03.

### Obras de Sangria

As obras de sangria são constituídas por um sangradouro com soleira delgada na cota 32,50 m.

A descarga de projeto, considerado o amortecimento do reservatório, é de 349,22 m<sup>3</sup>/s.

O sangradouro projetado é constituído por um canal de entrada, um muro vertedouro e um pequeno canal de descarga para o retorno das águas ao rio Timonha.

### Vertedouro

#### a) Dimensionamento Hidráulico

Uma soleira vertedoura com 60,00 m de largura e uma carga hidráulica de 1,92 m, permitem uma vazão de

$$Q = 349,22 \text{ m}^3/\text{s}$$

Para um coeficiente de descarga de 2,18 A descarga específica do vertedouro será

$$q = \frac{Q}{L} = 5,80 \text{ m}^3/\text{s/m}$$

Adotando-se uma altura do vertedouro P = 2,50 m, tem-se

$$H_o + P = 4,42 \text{ m}$$

A velocidade de aproximação será, então

$$v_a = 1,34 \text{ m/s}$$

A carga de velocidade será

$$h_a = 0,0915 \text{ m}$$

### b) Determinação do Perfil Hidráulico

O perfil hidráulico do vertedouro foi determinado de acordo com a equação geral dos vertedores em forma de ogiva, dada pela expressão

$$Y/H_o = -K(X/H_o)^n$$

sendo K e n tabelados em função da relação  $h_a/H_o$ . No caso, tem-se

$$h_a/H_o = 0,048$$

Pelo gráfico do Design of Small Dams do USBR, obtém-se

$$K = 0,508 \quad \text{e} \quad n = 1,852$$

$$Y/H_o = -K(X/H_o)^n$$

Resolvendo tem-se a equação do perfil hidráulico

$$Y = -0,291 X^{1,852}$$

Os valores correspondentes à curvatura para montante também são tabelados em função da relação  $h_a/H_o$ , obtendo-se

$$X_c/H_o = 0,263, \text{ donde } X_c = 0,504 \text{ m}$$

$$Y_c/H_o = 0,110, \text{ donde } Y_c = 0,211 \text{ m}$$

$$R_1/H_o = 0,510, \text{ donde } R_1 = 0,979 \text{ m}$$

$$R_2/H_o = 0,212, \text{ donde } R_2 = 0,407 \text{ m}$$

As coordenadas do ponto de tangência são obtidas derivando-se a equação do perfil hidráulico e igualando-se a 1,1, tangente do ângulo inclinação da face de jusante do vertedouro

$$dY/dX_o = 0,530 \cdot X^{0,852}, \text{ donde}$$

$$X = 1,844 \text{ m}$$

Levando este valor na equação da curva, tem-se

$$Y_t = 0,905 \text{ m}$$

### **Tomada D'Água**

O diâmetro foi calculado pela fórmula

$$D = (4Q/\pi v)^{1/2}, \text{ onde}$$

$$Q = \text{descarga regularizada} = 1,134 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\pi = 3,1416$$

Logo

$$D = 0,981 \text{ m}$$

Diâmetro adotado 1 000,00 mm

### Velocidade do escoamento

$$V = Q/a = 1,44 \text{ m/s}$$

O número de Reynolds vem a ser

$$Re = (vD)/\eta = 1,80E + 06$$

Pelo diagrama de Moody, o coeficiente de atrito tem o valor  $f = 0,0136$ , a perda por atrito é calculada pela expressão

$$hf = f L(v^2)/(2gD) = 0,072 \text{ m}$$

As perdas accidentais foram calculadas em função dos coeficientes

$$K_c = 0,55 \text{ crivo}$$

$$K_r = 0,25 \text{ registro}$$

$$K_s = 1 \text{ saída da tubulação}$$

A perda total será

$$ha = (K_c + K_r + K_s)(v^2/2g) = 0,218 \text{ m}$$

E a perda total será 0,290 m

Como a cota do eixo da galeria = 26,30 m

O nível mínimo operacional será 26,59 m

### 3.2.2 Alternativa B

A barragem é a mesma da alternativa A, bem como o vertedouro

A diferença da alternativa B para a alternativa A é que a tomada d'água é constituída por duas tubulações de 700 mm, para efeito de avaliação da alternativa, mais econômica, considerando o mesmo nível de acumulação e a mesma descarga regularizada. O custo total para implantação das obras é da ordem de R\$ 2 355 050,95.

O arranjo geral é mostrado no DESENHO nº 01/03

#### **Geometria da Seção**

##### a) Largura do Coroamento

Pela fórmula de Preece, tem-se

$$b = 1,1 \times (H)^{1/2} + 0,9 = 5,43 \text{ m}$$

Tendo sido adotado o valor de 6,00 m para largura do coroamento da barragem

##### b) Altura Máxima da Barragem

Pelas condições do relevo topográfico e tendo em vista a necessidade de se obter a máxima vazão regularizada, face ao objetivo principal do barramento, que é servir para irrigação, fixou-se o coroamento na cota 36,60 m.

Estando o leito menor do rio, onde cruza o eixo barrável, na cota 18,65 m, a altura máxima da barragem acima do terreno natural no talvegue do rio, é de

$$H = 16,95 \text{ m}$$

## c) Folga

A folga foi determinada com base no "fetch" da represa, que é da ordem de 1,13Km, utilizando-se a expressão de folga mínima

$$F = 0,75 \times h_o (V^2/2g), \text{ onde}$$

F = folga

$h_o$  = altura das ondas

V = velocidades das ondas

g = aceleração da gravidade

Pela fórmula de Stevenson, a altura das ondas no reservatório é dada por

$$h_o = 0,75 + 0,34 (L)^{1/2} - 0,26 (L)^{1/4}, \text{ onde}$$

$h_o$  = altura das ondas

L = Fetch

$h_o$  = 0,83 m

A velocidade das ondas é dada pela fórmula de Gaillard

$$V = 1,5 + 2h_o, \text{ onde}$$

V = velocidade das ondas,

$h_o$  = altura das ondas

V = 3,16 m/s

Logo

$$F = 1,13 \text{ m}$$

Este é o valor da folga mínima para a cheia milenar, sem levar em conta o amortecimento do reservatório

#### d) Análise de Estabilidade e Definição dos Taludes

A escolha dos taludes levou em consideração as características da fundação da barragem, além de outros elementos, como o material argiloso disponível para a construção do maciço (tipo CL/SC da Classificação Unificada de Solos) e a altura da barragem

**Montante** Talude de 2(H) - 1(V), a partir da cota 36,60 m até a cota do terreno natural (18,65 m)

**Jusante** Talude de 2(H) - 1(V), a partir do coroamento da barragem (cota 36,60 m até a cota 18,65 m), com um enrocamento de pé até a cota 25,00 m, embutido no maciço

A seção-tipo da Barragem é apresentada no DESENHO 03/03

#### Obras de Sangria

As obras de sangria são constituídas por um sangradouro com soleira delgada na cota 32,50 m

A descarga de projeto, considerado o amortecimento do reservatório é de 349,22 m<sup>3</sup>/s

O sangradouro projetado é constituído por um canal de entrada, um muro vertedouro, um pequeno canal de descarga para o retorno das águas ao rio Timonha

000024

## **Vertedouro**

#### a) Dimensionamento Hidráulico

Uma soleira vertedoura com 60 m de largura e uma carga hidráulica de 1.92 m. permitem uma vazão de

$$Q = 349.22 \text{ m}^3/\text{s}$$

Para um coeficiente de descarga de 2,18, a descarga específica do vertedouro será

$$q = \frac{Q}{l} = 5,80 \text{ m}^3/\text{s/m}$$

Adotando-se uma altura do vertedouro  $P = 2,50$  m, tem-se

$$H_0 + P = 4,42 \text{ m}$$

A velocidade de aproximação será, então

$$v_a = 1.34 \text{ m/s}$$

A carga de velocidade será

$$ha = 0,0915 \text{ m}$$

d) Determinação do Perfil Hidráulico

O perfil hidráulico do vertedouro foi determinado de acordo com a equação geral dos vertedores em forma de ogiva, dada pela expressão

$$Y/H_2 \equiv -K(X/H_0)^n$$

Sendo K e n tabelados em função da relação  $ha/H_0$ . No caso, tem-se

$$ha/H_0 = 0,048$$

Pelo gráfico do Design of Small Dams do USBR, obtém-se

$$K = 0,508 \text{ e } n = 1,852$$

$$Y/H_0 = -K(X/H_0)^n$$

Resolvendo tem-se a equação do perfil hidráulico

$$Y = -0,291 X^{1,852}$$

Os valores correspondente à curvatura para montante também são tabelados em função da relação  $ha/H_0$ , obtendo-se

$$X_c/H_0 = 0,263, \text{ onde } X_c = 0,504 \text{ m}$$

$$Y_c/H_0 = 0,110, \text{ onde } Y_c = 0,211 \text{ m}$$

$$R_1/H_0 = 0,510, \text{ onde } R_1 = 0,979 \text{ m}$$

$$R_2/H_0 = 0,212, \text{ onde } R_2 = 0,407 \text{ m}$$

As coordenadas do ponto de tangência são obtidas derivando-se a equação do perfil hidráulico e igualando-se a 1,1, tangente do ângulo inclinação da face de jusante do vertedouro

$$DY/dX = 0,530 X^{0,852}, \text{ onde}$$

$$X = 1,844 \text{ m}$$

Levando este valor na equação da curva, tem-se

$$Y_t = 0,905 \text{ m}$$

## Tomada D'Água

O diâmetro foi calculado pela fórmula

$$D = (4Q/\pi v)^{1/2}, \text{ onde}$$

$$Q = \text{descarga regularizada} = 0,567 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\pi = 3,1416$$

Logo

$$D = 0,694 \text{ m}$$

Diâmetro adotado 700,00 mm

Velocidade do escoamento

$$V = Q/a = 1,47 \text{ m/s}$$

O número de Reynolds vem a ser

$$Re = (vD)/\eta = 1,29 \times 10^6$$

Pelo diagrama de Moody, o coeficiente de atrito tem o valor  $f = 0,0135$ , a perda por atrito é calculada pela expressão

$$hf = f L (v^2)/(2gD) = 0,107 \text{ m}$$

As perdas acidentais foram calculadas em função dos coeficientes

$$K_c = 0,55 \text{ crivo}$$

K<sub>s</sub> = 1 saída da tubulação

A perda total será

$$ha = (Kc + Kr + Ks) (v^2/2g) = 0,227 \text{ m}$$

E a perda total será  $0,290 \times 0,333 \text{ m}$

Como a cota do eixo da galeria = 26,30 m

O nível mínimo operacional será 26,63 m

### 3.2.3 Alternativa C

O Sangradouro utilizado consta de um canal escavado em rocha com soleira espessa na cota 30,00 m e com uma acumulação da ordem de 22 870 000 Hm<sup>3</sup>/ano e descarga regularizada da ordem de 0,751 m<sup>3</sup>/s. O custo total para implantação das obras é da ordem de R\$ 2 204 549,76

O arranjo geral é mostrado no DESENHO nº 02/03

#### Geometria da Seção

##### a) Largura do Coroamento

Pela fórmula de Preece, tem-se

$$b = 1,1 \times (H)^{1/2} + 0,9 = 5,12 \text{ m}$$

Tendo sido adotado o valor de 6,00 m para largura do coroamento da barragem

b) Altura Máxima da Barragem

O coroamento passa para a cota 33,40 m

Estando o leito menor do rio, onde cruza o eixo barrável, na cota 18,65 m, a altura máxima da barragem acima do terreno natural no talvegue do rio, é de

$$H = 14,75 \text{ m}$$

c) Folga

A folga foi determinada com base no "fetch" da represa, que é da ordem de 1.13Km, utilizando-se a expressão de folga mínima

$$F = 0,75 \times h_o (V^2/2g), \text{ onde}$$

F = folga

$h_o$  = altura das ondas

v = velocidades das ondas

g = aceleração da gravidade

Pela fórmula de Stevenson, a altura das ondas no reservatório é dada por

$$h_o = 0,75 + 0,34 (L)^{1/2} - 0,26 (L)^{1/4}, \text{ onde}$$

$h_o$  = altura das ondas

L = fetch

$$h_o = 0,83 \text{ m}$$

A velocidade das ondas é dada pela fórmula de Gaillard

$$V = 1,5 + 2h_o, \text{ onde}$$

V = velocidade das ondas

$h_o$  = altura das ondas

$h_o$  = 0,83 m

V = 1,5 + 2 $h_o$ , onde

V = velocidade das ondas

$h_o$  = altura das ondas

V = 3,16 m/s

Logo

F = 1,13 m

Este é o valor da folga mínima para a cheia milenar, sem levar em conta o amortecimento do reservatório

#### d) Análise de Estabilidade e Definição dos Taludes

A escolha dos taludes levou em consideração as características da fundação da barragem, além de outros elementos, como o material argiloso disponível para a construção do maciço (tipo CL/SC da Classificação Unificada de Solos) e a altura da barragem

**Montante:** Talude de 2(H) 1(V), a partir da cota 36,60 m até a cota do terreno natural (18,65 m)

**Jusante:** Talude de 2(H) 1(V), a partir do coroamento da barragem (cota 36,60 m até a cota 18,65 m), com um enrocamento de pé até a cota 25,00 m, embutido no maciço

## Sistema de Drenagem Interna

O sistema de drenagem interna da barragem é constituído por um filtro vertical, tapete drenante e enrocamento de pé

O filtro vertical tem espessura de 1,00 m, com topo na cota 32,50 m, sendo constituído de areia com granulometria apropriada

O tapete drenante tem com 1,00 m de espessura

O enrocamento de pé é constituído por um enrocamento de pedra jogada, com topo na cota 22,00 m

## Proteção dos Taludes

Para combater os efeitos erosivos das ondas sobre o talude de montante, foi prevista uma camada de proteção em material pétreo com características suficientes para execução do "rip rap"

No talude de jusante, foi projetada uma proteção vegetal feito com a plantação de grama ou outra planta rasteira

Sobre o coroamento, foi prevista uma camada de 0,20 m de cascalhinho, com a finalidade de evitar erosões provocadas por águas de chuva, sendo construído meio-fio em toda extensão do coroamento, tanto no lado de montante, como no lado de jusante, com saídas laterais para o talude de montante. A seção-tipo da Barragem é apresentada no DESENHO 03/03

## Obras de Sangria

As obras de sangria são constituídas por um sangradouro com soleira espessa na cota 30,00 m com cordão de fixação da soleira e muros de concreto para contenção das encostas laterais

A descarga de projeto, considerado o amortecimento do reservatório é de 457,39 m<sup>3</sup>/s e a lâmina máxima de sangria da ordem de 2,26 m

### **Tomada D'Água**

O diâmetro foi calculado pela fórmula

$$D = (4Q/\pi v)^{1/2}, \text{ onde}$$

$$Q = \text{descarga regularizada} = 0,567 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\pi = 3,1416$$

Logo

$$D = 0,70 \text{ m}$$

Diâmetro adotado 700,00 mm

Velocidade do escoamento

$$V = Q/a = 1,49 \text{ m/s}$$

O número de Reynolds vem a ser

$$Re = (vD)/\eta_l = 1,49 \times 10^6$$

Pelo diagrama de Moody, o coeficiente de atrito tem o valor  $f = 0,014$ , a perda por atrito é calculada pela expressão

$$hf = f L (v^2)/(2gD) = 0,100 \text{ m}$$

As perdas acidentais foram calculadas em função dos coeficientes

$K_c = 0,55$  crivo

$K_r = 0,25$  registro

$K_s = 1$  saída da tubulação

A perda total será

$$h_a = (K_c + K_r + K_s) (v^2/2g) = 0,233 \text{ m}$$

E a perda total será 0,333 m

Como a cota do eixo da galeria = 26,30

O nível mínimo operacional será 26,63

## 4. CONCLUSÕES

## 4. CONCLUSÕES

A avaliação financeira das alternativas desenvolvidas, considerando o custo do incremento de regularização da barragem concluiu que a **alternativa A** apresenta a melhor relação eficiência versus custo, conforme quadro a seguir

ALTERNATIVA	REGULARIZAÇÃO		CUSTO (R\$)	CUSTO DE REGULARIZAÇÃO (R\$/( $m^3/s$ ))	CUSTO DO VOLUME ANUAL REGULARIZADO (R\$/ $m^3$ )
	( $Hm^3/ano$ )	( $m^3/s$ )			
A	34,54	1,134	2 352 945,26	2 074 907,63	0,068
B	34,54	1,134	2 355 050,95	2 076 764,50	0,068
C	22,87	0,751	2 204 549,76	2 935 487,70	0,096

000035



## 5. PLANILHAS

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAÚNA-CHAVAL-CE

ALTERNATIVA A

1,000,37



Item	Especificação dos Servicos	Unid	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
1.0	<b>Administração e Fiscalização</b>				
1.1	Instalação e manutenção do cantereo de obras	m <sup>2</sup>	300,00	250,00	75 000,00
1.2	Placas alusivas a obra	m <sup>2</sup>	54,00	30,00	1 620,00
	<b>Total do Item 1</b>				<b>76 620,00</b>
2.0	<b>Serviços Preliminares</b>				
2.1	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 piçarra compactada, com valetas de drenagem, incluindo obras d'arte e os aterros a estas associadas	km	17,00	7 783,97	132 327,49
2.2	Caminhos de serviços com faixa de domínio de 6,0 m	km	10,00	1 398,00	13 980,00
2.3	Desmatamento e destocamento da área da barragem, sangradouro e empréstimos	ha	15,00	780,00	11 700,00
2.4	Expurgo nas áreas de implantação da barragem e jazida com bota-fora de até 0,30 km, medido no corte	m <sup>3</sup>	7 950,00	0,96	7 632,00
2.5	Desmatamento racional da bacia hidráulica	ha	1 800,00	444,50	800 100,00
	<b>Total do Item 2</b>				<b>965 739,49</b>
3.0	<b>Barragem</b>				
3.1	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300 m de material de 1ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	6 700,00	1,92	12 864,00
3.2	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora ate 300 m de material de 2ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	4 516,00	2,34	10 567,44
3.3	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300 m de material de 3ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	3 345,00	12,40	41 478,00
3.4	Escavação, carga, transporte e descarga de material de 1ª categoria da jazida até 0,30 Km	m <sup>3</sup>	143 105,00	1,92	274 761,60
3.5	Espalhamento, umedecimento e compactação do material argiloso na barragem e fundação	m <sup>3</sup>	143 105,00	0,90	128 794,50
3.6	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro horizontal	m <sup>3</sup>	5 300,00	2,16	11 448,00
3.7	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro vertical	m <sup>3</sup>	2 852,00	2,16	6 160,32
3.8	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e compactação do enrocamento	m <sup>3</sup>	17 090,00	4,47	76 392,30
3.9	Fornecimento, inclusive, extração, britagem, carga, transporte, descarga e execução das transições	m <sup>3</sup>	2.220,00	9,55	21 201,00
3.10	Transporte complementar do material de 1ª categoria	m <sup>3</sup> km	114 484,00	0,74	84 718,16
3.11	Regularização de taludes	m <sup>2</sup>	21 350,00	1,85	39 497,50
3.12	Fornecimento do revestimento para o coroamento, pedrisco ou cascalho, inclusive extração, carga, transporte, descarga e espalhamento, esp = 0,20 m	m <sup>3</sup>	697,00	6,35	4 425,95
3.13	Fornecimento e assentamento de meio-fio em concreto simples, para o coroamento da barragem	m	1 084,00	11,39	12 346,76
3.14	Plantio de grama em placa	m <sup>2</sup>	10 736,00	2,00	21 472,00
	<b>Total do Item 3</b>				<b>746.127,53</b>
4.0	<b>Tratamento e Injeção da Rocha de Fundação</b>				
4.1	Preparo limpeza e tratamento superficial das áreas da fundação em rocha	m <sup>2</sup>	8 200,00	3,20	26 240,00
4.2	Perfuração para injeção de cimento nas áreas de fundação em rocha, com equipamento rotopercussivo diâmetro de 2 1/2"	m	798,00	55,00	43 890,00
4.3	Fornecimento de cimento e aplicação de injeção para impermeabilização da rocha de fundação	kg	12 000,00	1,75	21 000,00
4.4	Ensaios de perda d'água	ud	230,00	60,00	13 800,00
	<b>Total do Item 4</b>				<b>104 930,00</b>

Valores em Real (R\$)

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAÚNA-CHAVAL-CE



## ALTERNATIVA A

Item	Especificação dos Servicos	Unid.	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
5.0	<b>Sangradouro</b>				
5.1	Escavação , carga, descarga e transporte até 0,30 Km de material de 1 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	3 470,00	1,92	6 662,40
5.2	Escavação , carga, descarga e transporte ate 0,30 Km de material de 2 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	2 800,00	2,34	6 552,00
5.3	Escavação, carga, descarga e transporte com 400<DMT<600 em material de 3 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	11 100,00	12,40	137 640,00
5.4	Concreto estrutural com fck =15MPa para muro de contenção, inclusive forma , ferro e escoramento	m <sup>3</sup>	35,00	484,30	16 950,50
5.5	Concreto simples com fck= 12MPa com 12% de pedra de mão para muro vertedouro inclusive forma e escoramento	m <sup>3</sup>	494,00	132,53	65 469,82
5.6	Fornecimento e assentamento de Junta de Vedação tipo JEENE de 2,5 cm	m	47,50	40,42	1 919,95
	<b>Total do Item 5</b>				<b>235 194,67</b>
6.0	<b>Tomada D'Água</b>				
6.1	Escavação manual de valas, material de 2 <sup>a</sup> categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	210,00	2,91	611,10
6.2	Escavação manual de valas, material de 3 <sup>a</sup> categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	100,00	10,63	1 063,00
6.3	Concreto estrutural com fck = 15MPa para estruturas de montante, galeria, bacia de dissipação, inclusive ferro, forma e escoramento	m <sup>3</sup>	185,00	484,30	89 595,50
6.4	Concreto para regularização com consumo de 150 kg de cimento/ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	55,00	151,98	8 358,90
6.5	Reaterro compactado manualmente	m <sup>3</sup>	65,00	4,59	298,35
6.6	Fornecimento e assentamento de Junta de vedação tipo JEENE de 2,5 cm	m	16,00	40,42	646,72
6.7	Fornecimento e montagem de Tubulações em aço de FoFo com diâmetro de 1000 mm para tomada d agua	m	45,00	980,00	44 100,00
6.8	Fornecimento e montagem de Registro de acionamento direto, volante e by-pass com d = 1000 mm	ud	1,00	46 160,00	46 160,00
6.9	Fornecimento e montagem da Válvula borboleta completa, diâmetro de 1000 mm, com acionamento manual por volante	ud	1,00	33 250,00	33 250,00
6.10	Extremidade ponta / flange	ud	2,00	1 850,00	3 700,00
6.11	Fornecimento e montagem de Grade de aço de 3,20 x 2,40m e dispositivo de calagem, inclusive assessornos	ud	1,00	1 100,00	1 100,00
	<b>Total do Item 6</b>				<b>228.883,57</b>
	<b>Total Geral</b>				<b>2.352.945,26</b>

Valores em Real (R\$)

600038

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAÚNA-CHAVAL-CE



## ALTERNATIVA B

Item	Especificação dos Serviços	Unid.	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
1.0	<b>Administração e Fiscalização</b>				
1.1	Instalação e manutenção do canteiro de obras	m <sup>2</sup>	300,00	250,00	75 000,00
1.2	Placas alusivas a obra	m <sup>2</sup>	54,00	30,00	1 620,00
	<b>Total do Item 1</b>				<b>76 620,00</b>
2.0	<b>Serviços Preliminares</b>				
2.1	Estradas de acesso com faixa de domínio de 10,0 m, grede colado, pista de rolamento de 6,0 m de largura e 0,15 m de espessura revestida em piçarra compactada, com valetas de drenagem, incluindo obras d'arte e os aterros a estas associadas	km	17,00	7 783,97	132 327,49
2.2	Caminhos de serviços com faixa de domínio de 6,0 m	km	10,00	1 398,00	13 980,00
2.3	Desmatamento e destocamento da área da barragem, sangradouro e emprestimos	ha	15,00	780,00	11 700,00
2.4	Expurgo nas áreas de implantação da barragem e jazida com bota-fora de até 0,30 Km, medido no corte	m <sup>3</sup>	7 950,00	0,96	7 632,00
2.5	Desmatamento racional da bacia hidráulica	ha	1 800,00	444,50	800 100,00
	<b>Total do Item 2</b>				<b>965 739,49</b>
3.0	<b>Barragem</b>				
3.1	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora ate 300 m de material de 1ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	6 700,00	1,92	12 864,00
3.2	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300 m de material de 2ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	4 516,00	2,34	10 567,44
3.3	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300 m de material de 3ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	3 345,00	12,40	41 478,00
3.4	Escavação, carga, transporte e descarga de material de 1ª categoria da jazida ate 0,30 Km	m <sup>3</sup>	143 105,00	1,92	274 761,60
3.5	Espalhamento, umedecimento e compactação do material argiloso na barragem e fundação	m <sup>3</sup>	143 105,00	0,90	128 794,50
3.6	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro horizontal	m <sup>3</sup>	5 300,00	2,16	11 448,00
3.7	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro vertical	m <sup>3</sup>	2 852,00	2,16	6 160,32
3.8	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e compactação do enrocamento	m <sup>3</sup>	17 090,00	4,47	76 392,30
3.9	Fornecimento, inclusive, extração, britagem, carga, transporte, descarga e execução das transições	m <sup>3</sup>	2 220,00	9,55	21 201,00
3.10	Transporte complementar do material de 1ª categoria	m <sup>3</sup> xkm	114 484,00	0,74	84 718,16
3.11	Regularização de taludes	m <sup>2</sup>	21 350,00	1,85	39 497,50
3.12	Fornecimento do revestimento para o coroamento, pedrisco ou cascalho, inclusive extração, carga, transporte, descarga e espalhamento, esp = 0,20m	m <sup>3</sup>	697,00	6,35	4 425,95
3.13	Fornecimento e assentamento de meio-fio em concreto simples, para o coroamento da barragem	m	1 084,00	11,39	12 346,76
3.14	Plantio de grama em placa	m <sup>2</sup>	10 736,00	2,00	21 472,00
	<b>Total do Item 3</b>		22		<b>724.655,53</b>

Valores em Real (R\$)

600039

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAÚNA-CHAVAL-CE



## ALTERNATIVA B

Item	Especificação dos Serviços	Unid.	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
4.0	<b>Tratamento e Injeção da Rocha de Fundação</b>				
4.1	Preparo limpeza e tratamento superficial das areas da fundação em rocha	m <sup>2</sup>	8 200,00	3,20	26 240,00
4.2	Perfuração para injeção de cimento nas áreas de fundação em rocha, com equipamento rotopercussivo diâmetro de 2 1/2"	m	798,00	55,00	43 890,00
4.3	Fornecimento de cimento e aplicação de injeção para impermeabilização da rocha de fundação	kg	12 000,00	1,75	21 000,00
4.4	Ensaios de perda d'água	ud	230,00	60,00	13 800,00
	<b>Total do Item 4</b>				<b>104 930,00</b>
5.0	<b>Sangradouro</b>				
5.1	Escavação , carga, descarga e transporte até 0,30 Km de material de 1ª categoria	m <sup>3</sup>	3 470,00	1,92	6 662,40
5.2	Escavação , carga, descarga e transporte ate 0,30 Km de material de 2ª categoria	m <sup>3</sup>	2 800,00	2,34	6 552,00
5.3	Escavação, carga, descarga e transporte com 400<DMT<600 em material de 3ª categoria	m <sup>3</sup>	11 100,00	12,40	137 640,00
5.4	Concreto estrutural com fck =15MPa para muro de contenção, inclusive forma , ferro e escoramento	m <sup>3</sup>	35,00	484,30	16 950,50
5.5	Concreto simples com fck= 12MPa com 12% de pedra de mão para muro vedadouro inclusive forma e escoramento	m <sup>3</sup>	494,00	132,53	65 469,82
5.6	Fornecimento e assentamento de Junta de Vedação tipo JEENE de 2,5 cm	m	47,50	40,42	1 919,95
	<b>Total do Item 5</b>				<b>235 194,67</b>
6.0	<b>Tornada D'Água</b>				
6.1	Escavação manual de valas, material de 2ª categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	330,00	2,91	960,30
6.2	Escavação manual de valas, material de 3ª categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	130,00	10,63	1 381,90
6.3	Concreto estrutural com fck = 15MPa para estruturas de montante, galeria, bacia de dissipação, inclusive ferro, forma e escoramento	m <sup>3</sup>	210,00	484,30	101 703,00
6.4	Concreto para regularização com consumo de 150 kg de cimento/ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	70,00	151,98	10 638,60
6.5	Reaterro compactado manualmente	m <sup>3</sup>	65,00	4,59	298,35
6.6	Fornecimento e assentamento de Junta de vedação tipo JEENE de 2,5 cm	m	28,00	40,42	1 131,76
6.8	Fornecimento e montagem de Tubulações em aço de FoFo com diâmetro de 700 mm para tornada d agua	m	90,00	490,00	44 100,00
6.7	Fornecimento e montagem de Registro de acionamento direto, volante e by-pass com d = 700 mm	ud	2,00	23 100,00	46 200,00
6.8	Fornecimento e montagem da Valvula borboleta completa, diâmetro de 700 mm, com acionamento manual por volante	ud	2,00	15 250,00	30 500,00
6.9	Extremidade Ponta Flange	ud	2,00	1 650,00	
6.10	Fornecimento e montagem de Grade de aço de 5,00 x 2,40 m e dispositivo de calagem, inclusive assessorios	ud	1,00	1 400,00	1 400,00
	<b>Total do Item 6</b>				<b>238.313,91</b>
<b>Total Geral</b>					<b>2 355 050,95</b>

Valores em Real (R\$)

000000

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAUNA-CHAVAL-CE



## ALTERNATIVA C

Item	Especificação dos Servicos	Unid.	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
1.0	<b>Administração e Fiscalização</b>				
1.1	Instalação e manutenção do canteiro de obras	m <sup>2</sup>	300,00	250,00	75 000,00
1.2	Placas alusivas a obra	m <sup>2</sup>	54,00	30,00	1 620,00
	<b>Total do Item 1</b>				<b>76.620,00</b>
2.0	<b>Serviços Preliminares</b>				
2.1	Estradas de acesso com faixa de domínio de 10,0 m, grede colado, pista de roilamento de 6,0 m de largura e 0,15 m de espessura revestida em piçarra compactada, com valetas de drenagem, incluindo obras d arte e os aterros a estas associadas	km	17,00	7 783,97	132 327,49
2.2	Caminhos de serviços com faixa de domínio de 6,0 m	km	10,00	1 398,00	13 980,00
2.3	Desmatamento e destocamento da área da barragem, sangradouro e emprestimos	ha	15,00	780,00	11 700,00
2.4	Expurgo nas áreas de implantação da barragem e jazida com bota-fora de até 0,30 Km, medido no corte	m <sup>3</sup>	7 950,00	0,96	7 632,00
2.5	Desmatamento racional da bacia hidráulica	ha	1 800,00	444,50	800 100,00
	<b>Total do Item 2</b>				<b>966.739,49</b>
3.0	<b>Barragem</b>				
3.1	Escavação, carga, trasnporte e descarga com bota-fora até 300m de material de 1ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	6 030,00	1,92	11 577,60
3.2	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300m de material de 2ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	4 064,40	2,34	9 510,70
3.3	Escavação, carga, transporte e descarga com bota-fora até 300m de material de 3ª categoria da fundação	m <sup>3</sup>	3 010,50	12,40	37 330,20
3.4	Escavação, carga, transporte e descarga de material de 1ª categoria da jazida até 0,30 Km	m <sup>3</sup>	128 794,50	1,92	247 285,44
3.5	Espalhamento, umedecimento e compactação do material argiloso na barragem e fundação	m <sup>3</sup>	128 794,50	0,90	115 915,05
3.6	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro horizontal	m <sup>3</sup>	4 770,00	2,16	10 303,20
3.7	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e adensamento de areia para o filtro vertical	m <sup>3</sup>	2 566,80	2,16	5 544,29
3.8	Fornecimento, inclusive, extração, carga, transporte, descarga, espalhamento e compactação do enrocamento	m <sup>3</sup>	15 381,00	4,47	68 753,07
3.9	Fornecimento, inclusive, extração, britagem, carga, transporte, descarga e execução das transições	m <sup>3</sup>	1 998,00	9,55	19 080,90
3.10	Transporte complementar do material de 1ª categoria	m <sup>3</sup> km	103 035,60	0,74	76 246,34
3.11	Regularização de taludes	m <sup>2</sup>	19 215,00	1,85	35 547,75
3.12	Fornecimento do revestimento para o coroamento, pedrisco ou cascalho, inclusive extração, carga, transporte, descarga e espalhamento, esp = 0,20 m	m <sup>3</sup>	697,00	6,35	4 425,95
3.13	Fornecimento e assentamento de meio-fio em concreto simples, para o coroamento da barragem	m	1 084,00	11,39	12 346,76
3.14	Plantio de grama em placa	m <sup>2</sup>	9 662,40	2,00	19 324,80
	<b>Total do Item 3</b>				<b>653.867,25</b>

Valores em Real (R\$)

66041

## PLANILHA DE ORÇAMENTO DA BARRAGEM ITAÚNA-CHAVAL-CE



## ALTERNATIVA C

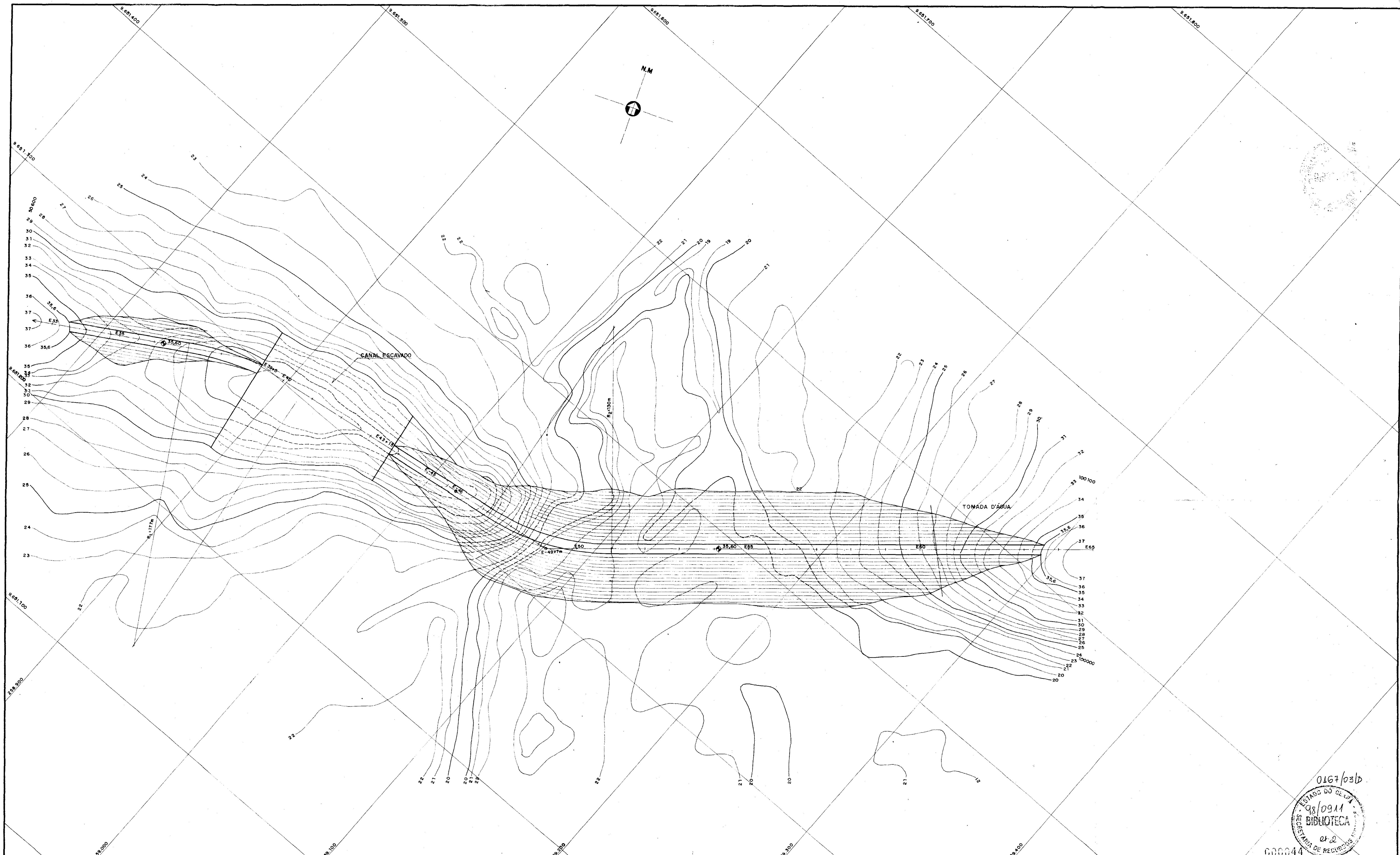
Item	Especificação dos Serviços	Unid	Quant.	Custo Unit.	Custo Total
4 0	<b>Tratamento e injeção da Rocha de Fundação</b>				
4 1	Preparo limpeza e tratamento superficial das areas da fundação em rocha	m <sup>2</sup>	8 200,00	3,20	26 240,00
4 2	Perfuração para injeção de cimento nas áreas de fundação em rocha, com equipamento rotopercussivo diâmetro de 2 1/2"	m	796,00	55,00	43 890,00
4 3	Fornecimento de cimento e aplicação de injeção para impermeabilização da rocha de fundação	kg	12 000,00	1,75	21 000,00
4 4	Ensaios de perda d'água	ud	230,00	60,00	13 800,00
	<b>Total do Item 4</b>				<b>104 930,00</b>
5 0	<b>Sangradouro</b>				
5 1	Escavação , carga, descarga e transporte até 0,30 Km de material de 1 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	5 205,00	1,92	9 993,60
5 2	Escavação , carga, descarga e transporte ate 0,30 Km de material de 2 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	4 200,00	2,34	9 828,00
5 3	Escavação, carga, descarga e transporte com 400<DMT<600 em material de 3 <sup>a</sup> categoria	m <sup>3</sup>	16 650,00	12,40	206 460,00
5 4	Concreto simples, com consumo de 200 kg de cimento por m <sup>3</sup> , para cordão de fixação	m <sup>3</sup>	18,00	165,32	2 975,76
5 5	Concreto estrutural com fck = 15MPa para muro de contenção, inclusive forma , ferro e escoramento	m <sup>3</sup>	35,00	484,30	16 950,50
	<b>Total do Item 5</b>				<b>246.207,86</b>
6 0	<b>Tomada D'Água</b>				
6 1	Escavação manual de valas, material de 2 <sup>a</sup> categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	195,00	2,91	567,45
6 2	Escavação manual de valas, material de 3 <sup>a</sup> categoria, 1,50<H<3,00 m	m <sup>3</sup>	80,00	10,63	850,40
6 3	Concreto estrutural com fck = 15MPa para estruturas de montante, galeria, bacia de dissipação, inclusive ferro, forma e escoramento escoramento	m <sup>3</sup>	165,00	484,30	79 909,50
6 4	Concreto para regularização com consumo de 150 kg de cimento/ m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	42,00	151,98	6 383,16
6 5	Reaterro compactado manualmente	m <sup>3</sup>	54,00	4,59	247,86
6 6	Fornecimento e assentamento de Junta de vedação tipo JEENE de 2,5 cm	m	12,00	40,42	485,04
6 7	Fornecimento e montagem de Tubulações em aço de Fof com diâmetro de 800 mm para tomada d agua	m	45,00	580,00	26 100,00
6 8	Fornecimento e montagem de Registro de acionamento direto, volante e by-pass com d = 800mm	ud	1,00	25 600,00	25 600,00
6 9	Fornecimento e montagem da Válvula borboleta completa, diâmetro de 800 mm, com acionamento manual por volante	ud	1,00	21 000,00	21 000,00
6 10	Extremidade Ponta Flange	ud	2,00	1 700,00	3 400,00
6 11	Fornecimento e montagem de Grade de aço de 2,50 x 2,40 m e dispositivo de calagem, inclusive assessorios	ud	1,00	950,00	950,00
	<b>Total do Item 6</b>				<b>165 493,41</b>
	<b>Total Geral</b>				<b>2.204 549,76</b>

Valores em Real (R\$)

000042

## 6. DESENHOS

000043



LEGENDA:

NOTAS :

DESENHOS DE REFERÊNCIA :

REVISÕES

Nº	NATUREZA DA REVISÃO	DATA	APROV.

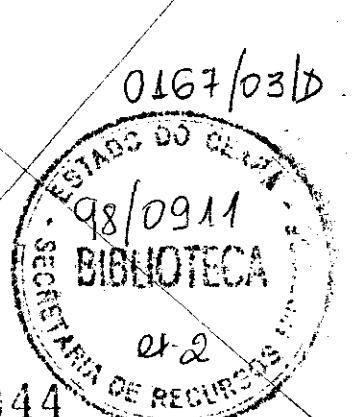
GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ

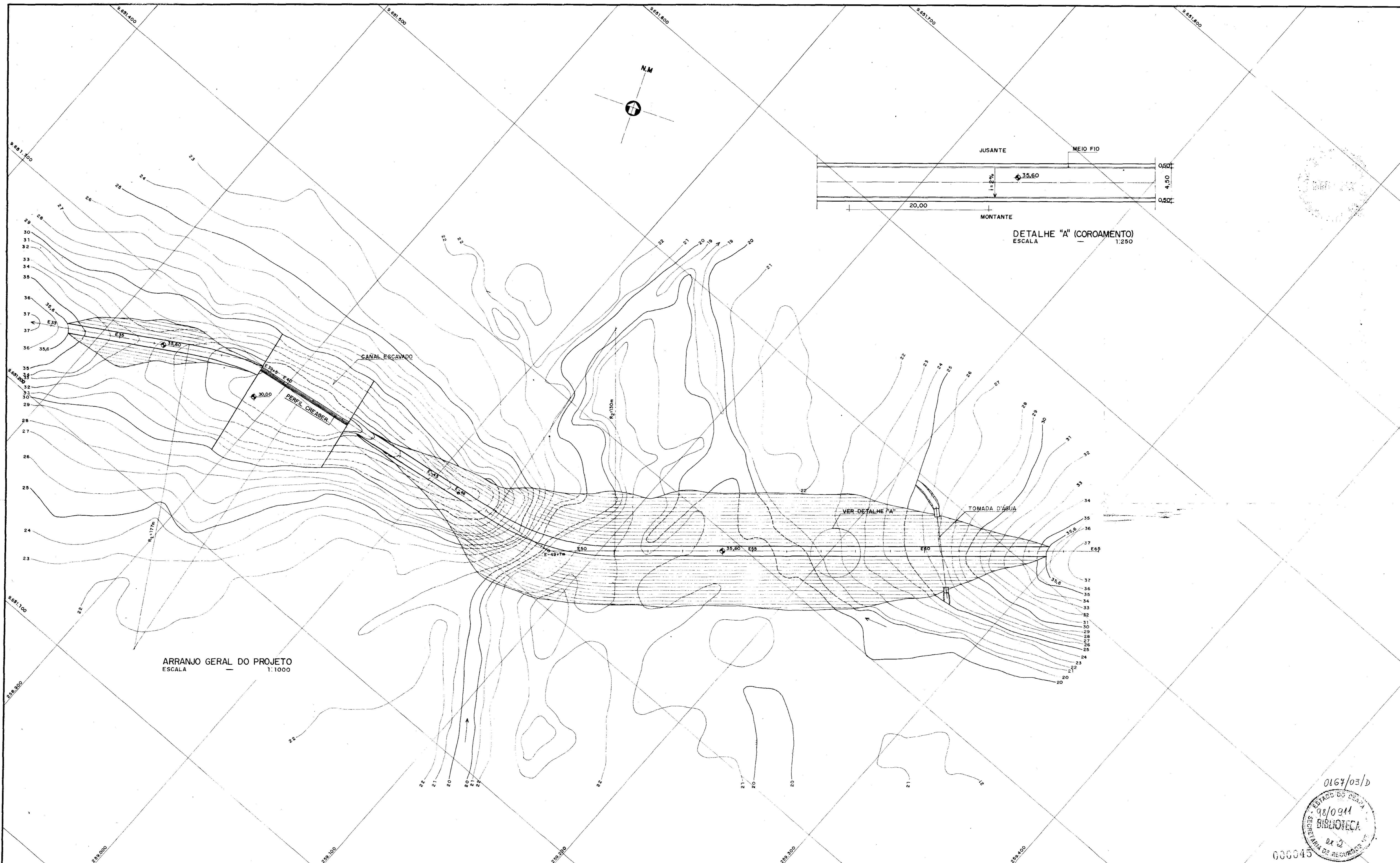
SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS - SRH  
COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS - COGERH

PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS  
RECURSOS HÍDRICOS DO ESTADO DO CEARÁ - PROURB/CE

PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA

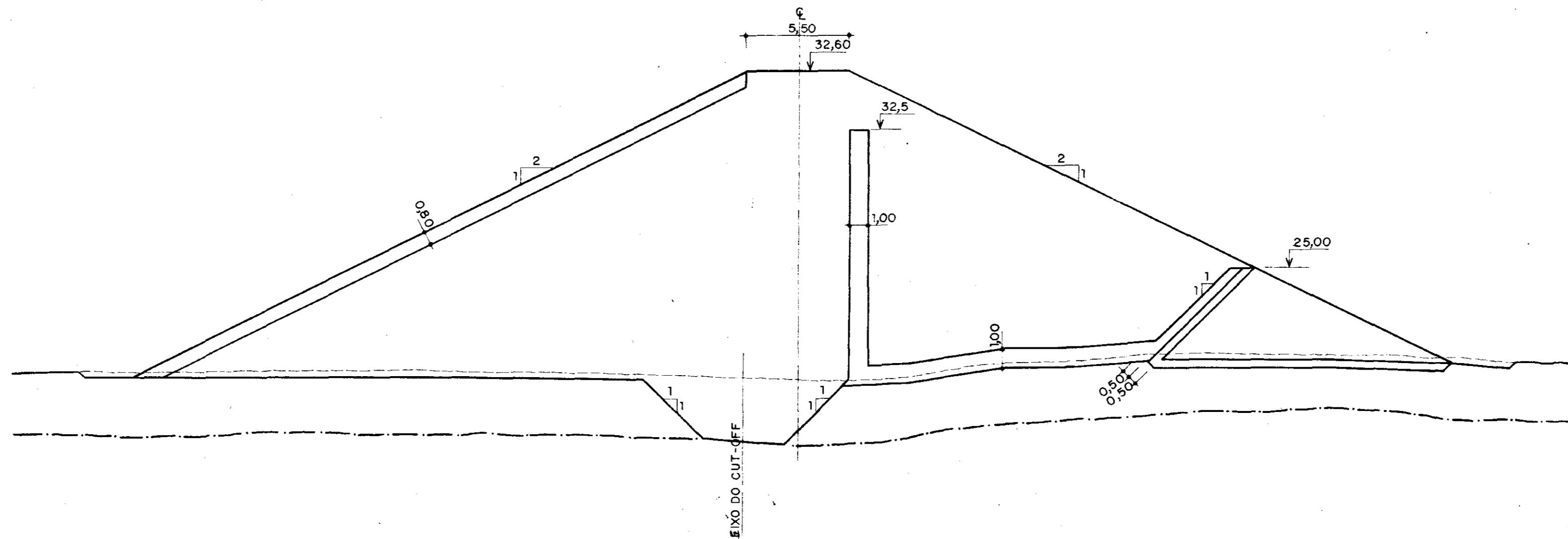
Projeto : Valor : Verificado : Aprovado : GHG - geologia de engenharia ltda.	Desenho : Data de Emissão : Escala : Rev. : Nº do Desenho : 02/03
--	--



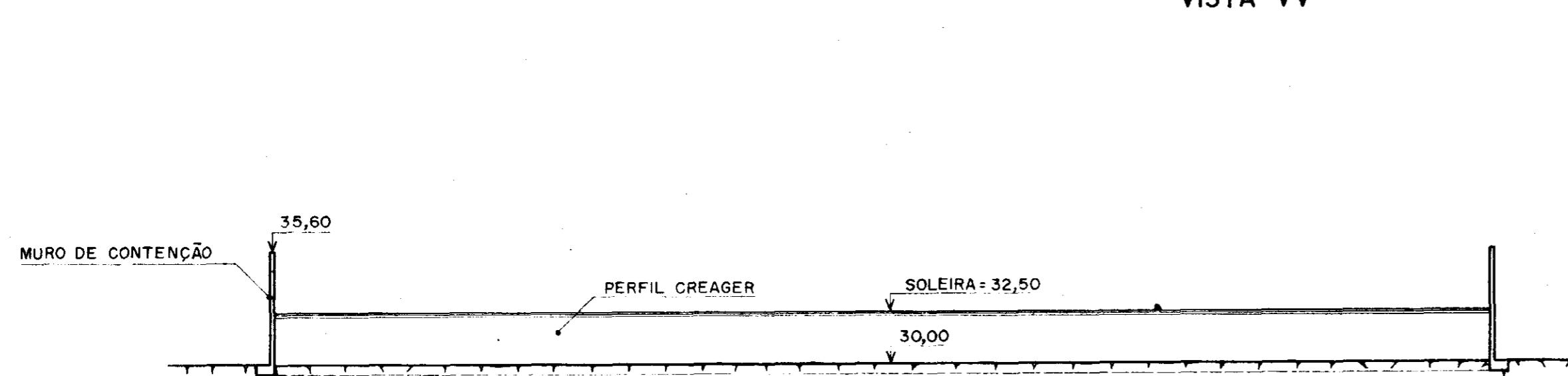
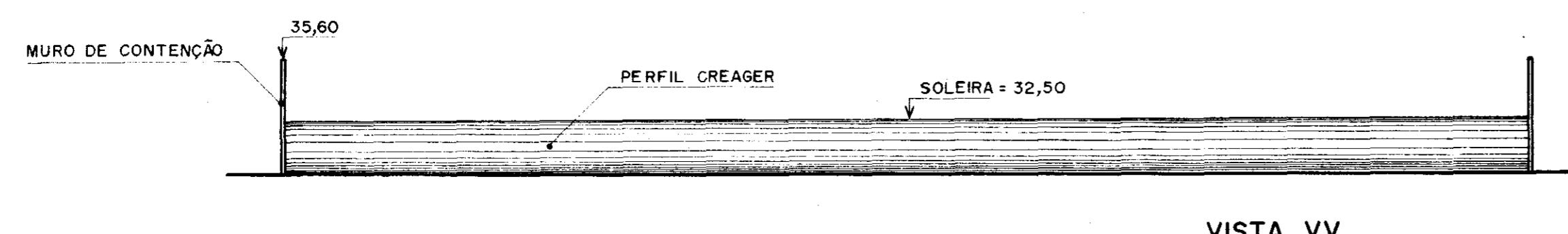
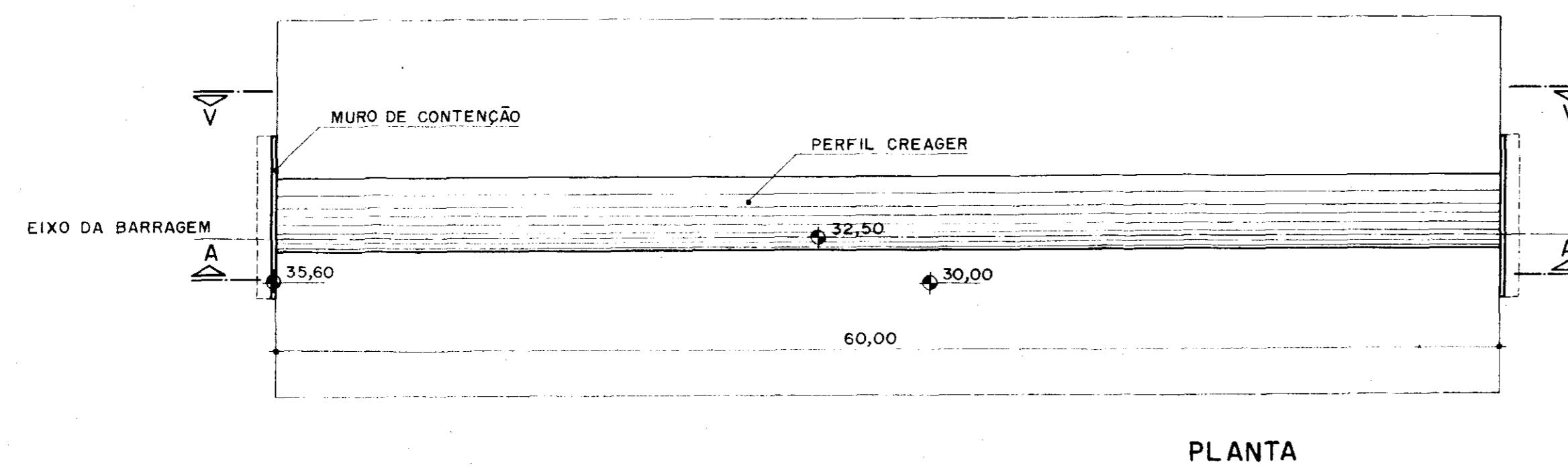


LEGENDA:	NOTAS :	DESENHOS DE REFERÊNCIA :	REVISÕES				GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ
			Nº	NATUREZA DA REVISÃO	DATA	APROVO	
							SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS — SRH
							COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS — COGERH
							PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS DO ESTADO DO CEARÁ — PROURB/CE
							02045
							PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA
							Projeto : Data de Emissão : Desenho : Vato : Verificado : Aprovado : Data de Emissão : Rev. : INDICADA
							01/03
							GHG — geologia de engenharia ltda.

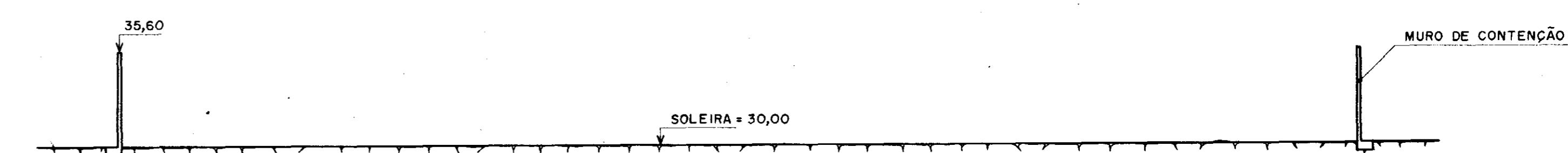
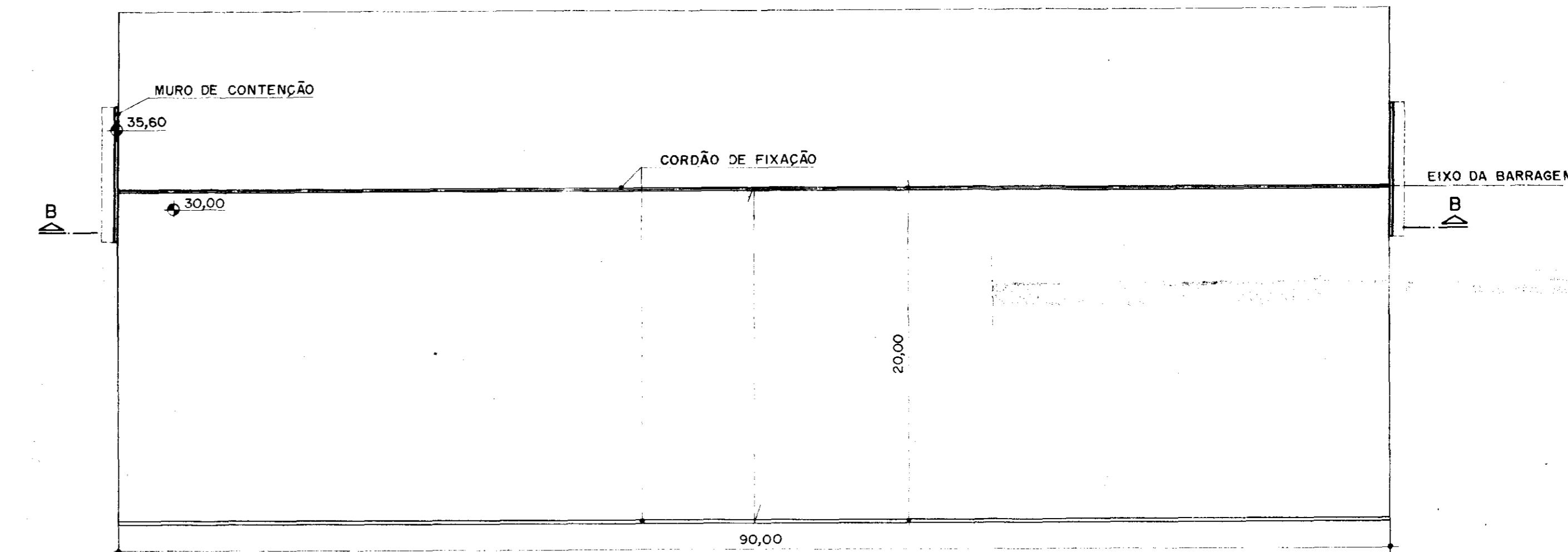
SEÇÃO TIPO (OPÇÃO A E B)  
ESCALA — 1:200



VERTEDOURO (OPÇÃO A)  
ESCALA — 1:250



VERTEDOURO (OPÇÃO C)  
ESCALA — 1:250



LEGENDA:

NOTAS :

DESENHOS DE REFERÊNCIA :

REVISÕES

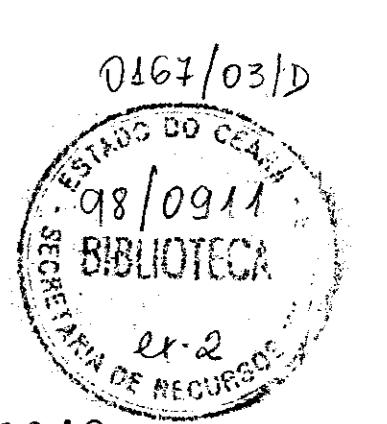
Nº	NATUREZA DA REVISÃO	DATA	APROVO
----	---------------------	------	--------

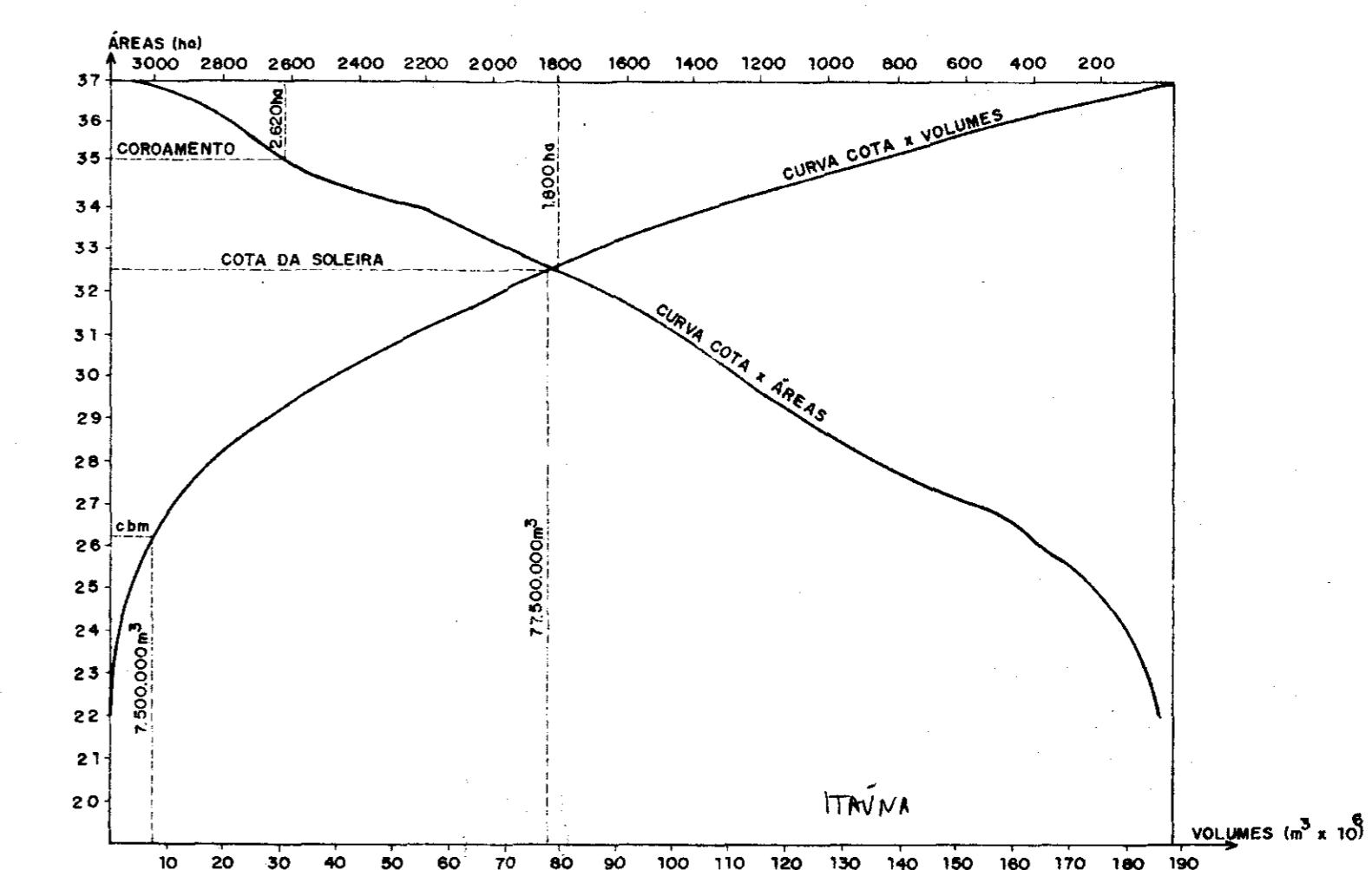
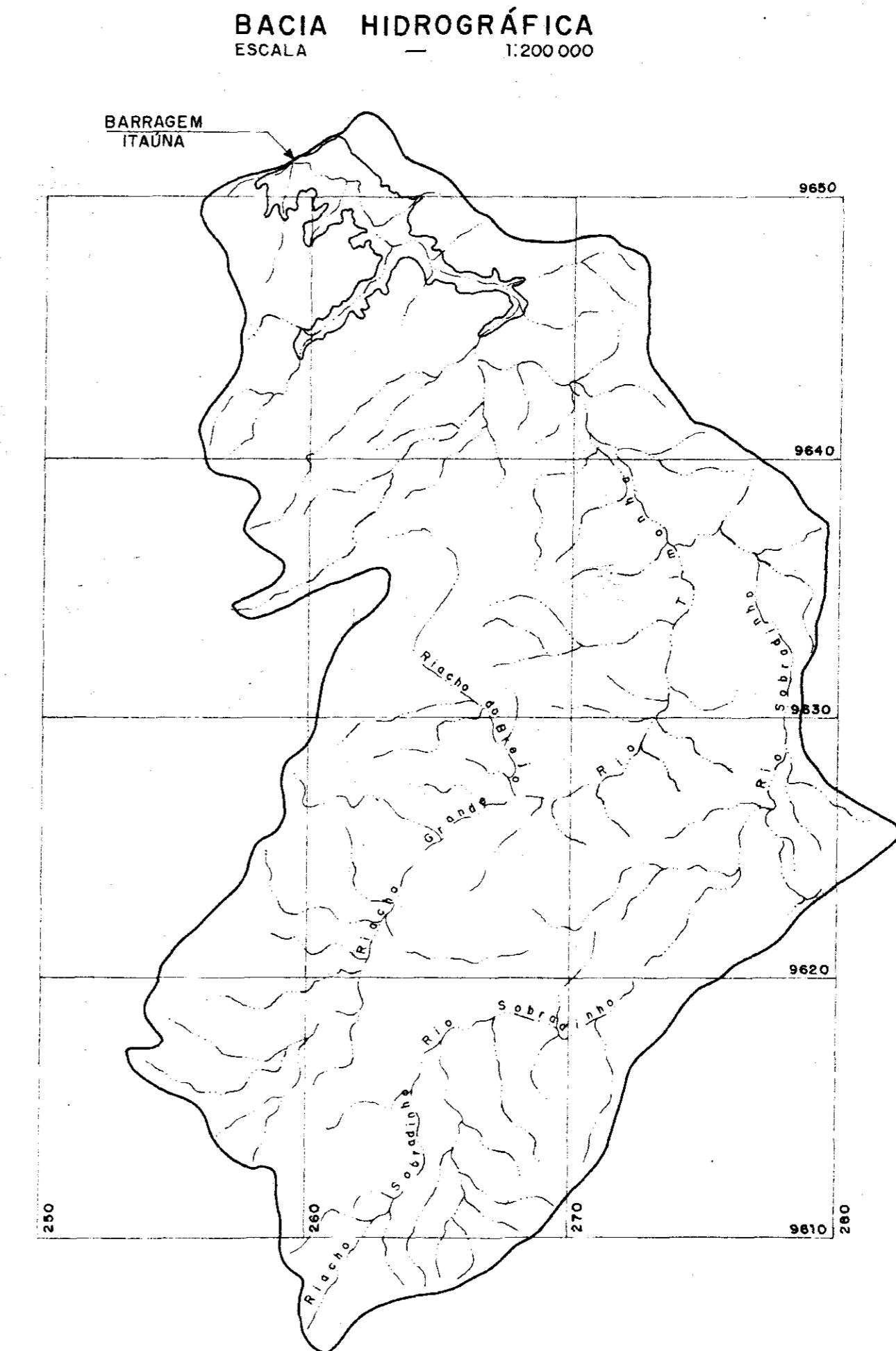
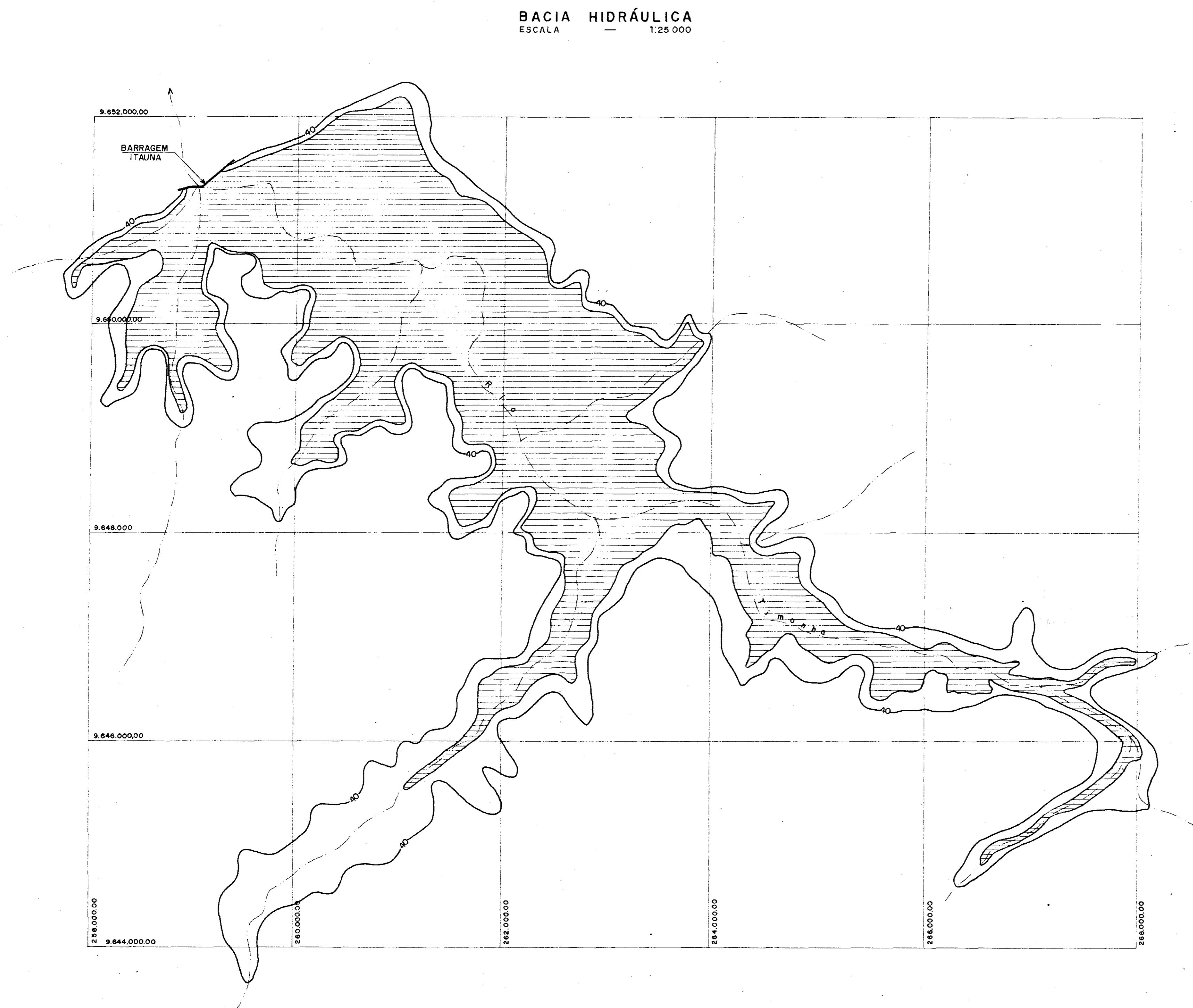
GOVERNO DO ESTADO DO CEARÁ  
SECRETARIA DOS RECURSOS HÍDRICOS - SRH  
COMPANHIA DE GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS - COGERH

PROJETO DE DESENVOLVIMENTO URBANO E GESTÃO DOS RECURSOS HÍDRICOS DO ESTADO DO CEARÁ - PROURB/CE

PROJETO EXECUTIVO DA BARRAGEM ITAÚNA

Projeto : Vato : Verificado : Aprova : GHG - geologia de engenharia ltda.	Desenho : Data de Emissão : Rev. : Indicada 03/03
---	---





## DIAGRAMA COTAS x ÁREAS x VOLUMES