滨海地区基于避咸蓄淡模式的供水安全临界流量研究——以粤港澳大湾区珠澳供水为例^{*}

涂新军^{1,2,3**}, 吴海鸥¹, 陈晓宏¹, 林凯荣¹, 赖荣标¹

(1: 中山大学土木工程学院水资源与环境研究中心, 广州 510275)

(2: 广东省华南地区水安全调控工程技术研究中心, 广州 510275)

(3: 南方海洋科学与工程广东省实验室, 珠海 519000)

摘要: 枯水期咸潮入侵已经严重威胁到了感潮河流域供水安全. 本文通过构建避咸蓄淡供水模型, 耦合了咸度预测、河库联合供水调度和供水安全分析模块, 为依赖感潮河流为水源地的区域供水安全管理提供了一种整体思路和决策方法. 以面向粤港澳大湾区珠海东部及澳门的珠江三角洲磨刀门水道取供水为例, 基于潮汐、径流和风等因子及咸度实测数据, 较好地拟合了基于 BP 神经网络的咸度预测模型, 及含氯度与超标时间的曲线函数, 建立了上游来水和咸度超标时间之间的联系, 得到了避咸蓄淡取水时机. 咸度预测与当地河库联合供水调度相结合, 得到了上游枯水期来水过程的当地区域供需平衡状况. 枯水期不考虑水库调蓄的资源性缺水临界需水量为 3.22 亿 m³, 水库参与调蓄的工程性缺水临界需水量为 3.75 亿 m³. 通过供水安全分析模块, 基于设定的风险阈值和临界阈值识别出了不同需求规模的上游来水临界流量特征. 对于当地规划的需水规模 4.23 亿 m³, 期望上游枯水期临界流量均值约为 3372 m³/s. 整体上来说, 需求规模越大, 对上游来水期望的临界流量越大, 但同时还与枯水期流量分布有关.

关键词: 避咸蓄淡模型; 咸度预测; 取水时数; 临界流量; 感潮河流; 粤港澳大湾区

Critical streamflow for water supply safety based on the withdrawal avoiding saltwater model in coastal areas—taking the water supply for Zhuhai and Macao in the Guangdong-Hong Kong-Macao Greater Bay Area as a case^{*}

Tu Xinjun^{1,2,3**}, Wu Haiou¹, Chen Xiaohong¹, Lin Kairong¹ & Lai Rongbiao¹

(1: Center of Water Resources and Environment, Civil Engineering School, Sun Yat-sen University, Guangzhou 510275, P.R. China)

(2: Center of Water Security Engineering and Technology in Southern China of Guangdong, Guangzhou 510275, P.R. China)

(3: Guangdong Laboratory of Southern Ocean Science and Engineering, Zhuhai 519000, P.R. China)

Abstract: Salt-tide invasion in the dry season seriously threatens regional water supply in a tidal river area. In this paper, a new model, the withdrawal avoiding saltwater model (WASM), which combines salinity prediction, joint water supply of rivers and reservoirs, and security of water supply analysis, was developed. The model provides an overall idea and decision-making method for security analysis of regional water supply, depending on the withdrawal from tidal river. The water supply for Zhuhai and Macao of the Guangdong-Hong Kong-Macao Greater Bay Area from the Modaomen waterway in the Pearl River Delta was considered as an example. Data of tide, streamflow, and wind factors as well as those of salinity were used. The BP-ANN model for salinity prediction and the function between daily average chlorine and the time exceeding its standard value were well fitted. Upstream streamflow and the time of excessive salinity in the waterway were connected, and the time of withdrawal avoiding saltwater for the streamflow was obtained. The joint water supply of rivers and reservoirs associated with salinity prediction, regional water supply, and demand fa-

^{*} 2021-03-09 收稿; 2021-06-02 收修改稿.

国家重点研发计划项目(2017YFC0405900)、国家自然科学基金项目(51879288, 41771008)和广东省水利科技创新项目(2020-27)联合资助.

^{**} 通信作者; E-mail: cestxj@mail.sysu.edu.cn.

cing any upstream streamflow during the dry season was analyzed. If only the capacity of withdrawal from the river was considered, the critical demand for the resource supply accounted for 322 million m^3 in the dry season. When the regulation of reservoirs was also taken into consideration, the critical demand for the engineering supply accounted for 375 million m^3 in the dry season. Then, water supply security was further analyzed, and critical upstream streamflow for various scenarios of water demand in the dry season was identified for given thresholds of risk and critical. The critical streamflow in the dry season accounted for 3372 m^3/s when the demand increased to 423 million m^3 of local planning water demand. Overall, the larger the demand was, the greater the expected critical streamflow in upstream was. However, the security of water supply is associated with the distribution of upstream streamflow in the dry season.

Keywords: Withdrawal avoiding saltwater model (WASM); salinity prediction; hours of withdrawal; critical streamflow; tidal river; the Guangdong-Hong Kong-Macao Greater Bay Area

感潮河流淡水资源开发利用最大制约因素是咸潮入侵^[1]。咸潮入侵是指入海口高盐度水体上溯,造成河道水体含氯度超标现象,其受到河口潮流涨落作用、入海径流冲淡作用和风力扰动等多方面影响^[2]。河口三角洲咸潮入侵研究受到普遍关注^[3],如发生在我国的闽江口^[4]、长江口^[5-6]和珠江口^[7-8]等。随着当地社会经济快速发展,区域用水持续增长,咸潮影响下供水安全问题日益突显^[9],如珠江口珠海市咸潮影响区的水资源优化配置研究^[10]和长江口上海市多个取水口供水安全问题^[11]。当枯水期上游来水量偏少时,感潮河段取水口含氯度在咸潮影响下部分时段超标,不能达到取水标准,从而威胁城市供水安全。通过流域水量调度增加枯水期下泄流量,成为保障感潮河段取水安全的措施之一。但枯水期可利用水资源有限,如何确定合理的水上游来水压咸临界流量,成为咸潮影响下感潮河段供水安全关键问题之一。

在长江河口,有人提出了保障长江口供水安全的月控制临界流量含义和标准,并结合水动力模型分析了长江口咸潮入侵期的临界流量过程^[1];基于径流和潮汐的共同影响,提出了南渡河口临界水位线和淡水保证率概念^[12];运用水动力和咸水入侵模型,定量分析上游来水对咸度入侵边界线影响并确定压咸流量^[5];综合多种盐度预测经验模型,确定了长江口南支上段压咸临界流量^[13]。在珠江河口,有人基于径流-咸潮响应模式,分析磨刀门水道供水的压咸流量和压咸时机^[14];通过探讨磨刀门地区盐水入侵距离与潮差的响应关系,得到增大压咸流量的最佳时期^[7]。前人对于压咸临界流量的研究中,主要采用已有短期咸度观测资料,与上游来水流量进行统计分析,较少考虑当地水库供蓄能力对临界流量的影响。在分析长江口临界流量时,有研究认为水库由于其多目标性对压咸调控有限^[6]。如何基于上游来水进行感潮河段咸度预测,定量构建上游来水与超标过程之间的联系,以及避咸取水如何与当地水库调度结合,是保障当地供水安全管理的迫切需求。

珠江三角洲是我国粤港澳大湾区核心区域,磨刀门水道是珠海及澳门的重要水源地,枯水期咸潮入侵已经威胁到了当地供水安全^[15]。自2005年以来,通过西江上游骨干水库群水量调度,加大了枯水期西江下游来水量,对于抑制珠江河口磨刀门水道的咸潮上溯效果显著^[16-17]。随着大藤峡水利枢纽工程投入运行及与骨干群水库的压咸调度,提出了当枯水期咸潮上溯影响严重时,梧州断面下泄流量调度目标为2100 m^3/s ,能有效地保障珠江三角洲河口区域供水安全^[18]。但是一方面,近十年来磨刀门水道主要取水口,短时间尺度(时均值或日均值)咸度超标问题依然存在。另一方面,随着粤港澳大湾区发展规划的实施,区域经济高速增长及城市群发展模式对区域供水安全提出了更高要求^[19]。近些年来,当地水资源规划提出了“江水为主、库水为辅、江库联动、江水补库、库水调咸”的供水模式。上游来水流量及对应的避咸取水时段,也成为了当地河库联合调度供水关键问题。

因此,本文研究拟构建避咸蓄淡供水模型,基于BP神经网络的咸潮预测模块,模拟不同来水过程下咸潮超标情况;通过河库联合供水调度模块,分析不同需水情景下长系列上游来水日过程的供需平衡状况;通过供水安全分析模块,识别上游来水的风险流量及临界流量,为依赖感潮河段为水源地的区域供水安全管理提供科学依据。以面向粤港澳大湾区珠海及澳门的珠江三角洲磨刀门水道取供水为例,结合当地水资源规划,分析不同需水情景下当地河库联合供蓄的上游临界流量。

1 研究方法

1.1 避咸蓄淡供水模型

当感潮河流取水口的咸度超标成为常态,且又无法寻找到替代水源时,如何充分利用感潮河流适宜的取水时机(咸度小于水质标准限值的取水时间)和水库等蓄水工程,通过避咸蓄淡及河库联合供水,成为了沿海城市(如珠江三角洲的珠海市)保障供水安全的重要措施^[20]. 其中,在城市供水过程中,取水口超标时间和水库可调蓄能力,成为当地供水安全保障的关键参数. 为此,避咸蓄淡供水模型(withdrawal avoiding saltwater model,简称 WASM),耦合了咸度预测模块、河库联合供水调度模块和供水安全分析模块,如图 1.

通过咸度预测模块,建立上游来水量与取水口超标时间的联系,并根据上游来水日过程,预测取水口日超标时间. 通过河库联合供水调度模块,基于特定需水量,分析某一枯水期上游来水下的取水、供水、蓄水及缺水等日过程. 通过供水安全分析模块,基于是否缺水以及设定阈值下水库剩余水量判断,识别上游来水是属于风险流量,再结合设定阈值下总缺水量判断,从风险流量中识别供水安全的临界流量.

图 1 感潮河流避咸蓄淡供水模型

Fig.1 Withdrawal avoiding saltwater model for water supply in tidal river

1.2 咸度预测和超标时间

感潮河流咸度变化过程受多重因素影响,主要包括河口潮流涨落作用海水入侵、上游径流冲淡作用和风力对河口纵向净环流的扰动作用等^[21]. 因此,可建立咸度因子 S 与其主要影响因素(潮汐因子 H 、径流因子 Q 和风力因子 W)的映射关系,即:

$$S = f(H, Q, W) \quad (1)$$

由于盐度与主要因子之间的关系十分复杂,咸度因子与其影响因素之间很难得出显示函数表达式. 目前,人工神经网络(artificial neural network, ANN)能够很好地处理这一类预测问题,并已应用于咸潮预测研究^[22]. 本文拟采用反向传递人工神经网络(back propagation artificial neural networks, BP-ANN),模拟取水口咸度与河口潮汐因子、上游径流因子和当地风力因子的关系,并通过上游来水过程预测取水口咸度.

在感潮河流供水安全保障规划中,当地水资源管理更加关注上游来水条件下取水时机问题. 根据国家饮用水源地水质标准要求,当含氯度超过 250 mg/L 被认为咸度超标,该阶段累积时间为超标时间. 因此,基于日尺度的咸度及其主要影响因素观测样本,通过 BP-ANN 模拟训练与验证,确定咸度预测模型结构和参数后,假定潮汐和风力因子维持原有定常条件,根据时尺度咸度观测样本和供水水质咸度标准限值要求,建立日均含氯度与日超标时间的映射关系,实现日超标时间与上游来水日均流量的连结,即:

$$T_h = f(S) = \int [f(Q | H, W)] \quad (2)$$

式中, T_h 为咸度日超标时间, S 为日均含氯度, Q 为日均流量.

通常情况下,日均含氯度值越高,每日咸度超标时间越长,属于正相关关系. 因此研究过程中,可采用了多种能够呈现正相关的曲线函数,拟合含氯度与超标时间之间的关系.

1.3 河库联合供水调度和供需平衡分析

受到咸度超标影响,感潮河流取水时机并不稳定.取水口在咸潮影响时从河流避咸取水,每日避咸取水量首先供给水厂,若能满足区域需水,则多余取水量结合水库蓄水能力存储,若取水无法满足需水要求,则通过水库补充供给.由于当地水库集水面积较小,枯水期供需平衡过程中不考虑水库集水区域的来水和蒸发损失等.

若河流取水口的日取水能力为 $V_c(\text{m}^3)$,当地日需水量为 $V_d(\text{m}^3)$,水库前一日蓄水量为 $W_0(\text{m}^3)$,水库总蓄水能力为 $W_c(\text{m}^3)$,则取水口每日取水量 $V_w(\text{m}^3)$ 为:

$$V_w = V_c(1 - T_h/24) \quad (3)$$

若取水量不小于需水量,即 $V_w \geq V_d$,则实际日供水量 $V_s(\text{m}^3)$ 、水库日蓄水量 $V_1(\text{m}^3)$ 和总蓄水量 $W_T(\text{m}^3)$ 为:

$$V_s = V_d \quad (4)$$

$$V_1 = V_w - V_s \quad (5)$$

$$W_T = W_0 + V_1 \quad (6)$$

式中, $W_T \leq W_c$. 若 $W_T > W_c$,则令 $W_T = W_c$.

若取水量小于需水量,即 $V_w < V_d$,则水库日供水量 $V_0(\text{m}^3)$ 、总蓄水量 $W_T(\text{m}^3)$ 和实际日供水量 $V_s(\text{m}^3)$ 为:

$$V_0 = V_d - V_w \quad (7)$$

$$W_T = W_0 - V_0 \quad (8)$$

$$V_s = V_w + V_0 \quad (9)$$

式中, $W_T \geq 0$. 若 $W_T < 0$,则令 $W_T = 0$,且有:

$$V_0 = W_0 \quad (10)$$

$$V_s = V_w + V_0 \quad (11)$$

式中, $V_s < V_d$,表明当日存在缺水,日缺水量 $W_s(\text{m}^3)$ 为:

$$W_s = V_d - V_s \quad (12)$$

1.4 供水安全分析和临界流量

基于咸度预测和河库联合供水调度模块,可获悉某一频率或典型年上游来水条件下,避咸蓄淡过程的供需平衡状况.从水资源规划和管理角度来说,探究满足未来发展需水要求的上游来水量即临界流量,成为了依赖感潮河段取水的城市供水安全关键问题之一.一般来说,在水资源调配过程通常是基于供水保障率(包括供水水量保障率和供水天数保障率)分析供水安全^[23].本文根据长系列上游来水过程,拟通过设定风险阈值和临界阈值,通过避咸蓄淡供水模型调度及供需平衡结果,分析上游来水的风险流量和临界流量.

有某年枯水期上游来水 $\{Q_0 | Q_0(i), i = 1, 2, \dots, N\}$, N 为总天数.总需水为 W_D ,通过咸度预测和河库联合供水调度之后,水库剩余蓄水量为 W_R (不含死库容),总缺水量为 W_a .设定风险阈值 T_R 和临界阈值 T_C ,有:

$$W_a \geq 0 \quad (13)$$

$$W_R/W_D \leq T_R \quad (14)$$

$$W_a/W_D \leq T_C \quad (15)$$

若式(13)或(14)成立,表明该典型年来水过程存在供水风险,其平均流量 $\bar{Q}_R$ 为风险流量.若式(14)和(15)同时成立,则表明风险流量 $\bar{Q}_R$ 为临界流量 $\bar{Q}_C$.

式(13)~(15)定量分析目的是,若存在缺水,则表明现有的河库联合供水系统对于该典型年上游来水而言存在供水风险;若不缺水,但联合供水调度期末的水库蓄水量较小时,考虑到咸度预测和来水过程等不确定性的影响,认为该典型年上游来水存在潜在的供水风险;若蓄水量和缺水量相对于需水而言在一个较小的范围之内,从供需平衡角度而言是可接受的供水风险,则该典型年上游来水被认为是期望上游来水的临界流量.

2 案例分析

2.1 区域概况和数据处理

如图 2 所示,粤港澳大湾区珠海及澳门位于珠江三角洲南部,其供水水源主要依赖于磨刀门水道取水. 作为珠江三角洲八大口门之一的入海通道,磨刀门水道属于典型感潮河流. 珠海市在磨刀门水道设有 3 个取水口,分别为广昌泵站、平岗泵站和竹洲头泵站,设计取水能力分别为 100 万、124 万和 80 万 m^3/d . 3 个泵站的取水不仅要保障珠海东城片区供水,而且还承担着对澳门供水的任务. 珠海市主要调咸水库为竹银水库,兴利库容为 3811 万 m^3 ;另在珠海市北部有若干小型水库或塘坝构成了北部水库群,参与珠海东城片区和澳门的供水,合计兴利库容为 2945 万 m^3 ;总兴利库容为 6756 万 m^3 .

图 2 研究区地理位置及气象水文站、取水泵站、水库和供水对象

Fig.2 Location of meteorological-hydrological stations, pump stations, reservoirs and water-receiving areas

由于受到上游来水减少、河床下切和咸潮上溯等综合因素影响,磨刀门水道枯水期的咸度超标问题日益突出^[24]. 尽管西江上游骨干水库群的压咸调度,能有效缓解河口地区咸潮上溯影响. 但是根据磨刀门水道主要取水口 2010—2015 年枯水期逐时咸度变化,广昌、平岗和竹洲头泵站取水口含氯度超标占比分别为 70%、20% 和 11%,短时间尺度的咸度超标问题依然显著,如图 3. 为此,珠海市加强了区域水库联合调蓄功能,基于磨刀门河流取水时机避咸供水,并充分挖掘当地水库调蓄能力取水蓄淡,形成了河库避咸蓄淡联合

供水模式. 2018 年,珠海市东部及澳门供水量约为 3.61 亿 m^3 ,枯水期需水量为 1.81 亿 m^3 ;参考当地区域发展及水资源规划,预测 2035 年需水量约为 8.45 亿 m^3 ,枯水期需水量为 4.23 亿 m^3 .

磨刀门水道咸度观测开展较晚,考虑数据分析匹配,主要选用了 2003 年 1 月 1 日—3 月 31 日、2003 年 10 月 1 日—2004 年 3 月 31 日、2004 年 12 月 1 日—2005 年 3 月 31 日和 2005 年 10 月 1 日—12 月 31 日广昌泵站和平岗泵站的含氯度日均值,以及广昌泵站、平岗泵站和竹洲头泵站 2011 年 10 月 1 日—2012 年 3 月 31 日的含氯度日均值和日超标时间. 上游径流因子以西江流域控制站高要和北江流域控制站石角的合计流量为输入,获取到 1957—2008 年(水文年)逐日流量过程. 潮汐因子以磨刀门水道入海口灯笼山潮位站的潮位过程为参照,风因子以最邻近研究区域中山气象站逐日风速风向为参照.

考虑到竹洲头泵站咸度数据较少,以广昌泵站和平岗泵站的逐日咸度因子含氯度日均值数据为样本,进行咸度预测模型训练和验证. 选取灯笼山日最低潮位、日平均潮位、日最大潮差、中山站风速风向、高要与石角的合计日流量,作为备选预测因子. 根据风对咸潮入侵影响的物理机制,以磨刀门水道流出河口方向为正建立直角坐标系,沿坐标系对风进行径向和切向分解,认为切向方向分量对咸潮有影响^[21]. 潮位因子、流量因子和风速因子变化过程见图 4.

广昌泵站和平岗泵站备选预测因子与咸度之间相关性与互相关性见表 1. 对比互相关程度,结合物理机制成因分析,流量、日平均潮位、日最大潮差、日最低潮位和切向风速对咸度影响滞后时间分别为+2、+1、+3、-2 和+2 d. 除日平均潮位外,各预测因子与咸度的相关性均通过检验,且为负相关. 因此,确定磨刀门水道咸度预测模型的主要输入因子为流量、日最大潮差、日最低潮位和切向风速.

图 3 磨刀门水道主要取水口 2010—2015 年枯水期逐时咸度变化
Fig.3 Hourly salinity processes of main pump stations of Modaomen waterway during the dry season from 2010 to 2015

图 4 磨刀门水道咸度预测潮汐因子、径流因子和风因子变化过程

Fig.4 Changes of tide, streamflow and wind for the salinity prediction in Modaomen waterway

表 1 磨刀门水道咸度和预测因子的相关性与互相关性

Tab.1 Correlation and mutual correlation between salinity and predictors in Modaomen waterway

预测因子	广昌泵站			平岗泵站		
	相关系数	互相关系数	位置/d	相关系数	互相关系数	位置/d
流量	-0.476 *	0.740	+2	-0.477 *	0.407	+2
平均潮位	-0.029	0.844	+1	-0.024	0.493	+1
日最大潮差	-0.328 *	0.842	+3	-0.328 *	0.536	+3
日最低潮位	-0.210 *	0.871	-2	-0.209 *	0.600	-2
切向风速	-0.296 *	-0.171	+2	-0.295 *	-0.211	+2

* 表示通过了 95% 显著性检验水平检验.

为了更好地了解当地需水增长过程中供需平衡以及上游来水过程差异对供水安全的影响,拟设定多需水情景下,分析不同来水系列的避咸蓄淡供水平衡状况. 基于现状用水(1.81 亿 m³)和未來规划需水(4.23 亿 m³)之间的差异水量,以其 5% 的水量等距增长,连续设定需水情景. 基于高要站和石角站 1956—2008 年枯水期(10 月 1 日—3 月 31 日)逐日合计流量,共获取 52 个来水系列过程. 根据枯水期平均流量系列进行统计模拟,获得每个来水系列过程流量均值特征及相应的设计频率,以此作为上游来水的特征流量. 在日供

需平衡分析过程中,缺水情况下枯水期可供水量为需水量与缺水量之差的累积值,满足供需平衡情况下可供水量为枯水期累积供水量与末期水库结余量之和.在风险流量和临界流量分析过程中,风险阈值和缺水阈值均设定 5%.若枯水期避咸蓄淡调度过程存在缺水或枯水期结束时水库蓄水量与总需水之比小于 5%,则认为该来水过程流量均值为风险流量,其中枯水期总缺水量与总需水量之比小于 5%及枯水期结束时水库蓄水量与总需水之比小于 5%的来水过程流量均值为临界流量.

2.2 咸度模拟与预测

构建 3 层 BP-ANN,将 460 组实测数据按照时间顺序分为模型训练期和验证期,分别有数据样本 400 和 60 组,模型拟合建立过程如下:

1)数据预处理.考虑各因子数据类型差异,用 Premnmx 函数对输入输出数据归一化至 $[-1,1]$ 后进行模拟,输出数据再进行反归一化处理.

2)模型构建及训练.非线性传输函数为 tansig,输出层采用线性函数 purelin,选用 traingdm 算法,训练精度 RMSE 的阈值设定为 $[0.008,0.05]$ ^[25],优选出广昌泵站和平岗泵站模型结构分别为 4-10-1 和 4-12-1.训练后的模拟值与实际值相关程度较高,广昌泵站和平岗泵站的决定系数 R^2 分别为 0.95 和 0.84,构建的 BP-ANN 模型收敛有效,如图 5.

3)模型验证.基于训练后模型结构和参数集,广昌泵站和平岗泵站在验证阶段的 RMSE 分别为 0.46 和 0.11,决定系数 R^2 分别能达到 0.72 和 0.71,认为构建的 BP-ANN 是可接受的^[26].

图 5 磨刀门水道咸度预测的 BP-ANN 训练与验证

Fig.5 Training and verification of BP-ANN for the salinity in Modaomen waterway

2.3 含氯度与超标实数关系拟合

由于超标时间是有上下边界的,其取值期间为 $0 \sim 24$ h,拟合时基于边界约束对函数分段.另外,磨刀门水道含氯度实测值变化范围跨多个数量级,拟合时对含氯度进行了对数变换.广昌泵站和平岗泵站拟合结果如图 6 所示,中间曲线部分拟合的决定系数 R^2 分别达到了 0.88 和 0.90.因此,可以用拟合曲线进行日均含氯度 $\exp(x)$ 与日超标时间 y 的转换.拟合函数如下:

广昌泵站为:

$$\begin{cases} y = 0 & 0 < \exp(x) < 20 \\ y = 0.051x^{3.085} - 0.885 & 20 \leq \exp(x) \leq 3000 \\ y = 24 & \exp(x) > 3000 \end{cases} \quad (16)$$

平岗泵站为:

$$\begin{cases} y = 0 & 0 < \exp(x) < 20 \\ y = 1.019x^2 - 5.147x + 6.319 & 20 \leq \exp(x) \leq 1700 \\ y = 24 & \exp(x) > 1700 \end{cases} \quad (17)$$

图 6 广昌泵站 (a) 和平岗泵站 (b) 日均含氯度与超标时间的拟合曲线

Fig.6 Fitted curve between the daily salinity and the exceeding time in Pinggang (a) and Guangchang (b) stations

由于竹洲头泵站缺少足够的咸度样本数据,无法采用 BP-ANN 进行模拟. 竹洲头站泵站与平岗泵站距离较近,为此建立竹洲头泵站与平岗泵站日均含氯度关系,如图 7a 所示,函数拟合的决定系数 R^2 达到了 0.96. 平岗泵站含氯度 x 转换为竹洲头泵站含氯度 y 的拟合函数为:

$$y = 0.0001383x^2 + 0.3267x + 0.08153 \quad (18)$$

基于竹洲头泵站咸度观测数据,拟合含氯度 $\exp(x)$ 与超标时间 y 的关系,结果如图 7b,中间曲线部分拟合的决定系数 R^2 达到了 0.92. 拟合函数为:

$$\begin{cases} y = 0 & 0 < \exp(x) < 20 \\ y = 1.157x^2 - 6.143x + 8.044 & 20 \leq \exp(x) \leq 1370 \\ y = 24 & \exp(x) > 1370 \end{cases} \quad (19)$$

图 7 平岗泵站与竹洲头泵站日均含氯度关系 (a) 及竹洲头泵站日均含氯度与超标时间 (b) 的拟合曲线

Fig.7 Fitted curve of the daily salinity between Pinggang and Zhuzhoutou stations (a) and that between the daily salinity and the exceeding time in Zhuzhoutou station (b)

2.4 不同需水情景下及典型年的供需平衡

基于避咸蓄淡供水模型,不同需水情景下所有年份枯水期来水过程的可供水量如图 8a. 在需水量为 1.81 亿~2.54 亿 m^3 时,所有来水系列可供水量基本一致,不需要水库参与调蓄供水,3 个取水口避咸取水直接供水就能满足此阶段需水要求. 之后的需水增长,对于部分年份来水过程来说需要水库参与调蓄供水. 当需水增长到情景 3.75 亿 m^3 时,1964 和 1998 年来水过程的可供水量小于需水量,开始出现了缺水. 之后随着需水继续增长,出现缺水的来水年份数也不断增加. 到 2035 年需水 4.23 亿 m^3 时,共有 21 a 的来水过程会出现缺水. 因此,需水量 3.22 亿 m^3 为当地河流取水直接供水满足需水要求的临界需水,可视为枯水期资源性缺水的临界需水量;需水量为 3.75 亿 m^3 为当地避咸蓄淡联合供水满足需水要求的临界需水,可视为枯水期工程性缺水的临界需水量. 在水库参与调蓄供水过程中,随着需水量增加,可供水量也逐渐增加. 但可供水量增长速率是有差异,且部分年份的增长速率相继变缓,即表明对于该来水过程而言存在最大可供水量的

临界需水. 实际上,由于受到当地河库联合调蓄能力的限制,如果未来需水持续增加,对于任何来水过程都存在最大可供水量的临界需水.

不同需水情景下长系列来水过程的供需平衡结果如图 8b 所示. 在需水量小于 3.75 亿 m^3 时,所有年份来水过程均能满足需水要求. 当需水量由 3.75 亿 m^3 增加到 4.23 亿 m^3 时,出现缺水的时间由 2 a 增加到 21 a. 到 2035 年枯水期需水达到 4.23 亿 m^3 ,即使采取避咸蓄淡联合供水模式,依然有近 40% 的来水过程无法保障当地的需水要求.

图 8 不同需水情景下供需平衡:供水与需水(a);供水与缺水(b)

Fig.8 Supply and shortage for individual scenarios of water demand: Water supply and demand (a); Water supply and water shortage (b)

选择上游来水枯水期平均流量频率接近为 $P=90\%$ 的典型年,包括 1962 年 ($P=88.7\%$) 和 2004 年 ($P=90.6\%$),分析 2035 年枯水期需水下供需平衡过程,超标时间和供需平衡情况见图 9 和图 10. 1962 年,10—11 月及 3 月中下旬的流量较大,12 月中旬至 3 月上旬持续维持较小流量. 2004 年,除了 3 月下旬流量较大外,其他时间段流量比较均匀. 1962 和 2004 年,枯水期缺水量分别为 2681 万和 1297 万 m^3 ,缺水时间分别为 42 和 27 d. 尽管 2 个典型年的枯水期平均流量差别较小,但是缺水量和缺水时间差别显著,表明来水过程特征对避咸蓄淡供水结果影响较大. 由于预设枯水期之前水库处于蓄满状态,即使枯水期前期上游来水流量较小,咸潮影响下日取水时数较短,通过水库供水能满足一定时段内的供水要求. 但是较小流量在中后期维持时间较长时,水库水量耗竭且取水供水后的剩余量补库不足,则容易出现缺水现象.

图 9 典型年枯水期流量及超标时间:1962 年(a);2004 年(b)

Fig.9 Streamflow process and exceeding time of typical years: 1962 (a); 2004 (b)

2.5 风险流量和临界流量分析

不同需水情景下风险流量及临界流量见图 11a. 由于从安全的角度考虑了枯水期末水库最小剩余蓄水量的要求,需水量在 3.50 亿~4.23 亿 m^3 时,供水存在风险的时间分别有 2、4、5、13、18、21 和 26 a,相比于缺水时间分别增加了 2、4、3、9、11、5 和 5 a. 需水量为 3.50 亿 m^3 和 3.63 亿 m^3 时,尽管不存在缺水年份,但有 2 a 由于枯水期末水库剩余蓄水量较小,认为存在供水风险. 基于风险阈值和缺水阈值识别出临界流量年数,分别占供水风险年数的 3.8%、7.6%、9.6%、25.0%、34.6%、40.4% 和 50%. 在 2035 年需水量为 4.23 亿 m^3 时,枯水期平均流量最大的年份也存在供水风险,进一步说明不是枯水期平均流量越大供水越安全,还与枯水期

图 10 典型年枯水期供需平衡结果:1962 年(a);2004 年(b)

Fig.10 Water supply, demand and deficit processes of typical years: 1962 (a); 2004 (b)

流量分布有关.

不同需水情景下临界流量统计特征如图 11b 和表 2 所示. 整体上来说,随着需水增长,对上游来水期望的临界流量越大. 大约分为 3 个阶段:枯水期需水量为 3.50 亿~3.62 亿 m^3 时,临界流量均值在 2373~2411 m^3/s 之间,对应设计频率为 96.8%~98.1%,相对变幅为-12.9%~12.9%;当需水量增至 3.74 亿~3.98 亿 m^3 时,临界流量均值在 2723~2828 m^3/s 之间,对应的设计频率范围为 76.7%~82.3%,相对变幅为-11.6%~15.7%;当需水量增至 4.10 亿~4.23 亿 m^3 时,临界流量均值为 3322~3372 m^3/s ,对应设计频率为 50.0%~52.2%,相对变幅为-13.4%~13.6%.

图 11 不同需水情景下风险流量(a)与临界流量(b)

Fig.11 Risk streamflow (a) and critical streamflow (b) for individual scenarios of water demand

表 2 不同需水情景下临界流量统计特征

Tab.2 Statistic characteristics of critical streamflow for individual scenarios of water demand

需水量/ (m^3/s)	临界流量均值/ (m^3/s)	相对于均值的变幅	
		下边界(下四分位)	上边界(上四分位)
3.50	2373	-12.9%	12.9%
3.63	2411	-9.3%	9.3%
3.75	2723	-11.6%	11.7%
3.87	2828	-9.4%	10.0%
3.99	2825	-2.0%	15.7%
4.11	3322	-13.4%	12.5%
4.23	3372	-10.8%	13.6%

3 结论

1) BP-ANN 能够较好地模拟感潮河流的咸度与上游径流因子、河口潮因子和当地风因子的映射关系,并

结合取水口含氯度与超标时间的曲线函数模拟,能够建立上游来水—咸度—超标时间之间的联系.结合当地水库调蓄能力和需水要求,可得到枯水期上游来水过程下的当地取水口取水时数、取水量以及水库调蓄和区域供需平衡状况.通过设定供水风险阈值和临界阈值,基于长系列枯水期来水过程识别出了不同需水规模的风险流量和临界流量.因此,通过构建耦合了咸度预测、河库联合供水调度和供水安全分析模块的避咸蓄淡模型,为依赖感潮河流为水源地的区域供水安全分析提供了一种整体思路和决策方法.

2)对于依赖珠江三角洲磨刀门水道取水的粤港澳大湾区珠海东部及澳门供水来说,资源性需水临界点和工程性需水临界点分别为3.22亿和3.75亿 m^3 .当2035年规划需水量4.23亿 m^3 时,上游枯水期平均流量频率约为90%的典型年(1962年)实际来水过程下的缺水量为2681万 m^3 .当枯水期需水量由3.50亿 m^3 增至2035年4.23亿 m^3 时,上游临界流量均值由2373 m^3/s 上升到3372 m^3/s ,对应设计频率由98.1%变化为50.0%.

3)整体上来说,需水规模越大,对上游来水期望的临界流量越大.西江上游枯水期调度对于保障珠江河口地区供水安全的作用是显著的,但短时间尺度咸潮超标问题依然存在,需要充分挖掘河口地区水库供水潜力,通过避咸蓄淡河库联合供水才能更好地保证2035年需水要求.某一需水情景下的临界流量也不是唯一的,还与枯水期流量分布有关.如何分解来水过程的流量分布特征以及河流取水能力及水库调蓄能力变化,对感潮河流域供水安全的影响,有待于进一步深入研究.

4 参考文献

- [1] Li WS, Zuo CS, Wang H *et al.* Salt tide intrusion characteristics in main estuaries of China. *Marine Science Bulletin*, 2019, **38**(6): 650-655. [李文善, 左常圣, 王慧等. 中国主要入海河口咸潮入侵变化特征. 海洋通报, 2019, **38**(6): 650-655.]
- [2] Chen QJ, Xu JY, Zhu JR *et al.* Determination of critical flow for saline water intrusion into water source area of Yangtze River estuary and guarantee measures. *Yangtze River*, 2011, **42**(18): 68-72. [陈庆江, 徐建益, 朱建荣等. 长江口水源地咸潮控制临界流量确定及保障措施. 人民长江, 2011, **42**(18): 68-72.]
- [3] Song ZY, Mao LH. Salt water encroachment at the Yangtze River Estuary. *Water Resources Protection*, 2002, **18**(3): 27-30, 69. [宋志尧, 茅丽华. 长江口盐水入侵研究. 水资源保护, 2002, **18**(3): 27-30, 69.]
- [4] Cheng YF, Feng P, Li JZ *et al.* Water supply risk analysis based on runoff sequence simulation with change point under changing environment. *Advances in Meteorology*, 2019, **2019**: 1-16. DOI:10.1155/2019/9619254.
- [5] Xu Z, Ma J, Wang H *et al.* River discharge and saltwater intrusion level study of Yangtze River Estuary, China. *Water*, 2018, **10**(6): 683. DOI:10.3390/w10060683.
- [6] Sun ZH, Fan JW, Yan X *et al.* Analysis of critical river discharge for saltwater intrusion control in the upper South Branch of the Yangtze River Estuary. *Journal of Geographical Sciences*, 2020, **30**(5): 823-842. DOI: 10.1007/s11442-020-1757-0.
- [7] Zhu YL, Yan XL, Lin XY. Study on prediction model of saline intrusion in Pearl River Delta. *Journal of Hydraulic Engineering*, 2013, **44**(9): 1009-1014. [诸裕良, 闫晓璐, 林晓瑜. 珠江口盐水入侵预测模式研究. 水利学报, 2013, **44**(9): 1009-1014.]
- [8] Song XF, Shi RG, Sun LY *et al.* Status and cause of saltwater intrusion in Modaomen, Pearl River estuary. *Marine Science Bulletin*, 2014, **33**(1): 7-15. [宋晓飞, 石荣贵, 孙玲晏等. 珠江口磨刀门盐水入侵的现状与成因分析. 海洋通报, 2014, **33**(1): 7-15.]
- [9] Yuan R, Zhu JR. The effects of dredging on tidal range and saltwater intrusion in the Pearl River Estuary. *Journal of Coastal Research*, 2015, **316**: 1357-1362. DOI:10.2112/jcoastres-d-14-00224.1.
- [10] Liu DD, Chen XH. Study on the optimal deployment of water resources in saltwater intrusion areas. *Journal of Hydraulic Engineering*, 2007, **38**(9): 1050-1055, 1065. [刘德地, 陈晓宏. 咸潮影响区的水资源优化配置研究. 水利学报, 2007, **38**(9): 1050-1055, 1065.]
- [11] Chen D, Webber M, Finlayson B *et al.* The impact of water transfers from the lower Yangtze River on water security in Shanghai. *Applied Geography*, 2013, **45**: 303-310. DOI:10.1016/j.apgeog.2013.09.025.
- [12] Lian JJ, He W, Ma C *et al.* Guarantee rate of freshwater in a river mouth intruded by saltwater with respect to the joint im-

- pect of runoff and tide. *Journal of Hydroinformatics*, 2015, **17**(6): 917-929. DOI:10.2166/hydro.2015.038.
- [13] Yan X, Sun ZH, Xie CS *et al.* Estimation of critical discharge for saltwater intrusion in the upper south branch of the Yangtze River Estuary using empirical models. *Acta Geographica Sinica*, 2019, **74**(5): 935-947. DOI: 10.11821/dlxb201905008. [严鑫, 孙昭华, 谢翠松等. 基于经验模型的长江口南支上段压咸临界流量. 地理学报, 2019, **74**(5): 935-947.]
- [14] Wen P, Chen XH, Liu B *et al.* Analysis of tidal saltwater intrusion and its variation in Modaomen channel. *Journal of China Hydrology*, 2007, **27**(3): 65-67. [闻平, 陈晓宏, 刘斌等. 磨刀门水道咸潮入侵及其变异分析. 水文, 2007, **27**(3): 65-67.]
- [15] Han ZY, Tian XP, Liu F. Study on the causes of intensified saline water intrusion into Modaomen Estuary of the Zhujiang River. *Journal of Marine Sciences*, 2010, **6**(2): 52-59. [韩志远, 田向平, 刘峰. 珠江磨刀门水道咸潮上溯加剧的原因. 海洋学研究, 2010, **6**(2): 52-59.]
- [16] Liu ZS. The dispatch of key reservoirs solved the five water problems on the Pearl River. *Pearl River*, 2007, **28**(1): 44-47. [刘智森. 骨干水库调度破解珠江五大水问题. 人民珠江, 2007, **28**(1): 44-47.]
- [17] Liu B, Liu LS, Wu W *et al.* Pearl River water diversion research based on drinking water supply target and flow control. *Journal of China Hydrology*, 2013, **33**(4): 84-86, 74. [刘斌, 刘丽诗, 吴炜等. 基于取淡与流量控制的压咸调度方案研究. 水文, 2013, **33**(4): 84-86, 74.]
- [18] Liu XY, Xi WC. Analysis on water resources allocation functions of Datengxia Project. *China Water Resources*, 2020, (4): 89-91. [刘喜燕, 席望潮. 大藤峡水利枢纽水资源配置功能分析. 中国水利, 2020, (4): 89-91.]
- [19] Li JF, Yang LS, Meng FS. Discussion on water problems of Guangdong-Hong Kong-Macao Greater Bay Area. *China Water & Wastewater*, 2019, **35**(18): 10-14. DOI:10.19853/j.zgjsps.1000-4602.2019.18.003. [李骏飞, 杨磊三, 孟凡松. 粤港澳大湾区面临的水问题探析. 中国给水排水, 2019, **35**(18): 10-14.]
- [20] Wang C, Zhang XH, Feng ZM *et al.* The impact of complex water resources on water supply safety in coastal cities. *Water & Wastewater Engineering*, 2009, **45**(11): 135-139. [王婵, 张锡辉, 冯兆敏等. 沿海城市复杂水源对城市安全供水的影响. 给水排水, 2009, **45**(11): 135-139.]
- [21] Chen ZS, Gao SY, Chen LF. Frequency response characteristics of salinity change to hydro-meteorological elements in Modaomen waterway of Pearl River Estuary. *Marine Science Bulletin*, 2015, **34**(1): 14-20. [陈子燊, 高时友, 陈玲舫. 珠江口磨刀门水道盐度变化对水文气象要素的频率响应特征. 海洋通报, 2015, **34**(1): 14-20.]
- [22] Hsu KL, Gupta HV, Sorooshian S. Artificial neural network modeling of the rainfall-runoff process. *Water Resources Research*, 1995, **31**(10): 2517-2530. DOI:10.1029/95wr01955.
- [23] You LJ, Chen JH, Han Y *et al.* Research on the evaluation index system of rural drinking water safety in Minhe County of Qinghai Province. *China Rural Water and Hydropower*, 2019, (7): 124-128. [尤李俊, 陈建宏, 韩赞等. 青海省民和县农村饮水安全评价指标体系研究. 中国农村水利水电, 2019, (7): 124-128.]
- [24] Kong L, Chen XH, Wen P *et al.* Analysis on severe saltwater intrusion in Modaomen channel of the Pearl River estuary in dry season during 2009-2010. *Journal of Natural Resources*, 2011, **26**(11): 1858-1865. DOI: 10.11849/zrzyxb.2011.11.005. [孔兰, 陈晓宏, 闻平等. 2009/2010 年枯水期珠江口磨刀门水道强咸潮分析. 自然资源学报, 2011, **26**(11): 1858-1865.]
- [25] Lin Kr, Zhang F, Lan T *et al.* Numerical study of saltwater intrusion in Modaomen Estuary based on MODWT and Elman ANN. *Pearl River*, 2018, **39**(7): 1-5. [林凯荣, 张凡, 兰甜等. 基于极大重叠离散小波变换和 Elman 神经网络的磨刀门咸潮模拟研究. 人民珠江, 2018, **39**(7): 1-5.]
- [26] Zhang B, Wang HQ, Zhang H. The simulation and predication of monthly runoff in Yingluoxia based on artificial neural network. *Journal of Natural Resources*, 2009, **24**(12): 2169-2177. DOI: 10.11849/zrzyxb.2009.12.014. [张勃, 王海青, 张华. 基于人工神经网络的莺落峡月径流模拟预测. 自然资源学报, 2009, **24**(12): 2169-2177.]