

# **BARRAGEM MELANCIA**

**MÓDULO II – ESTUDOS BÁSICOS, ANTEPROJETOS E AVALIAÇÕES**

**VOLUME I – ESTUDOS BÁSICOS**

**TOMO 2 – ESTUDOS HIDROLÓGICOS**

EDITADO EM MARÇO DE 2006

**ÍNDICE**

## ÍNDICE

<b>APRESENTAÇÃO .....</b>	<b>5</b>
<b>1 – INTRODUÇÃO .....</b>	<b>11</b>
<b>2 – LOCALIZAÇÃO E ACESSO .....</b>	<b>13</b>
<b>3 – CARACTERIZAÇÃO FÍSICA DA BACIA HIDROGRÁFICA.....</b>	<b>15</b>
3.1 – ÍNDICES DE FORMA DA BACIA .....	16
<b>4 – ESTUDOS HIDROCLIMATOLÓGICOS .....</b>	<b>21</b>
4.1 – PRINCIPAIS PARÂMETROS .....	21
<b>4.1.1 – Temperatura.....</b>	<b>21</b>
<b>4.1.2 – Umidade Relativa.....</b>	<b>22</b>
<b>4.1.3 – Insolação Média .....</b>	<b>23</b>
<b>4.1.4 – Ventos.....</b>	<b>24</b>
<b>4.1.5 – Evaporação Média .....</b>	<b>25</b>
<b>4.1.6 – Evapotranspiração .....</b>	<b>26</b>
4.2 – BALANÇO HÍDRICO .....	27
4.3 – CLASSIFICAÇÃO DO CLIMA.....	28
<b>4.3.1 – Classificação Segundo Köeppen .....</b>	<b>28</b>
<b>4.3.2 – Classificação Segunda Thornthwaite .....</b>	<b>28</b>
4.4 – SINOPSE CLIMATOLÓGICA .....	29
<b>5 – ESTUDOS PLUVIOMÉTRICOS .....</b>	<b>31</b>
5.1 – DADOS UTILIZADOS.....	31
5.2 – CARACTERIZAÇÃO DO REGIME PLUVIOMÉTRICO.....	31
<b>5.2.1 – Nível Anual.....</b>	<b>31</b>

<b>5.2.2 – Nível Mensal</b> .....	<b>33</b>
<b>5.2.3 – Nível Diário</b> .....	<b>33</b>
<b>5.2.4 – Chuvas Intensas</b> .....	<b>34</b>
<b>6 – ESTUDO DE CHEIAS</b> .....	<b>38</b>
6.1 – INTRODUÇÃO .....	38
6.2 – METODOLOGIA .....	38
<b>6.2.1 – Precipitação</b> .....	<b>39</b>
<b>6.2.2 – Precipitação Efetiva</b> .....	<b>40</b>
<b>6.2.3 – Hidrograma Unitário - SCS</b> .....	<b>42</b>
<b>7 – CURVAS DE REGULAÇÃO DO RESERVATÓRIO</b> .....	<b>46</b>
7.1 – INTRODUÇÃO .....	46
7.2 – METODOLOGIA .....	46
<b>7.2.1 – Solução Direta da Equação do Balanço Hídrico</b> .....	<b>46</b>
<b>7.2.2 – O Diagrama Triangular de Regularização</b> .....	<b>48</b>
7.3 – RESULTADOS .....	49
<b>8 – DIMENSIONAMENTO DO SANGRADOURO</b> .....	<b>53</b>
8.1 – PROPAGAÇÃO DA CHEIA NO RESERVATÓRIO .....	53
8.2 – RESULTADOS .....	54
<b>9 - DETERMINAÇÃO DA CAPACIDADE DO RESERVATÓRIO</b> .....	<b>58</b>
<b>10 – ESTUDOS ADICIONAIS</b> .....	<b>60</b>
10.1 – INTRODUÇÃO .....	60
10.2 – PROBABILIDADES DE ENCHIMENTO E Esvaziamento - EQUILÍBRIO .....	60
10.3 – ASSOREAMENTO DO AÇUDE MELANCIA .....	60

## **ANEXO 1 – BACIA HIDRÁULICA**

**APRESENTAÇÃO**

## **APRESENTAÇÃO**

O consórcio KL – Serviços de Engenharia S/S Ltda., MABE – Infra-Estrutura e Serviços Ltda. e ENERCONSULT S/A, no âmbito do contrato Nº11/PROGERIRH/CE/SRH/2003 do Programa de Gerenciamento e Integração dos Recursos Hídricos do Estado do Ceará – PROGERIRH tem por finalidade a Elaboração dos Estudos de Viabilidades Técnicas, Ambientais, Econômicas, Eias - Rimas, Projetos Executivos, Levantamentos Cadastrais e Planos de Reassentamentos de Populações, Manuais de Operação e Manutenção e Avaliação Financeira e Econômica referentes às Barragens: Mamoeiro, Riacho do Meio, Melancia, Jucá e Jatobá e Adutoras de Antonina do Norte, Granjeiro, Croatá e Ipueiras.

Os estudos desenvolvidos, em atendimento aos Termos de Referência, são constituídos por atividades multidisciplinares que permitem a elaboração de relatórios específicos organizados em Módulos, Volumes e Tomos. As partes e tomos que compõem o acervo do contrato são apresentados na seqüência:

Módulo I: Estudos de Alternativas de Localização das Barragens e Adutoras

VOLUME I: Estudo de Alternativas e Opções para a Localização dos Eixos Barráveis e Adutoras

Módulo II: Estudos Básicos, Anteprojetos e Avaliações

**VOLUME I: Estudos Básicos**

TOMO 1 – Relatório Geral

**TOMO 2 – Estudos Hidrológicos**

TOMO 3 – Estudos Cartográficos

TOMO 4 – Estudos Geológicos e Geotécnicos

TOMO 5 – Estudos Pedológicos

VOLUME II: Anteprojetos

TOMO 1 – Relatório de Concepção Geral

TOMO 1A – Desenhos e Plantas

TOMO 1B – Memória de Cálculo

VOLUME III: Avaliações Financeiras e Econômicas

TOMO 1 – Relatório de Avaliações Financeira e Econômica

Módulo III: Estudos dos Impactos no Meio Ambiente (EIA/RIMA)

VOLUME I: EIA

VOLUME II: RIMA

Módulo IV: Detalhamento do Projeto Executivo das Barragens

VOLUME I: Detalhamento do Projeto Executivo

TOMO 1 – Memorial Descritivo do Projeto

TOMO 2 – Desenhos do Projeto

TOMO 3 – Memória de Cálculo

TOMO 4 – Especificações Técnicas

TOMO 5 – Quantitativos e Orçamentos

TOMO 6 – Síntese

Módulo V: Levantamento Cadastral e Plano de Reassentamento

VOLUME I: Levantamento Cadastral

TOMO 1 – Relatório Geral

TOMO 2 – Laudos Individuais de Avaliação

TOMO 3 – Levantamentos Topográficos

VOLUME II: Plano de Reassentamento

TOMO 1 – Relatório Final do Reassentamento

Módulo VI: Projeto Executivo das Aduadoras

VOLUME I: Estudos Básicos

TOMO 1 – Levantamentos Topográficos

TOMO 2 – Investigações Geotécnicas

VOLUME II: Anteprojeto

VOLUME III: Detalhamento do Projeto Executivo

TOMO 1 – Memorial Descritivo

TOMO 2 – Memória de Cálculo

TOMO 3 – Quantitativos e Orçamentos

TOMO 4 – Especificações Técnicas e Normas de Medições

Módulo VII: Elaboração dos Manuais de Operação e Manutenção

VOLUME I: Manuais de Operação e Manutenção

O presente relatório que trata da **Barragem Melancia**, aqui nomeado como Volume I – Estudos Básicos, Tomo 2 – Estudos Hidrológicos, é parte integrante do Módulo II – Estudos Básicos, Anteprojetos e Avaliações.



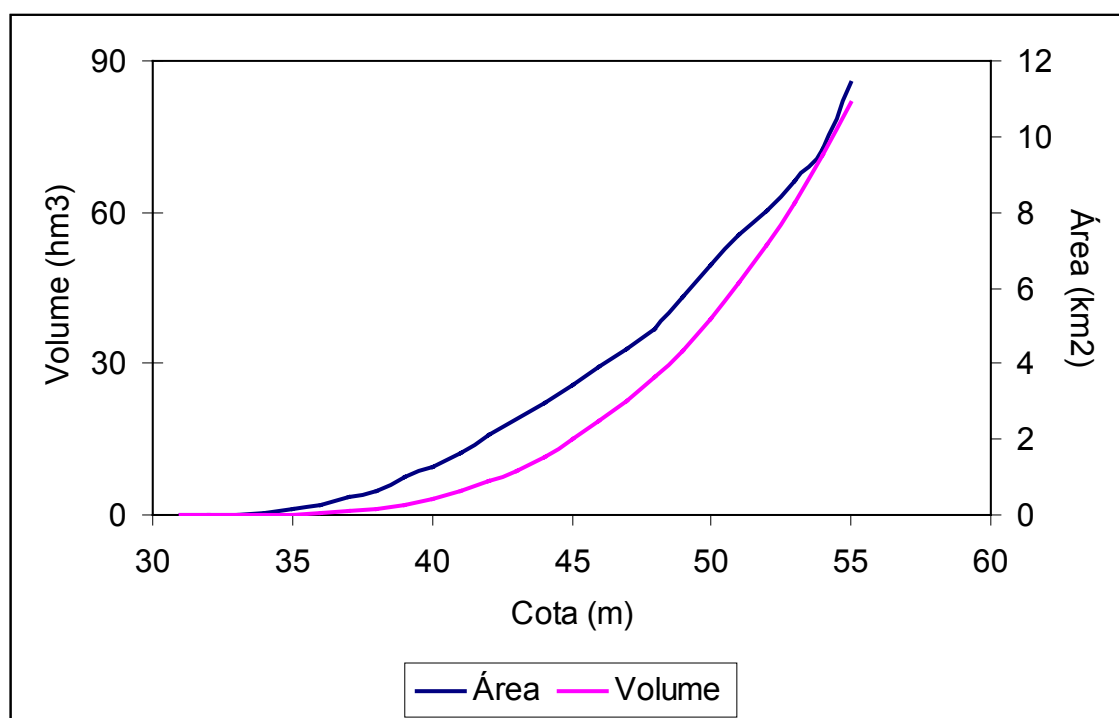
## SUMÁRIO TÉCNICO DOS ESTUDOS HIDROLÓGICOS

CARACTERIZAÇÃO DA BACIA	
Área da bacia do Açude Melancia	136,97 km <sup>2</sup>
Perímetro da bacia do Açude Melancia	53,80 km
Declividade Média da bacia do Açude Melancia	2,56 m/km
Comprimento do rio principal	25,00 km
Fator de compacidade	1,30
Fator de forma	0,22
Tempo de concentração	7,89 hrs

ESTUDO DE CHEIAS	
Precipitação Efetiva	SCS
Propagação do Escoamento na Bacia	Hidrograma Unitário do SCS
CN	82
Vazão afluente – Tempo de retorno = 1000 anos	648 m <sup>3</sup> /s
Vazão afluente – Tempo de retorno = 10000 anos	853 m <sup>3</sup> /s

CAPACIDADE DO RESERVATÓRIO	
Capacidade máxima	27,36 hm <sup>3</sup>
Cota da soleira do sangradouro	48 m
Cota de coroamento	51,50m

### COTA – ÁREA – VOLUME



CAPACIDADE DE REGULARIZAÇÃO			
RESOLUÇÃO DIRETA DA EQUAÇÃO DO BALANÇO HÍDRICO – COTA 48 m			
EQUAÇÃO DO BALANÇO HÍDRICO			
RG - %	SG - %	EV - %	Qr 90% (m3/s)
3,505 – 35,0%	2,739 – 27,3%	3,774 – 37,7%	0,117

DIMENSIONAMENTO DO SANGRADOURO - PERFIL CREAGER: ZW = 48,0 m			
COTA (m)	COTA DE PICO (m)	LÂMINA (m)	Q <sub>OUT</sub> (m3/s)
Tr = 1.000 anos - Q <sub>in</sub> = 648 m <sup>3</sup> /s			
Perfil Creager: L = 50 m			
48	49,63	1,63	220,0
Tr = 10.000 anos - Q <sub>in</sub> = 853 m <sup>3</sup> /s			
Perfil Creager: L = 50 m			
48	50,02	2,02	302,0

PROBABILIDADES DE ENCHIMENTO E Esvaziamento	
RETIRADA ANUAL (HM <sup>3</sup> )	PROBABILIDADES
3,5	Enchimento = 21% Esvaziamento = 10% Garantia = 90%

ASSOREAMENTO			
VOLUME INICIAL	PERÍODO SIMULADO	VOLUME FINAL	REDUÇÃO
27,36 hm <sup>3</sup>	100 anos	22,60 hm <sup>3</sup>	17,4%



## 1 – INTRODUÇÃO

O consórcio constituído pelas empresas KL – Serviços de Engenharia S/S Ltda, MABE – Infra-Estrutura e Serviços Ltda e ENERCONSULT S/A vem, através desta, apresentar, em atendimento ao Contrato N°11/PROGERIRH/SRH/2003, os Estudos Hidrológicos da Barragem Melancia.

Os estudos realizados tiveram como objetivo o conhecimento dos fenômenos hidroclimatológicos da bacia hidrográfica e que são diretamente relacionados com o processo de regularização de vazões.

Este relatório contém os elementos necessários à tomada de decisão sobre o porte da barragem e suas obras complementares, abordando os seguintes tópicos:

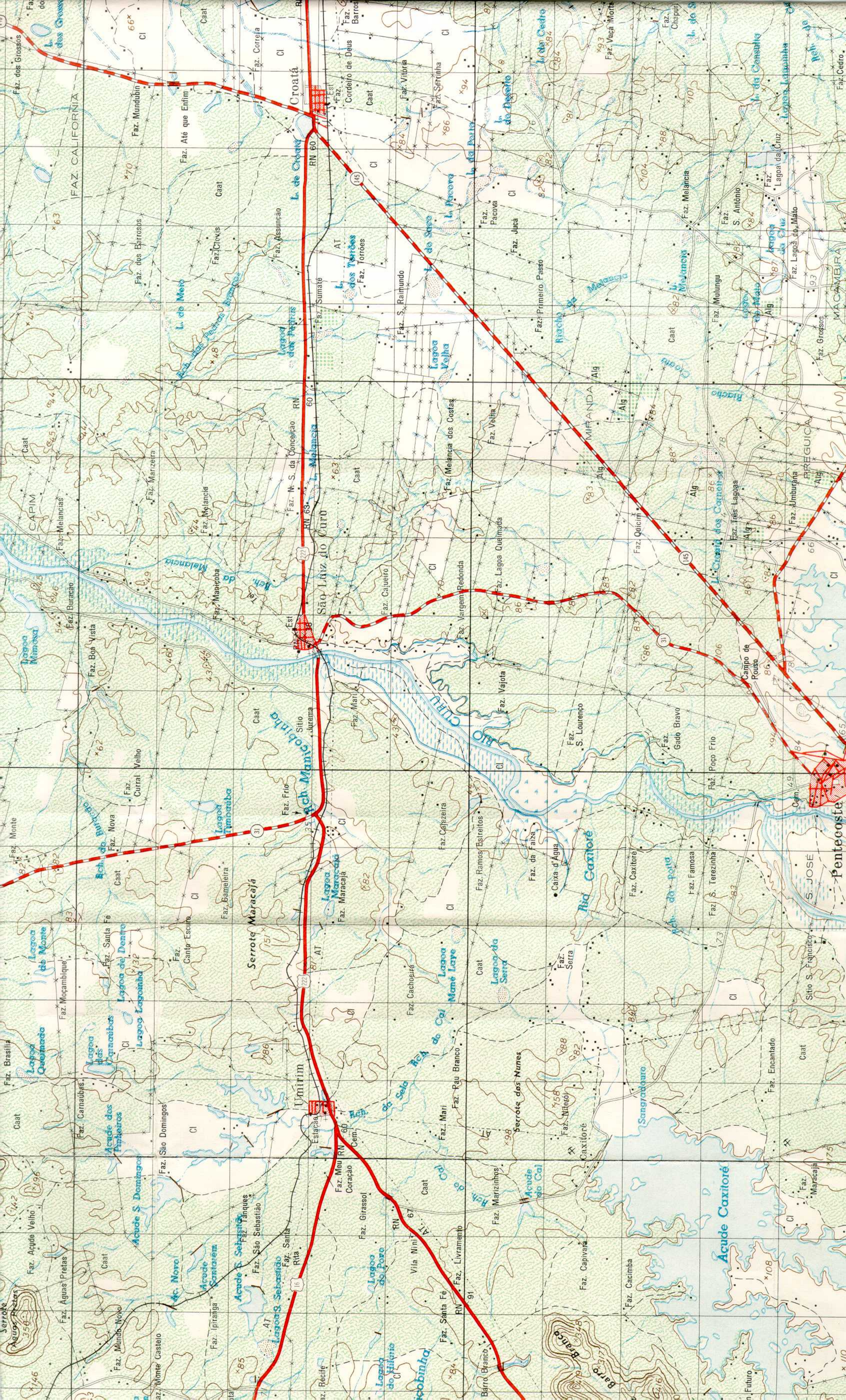
- Localização e Acesso;
- Caracterização Física da Bacia Hidrográfica;
- Caracterização Climática da Bacia Hidrográfica;
- Regime Pluviométrico da Bacia Hidrográfica;
- Regime Fluvial e o Dimensionamento do Reservatório;
- Regime Fluvial Médio;
- Emprego de Metodologias;
- Dimensionamento do Vertedor;
- Estudos Adicionais.

## **2 – LOCALIZAÇÃO E ACESSO**

## **2 – LOCALIZAÇÃO E ACESSO**

O acesso a Barragem poderá ser feito pela BR-222 até São Luís do Curu, percorrendo 78,6 km. Em São Luís do Curu toma-se a CE-162, rodovia estadual em revestimento primário a qual dá acesso a Pentecoste e após 2 km segue-se pela esquerda por uma estrada carroçável no sentido do riacho Melancia. Daí percorre-se aproximadamente 2 km margeando o riacho Melancia até o local do barramento.

Na Figura 2.1 é apresentado o mapa de localização e acesso.



### **3 – CARACRTERIZAÇÃO FÍSICA DA BACIA HIDROGRAFICA**

### **3 – CARACTERIZAÇÃO FÍSICA DA BACIA HIDROGRÁFICA**



A bacia do Açude Melancia abrange uma área de 137 km<sup>2</sup>, um perímetro de 53,8 km, uma declividade de 2,56 m/km e um comprimento do curso principal de 25 km. A forma desta bacia pode agora ser caracterizada utilizando estes dados. A forma de uma bacia hidrográfica é importante, pois afeta o tempo de concentração, ou seja, o tempo do início da precipitação para que toda a bacia contribua no seu exutório, podendo assim servir como um indicativo de tendência para enchentes de uma bacia. Bacias pequenas variam muito de formato, dependendo da estrutura geológica da região.

### 3.1 – ÍNDICES DE FORMA DA BACIA

A forma superficial de uma bacia hidrográfica está diretamente ligada à sua aptidão para formar ondas de cheias.

Vários índices podem ser utilizados para determinar a forma de bacias, procurando-a relacioná-la com formas geométricas conhecidas. O fator de compacidade a relaciona com o círculo, enquanto que o fator de forma com o retângulo.

Assim, a bacia do açude Melancia pode ser caracterizada por estes índices calculados da seguinte forma.

$$k_c = \frac{P}{\frac{2\pi\sqrt{A}}{\sqrt{\pi}}} \quad \text{Fator de compacidade}$$

$$k_f = \frac{A}{L^2} \quad \text{Fator de forma}$$

Onde,

A é a área,

P o perímetro e

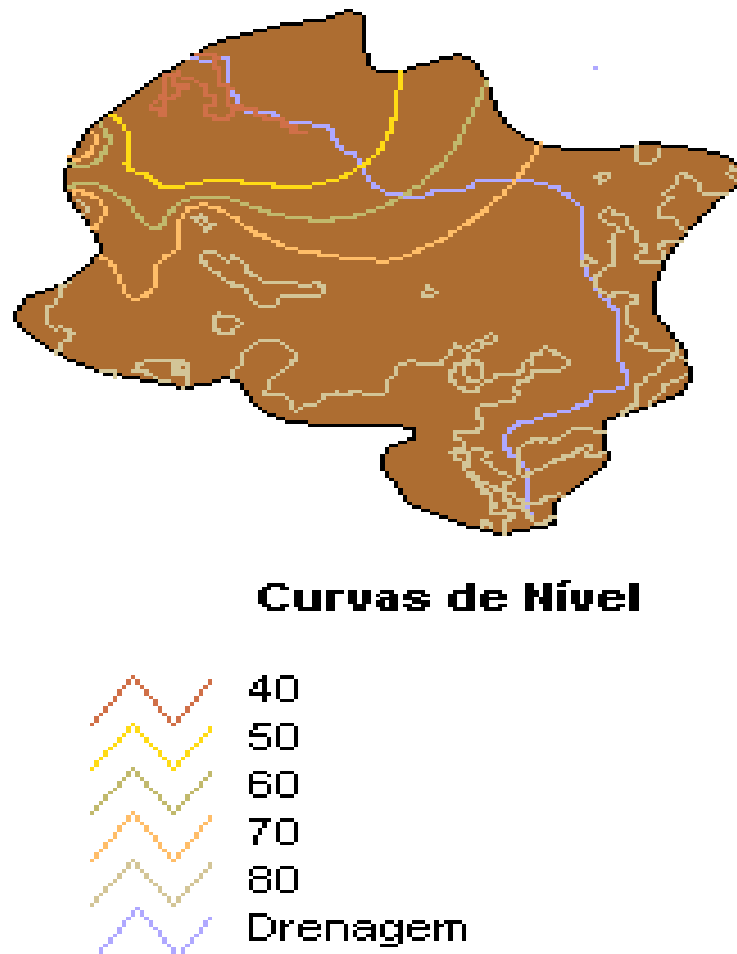
L o comprimento do curso principal da bacia de interesse.

Para a bacia do açude Melancia, tem-se que A= 137 km<sup>2</sup>, P= 53,8 km e L=25 km, o que resulta em um fator de forma (k<sub>f</sub>) de 0,22 e um fator de compacidade (k<sub>c</sub>) de 1,30.

Um fator de compacidade próximo a 1 corresponderia a uma bacia circular, e, se outros fatores forem iguais, uma bacia com este índice próximo a 1 teria uma tendência mais acentuada a maiores enchentes. O fator de compacidade da Bacia do Melancia é

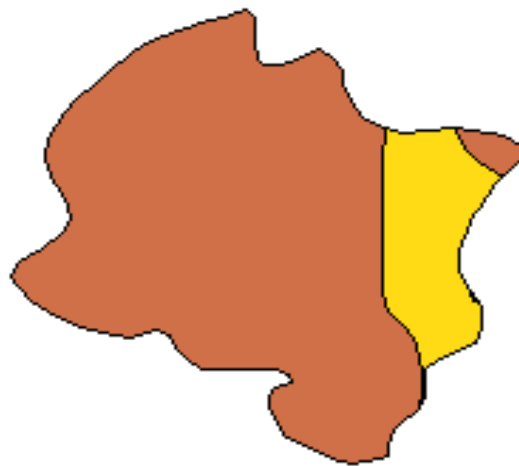
relativamente próximo a 1, o que indica uma bacia propensa a enchentes rápidas, se comparada com bacias semelhantes com forma mais alongada.

Um fator de forma baixo indica que uma bacia é menos sujeita a enchentes que outra de mesmo tamanho porém com maior fator de forma. Isso se deve ao fato de que uma bacia estreita e longa, com baixo  $k_c$ , há menos possibilidade de ocorrência de chuvas intensas cobrindo simultaneamente toda sua extensão, além de se afastar da condição de bacia circular onde os tributários do curso principal contribuem em um único ponto. A Figura 3.1 mostra a bacia do Açude Melancia e as curvas de nível.



**FIGURA 3.1 – BACIA DO AÇUDE MELANCIA**

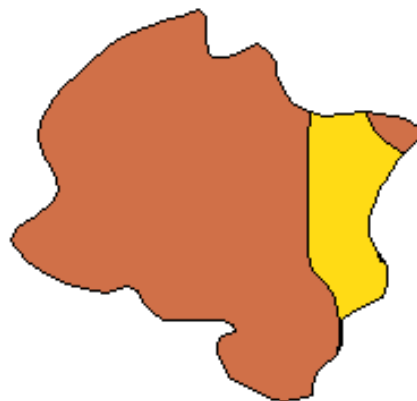
A bacia do Açude Melancia tem predominantemente solos PE33 e PL2, respectivamente (Ver Figura 3.2), o que associado com o relevo da bacia resulta em solos com moderada a alta capacidade de drenagem (Figura 3.3). A vegetação é constituída pelo Complexo Vegetacional da Zona Litorânea e pela Caatinga Arbustiva Densa (Figura 3.4). O principal uso é a agricultura de culturas anuais, temporárias e permanentes (Figura 3.5).



**Solos da Bacia do Açude Melancia**



**FIGURA 3.2 – SOLOS DA BACIA DO AÇUDE MELANCIA (FONTE: FUNCEME)**



**Grupo Hidrológico de Solos da Bacia do Açude Melancia**



**FIGURA 3.3 – GRUPOS HIDROLÓGICOS DE SOLOS DA BACIA DO AÇUDE MELANCIA (FONTE: FUNCEME)**



**Vegetação da Bacia do Açude Melancia**

- Caatinga Arbustiva Densa
- Complexo Vegetacional da Zona Litorânea

**FIGURA 3.4 – VEGETAÇÃO DA BACIA DO AÇUDE MELANCIA (FONTE: FUNCEME)**



**Uso do Solo na Bacia do Açude Melancia**

- Agricultura (Culturas Anuais, Temporárias e Permanentes)

**FIGURA 3.5 – USO E OCUPAÇÃO DO SOLO DA BACIA DO AÇUDE MELANCIA (FONTE: FUNCEME)**

## **4 – ESTUDOS HIDROCLIMATOLÓGICOS**

## 4 – ESTUDOS HIDROCLIMATOLÓGICOS

A abordagem da climatologia aqui desenvolvida visa dar subsídios as etapas subsequentes dos estudos realizados na bacia do Melancia, principalmente àquelas relacionadas ao aproveitamento dos seus recursos hídricos.

A bacia hidrográfica estudada drena uma área de 137 km<sup>2</sup> no local a ser barrado. A referida bacia não tem localizada em seus domínios nenhuma estação hidroclimatológica, sendo por isso utilizada como estação representativa a de Sobral, com denominação homônima de sua localidade (INEMET, 1991)<sup>1</sup>.

### 4.1 – PRINCIPAIS PARÂMETROS

#### 4.1.1 – Temperatura

A distribuição temporal das temperaturas diárias mostra pequenas variações para os três pontos discretos de monitoramento (12:00; 18:00 e 24:00 TMG - Tempo Médio de Greenwich), sendo tais flutuações processadas, sob uma visão contínua no tempo, com pequenos gradientes.

A temperatura média compensada é obtida por ponderação entre as temperaturas observadas nas estações meteorológicas  $T_{12}$  e  $T_{24}$  TMG,  $T_{MAX}$  e  $T_{MIN}$  do dia, pela seguinte fórmula estabelecida pela OMM (Organização Meteorológica Mundial):

$$T_{comp} = \frac{T_{12} + 2.T_{24} + T_{MAX} + T_{MIN}}{5}$$

Onde,

$T_{comp}$  - Temperatura média compensada

$T_{12}$  - Temperatura observada às 12:00 TMG

$T_{24}$  - Temperatura observada às 24:00 TMG

$T_{MAX}$  - Temperatura máxima do dia

$T_{MIN}$  - Temperatura mínima do dia

A temperatura compensada apresenta uma pequena variação de 0,7 °C, isso para os meses de julho (26,4 °C) e dezembro (27,1 °C). As médias máximas e mínimas

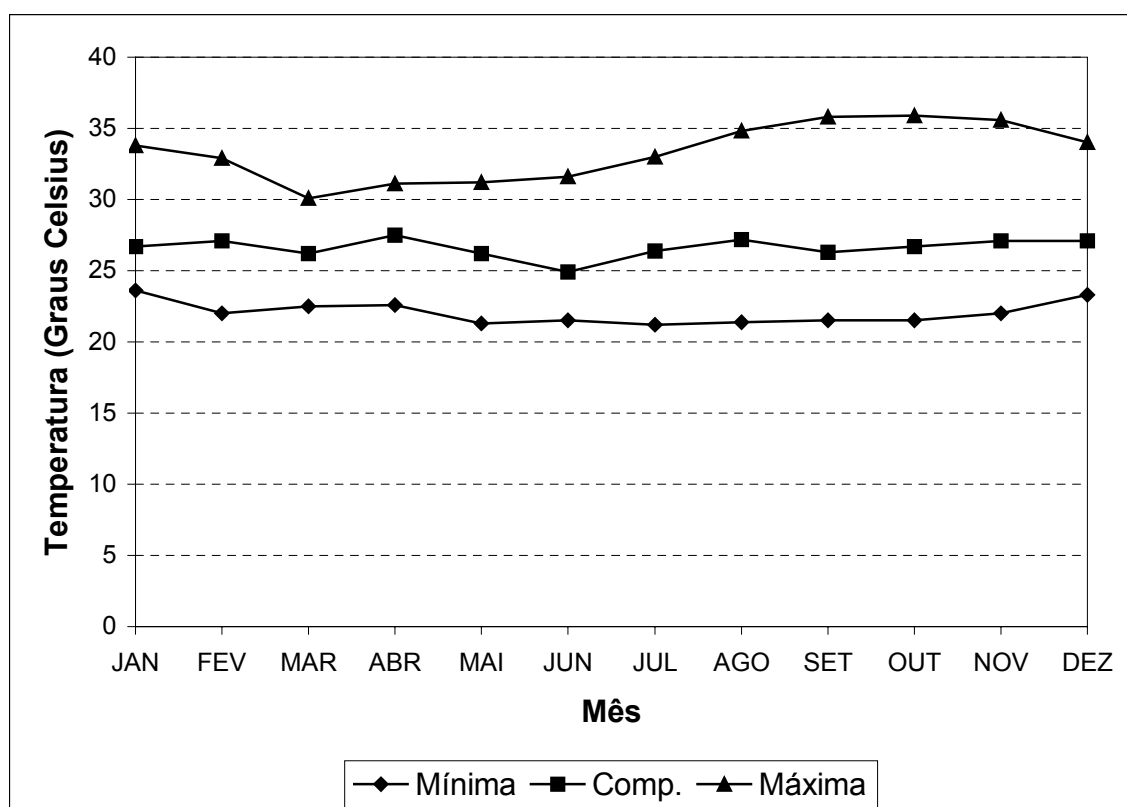
---

<sup>1</sup>INEMET, 1991. INVENTÁRIO DE ESTAÇÕES HIDROCLIMATOLÓGICAS.

extremas ocorrem respectivamente nos meses de outubro (35,9 °C) e Julho (21,2 °C), conforme se observa no Quadro 4.1 e Figura 4.1.

QUADRO 4.1 – TEMPERATURAS MÁXIMAS, MÍNIMAS E COMPENSADAS (°C) NA ESTAÇÃO DE SOBRAL													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
Máxima	333,8	332,9	330,1	331,1	331,2	331,6	333,0	334,8	335,8	335,9	335,6	334,0	333,3
Comp.	226,7	227,1	226,2	227,5	226,2	224,9	226,4	227,2	226,3	226,7	227,1	227,1	226,6
Mínima	223,6	222,0	222,5	222,6	221,3	221,5	221,2	221,4	221,5	221,5	222,0	223,3	222,0

FONTE: INEMET (1991)<sup>2</sup>



**FIGURA 4.1 – TEMPERATURAS MÁXIMAS, MÍNIMAS E MÉDIAS COMPENSADAS NA ESTAÇÃO DE SOBRAL**

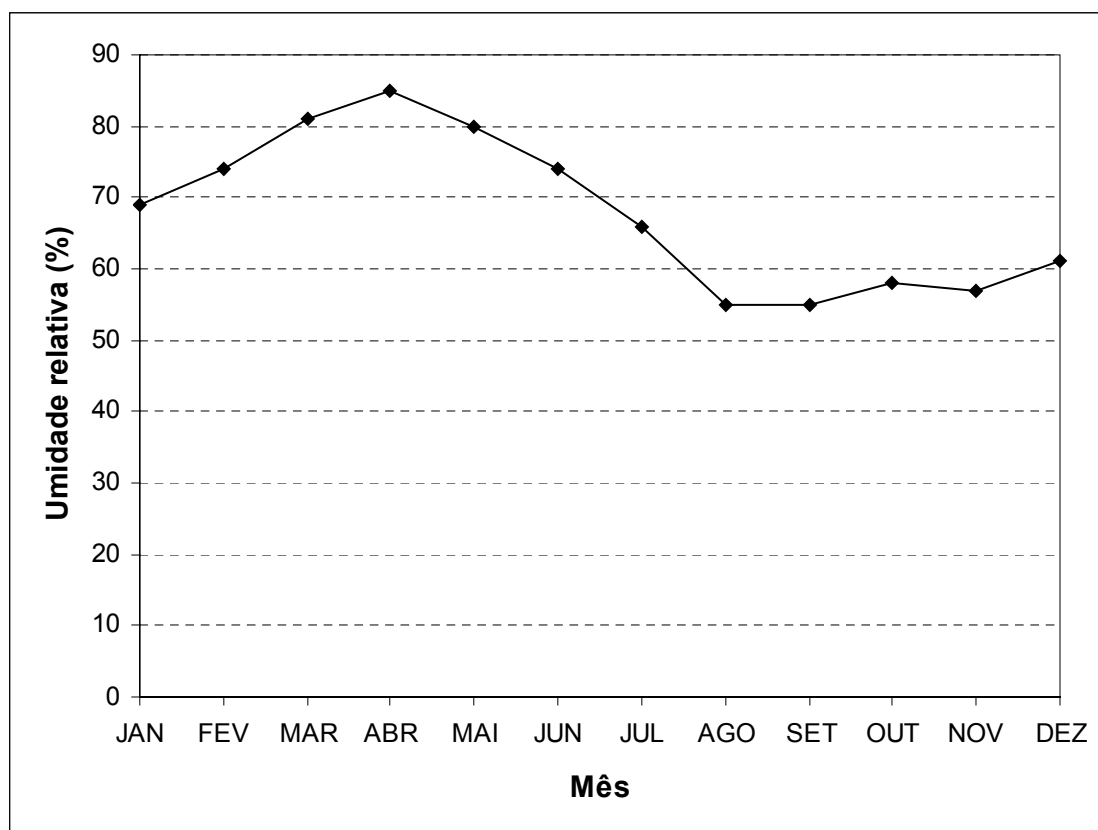
#### 4.1.2 – Umidade Relativa

A umidade relativa média apresenta uma variação máxima de 30% referente aos meses de Abril (85%) e agosto e setembro (55%), como se pode verificar no Quadro 4.2 e Figura 4.2.

<sup>2</sup> INEMET, 1992, NORMAIS CLIMATOLÓGICAS (1961-1990), Brasília, Brasil.

QUADRO 4.2 – UMIDADE RELATIVA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
%	69,0	74,0	81,0	85,0	80,0	74,0	66,0	55,0	55,0	58,0	57,0	61,0	67,9

FONTES: INEMET (1991)<sup>3</sup>



**FIGURA 4.2 – UMIDADE RELATIVA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL**

Os índices de umidade medidos resultam de uma composição de efeitos climatológicos, levando-se em conta, entre estes, a pluviometria que se constitui como o principal componente do fenômeno. Assim, considerando-se a inexistência de outras estações hidroclimatológicas nas proximidades da área de estudo, a umidade é resultante da homogeneidade pluviométrica, além das pequenas oscilações dos demais parâmetros influentes.

#### 4.1.3 – Insolação Média

O Quadro 4.3 e a Figura 4.3 mostram, respectivamente, o número de horas de exposição no local da estação de Sobral e sua distribuição mensal. Em termos anuais, no mesmo período, tem-se 2417 horas de exposição, podendo-se concluir de maneira aproximada que cerca de 55% dos dias do ano possuem incidência solar direta. O

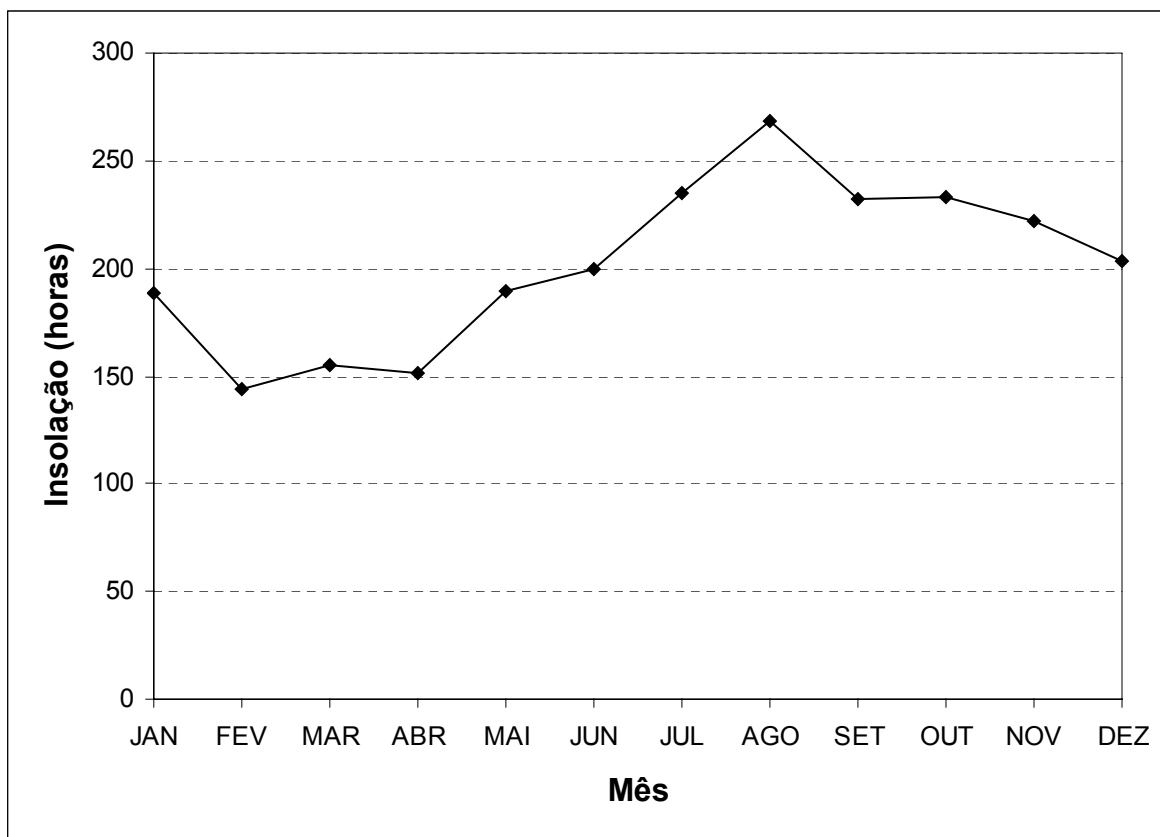
<sup>3</sup> INEMET, 1992, NORMAIS CLIMATOLÓGICAS (1961-1990), Brasília, Brasil.



trimestre fevereiro/março/abril, apresenta os menores valores mostrando estreita relação com o trimestre mais chuvoso.

QUADRO 4.3 – INSOLAÇÃO MÉDIA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
horas	188	143	155	152	189	199	235	268	232	233	222	203	2417

FONTE: INEMET (1991)<sup>4</sup>



**FIGURA 4.3 – INSOLAÇÃO MÉDIA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL**

#### 4.1.4 – Ventos

A intensidade do vento é medida nos horários sinóticos de observação, a uma altitude de 10 m em relação a estação. Da mesma forma, a direção do vento também é medida nos três horários sinóticos, indicando a direção de onde o vento se origina.

A estação de Sobral apresenta suas velocidades médias dos ventos descrita no Quadro 4.4. Nesta região a direção reinante dos ventos está dentro do quadrante Sudeste/Nordeste.

<sup>4</sup> INEMET, 1992, NORMAIS CLIMATOLÓGICAS (1961-1990), Brasília, Brasil.

QUADRO 4.4 – VELOCIDADE MÉDIA DOS VENTOS NA ESTAÇÃO DE SOBRAL													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
m/s	2,8	2,6	2,3	1,7	1,7	2,0	2,5	2,7	3,7	3,3	3,5	3,3	2,6

FONTES: PERH(1992)<sup>5</sup>

#### 4.1.5 – Evaporação Média

A evaporação anual observada em tanque-tipo classe “A” é de 1914,7 mm, distribuída ao longo dos meses segundo o Quadro 4.5 e Figura 4.4.

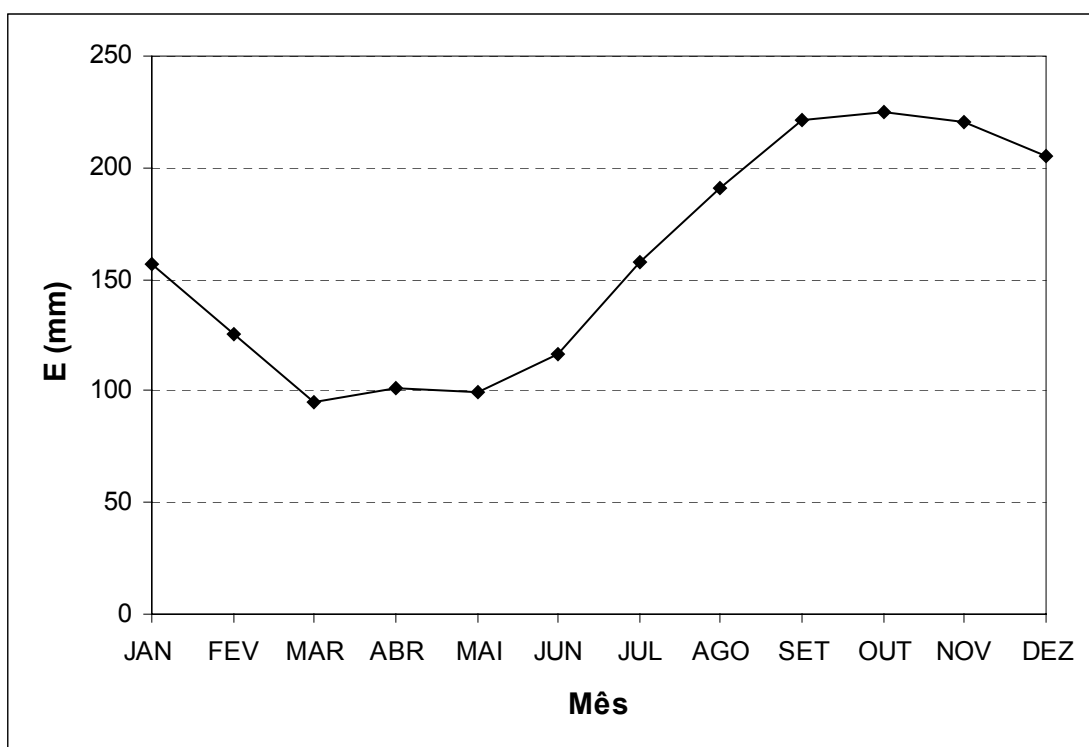
QUADRO 4.5 – EVAPORAÇÃO MÉDIA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
mm	156,6	125,20	94,6	101,6	99,7	116,6	157,9	191,3	221,3	224,7	220,0	205,2	1914,7

FONTES: INEMET (1991)

O trimestre que apresenta os maiores valores de evaporação corresponde a setembro/outubro/novembro, ocorrendo o máximo em outubro (224,7 mm). Deve-se ressaltar, entretanto, que para adotar estes valores como representativos da evaporação em açudes, principalmente pequenos e médios, deve-se multiplicar estes valores por um coeficiente entre a evaporação do açude e a evaporação no Tanque Classe A ( $K_a$ ). Molle (1989) aconselha os valores mostrados no Quadro 4.6 para  $K_a$ , em função da superfície do espelho.

QUADRO 4.6 – $K_a$ EM FUNÇÃO DA SUPERFÍCIE DO ESPELHO D'ÁGUA					
SUPERFÍCIE (ha)	0 a 5	5 a 10	10 a 20	20 a 30	MÉDIA
$K_a$	0,95	0,87	0,82	0,75	0,84

<sup>5</sup>SRH, 1992. Plano Estadual de Recursos Hídricos, Fortaleza, Ceará.



**FIGURA 4.4 – EVAPORAÇÃO MÉDIA NA ESTAÇÃO DE SOBRAL**

#### 4.1.6 – Evapotranspiração

Como estimativa da evapotranspiração média, foi utilizada a equação de Hargreaves<sup>6</sup> mostrada abaixo. Esta fornece a ETP em função da Temperatura média compensada, umidade relativa do ar e de um coeficiente de correção que depende da latitude do local considerado.

$$ETP = F \cdot (100,0 - U)^{1/2} \cdot 0,158 \cdot (32 + 1,8T)$$

F - Fator dependente da latitude (adimensional)

T - Temperatura média compensada em °C

U - Umidade relativa do ar (%)

QUADRO 4.7 – EVAPOTRANSPIRAÇÃO POTENCIAL CALCULADA SEGUNDO HARGREAVES													
MÉDIA	JAN	FEV	MAR	ABR	MAI	JUN	JUL	AGO	SET	OUT	NOV	DEZ	ANO
mm	166,7	140,7	128,7	107,7	115,6	118,0	147,4	185,6	188,7	196,0	192,6	187,4	1875,2

<sup>6</sup>HARGREAVES, G.H. 1974, POTENTIAL EVAPOTRANSPIRATION AND IRRIGATION REQUIREMENTS FOR NORTH-EAST OF BRAZIL, UTAH STATE UNIVERSITY.

O trimestre que apresenta os maiores valores de evapotranspiração corresponde a setembro/outubro/novembro, ocorrendo o máximo em outubro (196,0 mm). O trimestre abril/maio/junho possui o menor índice de evapotranspiração, ocorrendo o mínimo em abril com 107,7 mm.

#### 4.2 – BALANÇO HÍDRICO

O princípio da conservação da massa à água aplicado a um determinado local ou área (em um dado volume de controle), nos fornece a diferença entre o ganho (precipitação) e o consumo (escoamento superficial e profundo, evaporação ou evapotranspiração). Este princípio é a base do balanço hídrico, concebido por Thornthwaite & Mather em 1955, e tem sido utilizado amplamente quando não se dispõe de muitos dados para um estudo mais apurado.

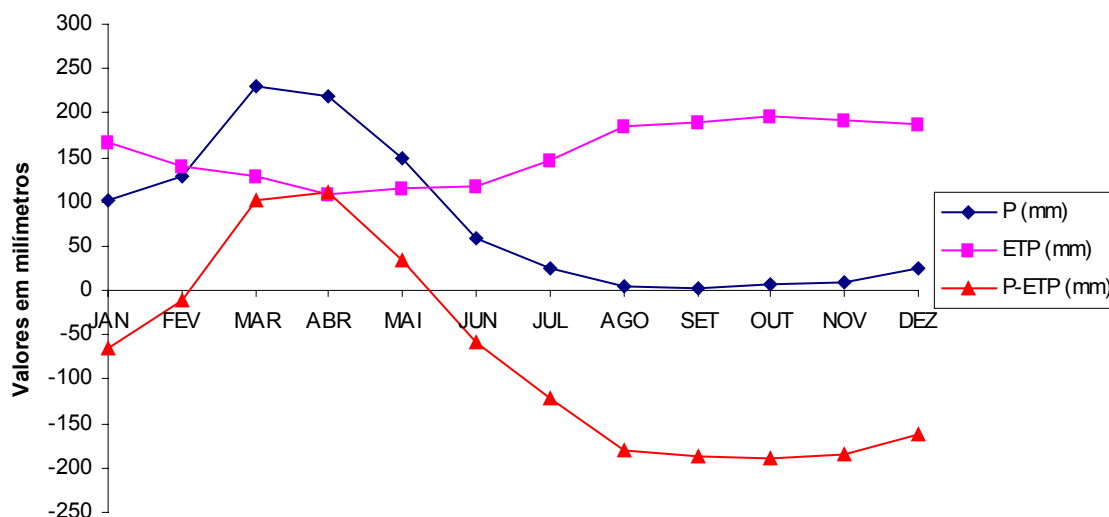
Aplicando-se a metodologia do balanço hídrico para a bacia em questão, supondo-se uma capacidade de armazenamento de 100 mm (PERH, 1990)<sup>7</sup>, obtém-se o Quadro 4.8. Os valores mensais médios de precipitação, evapotranspiração e a diferença entre eles também podem ser observados na Figura 4.5.

QUADRO 4.8 – BALANÇO HÍDRICO SEGUNDO THORNTHWAITE E MATHER									
MÊS	P	ETP	P-ETP	Neg	ARM	ALT	ETR	DEF	EXC
	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm	mm
Jan	101,6	166,7	-65,1	-1150,3	0,0	0,0	101,6	65,1	0,0
Fev	129,1	140,7	-11,6	-1161,9	0,0	0,0	129,1	11,6	0,0
Mar	231,2	128,7	102,5	2,5	100,0	100,0	128,7	0,0	2,5
Abr	218,5	107,7	110,8	74,6	100,0	0,0	107,7	0,0	110,8
Mai	149,5	115,6	33,9	29,2	100,0	0,0	115,6	0,0	33,9
Jun	59	118,0	-59,0	-59,0	55,4	-44,6	103,6	14,5	0,0
Jul	24,8	147,4	-122,6	-181,6	16,3	-39,2	64,0	83,4	0,0
Ago	5,1	185,6	-180,5	-362,1	2,7	-13,6	18,7	166,9	0,0
Set	1,7	188,7	-187,0	-549,1	0,4	-2,3	4,0	184,7	0,0
Out	6,2	196,0	-189,8	-738,9	0,1	-0,4	6,6	189,5	0,0
Nov	8,8	192,6	-183,8	-922,7	0,0	-0,1	8,9	183,8	0,0
Dez	24,9	187,4	-162,5	-1085,3	0,0	0,0	24,9	162,5	0,0
ANO	960,4	1875,2	-914,8		374,9	0,0	813,3	1061,9	147,1

(\*) ETP calculada pelo método de Hargreaves

A primeira coluna (P) representa os valores da precipitação mensal do posto de Sobral; A coluna da evapotranspiração potencial foi preenchida com os dados calculados no item 4.1.6; a coluna NEG (negativo acumulado) representa um hipotético

potencial matricial expresso em milímetros de déficit de água para o solo; ETR indica o valor da evapotranspiração real; A coluna DEF representa o déficit de água à planta e a última coluna EXC representa a quantidade de água que ultrapassou a capacidade de retenção máxima do perfil considerado.



**FIGURA 4.5 – BALANÇO HÍDRICO**

## 4.3 – CLASSIFICAÇÃO DO CLIMA

### 4.3.1 – Classificação Segundo Köeppen

Segundo Köeppen existem cinco zonas diferentes de clima na terra, associadas a valores de temperatura e precipitação de acordo com a vegetação.

De acordo com esta classificação, a região do estudo encontra-se classificada como Zona de Climas Secos, tipo B. As chuvas são classificadas como do tipo Bwx', uma vez que a distribuição temporal da precipitação da área abrangem o verão e o outono. O clima, segundo o aspecto térmico, é do tipo muito quente, ou megatérmico.

### 4.3.2 – Classificação Segunda Thornthwaite

Segundo esta classificação, além da característica pluviométrica e térmica, a evapotranspiração potencial é também considerada elemento determinante do clima. Como forma de auxiliar na classificação de tipos e subtipos climáticos, três parâmetros foram introduzidos por Thornthwaite, a saber:

<sup>7</sup>PERH, 1990. PLANO ESTADUAL DE RECURSOS HÍDRICOS DO ESTADO DO CEARÁ.

- Índice de aridez:

O índice de aridez vem a ser a deficiência hídrica expressa em porcentagem da evapotranspiração potencial, este índice apresentou o valor 56,63 (Quadro 4.8).

- Índice de umidade:

O índice de umidade é o excesso de água (EXC) expresso em porcentagem da necessidade que é representado pela evapotranspiração potencial (ETP), este índice apresentou um valor de 7,85 (Quadro 4.8).

- Índice efetivo de umidade:

Este índice reflete o excesso ou déficit de água ao longo do ano, apresentando um valor igual a - 26,13 % (Quadro 4.8).

Com base nestes índices, os dados para a área de estudo, mostram um clima semi-árido; tipo D, com índice efetivo de umidade variando entre -40% e -20%; clima seco, subtipo S2, com índice de aridez superior a 33%; tipo A', megatérmico e subtipo a', baixa variação estacional (DS2A'a').

#### 4.4 – SINOPSE CLIMATOLÓGICA

Pluviometria Média Anual (sobre a bacia)	960,4 mm
Evaporação Média Anual	1914,7 mm
Evapotranspiração Potencial (Hargreaves)	1875,2 mm
Insolação Média Anual	2416,6 h
Umidade Relativa Média Anual	67,9 %
Temperatura Média Anual: Média das Máximas	33,3 °C
Temperatura Média Anual: Média das Médias	26,6 °C
Temperatura Média Anual: Média das Mínimas	22,0 °C
Classificação Climática	DS2A'a'
Classificação climática segundo Köppen	BWx'

## **5 – ESTUDOS PLUVIOMÉTRICOS**

## 5 – ESTUDOS PLUVIOMÉTRICOS

### 5.1 – DADOS UTILIZADOS

O posto que foi utilizado neste estudo é o mais próximo da área de interesse, que possui uma bacia hidrográfica com 137 km<sup>2</sup>, além de estar em uma altitude que representa melhor as características da área de estudo. O Quadro 5.1 mostra o posto pluviométrico utilizado.

QUADRO 5.1 – POSTO UTILIZADO NO PROJETO DA BARRAGEM MELANCIA					
POSTO	CÓDIGO	PERÍODO	LATITUDE	LONGITUDE	ALTITUDE (m)
São Luiz do Curu	135	1974 - 2002	03°40'	39°16'	35

Fonte: PERH-CE (1990)

### 5.2 – CARACTERIZAÇÃO DO REGIME PLUVIOMÉTRICO

#### 5.2.1 – Nível Anual

As isoietas, linhas de mesma precipitação média, e iso-cv's (coeficientes de variação) estão apresentadas nas Figuras 5.1 e 5.2, que mostram a região norte do Estado e onde se encontra a área do estudo. A área de estudo apresenta média pluviométrica em torno de 850 mm com um coeficiente de variação em torno de 0,40.

Uma análise freqüencial foi realizada para o postos de São Luiz do Curu, sendo testadas várias distribuições, e escolhida a Gumbel como a de melhor ajuste, sendo seus parâmetros estimados pelo método dos momentos. O Quadro 5.2 resume esta análise de freqüência.

QUADRO 5.2 – ANÁLISE DE FREQUÊNCIA DOS TOTAIS ANUAIS DISTRIBUIÇÃO GUMBEL							
CÓDIGO	N	PERÍODO DE RETORNO					
		10	50	100	500	1000	10000
135	27	1336,0	1816,1	2019,1	2488,2	2689,9	3359,5



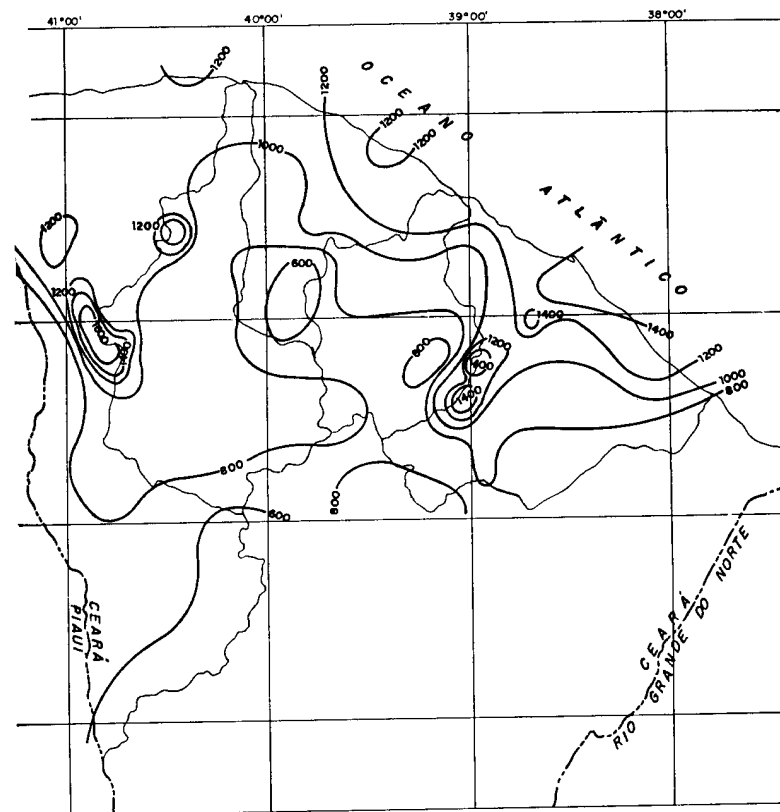


FIGURA 5.1 – ISOIETAS

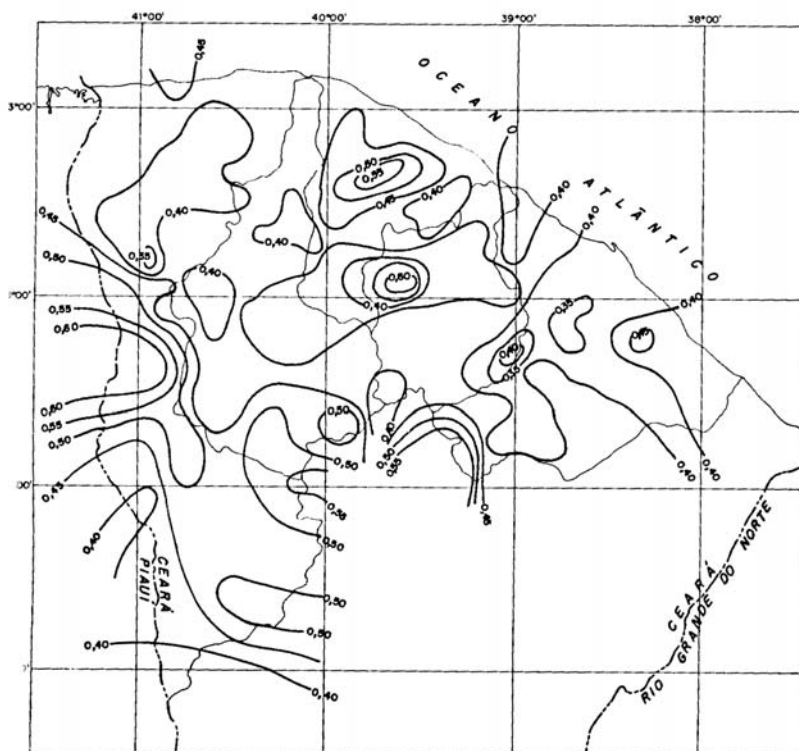


FIGURA 5.2 – ISO-CV'S

## 5.2.2 – Nível Mensal

A análise da distribuição temporal mostra a concentração do total precipitado no primeiro semestre do ano, correspondendo a cerca de 95% do total anual.

A nível trimestral nota-se mais ainda a gravidade da concentração temporal, onde se constata que cerca de 68% do total anual precipita-se em apenas três meses do ano. Neste trimestre o mês de março corresponde ao mais chuvoso, com cerca de 31% do total anual.

No Quadro 5.3 mostra-se um resumo dos índices nos três níveis (mensal, trimestral e semestral), enquanto que no Quadro 5.4 apresenta-se um resumo da análise de frequência utilizando a série de totais mensais para o mês mais chuvoso no posto considerado. Os períodos de retorno utilizados variam de 10 a 10000 anos, com totais pluviométricos obtidos por ajustamento da distribuição Gumbel.

QUADRO 5.3 – ÍNDICES DE CONCENTRAÇÃO PLUVIOMÉTRICA. SÉRIE DE VALORES MÉDIOS MENSAIS									
CÓDIGO	MÊS	VALOR	%TOT	TRIMES	VALOR	%	SEM	VALOR	%
135	MARÇO	263,6	30,7	MAM	581,4	67,6	1	817,1	95,1

QUADRO 5.4 – ANÁLISE DE FREQUÊNCIA-NÍVEL MENSAL-DISTRIBUIÇÃO GUMBEL (MÊS MAIS CHUVOSO = MARÇO).							
CÓDIGO	N	PERÍODO DE RETORNO					
		10	50	100	500	1000	10000
135	28	422,4	579,2	645,5	798,7	864,6	1083,2

## 5.2.3 – Nível Diário

Os principais tipos de precipitações da região são em decorrência da elevação brusca das massas de ar por efeito térmico, ou lenta, quando a massa de ar encontra obstáculos topográficos.

A probabilidade de ocorrência de dias chuvosos no período úmido é considerável. Em regiões de influência orográfica a ocorrência de até vinte dias chuvosos no mês não é incomum.

Na análise hidrológica de prováveis obras hidráulicas, os eventos de alta frequência assumem uma importância maior com relação aos de baixa. Aqui foram utilizadas séries anuais de máximos diários.

Diversas distribuições podem ser utilizadas como teóricas para as frequências observadas. Depois de comparar diversas distribuições, foi escolhida a Gumbel, cujas estimativas para vários períodos de retorno encontram-se no Quadro 5.5.

QUADRO 5.5 – ANÁLISE DE FREQUÊNCIA-NÍVEL DIÁRIO-DISTRIBUIÇÃO GUMBEL.							
CÓDIGO	N	PERÍODO DE RETORNO					
		10	50	100	500	1000	10000
135	28	114,9	157,4	175,4	217,0	234,9	294,3

#### 5.2.4 – Chuvas Intensas

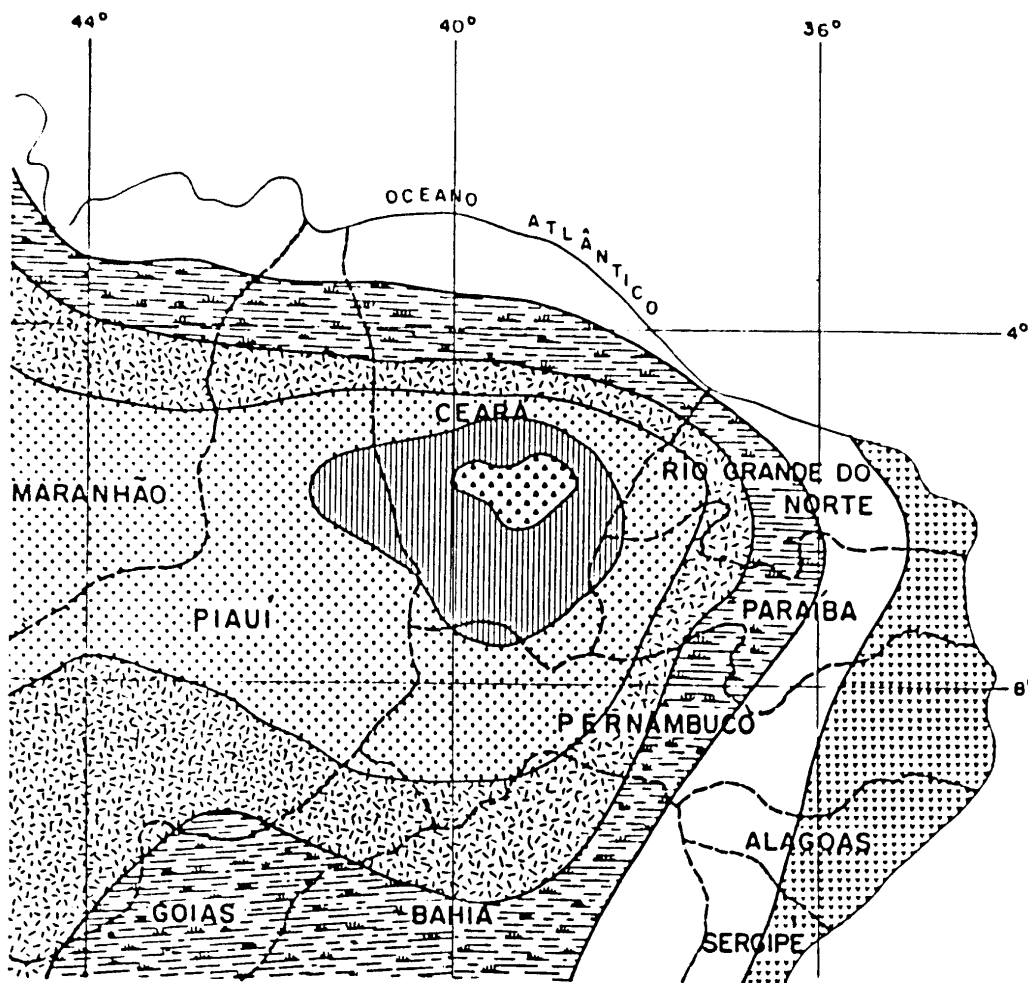
Para projetos de obras hidráulicas em geral é importante a caracterização do regime pluviométrico em intervalos de tempo inferiores a 24 horas. A definição da vazão de projeto, por exemplo de canais integrantes da rede de drenagem, obras d'arte, está vinculada a determinação da relação intensidade-duração-frequência pluviométrica.

Na área em estudo inexitem registros pluviográficos, sendo o aparelho mais comum em estações pluviométricas o pluviômetro, capaz de registrar a “precipitação máxima de 1 dia”. Isto impossibilita o uso da metodologia convencional, na qual, a partir de chuvas intensas de várias durações registradas em pluviogramas, estabeleceu-se uma equação que relaciona intensidade, duração e frequência para a área de representatividade do aparelho.

Como alternativa ao método tradicional, tem-se o Método das Isozonas (TORRICO, 1975), que partindo da transformação da chuva de 1 dia em 24 horas, permite estimar valores para intervalos de menor duração.

A desagregação da chuva de 24 horas em chuvas de menores duração consiste nas seguintes etapas de cálculo descritas a seguir:

1. Multiplicar a chuva de um dia por 1,10 para obter-se a chuva pontual de 24 horas;
2. Determinar a isozona onde está localizado o centro de gravidade da bacia hidrográfica - isozona C para a área em estudo (Figura 5.3);
3. Estimar, para os diversos períodos de retorno, a chuva de 1 hora de duração a partir da chuva de 24 horas, através da multiplicação pelo fator R1h;
4. Plotar os valores P24h e P1h em papel probabilístico para obtenção de chuvas de durações intermediárias.



ISOZONAS DE IGUAL RELAÇÃO

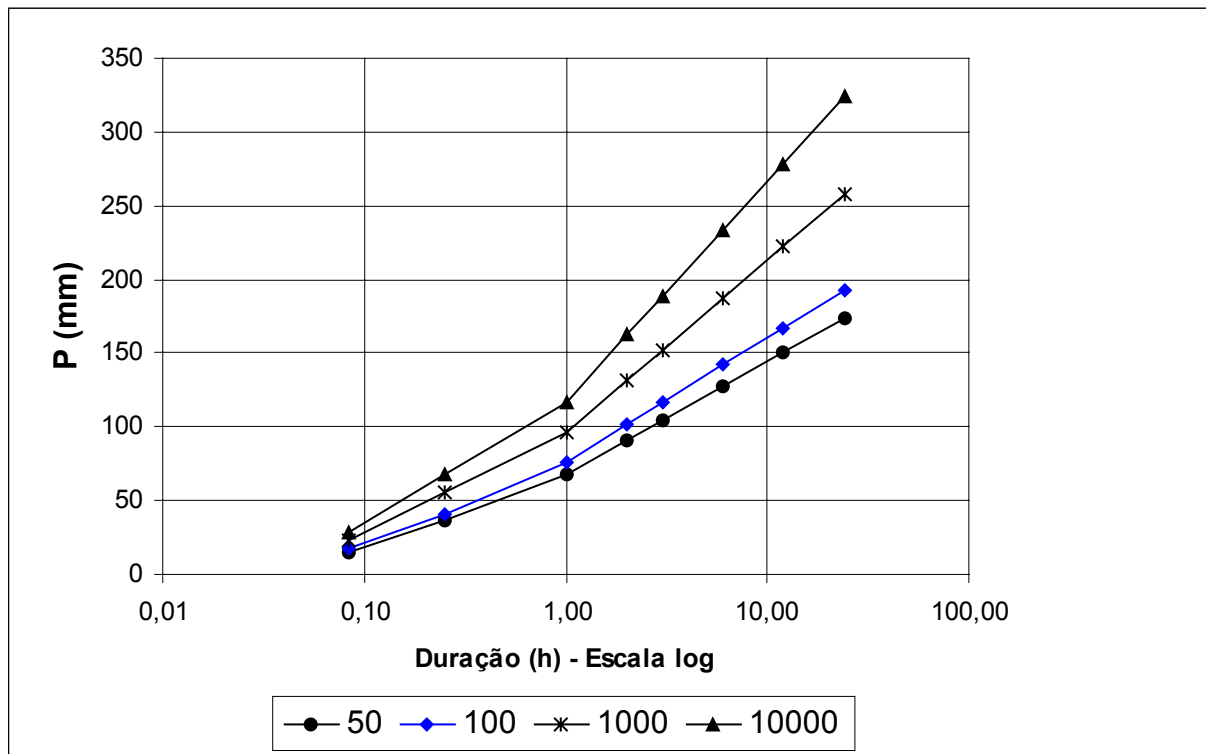
ISOZONA		TEMPO DE RECORRÊNCIA EM ANOS											
		1 HORA / 24 HORAS CHUVA											
		5	10	15	20	25	30	50	100	1000	10.000	5 min 24h CHUVA	
												5-50	100
B		38,1	37,8	37,4	37,4	37,3	37,2	36,9	36,6	35,4	34,3	8,4	7,5
C		40,1	39,7	39,5	39,3	39,2	39,1	38,0	39,4	37,2	36,2	9,6	9,0
D		42,0	41,6	41,4	41,2	41,1	41,0	40,7	40,3	39,0	37,8	11,2	10,0
E		44,0	43,6	43,3	43,2	43,0	42,2	42,6	42,2	40,9	39,6	12,6	11,2
F		46,0	45,5	45,3	45,1	44,9	44,8	44,5	44,1	42,7	41,3	13,8	12,4
G		47,9	47,4	47,2	47,0	46,0	46,7	46,4	45,9	44,5	43,1	15,4	13,7
H		49,9	49,4	49,1	48,9	48,8	48,6	48,3	47,0	46,3	44,8	16,7	14,9

FIGURA 5.3 – MÉTODO DAS ISOZONAS DE TABORGA

O método das isozonas apresenta diferenças bem significativas quando comparado com o método tradicional, conforme mostra Silva, Kern e Henrique (1989), o que sugere que os resultados obtidos pelo método das isozonas sejam observados com certas restrições.

O posto de São Luis do Curu (135) foi escolhido uma vez que tem uma série relativamente extensa e uma boa representatividade do regime de chuvas da região. A

Figura 5.4 mostra as curvas intensidade-duração-freqüência para diferentes tempos de retorno.



**FIGURA 5.4 – CURVAS INTENSIDADE-DURAÇÃO-FREQÜÊNCIA**



## 6 – ESTUDO DE CHEIAS

### 6.1 – INTRODUÇÃO

A determinação da cheia de projeto para dimensionamento do sangradouro pode ser realizada com base em dados históricos de vazão (métodos diretos) e com base na precipitação (métodos indiretos), estando em ambos os casos associados a um risco previamente escolhido. Diante da escassez de registros históricos de vazões, é mais usual a determinação do hidrograma de projeto com base na precipitação.

O estudo da cheia de projeto é de fundamental importância para a segurança e economia da barragem, podendo o hidrograma de projeto estar baseado em:

- PMP (precipitação máxima provável) para projetos de importantes obras hidráulicas;
- Cheia padrão para obras hidráulicas de risco intermediário;
- Precipitações associadas a um risco ou probabilidade de ocorrência.

Em barragens pequenas, onde grandes riscos não estão envolvidos, pode-se utilizar o hidrograma de projeto baseado no último caso. Foram calculadas aqui as cheias de projeto de 1000 e 10000 anos. O intervalo de computação dos hidrogramas de cheia foi de 1 minuto.

### 6.2 – METODOLOGIA

Os métodos estatísticos de obtenção de vazões máximas que se utilizam séries históricas de vazões observadas, procedimento comum para bacias naturais, não podem ser aplicados pela escassez de dados ou, ainda, sua inexistência. Esta falta de dados dos eventos na bacia a ser estudada indicaram a escolha de métodos de transformação chuva-deflúvio como metodologia a ser adotada.

A metodologia procura descrever as diversas hipóteses de cálculo da cheia de projeto: a escolha da chuva de projeto, o hidrograma utilizado, a definição da precipitação efetiva, o hidrograma da cheia na bacia e, por fim, o seu amortecimento no sangradouro. A ferramenta utilizada para a implementação desta metodologia foi o programa HEC-1.

As relações chuva-deflúvio para a bacia da Melancia foram estabelecidas utilizando-se o modelo HEC-1, um modelo projetado para simular o escoamento superficial em uma bacia, sendo esta representada como um sistema de componentes hidrológicos e hidráulicos. Para esta bacia foi estudada a sua resposta aos hidrogramas de projeto correspondentes a 1000 anos ( $T_r$  = tempo de retorno).

O modelo HEC-1 permite o uso de várias metodologias para determinação da chuva efetiva, simulação do escoamento superficial em bacia (overland flow) e propagação do escoamento em canais e reservatórios. No caso da bacia do Melancia foi adotado o seguinte:

1. Método Curva-Número (*Soil Conservation Service*) na determinação da chuva efetiva;
2. Método do Soil Conservation Service na determinação do hidrograma unitário sintético - Escoamento Superficial na bacia (*Overland flow*).

### 6.2.1 – Precipitação

Para cálculo do escoamento superficial para a bacia da barragem Melancia foi assumido uma precipitação uniformemente distribuída sobre a referida bacia. O HEC-1 permite a entrada de tormentas históricas ou sintéticas, sendo as últimas freqüentemente utilizadas para planejamento e estudos de projetos.

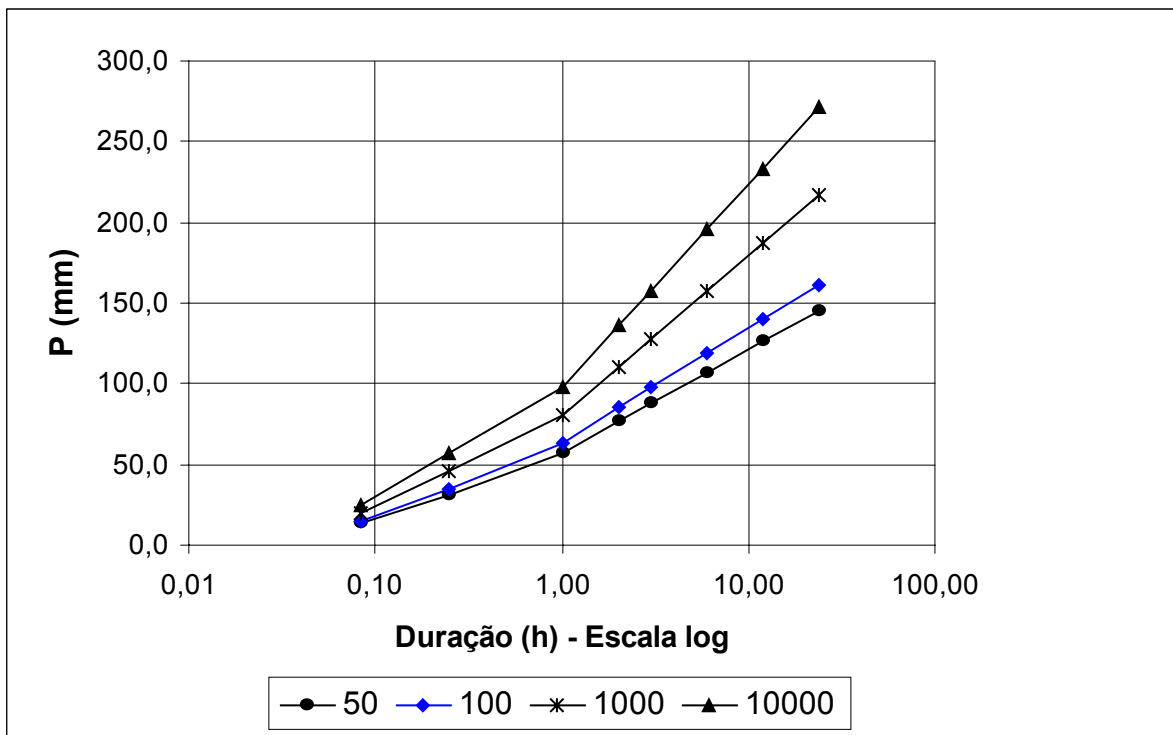
O hidrograma adotado baseia-se nas curvas altura-duração-freqüência obtida nos estudos hidroclimatológicos, sendo ajustado à área da bacia usando a seguinte equação:

$$P_A = P_0 \cdot (1 - W \cdot \log(\frac{A}{A_0}))$$

Onde  $W = 0,15$  (coeficiente regional para zonas áridas e semi-áridas);  $P_A$  = Precipitação sobre toda a área;  $P_0$  = Chuva pontual;  $A = 137,0 \text{ km}^2$  (área da bacia da barragem Melancia);  $A_0 = 25 \text{ km}^2$  (área base para chuva pontual), obtendo-se um fator de redução igual a  $0,87$  ( $1 - W \cdot \log(A/A_0)$ ). O Quadro 6.1 apresenta a chuva pontual e com a aplicação do fator redutor de área correspondente às curvas i-d-f. A partir das curvas de chuva reduzida, foi obtida a precipitação associada aos tempos de retorno de 50, 100, 1000 e 10000 anos para as durações de 5 min, 15 min, 60 min, 2 h, 3 h, 6 h, 12 h e 24 h.

QUADRO 6.1 – CHUVAS REDUZIDA								
DURAÇÃO	5 min	15 min	60 min	2 h	3 h	6 h	12 h	24 h
P(mm) – TR 50	13,1	30,6	57,1	76,3	87,5	106,7	125,9	145,0
P(mm) – TR 100	14,5	34,1	63,7	85,0	97,5	118,9	140,3	161,6
P(mm) – TR 1000	19,5	46,5	80,5	110,1	127,5	157,1	186,8	216,4
P (mm) – TR 10000	24,4	57,0	98,1	135,9	157,9	195,7	233,4	271,1





**FIGURA 6.1 – CURVAS INTENSIDADE-DURAÇÃO-FREQÜÊNCIA - CHUVA REDUZIDA**

O HEC-1 utiliza os dados da curva intensidade-duração-freqüência para construir uma distribuição triangular da precipitação, onde é assumido que cada total precipitado para qualquer duração ocorre durante a parte central da tormenta (tormenta balanceada). Alturas correspondentes a 10 e 30 minutos são interpoladas das alturas precipitadas de 5, 15 e 60 minutos através das equações do HYDRO-35 (National Weather Service, 1977):

$$P_{10min} = 0,41.P_{5min} + 0,59.P_{15min}$$

$$P_{30min} = 0,51.P_{15min} + 0,49.P_{60min}$$

Onde  $P_n$  é a precipitação para a duração de  $n$  minutos. Adotou-se um hietograma de projeto com duração de 24 horas.

### 6.2.2 – Precipitação Efetiva

O modelo HEC-1 refere-se a interceptação superficial, armazenamento em depressões e infiltração como perdas de precipitação, ou seja, a parcela da precipitação que não contribui para gerar escoamento é considerada perda, sendo o restante, considerado precipitação efetiva.

O cálculo das perdas de precipitação pode ser usado nos outros componentes do modelo HEC-1, em especial, hidrograma unitário. No caso do hidrograma unitário,

estas perdas são consideradas uniformemente distribuídas sobre a bacia (ou sub-bacia).

De maneira geral, existem três metodologias utilizadas para determinação da chuva efetiva: equações de infiltração, índices e relações funcionais. Especificamente, o HEC-1 possibilita o uso de 5 métodos: 1) taxa de perda inicial e uniforme; 2) taxa de perda exponencial; 3) Curva-Número; 4) Holtan; 5) Função de Infiltração Green e Ampt. Foi considerado mais adequado, diante dos dados disponíveis, o método curva número do Soil Conservation Service.

O método Curva Número é um procedimento desenvolvido pelo Serviço de Conservação do Solo USDA, no qual a lâmina escoada (isto é, a altura de chuva efetiva) é uma função da altura total de chuva e um parâmetro de abstração denominado Curva-Número, CN. Este coeficiente varia de 1 a 100, sendo uma função das seguintes propriedades geradoras de escoamento na bacia: (1) tipo de solo hidrológico; (2) uso do solo e tratamento; (3) condição da superfície subterrânea, e (4) condição de umidade antecedente. Para a bacia do Melancia foi adotado um CN = 82 com base nos mapas de solo (grupos hidrológicos), uso e ocupação e relevo contidos no PERH (1990).

A equação de escoamento do SCS é dada por:

$$Q = \frac{(P - I_a)^2}{(P - I_a) + S}$$

Onde Q = escoamento; P = precipitação; S = capacidade máxima de armazenamento do solo;  $I_a$  = perdas antes do início do escoamento.

As perdas antes do início do escoamento ( $I_a$ ) incluem água retida em depressões superficiais, água interceptada pela vegetação, evaporação, e infiltração.  $I_a$  é altamente variado, mas a partir de dados de pequenas bacias  $I_a$  é aproximado pela seguinte relação empírica:

$$I_a = 0,20.S$$

Substituindo (2) em (1) elimina-se  $I_a$ , resultando em:

$$Q = \frac{(P - 0,20.S)^2}{P + 0,80.S}$$

Onde S está relacionado às condições de solo e cobertura através do parâmetro CN por

$$S = \frac{25400}{CN} - 254 \text{ (unidades métricas)}$$

Onde CN varia de 0 a 100. CN foi tabelado para diferentes tipos de solos e cobertura, sendo estes valores tabelados apresentados para condições de umidade antecedente normal (AMC II). Para condições secas (AMC I) e úmidas (AMC III), CNs equivalentes podem ser calculados pelas seguintes fórmulas:

CONDIÇÕES SECAS

CONDIÇÕES ÚMIDAS

$$CN (I) = \frac{4,2.CN(II)}{10 - 0,058.CN(II)}$$

$$CN (III) = \frac{2,3.CN(II)}{10 + 0,13.CN(II)}$$

Alternativamente, os CNs para estas condições podem ser obtidos, a partir da condição normal (AMC II), utilizando-se tabelas.

Como já mencionado, o CN foi tabelado para diferentes tipos de solos, os quais foram classificados pelo SCS em quatro grupos de solos hidrológicos (A, B, C e D) de acordo com sua taxa de infiltração. Estes quatro grupos são descritos a seguir:

- A – Solos que produzem baixo escoamento superficial e alta infiltração. solos arenosos profundos com pouco silte e argilla.
- B – Solos menos permeáveis que o anterior, solos arenosos menos profundo que o do tipo a e com permeabilidade superior à média.
- C – Solos que geram escoamento superficial acima da média e com capacidade de infiltração abaixo da média, contendo percentagem considerável de argila e pouco profundo.
- D – Solos contendo argilas expansivas, pouco profundos com muito baixa capacidade de infiltração, gerando a maior proporção de escoamento superficial.

Desde que o método do SCS dá o excesso total para uma tormenta, o excesso incremental de precipitação para um período de tempo é calculado como a diferença entre o excesso acumulado no fim do presente período e o acumulado do período anterior.

### 6.2.3 – Hidrograma Unitário - SCS

A técnica do hidrograma unitário é usada para transformar a precipitação efetiva em escoamento superficial de uma sub-bacia. Este método foi escolhido por ter sido idealizado para bacias de áreas entre 2.5 e 1000 km<sup>2</sup>, e por ser construído exclusivamente a partir de informações hidrológicas. Além disto, este modelo necessita

apenas de um parâmetro: o  $T_{LAG}$ . Este parâmetro,  $T_{LAG}$ , é igual à distância (lag) entre o centro de massa do excesso de chuva e o pico do hidrograma unitário.

O tempo de concentração da bacia foi estimado aqui pela fórmula do Califórnia Highways, também conhecida como fórmula de Kirpich:

$$T_C = 57 \cdot \left( \frac{L^3}{\Delta H} \right)^{0.385}$$

Onde  $T_C$  = tempo de concentração em minutos;  $L$  = comprimento do maior talvegue em km;  $\Delta H$  = diferença de elevação entre o ponto mais remoto da bacia e o exutório. Logo, para a bacia da Melancia tem-se:

$$L = 25.00 \text{ km} \quad \Delta H = 64 \text{ m} \quad S = 2.56 \text{ m/km}$$

O que resulta  $T_C = 7.89 \text{ h}$ ;  $T_{LAG} = 4.73 \text{ h}$  para a Barragem Melancia.

A vazão de pico e o tempo de pico são, assim, calculados por:

$$Q_p = 208 \cdot \frac{A}{t_p} \quad t_p = \frac{\Delta t}{2} + t_{LAG}$$

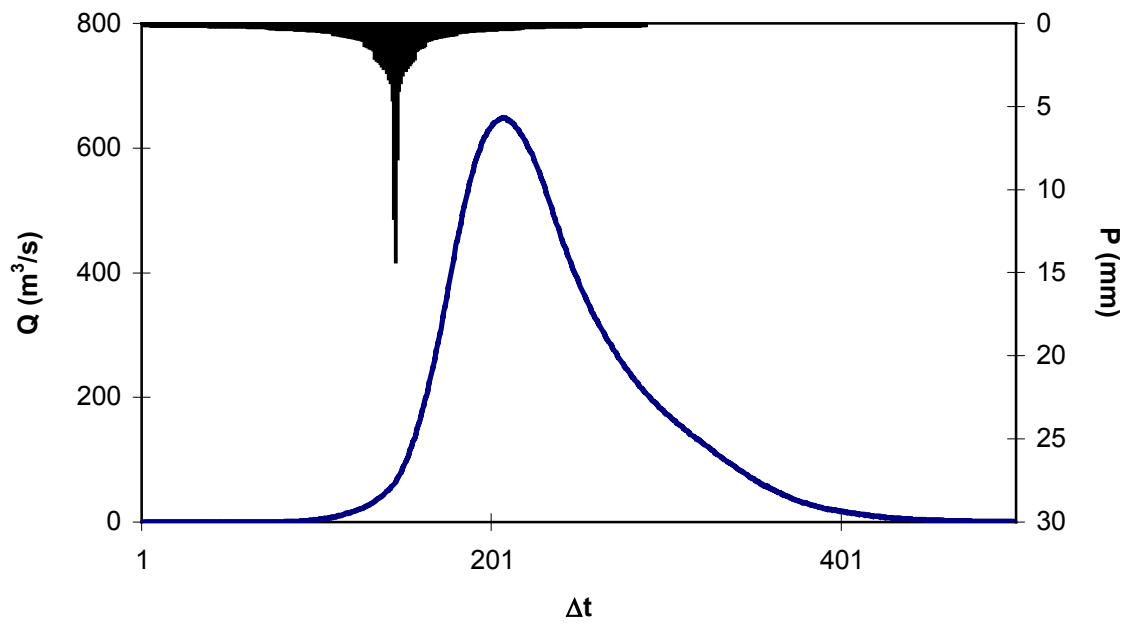
Onde  $Q_p$  = é a vazão de pico ( $\text{m}^3/\text{s}$ ),  $t_p$  = tempo de pico do hidrograma (h),  $A$  = área da bacia em  $\text{km}^2$  e  $\Delta t$  = o intervalo de cálculo (5 minutos).

Uma vez determinados estes parâmetros e o intervalo de cálculo (duração do hidrograma unitário), o HEC-1 utiliza estes para interpolar um hidrograma unitário a partir de um hidrograma unitário adimensional do SCS. A seleção do intervalo de cálculo é baseado na relação  $\Delta t = 0.20 t_p$ , não devendo exceder  $0.25 t_p$ . Estas relações baseiam-se nas seguintes relações empíricas

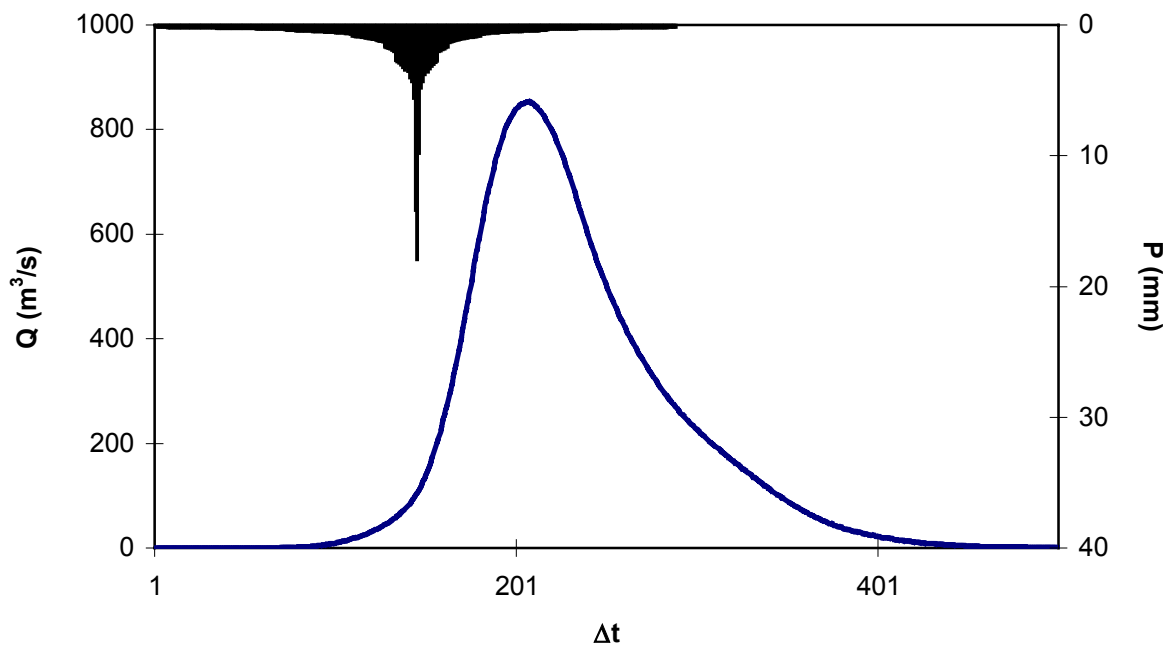
$$t_{lag} = 0.60 T_C \quad \text{e} \quad 1.7 t_p = \Delta t + T_C$$

Onde  $T_C$  = é o tempo de concentração da bacia. O HEC-1 sugere que  $\Delta t \leq 0.29 T_{LAG}$ . Para cálculo do hidrograma de projeto por esta metodologia, é necessária uma estimativa do tempo de concentração da bacia. Este tempo de concentração foi avaliado através da aplicação da fórmula de Kirpich (item 6.2.1).

A Figura 6.2 abaixo apresenta o hidrograma de projeto e o hidrograma afluente a barragem Melancia obtido através do uso do modelo HEC, conforme metodologia acima. A vazão de pico do hidrograma de 1000 anos de tempo de retorno foi  $648 \text{ m}^3/\text{s}$ . Para o tempo de retorno de 10000 anos foi obtida uma vazão de pico de  $853 \text{ m}^3/\text{s}$  (Figura 6.3).



**FIGURA 6.2 – HIDROGRAMA TOTAL AFLUENTE AO MELANCIA (TR = 1000 ANOS)**



**FIGURA 6.3 – HIDROGRAMA TOTAL AFLUENTE AO MELANCIA (TR = 10000 ANOS)**

## **7 – CURVAS DE REGULAÇÃO DO RESERVATÓRIO**

## 7 – CURVAS DE REGULAÇÃO DO RESERVATÓRIO

### 7.1 – INTRODUÇÃO

A importância do estudo da capacidade de regularização de um reservatório está ligada ao conhecimento das mudanças temporais e espaciais dos deflúvios naturais, visando o atendimento das demandas da sociedade. Busca-se aqui avaliar o tamanho que deve ser a obra de maneira que ganhos em regularização de águas justifique os investimentos a serem realizados. Em termos hidrológicos, os objetivos centrais deste capítulo são:

1. Análise incremental do ganho em volume regularizado em relação ao aumento da capacidade para a Barragem Melancia;
2. Estimativa das perdas por evaporação e sangria da Barragem Melancia;

O traçado das curvas de regulação inclui: volumes evaporado (E), liberado (M) e sangrado (S) versus capacidade (K) e  $dM/dK$  versus K.

### 7.2 – METODOLOGIA

Na determinação das curvas de regulação do reservatório foi utilizado dois métodos, a saber:

1. Solução direta da equação de balanço hídrico;
2. Diagrama Triangular de Regularização.

#### 7.2.1 – Solução Direta da Equação do Balanço Hídrico

A equação do balanço hídrico de um reservatório pode ser dada por

$$Z_{t+1} = Z_t + I_t - \frac{A_{t+1} + A_t}{2} E - M - S_t$$

$$S_t = \max(B - K; 0)$$

Com

$$B = Z_t + I_t - \frac{A_{t+1} + A_t}{2} E - M$$

Onde

$Z_t$  = volume armazenado no início do ano t;

$I_t$  = volume afluente ao reservatório durante o ano t;

$A_t$  = área do espelho d'água no início do ano t;

E = lâmina evaporada durante o ano t, suposta constante ao longo dos anos;

K = capacidade do reservatório;

$S_t$  = volume perdido por sangria durante o ano t.

Representando-se a bacia hidráulica por

$$Z(h) = \alpha \cdot h^3 \quad \text{e} \quad A(h) = 3 \cdot \alpha \cdot h^2,$$

h – altura d'água     $\alpha$  - fator de forma (obtido por regressão entre z e  $h^3$ )

Supondo um modelo mutuamente exclusivo com volume contínuo e uma série de vazões afluentes com uma extensão de 2000 anos seguindo uma distribuição Gamma de 2 parâmetros, pode-se resolver a equação de balanço hídrico segundo o processo descrito por CAMPOS (1990) [CAMPOS, J.N.B. 1990, REGULARIZAÇÃO DE VAZÕES EM RIOS INTERMITENTES. TESE PARA CONCURSO DE PROF. TITULAR. UFC.], a saber:

1. Estabelece-se um valor inicial para a retirada M;
2. Considera-se um volume inicial igual  $\text{MIN}(0.5 K; 0.5 \mu)$ ;
3. Calcula-se

$$Z_U = Z_t + I_t \quad \text{p/ } Z_t + I_t \leq K$$

$$Z_U = K \quad \text{caso contrário}$$

$$D_S = \text{MAX}(Z_t + I_t - K; 0)$$

Onde  $Z_U$  é o volume armazenado no final da estação e  $D_S$  o volume sangrado no ano t.

4. Calcula-se o volume no fim da estação seca (início do próximo ano) por:

a) divide-se M e E em L partes (no caso  $L=6$ );

b) retirada da reserva, se disponível, de  $M/L$

ATUALIZAÇÃO DO VOLUME ARMAZENADO

$$Z_2 = Z_1 - M / L \quad \text{se } Z_1 - M / L > Z_{MIN}$$

$$Z_2 = Z_{MIN} \quad \text{caso contrário (ANO FALHO)}$$



$$Z_{MIN} = MAX(0,05.K;0,20.\mu)$$

VOLUME UTILIZADO

$$D_M = Z_1 - Z_2$$

ATUALIZAÇÃO DO NÍVEL DO RESERVATÓRIO

$$h_2 = \left( \frac{Z_2}{\alpha} \right)^{1/3}$$

c) retirada da reserva, se disponível, de E/L

ATUALIZAÇÃO DO NÍVEL DO RESERVATÓRIO

$$h_3 = h_2 - E / L \quad \text{se } h_2 - E / L \geq 0$$

$$h_3 = 0 \quad \text{caso contrário}$$

ATUALIZAÇÃO DO VOLUME ARMAZENADO

$$Z_3 = \alpha . h_3^3$$

VOLUME UTILIZADO

$$D_E = Z_3 - Z_2$$

d) Retorna-se a b) até completar as L fases da integração.

5. Prossegue-se com os passos 3 e 4 até que se complete os 2000 anos da série gerada, totalizando os volumes evaporado, sangrado e liberado;

6. Concluído os 2000 anos, verifica-se se a frequência de falha está entre 9,95 e 10,05%, ou se o erro em retirada é menor do que 0,5 unidade. Caso afirmativo aceita-se o valor de M, caso contrário atribui-se novo valor de M e retorna-se a 1.

### 7.2.2 – O Diagrama Triangular de Regularização

O método do Diagrama Triangular baseia-se no balanço de massas de um reservatório para um período longo:

$$\sum I = \sum M + \sum S + \sum E + Z$$

Onde  $\sum I$ ,  $\sum M$ ,  $\sum S$ ,  $\sum E$  representam as somas dos volumes afluente, retirado, sangrado e evaporado, enquanto Z representa a diferença entre os volumes final e inicial do reservatório. Dividindo-se a equação de balanço de massas acima por N, N suficientemente grande, obtem-se:

$$\mu = E \{M\} + E \{S\} + E \{E\}$$

Onde  $E \{.\}$  representa o operador valor esperado, e  $\mu$  o deflúvio afluente médio. Pela última equação verifica-se que o volume afluente divide-se em três componentes, o que sugere o uso do Diagrama Triangular para estabelecer como esta divisão se processa em função dos parâmetros estatísticos dos deflúvios e das características do reservatório (CAMPOS, 1990).

### 7.3 – RESULTADOS

As características do escoamento estabelecidas no PERH (1990) foram utilizadas aqui para a geração de séries sintéticas de vazão, a saber:

- Lâmina média escoada: 73,7 mm
- Volume afluente médio escoado ( $\mu$ ): 10,09 hm<sup>3</sup>/ano

O coeficiente de variação de CV = 1,20 foi adotado com base no valor indicado por CAMPOS et al. (1995).

Para aplicação dos dois métodos faz-se necessário a determinação do fator de forma  $\alpha$ , lâmina evaporada e fator adimensional de evaporação e capacidade. No caso do fator adimensional de capacidade, este é variável uma vez que pretende-se analisar o ganho na regularização em função do aumento da capacidade. Assim,

$$E_L = 0.80 \cdot (142,8+178,2+234,7+256,0+271,0+252,4+239,6)$$

$$= 1259,76 \text{ mm (Evaporação na estação seca)}$$

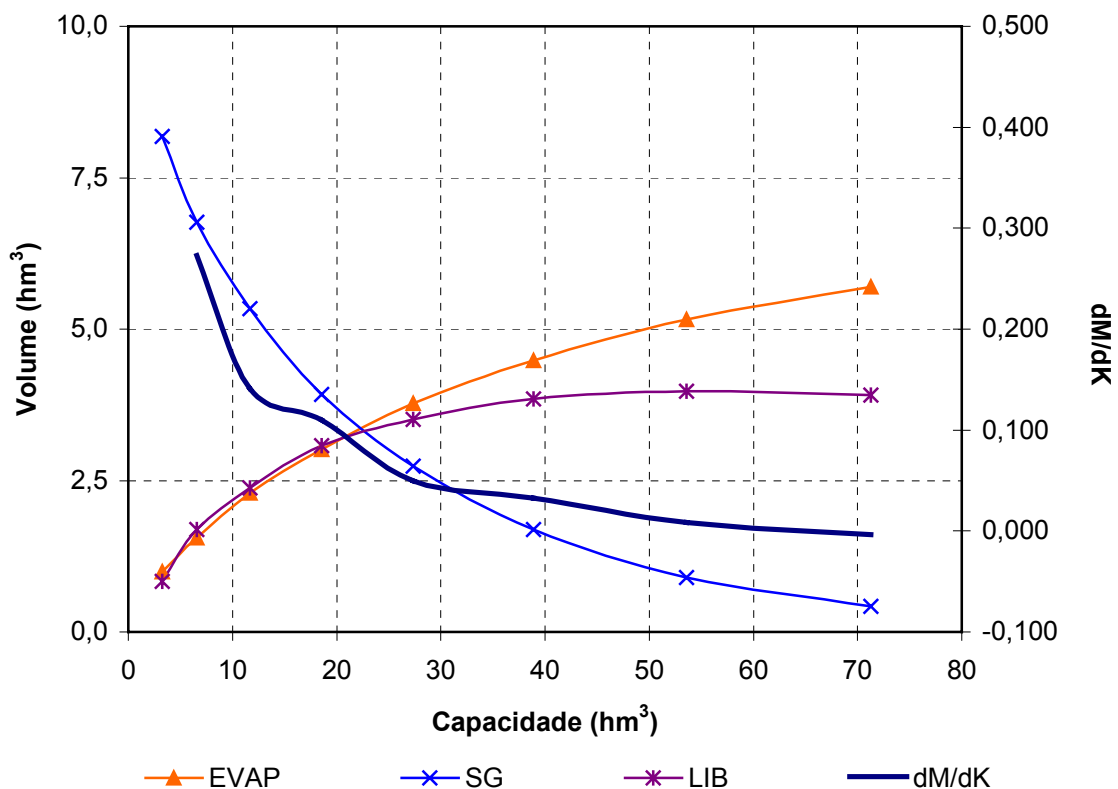
$$\alpha = 5915,8$$

$$f_E = 3\alpha^{1/3} E_L/\mu^{1/3} = 0.32$$

No Quadro 7.1 apresenta-se o percentual e seu valor correspondente dos volumes regularizados, evaporados e sangrados em função de  $f_K$  (fator de capacidade =  $K/\mu$ ). A Figura 7.1 apresenta as curvas de regulação para o reservatório Melancia, que nada mais é que o gráfico dos valores apresentados no Quadro 7.1.

QUADRO 7.1 – ESTUDO INCREMENTAL DE CAPACIDADES DO RESERVATÓRIO MELANCIA											
COTA (m)	K (hm <sup>3</sup> )	fk=K/ m	%LIB	LIB (hm <sup>3</sup> /ano)	%EV	EV (hm <sup>3</sup> /ano)	%SG	SG (hm <sup>3</sup> /ano)	dM/dK	Q90 (m <sup>3</sup> /s)	M90 (hm <sup>3</sup> /ano)
40	3,2	0,32	8,3	0,833	10,0	0,997	81,7	8,178		0,027	0,859

42	6,6	0,65	16,9	1,691	15,6	1,557	67,6	6,764	0,27	0,056	1,773
44	11,7	1,16	23,8	2,379	22,9	2,294	53,3	5,341	0,14	0,079	2,492
46	18,6	1,84	30,8	3,081	30,0	3,009	39,2	3,926	0,11	0,103	3,250
<b>48</b>	<b>27,4</b>	<b>2,71</b>	<b>35,0</b>	<b>3,505</b>	<b>37,7</b>	<b>3,774</b>	<b>27,3</b>	<b>2,739</b>	<b>0,05</b>	<b>0,117</b>	<b>3,688</b>
50	38,9	3,85	38,4	3,851	44,7	4,485	16,9	1,689	0,03	0,129	4,063
52	53,6	5,31	39,6	3,972	51,4	5,159	9,0	0,901	0,01	0,133	4,188
54	71,3	7,06	39,0	3,913	56,8	5,701	4,3	0,427	0,00	0,131	4,125



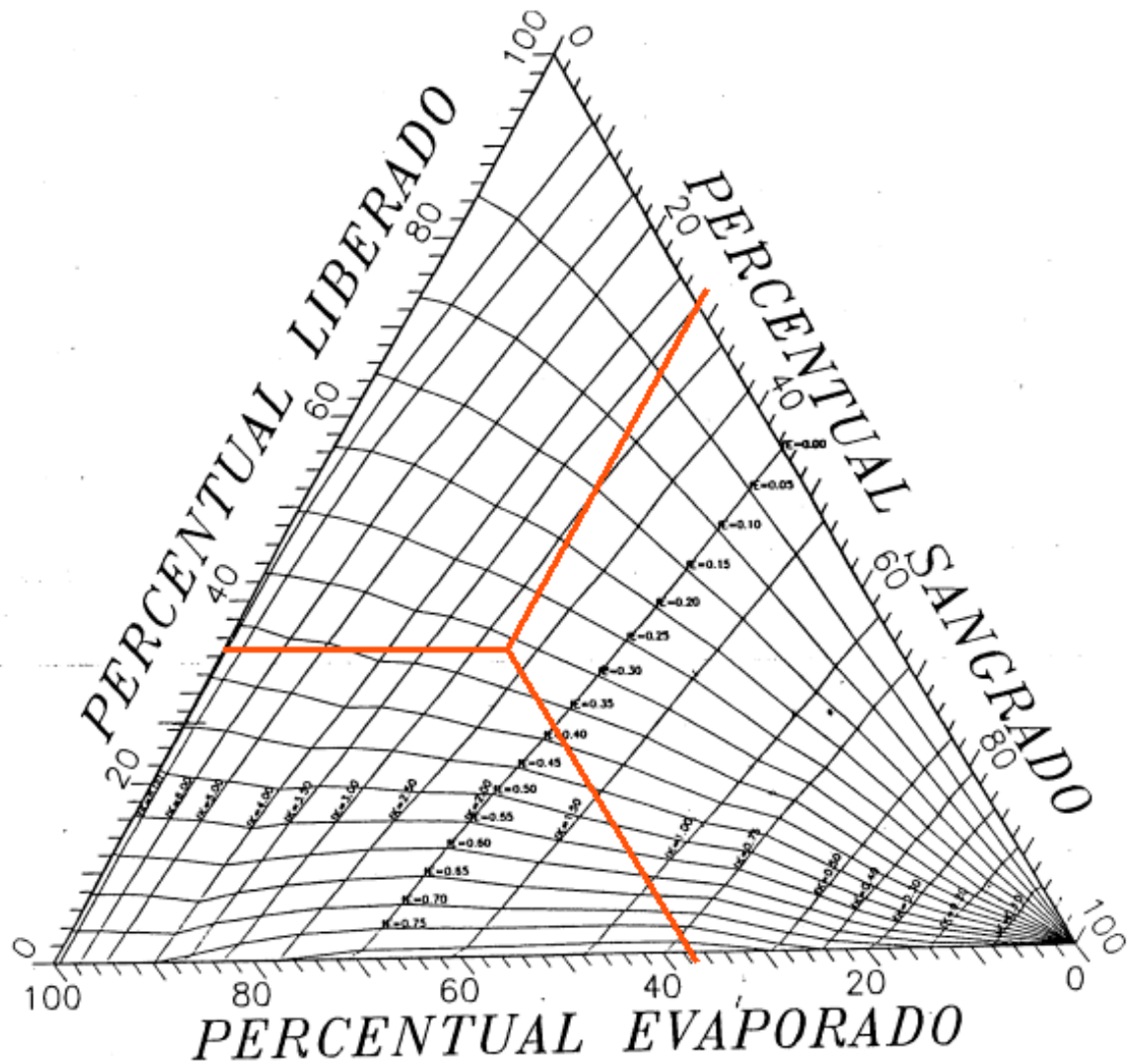
**FIGURA 7.1 – CURVAS DE REGULAÇÃO DO RESERVATÓRIO MELANCIA**

A Figura 7.1 e os dados apresentados no Quadro 7.1 sugerem que a partir da cota 48 m (volume em torno de 27 hm<sup>3</sup>) os ganhos incrementais na capacidade de regularização da barragem com o aumento do barramento não são significativos. Para esta capacidade o reservatório regulariza 35% do volume afluente médio anual, ou em termos de volume, 3,505 hm<sup>3</sup>/ano, conforme a resolução direta da equação do balanço hídrico. Este volume regularizado anualmente corresponde a uma vazão regularizada com 90% de garantia de 0.117 m<sup>3</sup>/s. O Quadro 7.2 mostra como o volume afluente ao reservatório distribui-se em volume regularizado (RG), volume evaporado (EV) e volume sangrado (SG). Os resultados obtidos com o método do Diagrama Triangular de Regularização (Figura 7.2) confirmam os valores obtidos pela solução direta do balanço hídrico.

QUADRO 7.2 – DISTRIBUIÇÃO DO VOLUME AFLUENTE E QR (90%) PARA O RES. MELANCIA			
EQUAÇÃO DO BALANÇO HÍDRICO			
RG - %	SG - %	EV - %	QR 90% (m3/s)
3,505 – 35,0%	2,739 – 27,3%	3,774 – 37,7%	0,117

EV - Volume Evaporado (hm3/ano)    SG - Volume Sangrado (hm3/ano)

RG- Volume Regularizado (hm3/ano)    Qr 90% - Vazão regularizada com 90% de garantia (m3/s)



**FIGURA 7.2 – DIAGRAMA TRIANGULAR DE REGULARIZAÇÃO APLICADO A BARRAGEM MELANCIA**

## **8 – DIMENSIONAMENTO DO SANGRADOURO**

## 8 – DIMENSIONAMENTO DO SANGRADOURO

Uma vez realizado o dimensionamento do reservatório com base nos estudos hidrológicos do capítulo anterior, faz-se necessário agora o dimensionamento do sangradouro visando definição de sua largura, seu tipo e a cota de coroamento da barragem associada à alternativa adotada.

No dimensionamento do sangradouro foi adotada a cheia associada ao tempo de retorno de 1.000 anos, realizando-se para esta os estudos de laminação, e será determinada a cota de coroamento da barragem com base na cheia associada a 10.000 anos, para garantir o não galgamento nesta cheia.

Dentre destes princípios, apresenta-se neste capítulo o dimensionamento do sangradouro.

### 8.1 – PROPAGAÇÃO DA CHEIA NO RESERVATÓRIO

Técnicas de propagação em reservatórios são baseadas no conceito de armazenamento, sendo o método de Puls um dos mais conhecidos para propagação em reservatórios. Este método consiste em uma expressão discretizada da equação de continuidade concentrada e na relação entre vazão e armazenamento.

A equação discretizada da continuidade é dada por

$$\frac{S_{t+1} - S_t}{\Delta t} = \frac{I_t + I_{t+1}}{2} - \frac{Q_t + Q_{t+1}}{2} \quad (1)$$

Onde  $I_t$  e  $I_{t+1}$  = vazões afluentes ao reservatório em  $t$  e  $t+1$ ;  $Q_t$  e  $Q_{t+1}$  = vazões de saída ao reservatório em  $t$  e  $t+1$ ;  $S_t$  e  $S_{t+1}$  = armazenamento em  $t$  e  $t+1$ ;  $\Delta t$  = intervalo de tempo. As incógnitas  $Q_{t+1}$  e  $S_{t+1}$  podem ser colocadas em um mesmo lado, resultando em

$$Q_{t+1} + 2 \cdot \frac{S_{t+1}}{\Delta t} = I_t + I_{t+1} - Q_t + 2 \cdot \frac{S_t}{\Delta t} \quad (2)$$

Conhecendo-se a função  $Q=f(S)$ , constroi-se uma função  $Q=h(Q+2S/\Delta t)$ , resultando no seguinte processo de cálculo:

1. Determinação do volume inicial  $S_0$  (conforme objetivo do estudo), e a partir deste, determina-se  $Q_0$ ;
2. Calcular o termo direito da equação 2, uma vez que o hidrograma de entrada foi determinado pelo método do hidrograma unitário do SCS;

3. Com este valor  $(Q_{t+1} + 2.S_{t+1}/\Delta t)$  é possível obter  $Q_{t+1}$  através de  $Q=h(Q+2S/\Delta t)$  e  $S_{t+1}$  através de  $S_{t+1} = f-1(Q_{t+1})$ ;
4. Repete-se 2 e 3 para todos intervalos de cálculo.

Foi analisado um vertedouro com perfil Creager e coeficiente de descarga 2.1, ficando sua equação característica:

$$Q = 2.1 L (Z - Z_w)^{1.5}.$$

## 8.2 – RESULTADOS

Uma vez escolhida a dimensão do açude (cota=48 m), elaborou-se o estudo de laminação para a cheia de 1.000 anos, para dimensionamento do sangradouro, e para a cheia de 10.000 anos, visando garantir que a barragem não seja galgada nesta cheia, servindo assim para a definição da cota de coroamento da barragem.

Foi feito um estudo para determinação do hidrograma da chuva de 48 horas de duração. Verificou-se que a partir das séries de precipitação disponível não houve alteração nos valores de vazão de pico entre as chuvas de 24 horas de duração e 48 horas de duração, sendo mantida as vazões com tempo de retorno de 1.000 anos e 10.000 anos da chuva de 24 horas.

Os picos dos hidrogramas de entrada e saída, a cota e altura da lâmina vertida encontram-se no Quadro 8.1, usando-se como hidrograma de projeto aquele associado ao tempo de retorno de 1.000 e 10.000 anos. A Figura 8.1 abaixo mostra o hietograma de projeto, o hidrograma de entrada e o de saída ao reservatório Melancia correspondente ao tempo de retorno  $Tr=1000$  anos para vertedouro em perfil Creager. Os resultados correspondentes para o tempo de retorno de 10.000 anos podem ser visualizados na Figura 8.2.

<b>QUADRO 8.1 – RESULTADO DA SIMULAÇÃO ACIMA DESCRITA</b>			
<b>COTA (m)</b>	<b>COTA DE PICO (m)</b>	<b>LÂMINA (m)</b>	<b><math>Q_{out}</math> (m<sup>3</sup>/s)</b>
<b>Tr = 1.000 anos - <math>Q_{in} = 648</math> m<sup>3</sup>/s</b>			
<b>Perfil Creager L = 55 m</b>			
48	49,90	1,90	294,0
<b>Perfil Creager: L = 70 m</b>			
48	49,70	1,70	331,0
<b>Perfil Creager: L = 100 m</b>			
48	49,50	1,50	390,0
<b>Tr = 10.000 anos - <math>Q_{in} = 853,0</math> m<sup>3</sup>/s</b>			
<b>Perfil Creager: L = 55 m</b>			

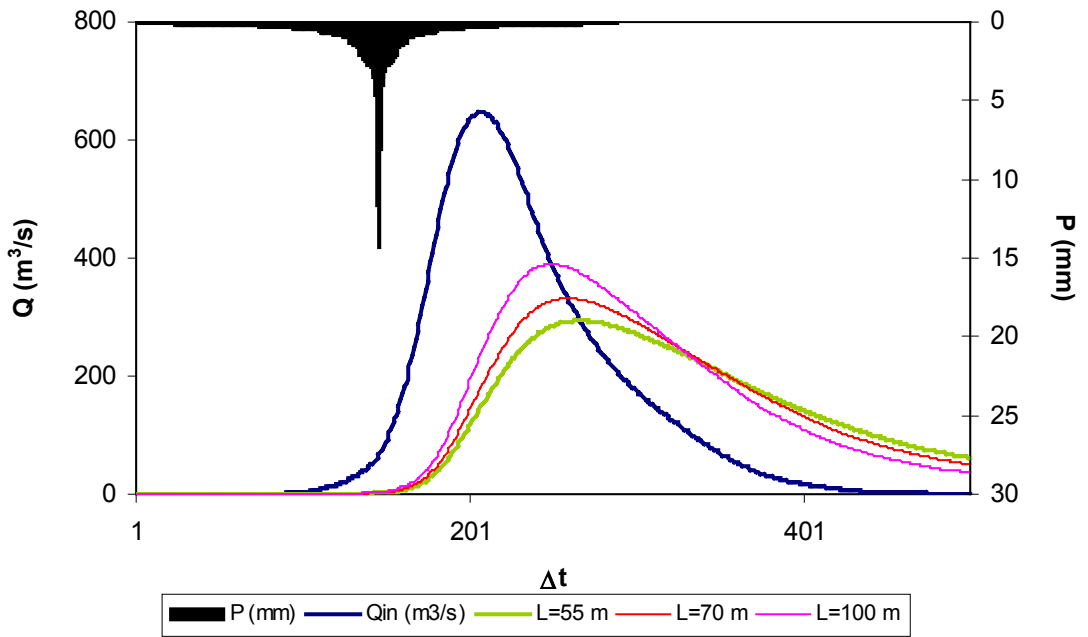
<b>QUADRO 8.1 – RESULTADO DA SIMULAÇÃO ACIMA DESCRITA</b>			
<b>COTA (m)</b>	<b>COTA DE PICO (m)</b>	<b>LÂMINA (m)</b>	<b>Q<sub>out</sub> (m<sup>3</sup>/s)</b>
48	50,30	2,30	407,0
<b>Perfil Creager: L = 70 m</b>			
48	50,10	2,10	459,0
<b>Perfil Creager: L = 100 m</b>			
48	49,90	1,90	539,0

L = Largura do sangradouro

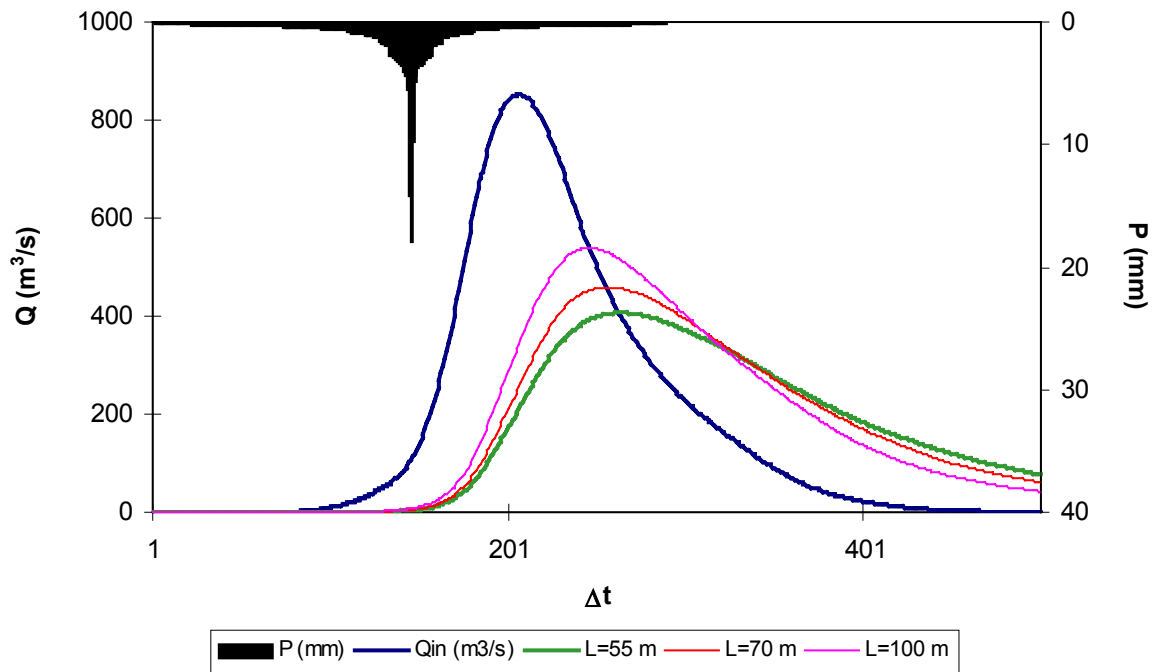
Z<sub>w</sub> = cota da soleira do sangradouro

Q<sub>in</sub> = Vazão afluente ao reservatório    Q<sub>out</sub> = Vazão de saída (sangradouro)





**FIGURA 8.1 – HIDROGRAMAS DE ENTRADA E DE SAIDA DO RESERVATÓRIO MELANCIA (TR=1.000 ANOS, PERFIL CREAGER).**



**FIGURA 8.2 – HIDROGRAMAS DE ENTRADA E DE SAIDA DO MELANCIA (TR=10.000 ANOS, PERFIL CREAGER)**

## **9 – DETERMINAÇÃO DA CAPACIDADE DO RESERVATÓRIO**

## **9 - DETERMINAÇÃO DA CAPACIDADE DO RESERVATÓRIO**

A determinação da capacidade da Barragem do Açude Melancia foi realizada com base no potencial hidrológico e estudos de cheia da Bacia, assim como nas condicionantes topográficas e geotécnicas. Além disso, levou-se em consideração o objetivo principal da obra, ou seja, o abastecimento de água de pequenas comunidades.

A condicionante para a determinação da capacidade da barragem Melância foi uma ponte da ferrovia que limitava o aumento da capacidade, expresso pelo estudo de potencial hidrológico apresentado no capítulo 7. Assim, chegou-se a seguinte dimensão do reservatório:

Capacidade máxima = 27,36 hm<sup>3</sup>.

Cota correspondente à capacidade máxima = 48 m.



## 10 – ESTUDOS ADICIONAIS

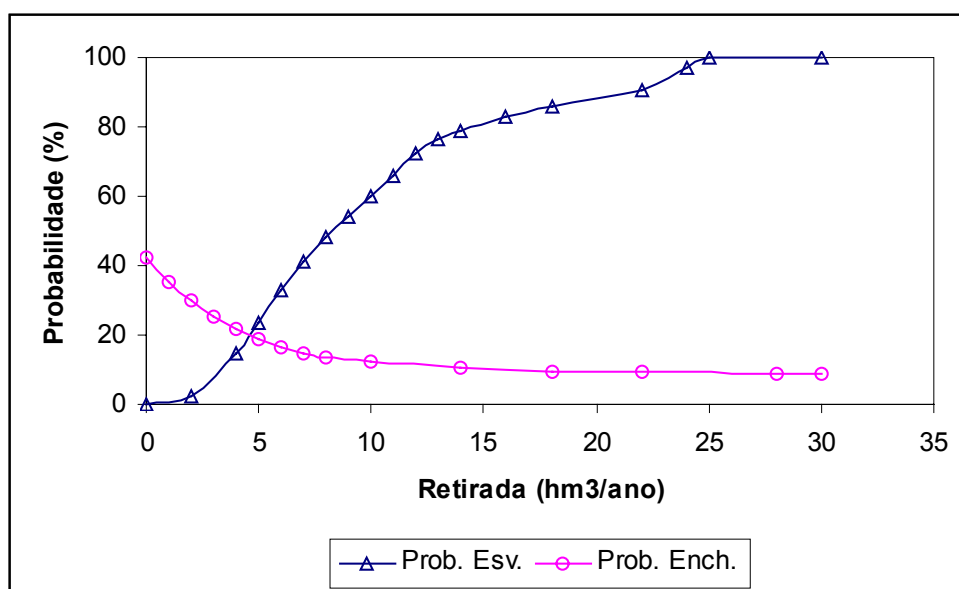
### 10.1 – INTRODUÇÃO

O presente capítulo apresenta alguns estudos adicionais visando identificar as características do açude Melancia quanto a: probabilidade de enchimento, probabilidade de esvaziamento e assoreamento.

### 10.2 – PROBABILIDADES DE ENCHIMENTO E ESVAZIAMENTO - EQUILÍBRIO

Neste tópico foi utilizada a teoria de Matriz de Transição para cálculo da probabilidade de esvaziamento e enchimento em equilíbrio. Para tanto, foi utilizada a formulação proposta pelo Prof. Nilson Campos (Campos, J.N.B., *A procedure for reservoir sizing on intermittent rivers under high evaporation rates*, PhD Thesis, Colorado State University, Fort Collins, 1987, pp. 133.)

Também foi realizada a análise probabilística de esvaziamento e de enchimento na fase de equilíbrio. A última análise mostra que, no equilíbrio, em cerca de 21% dos anos ocorre sangria para uma retirada anual de 3,5 hm<sup>3</sup>. A Figura 10.1 apresenta as duas curvas probabilísticas de esvaziamento e enchimento. Nesta Figura pode-se observar que para uma retirada igual a 3,5 hm<sup>3</sup>/ano tem-se uma probabilidade de esvaziamento na fase de equilíbrio próximo de 10%, o que implica em uma garantia de 90%.



**FIGURA 10.1 – PROBABILIDADES DE ESVAZIAMENTO E ENCHIMENTO DO AÇUDE MELANCIA.**

### 10.3 – ASSOREAMENTO DO AÇUDE MELANCIA

O assoreamento de um reservatório ao longo da sua vida útil é inevitável porquanto a erosão e o transporte de sedimentos na bacia hidrográfica são processos naturais que, com a formação do lago, sofrem interferência no seu equilíbrio. O menor ou maior grau de assoreamento a que estará sujeito o reservatório depende de vários fatores, onde pode-se destacar aqueles inerentes à hidrologia da bacia hidrográfica, capacidade de armazenamento do açude frente ao volume afluente, conformação geométrica da bacia hidráulica e a composição dos sedimentos.

A composição média dos sedimentos adotada, baseada nos tipos predominantes de solos, foi 5% de Argila, 8% de Silte e 87% de Areia. A partir destas características e outros dados da bacia (área da bacia, volume afluente médio anual, precipitação média anual da bacia e precipitação do mês mais chuvoso) foram utilizados formulas empíricas para cálculo dos seguintes parâmetros para utilização da metodologia de Veiga (1993) para previsão do assoreamento do reservatório.

Deflúvio anual médio (hm <sup>3</sup> ) :	10,09	Area=	136,97 km <sup>2</sup>
Composição média dos sedimentos:	Argila	Silte	Areia
	5	8	87
Peso específico aparente inicial - gamai (t/m <sup>3</sup> ):	1,47099		
Coeficiente de consolidação médio - K :	0,009034		
Descarga sólida média (t/ano):	72312,04		
Descarga sólida média específica (t/km <sup>2</sup> /ano):	527,9407		
Razão de transporte ("delivery ratio") - T	0,139752		
Precipitação do mês mais chuvoso (mm):	263,6		
Precipitação média anual (mm):	850		

A estimativa do volume assoreado e, conseqüentemente, do volume efetivo ou útil do reservatório ao longo do tempo é feita através da simulação simplificada da operação do reservatório em intervalos  $\Delta t$  igualmente espaçados durante um tempo suficientemente longo. O açude Melancia foi simulado durante 100 anos com  $\Delta t$  igual a 10 anos. O Quadro 10.1 apresenta os valores obtidos de acordo com a metodologia de Veiga (1993). A tabela mostra o acompanhamento, a cada intervalo de simulação, das variáveis utilizadas bem como sedimento acumulado e do volume efetivo. Foi assim obtido um volume final ao período de 100 anos de 22,60 hm<sup>3</sup>, havendo uma redução de 17,4% no volume útil do açude Melancia, o qual era inicialmente de 27,36 hm<sup>3</sup>. Deve-

se ressaltar, entretanto, que a aplicabilidade desta metodologia ao semi-árido não foi verificada face à inexistência de registros de dados sedimentológicos.

QUADRO 10.1 – SIMULAÇÃO DO ASSOAREAMENTO DO RESERVATÓRIO AO LONGO DO TEMPO								
PERÍODO PARCIAL (ANOS)		VOLUME INICIAL (hm <sup>3</sup> )	VOLUME/ $\mu$	Er	$\gamma_r$ (t/m <sup>3</sup> )	SEDIMENTO PERÍODO (10 <sup>3</sup> t)	SEDIMENTO ACUMULADO (hm <sup>3</sup> )	VOLUME EFETIVO OU ÚTIL (hm <sup>3</sup> )
0	10	27,36	2,71	0,98	1,48	705,88	0,48	26,88
10	20	26,88	2,66	0,98	1,48	705,82	0,95	26,41
20	30	26,41	2,62	0,98	1,48	705,77	1,43	25,93
30	40	25,93	2,57	0,98	1,48	705,71	1,91	25,45
40	50	25,45	2,52	0,98	1,48	705,65	2,38	24,98
50	60	24,98	2,48	0,98	1,48	705,59	2,86	24,50
60	70	24,50	2,43	0,98	1,48	705,52	3,33	24,03
70	80	24,03	2,38	0,98	1,48	705,46	3,81	23,55
80	90	23,55	2,33	0,98	1,48	705,39	4,29	23,07
90	100	23,07	2,29	0,98	1,49	705,31	4,76	22,60

Veiga Lopes, Ayde, Aplicação de Métodos de Previsão de Assoreamento de Reservatórios. Dissertação de Mestrado, Campinas, SP (1993).

## **ANEXO 1 – BACIA HIDRÁULICA**



Entra 01 sacco