



REGIONALIZAÇÃO DE VAZÕES BACIAS HIDROGRÁFICAS BRASILEIRAS

**ANÁLISE DE FREQUÊNCIA DE VAZÕES MÁXIMAS E A
DEFINIÇÃO DAS COTAS PARA INSTALAÇÃO DE
EQUIPAMENTOS AUTOMÁTICOS NA
REDE HIDROMETEOROLÓGICA NACIONAL DE REFERÊNCIA (RHNR)**

**Rio: Piranhas-Açu
Estação Fluviométrica: Sítio Curralinho
Código: 37412000
Município: Paulista-PB**

**Recife
2025**

MINISTÉRIO DE MINAS E ENERGIA
SECRETARIA DE GEOLOGIA, MINERAÇÃO E TRANSFORMAÇÃO MINERAL
SERVIÇO GEOLÓGICO DO BRASIL

DIRETORIA DE HIDROLOGIA E GESTÃO TERRITORIAL

PROGRAMA GESTÃO DE RISCOS E DE DESASTRES
Ação Levantamentos, Estudos, Previsão e
Alerta de Eventos Hidrológicos Críticos

**PROJETO DE REGIONALIZAÇÃO DE
VAZÕES NAS BACIAS
HIDROGRÁFICAS BRASILEIRAS**

ANÁLISE DE FREQUÊNCIA DE VAZÕES MÁXIMAS E A DEFINIÇÃO
DAS COTAS PARA INSTALAÇÃO DE EQUIPAMENTOS
AUTOMÁTICOS NA REDE HIDROMETEOROLÓGICA NACIONAL DE
REFERÊNCIA (RHNR)

Rio: Piranhas-Açu
Estação Fluviométrica: Sítio Curralinho
Código: 37412000
Município: Paulista-PB

Múcio Valença Virães
Eber José de Andrade Pinto



Recife
2025

MINISTÉRIO DE MINAS E ENERGIA

MINISTRO DE ESTADO

Alexandre Silveira de Oliveira

SECRETARIA NACIONAL DE GEOLOGIA, MINERAÇÃO E TRANSFORMAÇÃO MINERAL

Ana Paula Bitencourt

SERVIÇO GEOLÓGICO DO BRASIL – SGB

DIRETORIA EXECUTIVA

Diretor Presidente

Francisco Valdir Silveira (interino)

Diretor de Hidrologia e Gestão Territorial

Alice Silva de Castilho

Diretor de Geologia e Recursos Minerais

Francisco Valdir Silveira

Diretor de Infraestrutura Geocientífica

Alice Silva de Castilho (interina)

Diretor de Administração e Finanças

Alice Silva de Castilho (interina)

COORDENAÇÃO TÉCNICA

Chefe do Departamento de Hidrologia

Andrea de Oliveira Germano

Chefe da Divisão de Hidrologia Aplicada

Emanuel Duarte Silva

Achiles Monteiro (*in memoriam*)

Chefe do Departamento de Gestão Territorial

Diogo Rodrigues Andrade da Silva

Chefe da Divisão de Geologia Aplicada

Tiago Antonelli

Coordenação Executiva do DEHID - Projeto Regionalização de Vazões

Eber José de Andrade Pinto

SUPERINTENDÊNCIA REGIONAL DE RECIFE

Superintendente

Hortêncio Maria Barboza de Assis

Gerente de Hidrologia e Gestão Territorial

Robson de Carlo da Silva

Gerente de Geologia e Recursos Minerais

Felipe José da Cruz Lima

Gerente de Infraestrutura Geocientífica

Douglas Silva Luna

Gerente de Administração e Finanças

Omar Jose Evangelista de Barros

REALIZAÇÃO

Superintendência de Recife

AUTORES

Múcio Valença Virães

Eber José de Andrade Pinto

EQUIPE EXECUTORA

Denise Christina de Rezende Melo – SUREG/GO

Francisco Fernando Noronha Marcuzzo – SUREG/PA

Múcio Valença Virães – SUREG/RE

Paula Kristhina Cordeiro Freire – REFO

SISTEMA DE INFORMAÇÕES GEOGRÁFICAS E MAPA

Janaína Marise França de Araújo –SUREG/RE

NORMALIZAÇÃO BIBLIOGRÁFICA

Nelma Fabrícia da P. Ribeiro Botelho – SUREG/RE

Ficha Catalográfica**Dados Internacionais de Catalogação-na-Publicação (CIP)**

V813p Virães, Múcio Valença.

Projeto de regionalização de vazões nas bacias hidrográficas brasileiras: análise de frequência de vazões máximas e a definição das cotas para instalação de equipamentos automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência (RHNR): rio: Piranhas-Açu, estação fluviométrica: Sítio Curralinho, código: 37412000, município: Paulista-PB / Múcio Valença Virães, Eber José de Andrade Pinto. – Recife: Serviço Geológico do Brasil, 2024.

1 recurso eletrônico : PDF; il. color; 3.108 kbytes.

Programa Gestão de Riscos e de Desastres.

Ação levantamentos, estudos, previsão e alerta de eventos hidrológicos críticos.

ISBN 978-65-5664-671-8

1. Hidrologia. 2. Vazões naturais. 3. Bacias hidrográficas. I. Pinto, Eber José de Andrade Pinto. II. Título.

CDD 551.48

Ficha catalográfica elaborada pela bibliotecária Nelma Botelho CRB-4 2341

Direitos desta edição: Serviço Geológico do Brasil – SGB

Permitida a reprodução desta publicação desde que mencionada a fonte

Serviço Geológico do Brasil - SGB

www.sgb.gov.br

<https://rigeo.sgb.gov.br>

seus@sgb.gov.br

APRESENTAÇÃO

O projeto Regionalização de Vazões nas Bacias Hidrográficas Brasileiras é uma iniciativa dentro do programa de Gestão de Riscos e Resposta a Desastres que tem por objetivo ampliar o conhecimento sobre a disponibilidade hídrica no território nacional, bem como, sobre a frequência de ocorrência das vazões e/ou das cotas.

O conhecimento da disponibilidade de água doce de uma bacia hidrográfica é o principal instrumento de gestão de recursos hídricos, com base no qual pode ser concedido de forma adequada e sustentável o direito de uso deste bem, seja para fins energéticos, de irrigação, de abastecimento e outros. Além disto, o conhecimento da frequência é uma informação útil para o planejamento nos setores elétrico, agrícola, abastecimento público e na adoção de políticas públicas.

Dentre os objetivos da ação dos Levantamentos, Estudos, Previsão e Alerta de Eventos Hidrológicos Críticos, destaca-se a realização de estudos de análise de frequência local das séries históricas de vazões máximas ou cotas máximas das estações fluviométricas.

A análise de frequência possibilita a determinação das vazões máximas ou cotas máximas associadas a uma probabilidade de ser igualada ou superada. Os resultados da análise, ou seja, os quantis, serão utilizados como valores de projeto no dimensionamento de diversas estruturas hidráulicas ou de aproveitamento dos recursos hídricos. Esta análise estatística também pode ser utilizada de forma inversa, ou seja, estimar a frequência de um evento de cheia ocorrido, definindo se o evento foi raro ou ordinário. Tipo de informação que é bastante útil para sistemas de alerta de cheias que poderão divulgar, além das previsões e dos valores observados, a raridade do evento acompanhado.

Este estudo apresenta os resultados da análise de frequência das vazões máximas observadas e a recomendação de cotas (níveis) para instalação de equipamentos automáticos no rio Piranhas-Açu especificamente na estação fluviométrica Sítio Curralinho, código 37412000. Esta estação fluviométrica faz parte Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência (RHNR) e constitui um ponto de acompanhamento das vazões e cotas nesta região, no Estado da Paraíba.

SUMÁRIO

1 – INTRODUÇÃO	06
2 – METODOLOGIA	11
2.1 – Análise de Frequência Local	11
2.2 – Definição das Cotas para Instalação de Equipamentos Automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência	13
3 – RESULTADOS	17
3.1 – Análise de Frequência Local	17
3.2 – Definição das Cotas para Instalação de Equipamentos Automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência	18
4 – EXEMPLOS DE APLICAÇÃO.....	21
REFERÊNCIAS	23
ANEXO I – Ficha Descritiva da Estação Fluviométrica.....	25
ANEXO II – Distribuições de Gumbel e Log-normal.....	29
ANEXO III – Dados utilizados, curvas chave e as estatísticas.....	32

LISTA DE FIGURAS

Figura 01 – Localização das estações fluviométricas da RHNR.	07
Figura 02 – Localização da estação fluviométrica de Sítio Curralinho.	08
Figura 03 – Perfil da seção transversal da seção de réguas de Sítio Curralinho..	10
Figura 04 – Ajuste das distribuições empírica e teórica.	17
Figura 05 – Cota mínima de instalação de equipamentos.	20

LISTA DE TABELAS

Tabela 01 – Objetivos Gerais da RHNR.	13
Tabela 02 – Riscos Hidrológicos.	15
Tabela 03 – Probabilidade de não ocorrer ao menos um evento igual ou superior a cheia de T anos em n anos de vida útil.	15
Tabela 04 – Critérios para instalação dos equipamentos da RHNR.	16
Tabela 05 – Tempo de Retorno (Vazões em m^3/s).	18
Tabela 06 – Cotas para instalação dos equipamentos da estação fluviométrica...	19

1 – INTRODUÇÃO

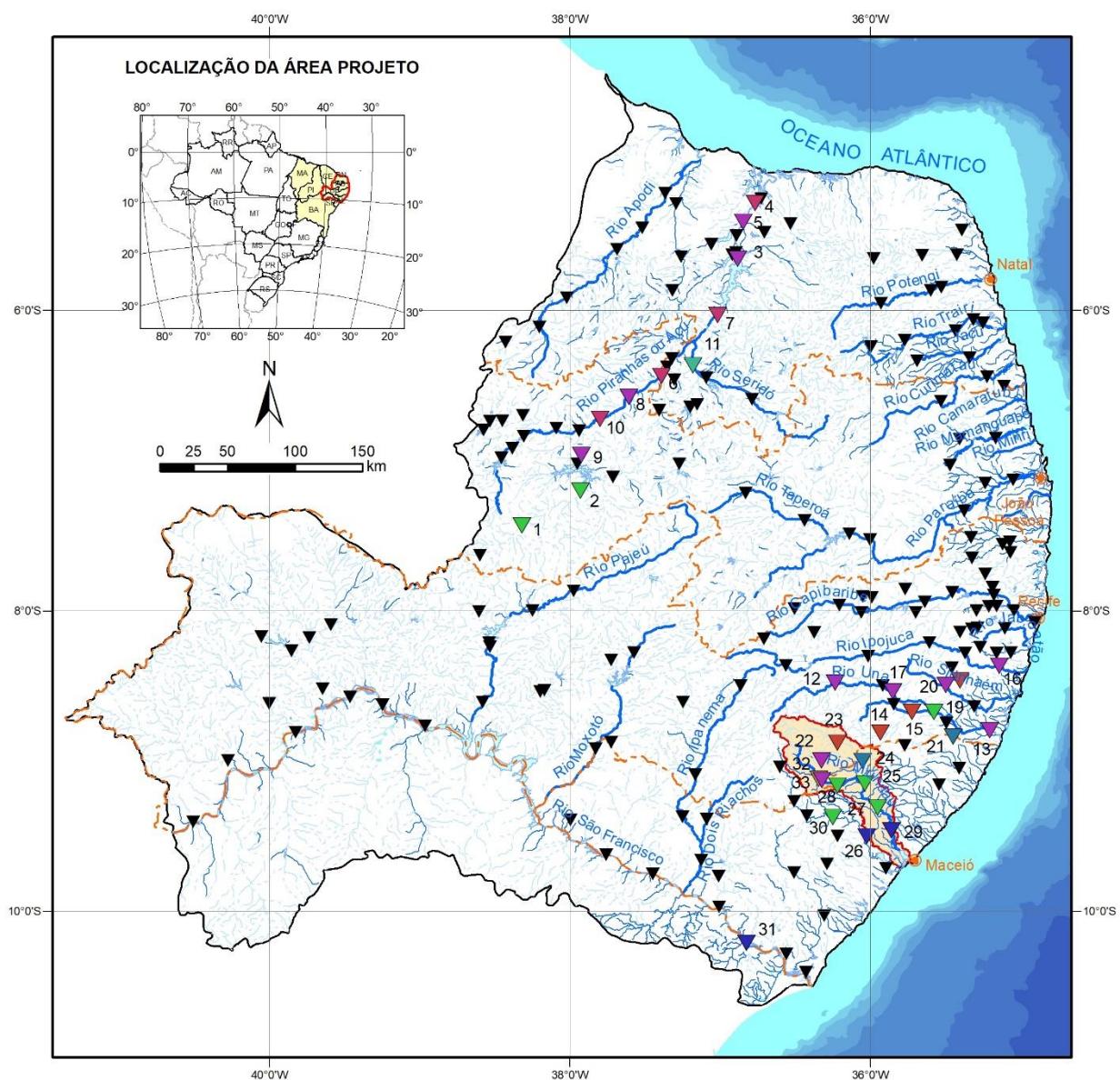
O estudo das águas superficiais é fundamental para adequada gestão dos recursos hídricos. Para que isto ocorra se faz necessário a implantação de uma rede de monitoramento hidrológico que seja eficiente e capaz de fornecer informações necessárias aos usos múltiplos das águas fluviais.

Conforme Maranhão e Pereira (2017), as primeiras iniciativas institucionais do estabelecimento da Rede Hidrometeorológica Nacional – RHN, início do século XX, ocorrem através do Departamento Nacional de Obras Contra as Secas (DNOCS) e do Instituto Nacional de Meteorologia (INMET) instalando as primeiras estações no Brasil. Em 1934 o Departamento Nacional de Produção Mineral (DNPM) estende a atuação hidrológica pelo país. Em 1960 é criado o Departamento Nacional de Águas e Energia (DNAE) que recebe, entre suas atribuições, as atividades de hidrologia nacional. Porém em 1969, com novas competências relacionadas ao setor elétrico, passa a se chamar Departamento Nacional de Águas e Energia Elétrica (DNAEE). Também neste ano surge a Companhia de Pesquisa de Recursos Minerais (CPRM), através do Decreto-Lei nº 764, de 15 de agosto de 1969, absorvendo a atividade de manutenção e operação da RHN sob responsabilidade do DNAEE. Em 28 de dezembro de 1994, pela Lei nº 8.970, a CPRM passa a ser uma empresa pública, com funções de Serviço Geológico do Brasil (SGB).

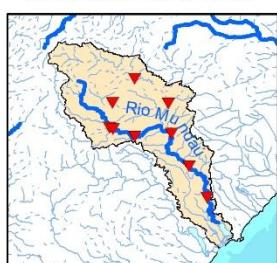
Assim nasce a parceria entre a Agência Nacional de Águas (ANA), criada através da Lei nº 9.984/2000, art.4, inciso 13, e o Serviço Geológico do Brasil (SGB/CPRM), principal parceiro no planejamento, gerenciamento e operação da RHN – Rede Hidrometeorológica Nacional, através do Acordo de Cooperação Técnica – ACT nº 003/2014, com o intuito de revitalizar a capacitação técnica dos profissionais envolvidos e revisar a rede de monitoramento existente no Brasil.

Em agosto de 2015, ANA e SGB/CPRM firmaram um Memorando de Entendimento com o Serviço Geológico dos Estados Unidos (USGS, *United States Geological Survey*) dedicado à capacitação técnica dos seus profissionais. E a partir deste evento, foi definido pelos especialistas envolvidos a revisão da rede existente, construindo uma Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência – RHNR para atender com excelência as demandas da gestão de recursos hídricos brasileira, promovendo dados confiáveis e representativos. Esta rede deverá atender os interesses da União a partir de 06 objetivos gerais: Transferência e compartilhamento Interestaduais e Internacionais, eventos hidrológicos críticos, balanços e disponibilidades hídricas, mudanças e tendências de longo prazo, qualidade da água e regulação dos recursos hídricos.

A localização das 33 estações fluviométricas que compunham a RHNR em 2022 sob a responsabilidade da Superintendência Regional do Recife (SUREG-RE) está apresentada na Figura 01.



ESTAÇÕES DA REDE DE ALERTA DA BACIA DO RIO MUNDAÚ



- Capital
- Limite estadual
- Curso d'água em destaque
- ~ Curso d'água permanente
- ~~ Curso d'água intermitente

ESTAÇÕES RHNR

- | | |
|-------|--------|
| FDQ | FDT |
| FDQT | PFDQT |
| FDSQ | PFDSQT |
| FDSQT | PFDT |
- ▼ OUTRAS ESTAÇÕES

Massa d'água

Terreno sujeito a inundação

Limite da Rede Hidrometeorológica Nacional (RHN) - SUREG-RE

Limite da bacia do rio Mundaú

- | | |
|---|--------------------------|
| 1 - POMBINHO | 18 - JOSÉ MARIANO |
| 2 - PIANCÓ | 19 - PALIMARES |
| 3 - ACUDE ARMANDO RIBEIRO GONÇALVES JUSANTE | 20 - ENGENHO BENTO |
| 4 - ALTO RODRIGUES | 21 - JACUIPE |
| 5 - DIBA - SÍTIO CANTO ALEGRE | 22 - PALMEIRINA |
| 6 - DIVISA PB-RN | 23 - CANHOTINHO |
| 7 - JUCURUTU | 24 - SÃO JOSÉ DA LAJE |
| 8 - SÍTIO CURRALINHO | 25 - UNIÃO DOS PALMARES |
| 9 - PAU FERRADO | 26 - ATALAIÁ |
| 10 - SÍTIO VASSOURAS | 27 - MURICI - PONTE |
| 11 - SÃO FERNANDO | 28 - SANTANA DO MUNDAÚ |
| 12 - CACHOEIRINHA | 29 - FAZENDA BOA FORTUNA |
| 13 - BARREIROS | 30 - VIÇOSA |
| 14 - SÃO BENEDITO DO SUL | 31 - PROPRIÁ |
| 15 - CATENDE | 32 - CORRENTES |
| 16 - ENGENHO MARANHÃO | 33 - CORRENTES II |
| 17 - BATATEIRAS | |

Figura 01 – Localização das estações fluviométricas da RHNR em 2022. Fonte: elaborado pela equipe do projeto.

A estação de Sítio Curralinho, código 37412000, está localizada na Latitude 06°34'49"S e Longitude 37°36'21"O, no rio Piranhas-Açu e possui uma área de drenagem de 17.200 km². O rio Piranhas-Açu nasce no Município de Bonito de Santa Fé, Estado da Paraíba, nas proximidades da Serra da Mata Fresca, numa altitude aproximada de 600,0 m. Seus principais afluentes são os rios Piancó e Seridó, pela margem direita, e o rio Peixe, pela margem esquerda. A estação fluviométrica está instalada na margem direita do rio Piranhas-Açu, em Sítio Curralinho (assentamento do INCRA), município de Paulista-PB, e sua seção de medição está localizada próxima a seção de réguas, PI na margem esquerda e PF na margem direita, distanciados entre si em 158,00 m. A Figura 02 ilustra a localização da estação de Sítio Curralinho.

Desde agosto de 2004 existem réguas limimétricas instaladas para realização de duas leituras diárias pelo observador dos níveis do rio Piranhas-Açu, as 07 e as 17 h.

Nesta estação, desde janeiro de 2014, estão instalados equipamentos automáticos para registro contínuo e transmissão dos níveis do rio Piranhas-Açu.

Ao longo do histórico da estação não houve mudança da cota do zero da régua, ou seja, não foram acrescidos 100 cm ou outro valor as cotas da estação. Maiores detalhes sobre a estação podem ser encontrados na sua ficha descritiva que consta do Anexo 01.

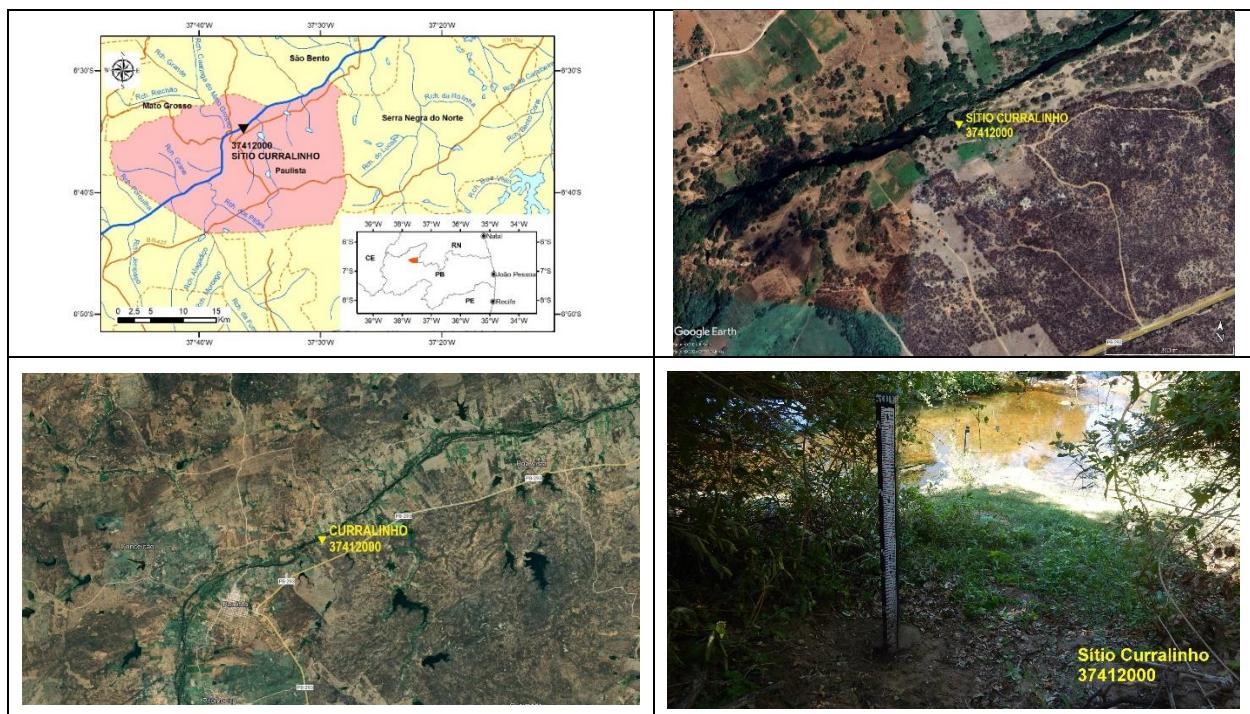


Figura 02 – Localização da estação fluviométrica de Sítio Curralinho. Fonte: Equipe do projeto, Google Earth (2024) e arquivo fotográfico do Projeto da RHN.

A Figura 03 apresenta o perfil da seção transversal na seção de réguas da estação. Esta figura apresenta as medições simultâneas de vazões e cotas realizadas entre agosto/2004 e agosto/2022 e a máxima cota observada na série de cotas máximas anuais (735 cm 20/04/2020). Porém sabe-se que ocorreu cota maior que 812 cm (cota máxima medida 30/04/2009 12h) que não foi registrada no mesmo dia da medição de vazão. Como há falha no registro de cota máxima observada neste ano, 2009 não participa da série de máximos do estudo, ainda que haja o registro de cota 794 cm às 17h em 30/04/2009, cota ocorrida maior que a máxima cota observada na série de máximos estudada.

A diferença entre a máxima cota observada nas réguas, 785 cm, e a máxima cota com vazão medida ($1470 \text{ m}^3/\text{s}$ na cota 812 cm) é de -77 cm. No Anexo III observa-se que a série de cotas máximas por ano civil apresenta 14 valores máximos, nenhum destes superiores a 812 cm (cota da vazão máxima medida). A razão entre a cota máxima observada e a cota máxima com medição de vazão é 0,90 ($735 \text{ cm} / 812 \text{ cm}$). Segundo Tucci (2002), a melhor curva-chave, aquela com menor extração do ramo superior, possui a razão entre as cotas máximas observadas e com medição de vazão inferior a 1,25. Na Figura 03 também se observa baixa densidade de medições de vazões no intervalo entre 27 e $1470 \text{ m}^3/\text{s}$. A seção de medição está localizada próxima à seção de réguas, como está apresentado na ficha descritiva da estação no Anexo I. A estação apresenta área de drenagem de 17.200 km^2 .

As características mencionadas no parágrafo anterior criam dificuldades a extração do ramo superior da curva-chave e ampliam a incerteza na estimativa das vazões a partir das cotas superiores a 812 cm. Todavia, é necessário mencionar que as medições de vazões em cotas altas envolvem riscos à segurança dos técnicos que podem inviabilizar a realização do trabalho e, além disso, a frequência de ocorrência de grandes cheias pode ser baixa.

A análise de frequência foi realizada com a série de vazões máximas por ano civil, pois as estações da RHNR podem sofrer deslocamentos para uma outra posição posteriormente. A reinstalação de réguas em outra seção, afastada do original, pode modificar a relação entre cota e vazão no ramo superior, afetando a análise de frequência de cotas máximas.

No entanto é importante frisar que tais modificações não afetarão a análise de frequência de vazões deste estudo, se estas alterações não gerarem significativos incrementos ou decréscimos na área de drenagem da estação associadas a grandes variações de vazões para um mesmo evento hidrológico, ou ainda outras modificações impactantes nas condições hidrológicas atual da estação. Nestes casos de modificações significativas se tratará de uma nova estação, o que demandará uma nova série histórica para um novo estudo de análise de frequência de máximas.

37412000 - SÍTIO CURRALINHO em PAULISTA - PB
Seção Transversal - Seção de Réguas

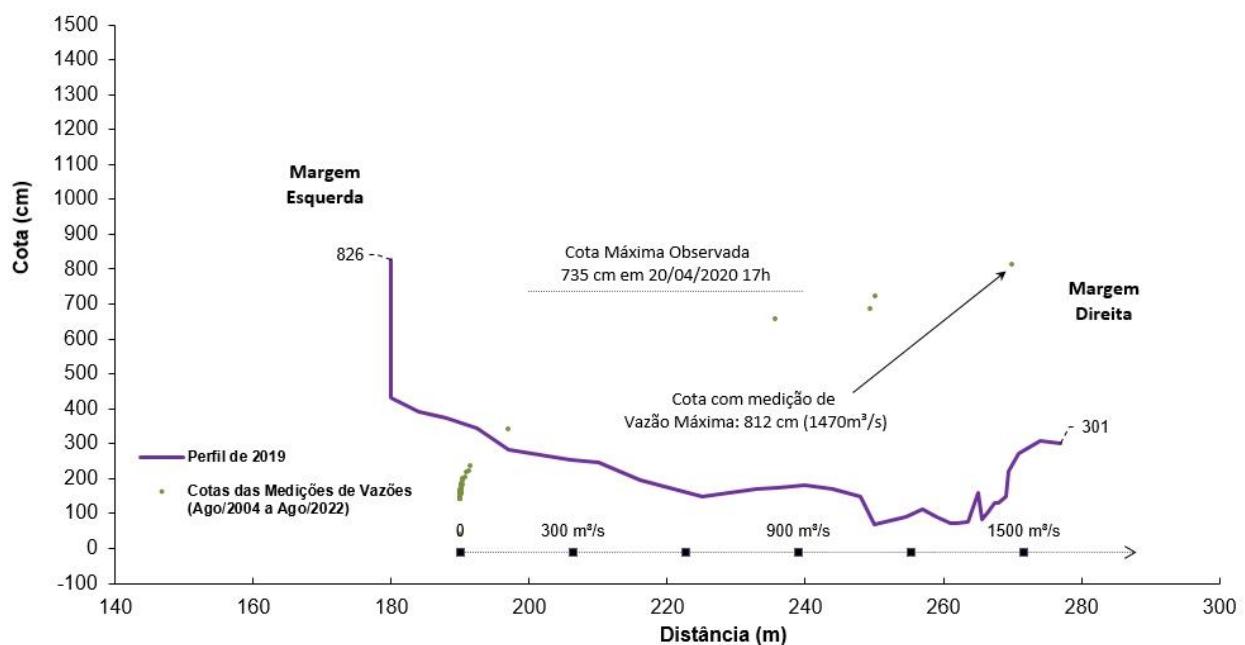


Figura 03 – Perfil da seção transversal da seção de réguas de Sítio Curralinho. Falha de leitura às 7h do dia 30/04/2009 implicou em falta de registro de cota máxima observada acima da cota máxima com medição de vazão (812 cm 30/04/2009 12h).

Fonte: elaborado pelos autores.

2 – METODOLOGIA

2.1 – Análise de Frequência Local

A análise estatística deve ser realizada utilizando séries históricas representativas do processo analisado, sem a presença de erros acidentais ou sistemáticos e possuindo um número mínimo de elementos para garantir uma boa confiabilidade nas extrapolações. É recomendável o emprego de séries com pelo menos 30 anos hidrológicos ou civil e aceitável no mínimo 15 anos hidrológicos ou civil.

Considerando Pinto (2013) e Naghettini e Pinto (2007), foram definidas as seguintes etapas para análise de frequência local de máximos por ano hidrológico ou civil:

- Avaliar a consistência dos dados e organizar a série de cotas ou vazões máximas por ano hidrológico ou civil.

Na etapa de consistência procura-se identificar problemas com os registros de cotas ou vazões que poderiam desacreditar as informações. Para tanto podem ser realizados métodos consagrados no meio técnico, como por exemplo, verificar se há mudança do zero da régua (mudança de referência); verificar a presença de erro de metro nas cotas; verificar a presença de erro de 1/2 metro nas cotas; verificar a presença de erro de digitação; comparar a cota máxima com a cota média diária; avaliar o comportamento dos cotogramas das estações de montante e jusante; verificar as cotas máximas da série disponível nos bancos de dados com os boletins de campo; avaliar os dados que estão como duvidosos ou estimados; avaliar o preenchimento de falhas (média, linígrafo e PCD); verificar as medições de vazões; analisar as curvas-chaves; verificar a continuidade das vazões etc.

- Verificar a presença de valores atípicos (*outliers*)

A presença de valores atípicos (superiores e inferiores) é avaliada com o critério baseado na amplitude interquartil, AIQ (Naghettini; Pinto, 2007, p. 39), e com o teste de Grubbs e Beck (Naghettini; Pinto, 2007, p. 287). O valor atípico pode ter origem em erros de medição ou de processamento, mas, também pode ser o produto de causas naturais indeterminadas. Se for identificado que o valor atípico é inconsistente, este deve ser excluído da amostra. Em caso de presença de *outliers* realmente observados deve-se avaliar a manutenção ou retirada destes pontos amostrais atípicos. Pois, a presença de pontos atípicos em uma dada amostra, pode afetar drasticamente o ajuste da distribuição de probabilidades.

- Avaliar a independência, a homogeneidade e a estacionariedade das séries.

A independência dos valores de uma série significa que nenhuma observação pode influenciar a ocorrência, ou não ocorrência, da observação seguinte. No projeto de Regionalização de Vazões do Brasil a hipótese de independência é avaliada com o teste não paramétrico proposto por Wald e Wolfowitz (1943). A descrição detalhada deste teste é encontrada em Naghettini e Pinto (2007, p. 264).

Uma amostra é considerada homogênea quando todos os elementos provêm de uma única e idêntica população. A recomendação é avaliar a homogeneidade da série por meio do teste não-paramétrico proposto por Mann e Whitney (1947), o qual está descrito em detalhes em Naghettini e Pinto (2007, p. 265).

A estacionariedade de uma série, de um ponto de vista intuitivo, está associada a não alteração das características estatísticas ao longo do tempo o que significa a não existência de tendências, saltos e outras propriedades. Nos trabalhos da Regionalização a verificação da estacionariedade das séries é efetuada pelo teste não-paramétrico de Spearman, o qual encontra-se descrito em Naghettini e Pinto (2007, p. 267).

- Estimar a distribuição empírica.

A estimativa da distribuição empírica é realizada com ordenação decrescente da série e o cálculo da posição de plotagem pela fórmula de Weibull, ou seja, no caso de séries de máximos por ano hidrológico ou civil temos $P(P > p) = m/(N + 1)$, onde m é número de ordem e N o tamanho de amostra.

- Definir as distribuições teóricas de probabilidades candidatas a modelagem das vazões ou cotas máximas por ano hidrológico ou civil.

A definição da distribuição teórica de probabilidade é de suma importância, pois valores calculados para um mesmo período de retorno podem apresentar grandes variações quando estimados por diferentes distribuições. Nos estudos de análise de frequência local de máximos por ano hidrológico ou civil do projeto de Regionalização são adotadas as distribuições candidatas de 02 parâmetros conforme recomendação de Hosking e Wallis (1997). As distribuições candidatas são as distribuições de Gumbel e Log-Normal.

- Calcular os parâmetros das distribuições teóricas de probabilidades candidatas.

A estimativa dos parâmetros das distribuições candidatas é efetuada pelo método dos momentos-L (Hosking; Wallis, 1997). O Anexo II apresenta as funções densidade e acumulada de probabilidades das distribuições candidatas e as equações para cálculo dos parâmetros.

- Definir a distribuição teórica que será adotada na modelagem das séries a partir da verificação da aderência à distribuição empírica.

A aderência da distribuição teórica candidata à curva da distribuição empírica é verificada pelo teste de Kolmogorov-Smirnov. A descrição detalhada destes testes é encontrada em Naghettini e Pinto (2007, p. 275-278).

- Estimar os quantis associados a diferentes tempos de retorno.

Após a conclusão das etapas anteriores, calcular os quantis associados a diferentes tempos de retorno de interesse.

2.2 – Definição das Cotas para Instalação de Equipamentos Automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência

Segundo o relatório Maranhão e Pereira (2017), a implantação da Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência (RHNR) buscará atender os interesses da União agrupados em 6 (seis) objetivos gerais. A Tabela 01 apresenta estes objetivos.

Tabela 01 – Objetivos Gerais da RHNR.

Nº	Objetivos Gerais
1	Transferências e Compartilhamentos Interestaduais e Internacionais
2	Eventos Hidrológicos Críticos
3	Balanços e disponibilidades hídricas
4	Mudanças e tendências de longo prazo
5	Qualidade da água
6	Regulação dos Recursos Hídricos

Fonte: elaborado pelos autores.

A locação e instalação de uma estação fluviométrica que comporá uma rede deverá atender vários critérios como os descritos em Maranhão e Pereira (2017), World Meteorological Organization (2010), Sauer e Turnipseed (2010), ANA e SGB (2021), Kenney (2010) e Rantz *et al.* (1982). Em relação a instalação de equipamentos automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência (RHNR) o relatório da Maranhão e Pereira (2017), apresenta os seguintes critérios em relação ao posicionamento dos equipamentos:

Página 27 do arquivo PDF

“...A cota máxima é importante para a posição ideal da PCD, das referências de níveis - RNs e das quantidades de lances de réguas a serem instaladas na futura estação. ...”

Página 33 do arquivo PDF

“...73. Sobre o abrigo da PCD.

Deve estar localizada acima do nível de cheia; ...”

Além de Maranhão e Pereira (2017), destacam-se World Meteorological Organization (2010) e Sauer e Turnipseed (2010) como referências que tratam sobre este tema de locação de estação fluviométrica e posicionamento de equipamentos.

World Meteorological Organization (2010) sugere os seguintes critérios para posicionamento de equipamentos em uma estação fluviométrica: “...

- **Os instrumentos, abrigo e outra edificação devem estar acima de todos os níveis de inundação registrados. Sensores de nível devem permitir tanto a medição de inundações como de secas. ...”**

Em relação aos níveis altos da água (cotas altas), World Meteorological Organization (2010), além do item acima, também afirma que “...devem ser pesquisadas as marcas de cheia de grandes enchentes do passado, bem como indagado aos moradores locais sobre os níveis de enchentes históricas. Essas informações deverão ser utilizadas pelo engenheiro para tomar uma decisão sobre a elevação na qual o

registrador de níveis (cotas) deve ser instalado para ficar acima de quaisquer enchentes que provavelmente ocorrerão no futuro. O abrigo do registrador deve ser instalado de forma a ser protegido de detritos transportados durante grandes enchentes. Também devem ser pesquisadas evidências sobre grandes mudanças no curso d'água, incluindo erosão e deposição nas margens que ocorreram durante enchentes notáveis do passado. Essas evidências, se encontradas, dão alguma indicação de mudanças que podem ser esperadas na ocorrência de grandes enchentes do futuro..." (Tradução livre).

Sauer e Turnipseed (2010) sugerem vários critérios para a escolha do local de instalação uma nova estação fluviométrica que fará parte da *USGS National Streamflow Information System (NSIP)*. Em relação ao posicionamento de equipamentos faz as seguintes menções: "...

- O poço tranquilizador, por exemplo o tubulão do linígrafo (se usado), e o abrigo do instrumento registrador dos níveis dá água (cotas) podem estar localizados em uma margem do curso d'água, ponte, represa ou outra estrutura adequada, desde que os outros critérios de seleção do local sejam atendidos. **Não instale a estrutura que abrigará os equipamentos registradores de nível (cota) onde ela possa sofrer danos durante enchentes.**
- ...
- **O abrigo de instrumentos deve ser instalado em uma cota alta o suficiente para estar acima do nível de inundação de 0,5% de excedência (200 anos), se possível.** ..."

Analizando as recomendações de World Meteorological Organization (2010), Sauer e Turnipseed (2010) e Maranhão e Pereira (2017) fica claro a preocupação com o posicionamento dos equipamentos de forma a garantir a medição dos níveis (cotas) dos grandes eventos de cheias. Sauer e Turnipseed (2010) se diferenciam de World Meteorological Organization (2010) e Maranhão e Pereira (2017) ao definir que os equipamentos devem ser instalados, se possível, em uma cota alta o suficiente para estar acima do nível de inundação de 0,5% de excedência (200 anos), ou seja, um critério objetivo.

Ao se adotar um tempo de retorno, T , como referência na definição do nível mínimo para instalação dos equipamentos também se assume uma probabilidade de que pelo menos um evento igual ou superior a cheia de T anos possa ocorrer em n anos de vida útil. Essa probabilidade é o risco hidrológico, $R = 1 - [1-(1/T)]^n$. No caso de uma estação fluviométrica, a vida útil é número de anos de operação. A Tabela 02 apresenta os riscos hidrológicos associados aos tempos de retorno de 100, 200 e 250 anos para diferentes vidas uteis.

Tabela 02 – Riscos Hidrológicos.

T (anos)	“Vida Útil”, <i>n</i> anos de operação da estação fluviométrica								
	20	30	50	69	100	138	173	200	250
100	18,2%	26,0%	39,5%	50,0%	63,4%	75,0%	82,4%	86,6%	91,9%
200	9,5%	14,0%	22,2%	29,2%	39,4%	49,9%	58,0%	63,3%	71,4%
250	7,7%	11,3%	18,2%	24,2%	33,0%	42,5%	50,0%	55,1%	63,3%

Fonte: elaborado pelos autores.

Quando o risco hidrológico supera 50%, a probabilidade de ocorrer pelo menos um evento igual ou superior a cheia de T anos em *n* anos de vida útil é maior que a probabilidade de não ocorrer pelo menos uma vez tal evento. Observa-se na Tabela 02, que o risco hidrológico para eventos de 100 anos de tempo de retorno passa a ser superior a 50% quando a vida útil é maior que 69 anos. No caso de eventos de 200 anos de tempo de retorno, o risco hidrológico será maior que 50% quando a vida útil superar 138 anos e, 173 anos no caso de tempo de retorno de 250 anos.

De forma inversa, a Tabela 03 apresenta as probabilidades de não ocorrer ao menos um evento igual ou superior a cheia de T anos em *n* anos de vida útil.

Tabela 03 – Probabilidade de não ocorrer ao menos um evento igual ou superior a cheia de T anos em *n* anos de vida útil.

T (anos)	“Vida Útil”, <i>n</i> anos de operação da estação fluviométrica								
	20	30	50	69	100	138	173	200	250
100	81,8%	74,0%	60,5%	50,0%	36,6%	25,0%	17,6%	13,4%	8,1%
200	90,5%	86,0%	77,8%	70,8%	60,6%	50,1%	42,0%	36,7%	28,6%
250	92,3%	88,7%	81,8%	75,8%	67,0%	57,5%	50,0%	44,9%	36,7%

Fonte: elaborado pelos autores.

Baseando-se nas recomendações de World Meteorological Organization (2010), Sauer e Turnipseed (2010) e Maranhão e Pereira (2017), considerando os objetivos gerais da RHN, bem como, a ocorrência das grandes cheias no Brasil, como por exemplo as enchentes de 2010 no rio Mundaú e em maio de 2024 no Rio Grande do Sul e com o objetivo de garantir a medição dos níveis (cotas) dos grandes eventos de cheias que podem ocorrer no futuro, sugere-se os critérios apresentados na Tabela 04 para definição da cota mínima para instalação dos equipamentos da Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência (RHNR).

Tabela 04 – Critérios para instalação dos equipamentos da RHNR.

Objetivos gerais	CRITÉRIO – Considerando o objetivo da estação fluviométrica, instalar os equipamentos de registro de níveis na maior cota entre as opções.
Transferências e Compartilhamentos Interestaduais e Internacionais ¹	A cota associada a cheia de 200 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)
Eventos Hidrológicos Críticos ²	A cota associada a cheia de 250 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)
Balanços e disponibilidades hídricas ³	A cota associada a cheia de 100 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)
Mudanças e tendências de longo prazo ¹	A cota associada a cheia de 200 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)
Qualidade da água ¹	A cota associada a cheia de 200 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)
Regulação dos Recursos Hídricos ³	A cota associada a cheia de 100 anos de tempo de retorno, ou a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)

1-O registro de grandes cheias é importante para garantir o atendimento dos objetivos, bem como, preservar os equipamentos caros dos efeitos deletérios da passagem de uma enchente.

2-Os eventos críticos da bacia do rio Mundaú em 2010 e de maio de 2024 no Rio Grande do Sul ensinaram a importância de não se perder os equipamentos na passagem de eventos raros.

3-O atendimento dos objetivos não será significativamente prejudicado se houver a perda do registro da passagem de eventos de grandes cheias.

Fonte: elaborado pelos autores.

3 – RESULTADOS

3.1 – Análise de Frequência Local

A análise de frequência local das vazões do rio Piranhas-Açu em Sítio Curralinho, código 37412000, foi efetuada utilizando a série de vazões máximas por ano civil (01/Jun a 31/Dez) apresentadas no Anexo III. A distribuição de frequência selecionada foi a Log-Normal, com os parâmetros calculados pelo método dos momentos-L e também apresentados no Anexo III. As duas distribuições candidatas não foram rejeitadas pelo teste de aderência. A distribuição Log-Normal foi selecionada por apresentar menor desvio padrão dos resíduos entre a distribuição empírica e a teórica. A Figura 04 apresenta o gráfico com as distribuições empírica e teórica ajustadas.

A inversa da distribuição Log-Normal é a calculada da seguinte forma:

$$x_T = \text{EXP}(\mu + \sigma \cdot Z_{(1-1/T)}) \quad (01)$$

Onde:

T é o tempo de retorno (anos)

x_T é o quantil associado a tempo de retorno, T

$Z_{(1-1/T)}$ é o valor da variável normal padrão associada a probabilidade $(1 - 1/T)$. Pode ser obtida em tabelas ou empregando métodos numéricos para inverter $\Phi(x)$ apresentada no Anexo II.

μ é o parâmetro de posição (5,2404)

σ é o parâmetro de escala (1,0225)

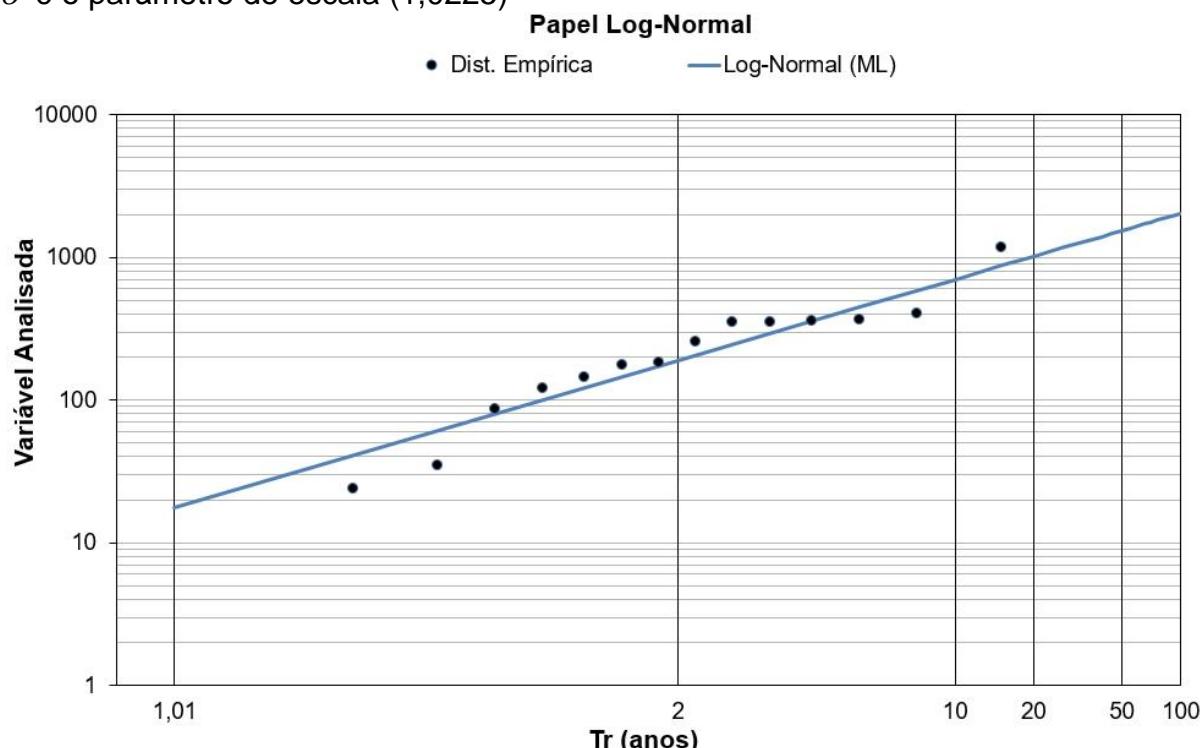


Figura 04 – Ajuste das distribuições empírica e teórica. Fonte: elaborado pelos autores.

A equação 01 permite o cálculo das vazões associadas a diferentes tempos de retorno. A Tabela 05 apresenta as vazões associadas a diferentes tempos de retorno.

Tabela 05 – Tempo de Retorno (Vazões em m³/s).

	Tempo de Retorno, T (anos)											
	10	15	20	25	30	50	75	90	100	150	200	250
Vazões (m ³ /s)	700	876	1015	1131	1231	1541	1820	1955	2037	2370	2628	2841

Fonte: elaborado pelos autores.

3.2 – Definição das Cotas para Instalação de Equipamentos Automáticos na Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência

Após o cálculo das vazões associadas a diferentes tempos de retorno é possível estimar as respectivas cotas invertendo a curva chave da estação fluviométrica.

As vazões da série histórica foram calculadas com a equação da curva-chave de formato potencial como apresentada no Anexo III.

$$Q(h) = a (h - h_0)^n \quad (\text{AIII-01})$$

Onde:

h é a cota a qual se quer calcular a vazão (m);

$Q(h)$ é a vazão calculada para a cota h (m³/s);

a , n e h_0 são parâmetros de ajustes.

A inversa da equação da curva chave é a seguinte:

$$h = \left(\frac{Q}{a}\right)^{1/n} + h_0 \quad (02)$$

Os parâmetros das curvas chave de diferentes períodos e amplitudes de cotas encontram-se no Anexo III.

Os critérios para definição das cotas mínimas de instalação dos equipamentos da RHNR, dependendo do objetivo da estação fluviométrica, estão apresentados na Tabela 04. Um critério comum a todos os objetivos das estações fluviométricas é “a cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0 m (um metro)”.

A cota máxima observada na estação de Sítio Curralinho, código 37412000, foi de 735 cm. A vazão associada a esta cota é de 1153 m³/s como calculado no item 4-Exemplos de Aplicação.

Os outros critérios apresentados na Tabela 04 são as cotas associadas as cheias de 100, 200 e 250 anos de tempo de retorno. Estas vazões foram calculadas como ilustrado no item 4-Exemplos de Aplicação e os valores constam da Tabela 05. O cálculo

das cotas associadas a estas vazões é realizado empregando a equação (02) e adotando os parâmetros da curva chave mais recente apresentados no Anexo III.

Analizando o Anexo III observa-se que a curva chave mais recente tem período de validade de 25/04/2020 a 31/12/2021 e o ramo superior da curva chave tem uma amplitude de cotas de 366 a 900 cm. As estimativas de vazões associadas as cotas superiores a 900 cm foram realizadas estendo o ramo superior da curva chave até a cota de interesse. Dessa forma foi possível a estimativa das cotas associadas as vazões de 100, 200 e 250 anos de tempo de retorno uma vez que estas cotas são maiores que o limite superior de validade da curva chave.

A Tabela 06 resume os critérios de definição da cota mínima para instalação dos equipamentos da estação de Sítio Curralinho, código 37412000.

Tabela 06 – Cotas para instalação dos equipamentos da estação fluviométrica.

CRITÉRIO	Q (m ³ /s)	Cota (cm)
Cota associada a cheia de 100 anos de tempo de retorno	2037	931*
Cota associada a cheia de 200 anos de tempo de retorno	2628	1039*
Cota associada a cheia de 250 anos de tempo de retorno	2841	1075*
Cota da maior cheia registrada acrescida de 1,0m (um metro)	1941*	912 cm (812 cm + 100 cm)

* Estimativa a partir da extrapolação da curva chave.

Fonte: elaborado pelos autores.

A ficha descritiva da estação que se encontra no Anexo I não apresenta o objetivo ou objetivos da estação fluviométrica. Porém documentos internos informam qualidade da água como objetivo geral desta estação, contudo este tipo de monitoramento não é mais realizado atualmente. Assim, admitindo que os objetivos gerais desta estação são monitorar as transferências e compartilhamentos interestaduais, pois a estação é penúltima antes da divisa entre os estados da Paraíba e Rio Grande do Norte, a cota de instalação dos equipamentos será associada a cheia de 200 anos de tempo de retorno.

Sendo assim, com as informações disponíveis na elaboração deste relatório, sugere-se, para o momento, que a cota de instalação dos equipamentos seja superior a 1039 cm. A Figura 05 ilustra o posicionamento dos equipamentos na seção de réguas da estação.

A Figura 05 apresenta o perfil da seção transversal de réguas levantada em 2019 com cota máxima de 826 cm. Todavia, entre perfis de seção de medição levantados em anos anteriores a cota máxima foi de 874 cm em 2006. Assim recomenda-se que os perfis anuais de réguas sejam levantados em cotas superiores à tais cotas nas duas margens, pois auxiliará na extrapolação do ramo superior da curva chave caso ocorra cheias maiores que a ocorrida em 2009 (cota máxima registrada de 812 cm havendo falha de observação em cotas superiores).

Além disso, mesmo com as dificuldades inerentes ao trabalho de operação de uma rede hidrometeorológica, quando houver uma oportunidade, ou seja, a ocorrência

de cheias no rio Piranhas-Açu, recomenda-se uma intensificação nas medições de vazões em cotas superiores a 812 cm para melhorar a extrapolação do ramo superior da curva chave.

Como indicado no relatório Maranhão e Pereira (2017), também se sugere que seja incluído na ficha descritiva os objetivos da estação fluviométrica de Sítio Curralinho, código 37412000.

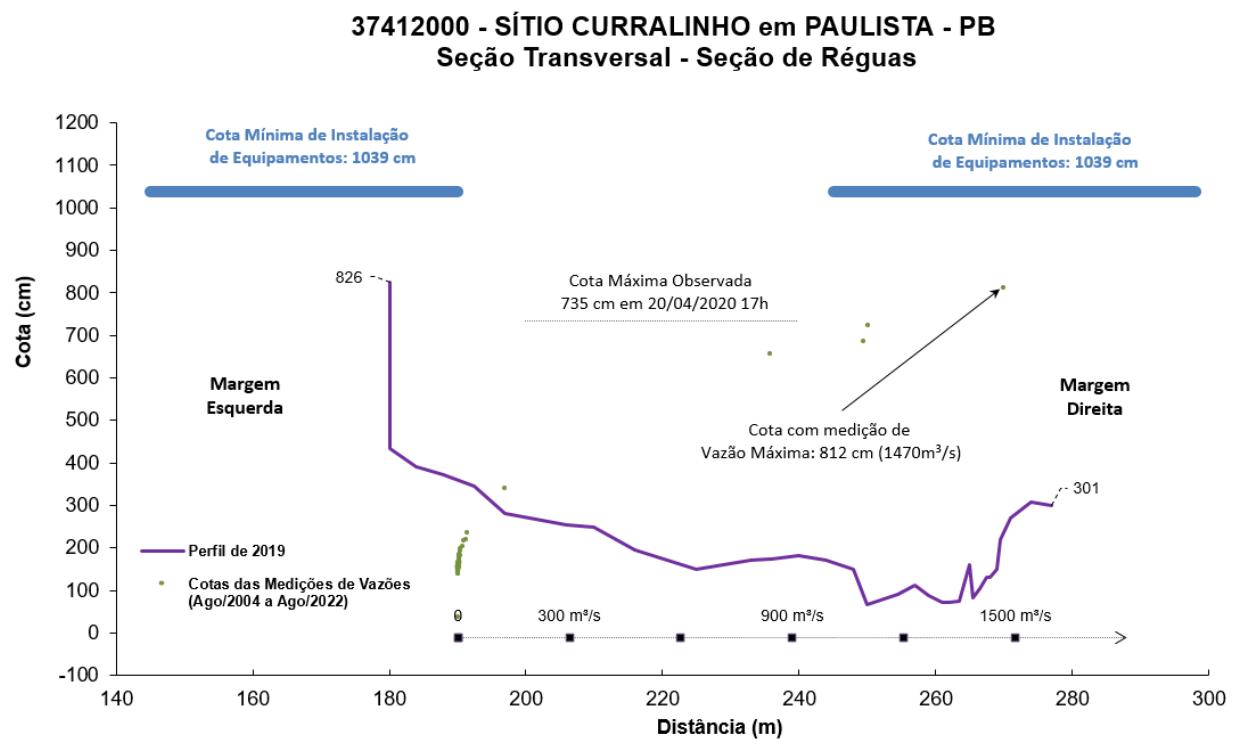


Figura 05 – Cota mínima de instalação de equipamentos. Fonte: elaborado pelos autores.

4 – EXEMPLOS DE APLICAÇÃO

- a) O rio Piranhas-Açu em Sítio Curralinho, código 37412000, alcançou a cota de 735 cm durante a cheia em 20/04/2020. Qual é o tempo de retorno da vazão associada a esta cota?

Resp: Inicialmente, será necessário calcular a vazão associada à cota de 735 cm com a curva-chave válida para a data de 20/04/2020 utilizando a equação AIII-01(Anexo III) com amplitude de cotas de 385 a 900 cm.

Para a cota 735 cm os parâmetros são $a = 35,454$, $h_0 = 1,50 \text{ m}$ e $n = 1,971$ (Anexo III). Dessa forma temos:

$$Q(h) = a (h - h_0)^n$$

$$Q(735\text{cm}) = 35,454 (735/100 - 1,50)^{1,971}$$

$$Q(735\text{cm}) = 1153 \text{ m}^3/\text{s}$$

Numa segunda etapa, para se calcular o tempo de retorno será necessário estimar a variável Normal Padrão da equação 01. Dessa forma temos:

$$Z_{(1-1/T)} = \frac{(\ln(x_T) - \mu)}{\sigma} \quad (02)$$

A vazão calculada foi de $1153 \text{ m}^3/\text{s}$, o parâmetro de posição é $\mu = 5,2404$, e o de escala é $\sigma = 1,0225$. Substituindo os valores na equação 02 temos:

$$Z_{(1-1/T)} = \frac{(\ln(x_T) - \mu)}{\sigma} = \frac{(\ln(1153) - 5,2404)}{1,0225} = 1,76972$$

Levando o valor 1,76972 em uma tabela de inversa da distribuição Normal Padrão ou executando a função DIST.NORM.P.N do Excel obtém-se: $P(Z \leq 1,76972) = 0,96161$.

O tempo de retorno será:

$$T = \frac{1}{1 - P(Z \leq z)} = \frac{1}{1 - 0,96161} = 26 \text{ anos}$$

O tempo de retorno de 26 anos corresponde à probabilidade de 3,84% da vazão $1153 \text{ m}^3/\text{s}$ (associada à cota 735 cm) ser igualada ou superada em um ano qualquer, ou

$$P(x_T \geq 1153 \text{ m}^3/\text{s}) = \frac{1}{T} 100 = \frac{1}{26} 100 = 3,84 \%$$

- b) Qual é o tempo de retorno da vazão associada à cota registrada com medição da maior vazão em Sítio Curralinho, código 37412000?

Resp: A cota registrada com medição da maior vazão em Sítio Curralinho, código 37412000, é 812 cm / 1470m³/s (30/04/2009). Considerando a curva-chave desta data e substituindo esta cota na equação AIII-01 (Anexo III), obtém-se a vazão de 1470,9 m³/s (Ramo 02). Com a vazão calculada e os parâmetros da distribuição de Log-Normal a partir da equação 02 se obtém $Z_{(1-1/T)}$ e por consequência $P(Z \leq z)$. Por fim, como no primeiro exemplo, temos que o tempo de retorno da vazão associada à cota de 812 cm é de 44,81 anos. A probabilidade da vazão associada à maior cota registrada de ser igualada ou superada em um ano qualquer é de 2,23%.

- c) Qual a vazão com tempo de retorno de 100 anos em Sítio Curralinho, código 37412000?

Resp: Considerando os parâmetros de posição e de escala da curva de distribuição obtida no estudo (Log-Normal), calcula-se a inversa da distribuição Normal Padrão para $T=100$ anos (INV.NORMP do Excel), obtendo-se $Z_{(1-1/T=0,99)} = 2,32635$. Aplicando a equação (01) obtém-se a vazão de 2037 m³/s.

$$x_T = EXP(5,2404 + 1,0225 \cdot 2,32635) = 2037 \text{ m}^3/\text{s}$$

O tempo de retorno de 100 anos corresponde à probabilidade de 1,0% da vazão 2037 m³/s ser igualada ou superada em um ano qualquer, ou

$$P(x_T \geq 2037 \text{ m}^3/\text{s}) = \frac{1}{T} 100 = \frac{1}{100} 100 = 1 \%$$

REFERÊNCIAS

- AGÊNCIA NACIONAL DE ÁGUAS (Brasil); SERVIÇO GEOLÓGICO DO BRASIL. **Levantamentos topobatimétricos e geodésicos aplicados na Rede Hidrometeorológica Nacional (RHN)**. Brasília, DF: ANA: CPRM, 2021. Disponível em: <https://rigeo.sgb.gov.br/handle/doc/22628> . Acesso em: 9 out. 2024.
- HOSKING, J. R. M.; WALLIS, J. R. **Regional frequency analysis**: an approach based on L-moments. Cambridge: Cambridge University Press, 1997.
- KENNEY, T. A. **Levels at gaging stations**: section A, Surface-Water Techniques. [S.l.]: U.S. Geological Survey, 2010. cap. 3., 60 p. (Techniques and Methods 3 – A19). Disponível em: <https://pubs.usgs.gov/tm/tm3A19/tm3A19.pdf>. Acesso em: 9 out. 2024.
- MANN, H. B.; WHITNEY, D. R. On the test of whether one of two random variables is stochastically larger than the other. **Annals of Mathematical Statistics**, v. 18, n. 1, p. 50-60, 1947.
- MARANHÃO, N.; PEREIRA, S. P. (coord.). **Rede Hidrometeorológica Nacional de Referência – RHNR**: relato do planejamento da RHNR e a definição das estratégias de implementação para os próximos anos (5 anos). [Brasília]: [CPRM: ANA], 2017. Grupo de Trabalho ANA-CPRM. Portaria ANA n. 151, de 31 de março de 2016. Disponível em: <https://rigeo.sgb.gov.br/handle/doc/22172>. Acesso em: 9 out. 2024.
- NAGHETTINI, M.; PINTO, E. J. A. **Hidrologia estatística**. Belo Horizonte: CPRM, 2007. Disponível em: <https://rigeo.sgb.gov.br/handle/doc/454>. Acesso em: 9 out. 2024.
- PINTO, E. J. de A. **Atlas pluviométrico do Brasil**: metodologia para definição das equações intensidade-duração-freqüência do Projeto Atlas Pluviométrico. Belo Horizonte: CPRM, 2013. Programa Geologia do Brasil. Levantamento da Geodiversidade. Disponível em: <https://rigeo.sgb.gov.br/handle/doc/11560>. Acesso em: 9 out. 2024.
- RANTZ, S. E. et al. **Measurement and computation of streamflow**: volume 2. Computation of discharge. Washington: USGS, 1982. v. 2, 631 p. (Geological Survey Water-Supply Paper 2175). Disponível em: https://pubs.usgs.gov/wsp/wsp2175/wsp2175_vol2.pdf. Acesso em: 9 out. 2024.
- SAUER, V. B.; TURNIPSEED, D. P. **Stage measurement at gaging stations**. Reston, Virginia: U.S. Geological Survey, 2010. cap. 3, 45 p. (Techniques and Methods 3–A7). Disponível em: <https://pubs.usgs.gov/tm/tm3-a7/tm3a7.pdf>. Acesso em: 9 out. 2024.
- TUCCI, C. E. M. **Regionalização de vazões**. Brasília: ABRH, 2002. 256 p.
- WALD, A.; WOLFOWITZ, J. An exact test for randomness in the non-parametric case based on serial correlation. **Annals of Mathematical Statistics**, v. 14, n. 4, p. 378-388,

1943. DOI: 10.1214/aoms/1177731358. Disponível em:
<https://projecteuclid.org/journals/annals-of-mathematical-statistics/volume-14/issue-4/An-Exact-Test-for-Randomness-in-the-Non-Parametric-Case/10.1214/aoms/1177731358.short>. Acesso em: 9 out. 2024.

WORLD METEOROLOGICAL ORGANIZATION. **Manual on stream gauging**. Geneva: WMO, 2010. v. 1. (Fieldwork WMO-No. 1044). Disponível em:
<https://library.wmo.int/idurl/4/35848>. Acesso em: 9 out. 2024.

ANEXO I
Ficha Descritiva
Estação Fluviométrica de Sítio Curralinho, código 37412000

FICHA DESCRIPTIVA DE ESTAÇÃO FLUVIOMÉTRICA

AGÊNCIA NACIONAL DE ÁGUAS

Identificação

Código:	37412000	Estação:	Sítio Curralinho	Tipo:	FDT
Região hidrográfica:	Atlântico Trecho Norte/Nordeste			Sub-bacia:	37
Rio:	Rio Piranhas ou Açu			Bacia local:	Piranhas
Município:	Paulista	Estado:	PB	Roteiro:	2
Latitude:	-6.5800	Longitude:	-37.6039	Altitude (m):	156
Instrumento:	GPS	Datum:	WGS 84		
Área de dren. (km²):	17200	Instalada em:	27/08/2001	Extinta em:	
Coordenador:	ANA	Operador:	CPRM/SUREG RE		
Código da folha:	1255	Nome da folha:	POMBAL		
Orgão executor:	SUDENE	Ano:	1972	Escala:	1:100.000

Localização

No Sítio Curralinho (Assentamento do INCRA), na propriedade do Sr. José Maria, Município de Paulista-PB, na margem direita do Rio.

Acessibilidade

De Pombal-PB, pela BR- 427 cerca de 30,0 km para entrada do Município de Paulista-PB, daí mais 11,0 km até a Sede do Município, seguir pela estrada que liga a Paulista à São Bento cerca de 2,0 km, entrar a esquerda, no Sítio Curralinho, propriedade do Sr. José Maria.

Altitudes Ortométricas

Seção de réguas

Margem: Margem direita

Réguas:

6 Réguas de alumínio graduadas em centímetros, fixadas em suporte de madeira. Lances : 100/200, 200/300, 300/500, 500/600, 600/700, 700/800 cm.

Equipe:

Data: 17/02/2025

Estação: Sítio Curralinho

Código: 37412000

Referências de nível

RN-01: 7.272 mm. Parafuso fixado em bloco de concreto localizado a 2 metros do lance 7/8.
RN-02: 5.123 mm. Parafuso fixado em bloco de concreto localizado a 1 metro do lance 5/6.

Seções e processos de medição

Localizada próximo a seção de réguas, com PI na margem esquerda e PF na margem direita, distantes entre si de 158,00m.

Em cotas baixas, o processo de medição acontece a 100 metros da jusante da seção de réguas, próximo ao afloramento rochoso.

Processo de medição: Vau/Barco

Potamografia

O Rio Piranhas nasce no Município de Bonito de Santa Fé, Estado da Paraíba, nas proximidades da Serra da Mata Fresca, numa altitude aproximada de 600,0 m. Seus principais afluentes são os Rios Piancó e Seridó, pela margem direita, e o Rio Peixe, pela margem esquerda.

Características do trecho

Regime: Perene Conformação: Retilínea Fundo: Regular

Posição em relação à rede

Montante: Jardim de Piranhas Jusante: Sítio Vassouras

Natureza e inclinação das margens

Esquerda: Alta Areno-argiloso

Direita: Média Areno-argiloso

Leito

Natureza: Arenosa Sem Vegetação

Controle

Controle: Canal Localização: Distância

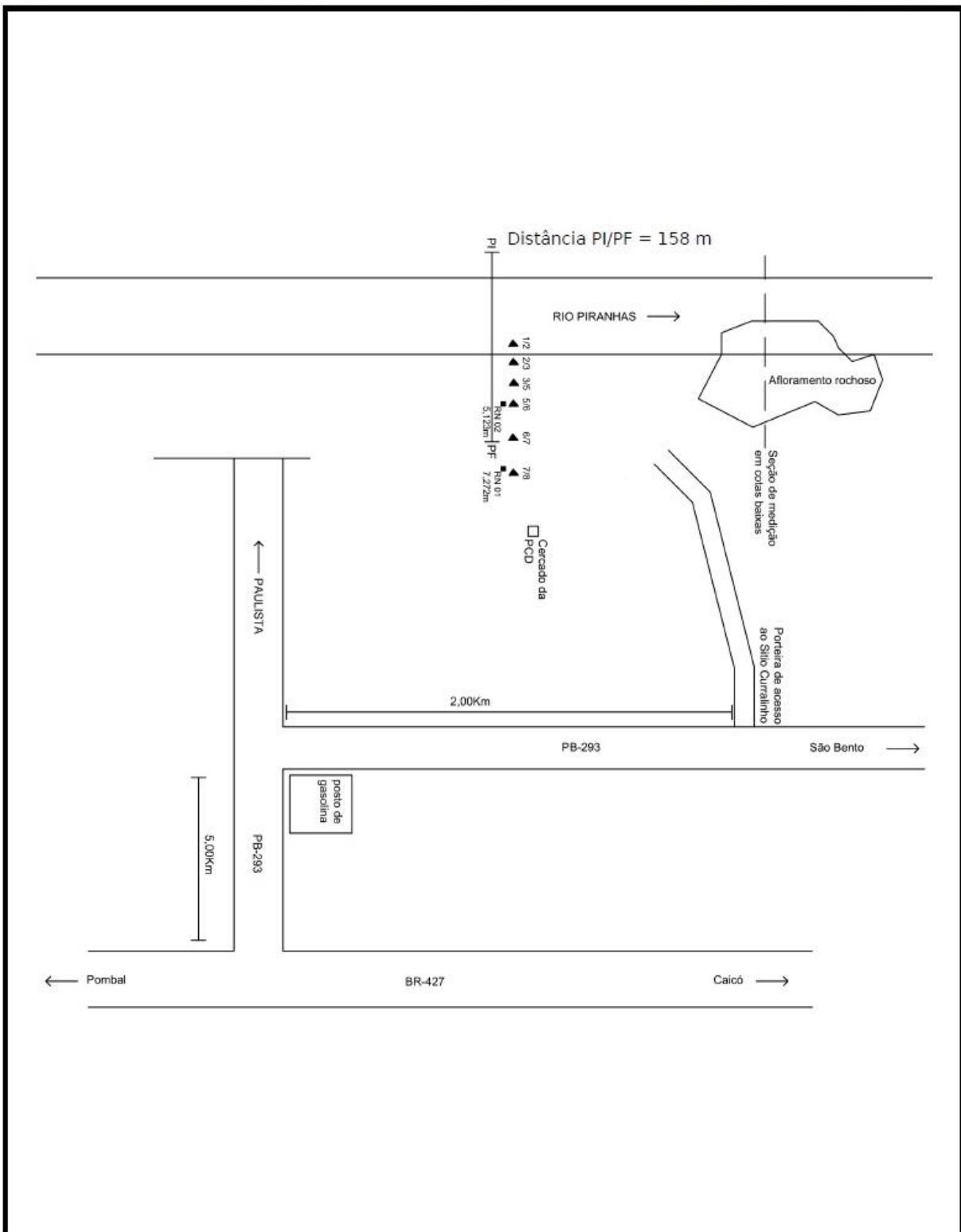
Equipe:

Data: 17/02/2025

Estação: Sítio Curralinho

Código: 37412000

ESTADO Paraíba	RIO Piranhas ou Açu	ESTAÇÃO Sítio Curralinho	CÓDIGO 37412000	ROTEIRO 02
TIPO FDT	BACIA Piranhas	PROJETO 1422-350	DESENHISTA Jean Pierre	DATA 26/02/2025



ANEXO II
Distribuição de Gumbel e Log-Normal.

ANEXO II

DISTRIBUIÇÃO DE GUMBEL

- Função Densidade de Probabilidade

$$f_X(x) = \frac{1}{\alpha} \exp \left[-\frac{x-\beta}{\alpha} - \exp \left(-\frac{x-\beta}{\alpha} \right) \right]$$

α = Parâmetro de escala β = Parâmetro de posição

Limites: $-\infty \leq x < \infty$

- Função Acumulada de Probabilidades

$$F_X(x) = \exp \left[-\exp \left(-\frac{x-\beta}{\alpha} \right) \right]$$

- Inversa da função acumulada

$$x = \beta - \alpha \ln[-\ln(F(x))]$$

- Momentos L

$$\lambda_1 = \beta + \alpha \gamma_E \quad \lambda_2 = \alpha \ln(2) \quad \lambda_3 = \alpha [2 \ln(3) - 3 \ln(2)] \quad \lambda_4 = \alpha [5 \ln(4) - 10 \ln(3) + 6 \ln(2)]$$

$$\tau_3 = 0,1699 \quad \tau_4 = 0,1504$$

- Estimativa dos parâmetros pelos momentos-L

$$\hat{\alpha} = \frac{l_2}{\ln(2)} \quad \hat{\beta} = \frac{l_1}{\hat{\alpha}}$$

Onde l_1 e l_2 são os momentos-L amostrais e $\gamma_E = 0,5572157$ é a constante de Euler.
Fonte: Hosking e Wallis (1997)

ANEXO II

DISTRIBUIÇÃO LOG-NORMAL

Os dados transformados pelo logaritmo natural, $\ln(x)$, se distribuem como uma normal

DISTRIBUIÇÃO NORMAL

- Função Densidade de Probabilidade

$$f_X(x) = \frac{1}{\sigma} \phi\left(\frac{x - \mu}{\sigma}\right)$$

$$\phi(x) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \exp\left(-\frac{1}{2}x^2\right)$$

Parâmetros: μ é o parâmetro de posição e σ é o parâmetro de escala

Limites: $-\infty \leq x < \infty$

- Função Acumulada de Probabilidades

$$F_X(x) = \Phi\left(\frac{x - \mu}{\sigma}\right)$$

$$\Phi(x) = \int_{-\infty}^x \phi(t) dt$$

- Inversa da função acumulada

$x(F)$ não possui forma analítica

- Momentos-L

$$\lambda_1 = \mu \quad \lambda_2 = 0,5642\sigma = \frac{1}{\sqrt{\pi}}\sigma \quad \tau_3 = 0 \quad \tau_4 = 0,1226 = [30\pi^{-1}\arctan(\sqrt{2})] - 9$$

- Estimativa de parâmetros pelos momentos-L

$$\hat{\mu} = \lambda_1 \quad \hat{\sigma} = \lambda_2 \sqrt{\pi}$$

OBS: Inicialmente os dados são transformados pelo logaritmo natural, $\ln(x)$. Em seguida são calculados os momentos-L e depois os parâmetros.
Fonte: Hosking e Wallis (1997)

ANEXO III

Série de Dados Utilizados – Cotas e Vazões máximas anuais

Curva-Chave

Estatísticas da série

ANEXO III
Série de Dados Utilizados – Cotas (cm) e Vazões (m³/s)
Máximos por ano hidrológico (01/Jan a 31/Dez)

N	AI	AF	Data	Hora	Cota (cm)	Vazão (m ³ /s)	Observações
1	2005	2005	01/04/2005	-	492	400,2	CM / Vazões geradas a partir da curva-chave
2	2007	2007	21/02/2007	07:00	473	357,5	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
3	2010	2010	19/04/2010	17:00	476	364,1	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
4	2011	2011	25/04/2011	07:00	470	351,0	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
5	2012	2012	29/02/2012	17:00	258	34,42	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
6	2013	2013	10/05/2013	07:00	342	120,1	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
7	2014	2014	19/03/2014	07:00	358	144,1	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
8	2015	2015	29/03/2015	07:00	236	23,64	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
9	2016	2016	23/03/2016	17:00	375	175,3	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
10	2017	2017	16/03/2017	17:00	320	86,22	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
11	2018	2018	15/04/2018	17:00	470	351,0	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
12	2019	2019	01/04/2019	07:00	422	254,8	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
13	2020	2020	24/04/2020	17:00	735	1153	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave
14	2021	2021	24/04/2021	17:00	379	181,5	DL / Vazões geradas a partir da curva-chave

DL – Dupla Leitura (07 e 17 hs)

CM – Sem dados de boletim de Dupla Leitura (DL). Registro DL na estatística máxima do banco de Cotas Médias.

ANEXO III

Curva-Chave

As vazões da série histórica foram calculadas com a equação da curva-chave de formato potencial:

$$Q(h) = a (h - ho)^n \quad (\text{AIII-01})$$

Onde:

h é a cota a qual se quer calcular a vazão (m);

$Q(h)$ é a vazão calculada para a cota h (m^3/s);

a , n e ho são parâmetros de ajustes.

Os parâmetros das curvas-chaves utilizadas no estudo e disponibilizadas pela CPRM são os seguintes:

Curvas-Chaves	Período	01/08/2004	04/07/2007	25/01/2013
		03/07/2007	24/01/2013	29/03/2015
Ramo 01	Amplitude de cotas (cm)	130	110	120
		360	359	374
	a	8,7837	8,7269	8,7269
	ho (m)	0,92	1,00	0,95
	n	2,900	3,000	2,900
Ramo 02	Amplitude de cotas (cm)	360	359	374
		900	900	900
	a	35,4540	35,4540	35,4540
	ho (m)	1,50	1,50	1,50
	n	1,971	1,971	1,971

Curvas-Chaves	Período	30/03/2015	24/03/2016	16/03/2017
		23/03/2016	15/03/2017	03/07/2017
Ramo 01	Amplitude de cotas (cm)	110	110	110
		363	366	365
	a	9,2500	7,8000	6,0710
	ho (m)	0,99	1,00	0,99
	n	2,918	3,100	3,346
Ramo 02	Amplitude de cotas (cm)	363	366	365
		900	900	900
	a	35,4540	35,4540	35,4540
	ho (m)	1,50	1,50	1,50
	n	1,971	1,971	1,971

Curvas-Chaves	Período	04/07/2017	01/12/2017	11/01/2018
		30/11/2017	10/01/2018	15/04/2018
Ramo 01	Amplitude de cotas (cm)	110 365	110 365	110 366
	a	6,3100	4,7580	5,3770
	ho (m)	1,08	1,01	0,98
	n	3,427	3,623	3,453
	Amplitude de cotas (cm)	365 900	365 900	366 900
	a	35,4540	35,4540	35,4540
Ramo 02	ho (m)	1,50	1,50	1,50
	n	1,971	1,971	1,971

Curvas-Chaves	Período	16/04/2018	01/04/2019	25/04/2020
		31/03/2019	24/04/2020	31/12/2021
Ramo 01	Amplitude de cotas (cm)	110 366	110 385	110 366
	a	7,8000	8,004	9,25
	ho (m)	1,00	1	0,99
	n	3,100	3,029	2,918
	Amplitude de cotas (cm)	366 900	385 900	366 900
	a	35,4540	35,454	35,454
Ramo 02	ho (m)	1,50	1,5	1,5
	n	1,971	1,971	1,971

ANEXO III

Estatísticas da série

Estatísticas da Série

Média m ³ /s	Desvio- Padrão m ³ /s	Máximo m ³ /s	Mínimo m ³ /s	Amplitude m ³ /s	Assimetria	Mediana m ³ /s	1º Quartil m ³ /s	3º Quartil m ³ /s	AIQ m ³ /s
285,5	281,2	1152,7	23,6	1129,1	2,4	218,2	126,1	355,9	229,8

Estatísticas da série transformada: Ln(X)

Média	Desvio- Padrão	Máximo	Mínimo	Amplitude	Assimetria	Mediana	1º Quartil	3º Quartil	AIQ
5,24043	1,02464	7,04989	3,16282	3,88707	-0,59165	5,37090	4,83415	5,87460	1,04045

Momentos-L e Razões-L

l_1	l_2	L-CV	L-SKEW	L-KURT
285,4780	134,6086	0,4715	0,3523	0,3366

Momentos-L e Razões-L da série transformada: Ln(X)

l_1	l_2	L-CV	L-SKEW	L-KURT
5,2404	0,5769	0,1101	-0,1756	0,2093

Função Acumulada de Probabilidade da Log-Normal para Máximos (μ e σ são parâmetros da distribuição Log-Normal)

$$F_X(x) = \Phi\left(\frac{x-\mu}{\sigma}\right), \text{ onde } \Phi(x) = \int_{-\infty}^x \phi(t)dt$$

Inversa da distribuição Log-Normal: $x(F)$ não possui forma analítica

Parâmetros da Distribuição Log-Normal

Fonte: Hosking e Wallis (1997), págs. 193 e 194

$$\text{Momentos - L: } \lambda_1 = \mu \quad \lambda_2 = 0,5642 \quad \sigma = \frac{1}{\sqrt{\pi}}\sigma \quad \text{Parâmetros: } \hat{\mu} = \lambda_1 \quad e \quad \hat{\sigma} = \lambda_2\sqrt{\pi}$$

Distribuição	Posição (μ)	Escala (σ)
Log-Normal (μ, σ)	5,2402	1,0225



Projeto de regionalização de vazões nas bacias hidrográficas brasileiras

ENDEREÇOS

Sede

SGAN- Quadra 603 – Conjunto J – Parte A – 1º andar
Brasília – DF – CEP: 70.830-030
Tel: 61 2192-8252
Fax: 61 3224-1616

Escritório Rio de Janeiro

Av Pasteur, 404 – Urca
Rio de Janeiro – RJ – CEP: 22.290-255
Tel: 21 2295-5337 - 21 2295-5382
Fax: 21 2542-3647

Superintendência Regional de Recife

Avenida Sul, 2291, Afogados
Recife - PE - Brasil - CEP: 50770-011
Tel.: 81 3316-1400
Fax: 81 3316-1403

Superintendência Regional de Belo Horizonte

Av. Brasil, 1.731 – Funcionários
Belo Horizonte – MG – CEP: 30.140-002
Tel.: 31 3878-0376
Fax: 31 3878-0383

ISBN 978-65-5664-671-8