文章编号: 0253-374X(2021)06-0891-09

DOI: 10. 11908/j. issn. 0253-374x. 20435

基于数字栅格的河网小流域水质数学模型 构建与应用

尹海龙1,林夷媛1,赵东华2,石泽敏2

(1. 同济大学 环境科学与工程学院,上海 200092;2. 中交上海航道勘察设计研究院有限公司,上海 200120)

摘要:河网地区降雨充沛,河道水质受点源排放和降雨径流面源污染排放影响出现时空动态变化。针对小流域水质达标评估的需求,构建了基于栅格化空间重力汇水流向的降雨径流污染模型,并通过耦合河道水动力水质模型,建立点源、面源排放与河道水质的动态响应关系。以我国常州市武进港小流域为研究区域,对该模型系统进行了率定,确定了水质模型的主要参数。建立的模型系统能够实现对河网水质日尺度的动态模拟,继而实现从年均水质达标到每日水质达标的精细化分析。针对研究区域污染源组成特点,对不同污染负荷削减方案进行模拟评估。最优工况下,入湖断面高锰酸盐、氨氮和总磷的年达标频次(地表水 III 类标准)分别从23.0%、0、16.4%升高至71.8%、66.3%、75.9%。

关键词: 水动力模型;水质模型;面源模型;河网地区 中**图分类号**: TV143;S271 **文献标志码**: A

Development and Application of Water Quality Mathematical Model for Small Watershed in River Network Region Based on DEM Raster

YIN Hailong¹, LIN Yiyuan¹, ZHAO Donghua², SHI Zemin²

(1. College of Environmental Science and Engineering, Tongji University, Shanghai 200092, China; 2. Shanghai Waterway Engineering Design and Consulting Co., Ltd., Shanghai 200210, China)

Abstract: Due to the abundant rainfall in river network region, the river water quality shows a temporal-spatial dynamic change affected by the point pollution and precipitation-runoff nonpoint pollution discharge. In order to assess the attainment of river water quality in small watershed, a nonpoint pollution model based on digital

elevation model (DEM) raster was developed. Coupled with the hydrodynamic and water quality model, the dynamic river water quality response to point pollution and nonpoint pollution discharge was established. The modeling system was calibrated and the main water quality parameters were determined in the small watershed of Wujing River catchment in Changzhou, Jiangsu province. The modeling system developed is able to perform dynamic simulation of water quality in river network on daily scale, and realize an elaborate analysis from annual average attainment to daily attainment. According to the characteristics of regional pollution sources in the site studied, different pollutant load reduction schemes were simulated and evaluated. Under the optimal conditions, throughout the whole year, the frequency of attaining Grade III of surface water quality standard at lake inflow station would increase from 23.0%, 0, 16.4% to 71.8%, 66.3%, 75.9% for COD_{Mn} , NH_3 -N, and total phosphorus (TP) respectively.

Key words: hydrodynamic model; water quality model; nonpoint pollution model; river network region

我国南方河网地区河流纵横,降雨丰富。随着污水收集率的不断提高,在城镇点源污染排放得到有效治理的情况下,村镇小流域地区的点源、面源污染排放成为水环境治理关注的问题。为此,需要建立耦合点源、面源排放与河道水质的数学模型,评估小流域内各类污染排放造成的水质动态响应,为污染物减排方案的制定提供科学依据[14]。

由于河网模拟范围较大,大多数情况下只能采 用数值方法进行模拟^[5]。河道水动力水质模型可以

收稿日期: 2020-10-21

基金项目: 国家水体污染控制与治理科技重大专项(2017ZX07202003);中国长江三峡集团有限公司项目 (2020(W)-080)

第一作者: 尹海龙(1976—),男,教授,博士生导师,工学博士,主要研究方向为城市水环境系统工程。 E-mail: yinhailong@tongji. edu. cn



论文拓展介绍

全面描述水体中的水动力--水质过程,但是难以准 确获得面源污染的动态输入。因此,非常有必要将 降雨产汇流模型和河道水动力水质模型耦合,以此 建立河流和流域间的水力联系。Liu等[6]集成运用 HSPF模型和EFDC模型模拟圣路易斯湾河口的水 力水质情况,发现圣路易斯湾河口对密西西比河的 水质具有重大影响;Li等[7]采用SWAT和EFDC耦 合方法,研究了长潭水库1952—2010年间58年降水 资料的频率响应与水质模拟分析; Thompson等[8]将 水文模型 MIKE SHE 和水力学模型 MIKE11 进行耦 合,每个时间段都进行数据的交换和迭代计算,通过 这种模拟方式反映了坡面与河道洪泛区之间的相互 作用关系: Narasimhan 等[9]基于SWAT和WASP建 立了水库水质评价综合管理模型,结果表明需要削 减35%的TN和TP才能明显减少水库叶绿素a的 浓度;朱瑶[10]等耦合运用SWAT与WASP模型,模 拟苕溪流域面源污染负荷与水质响应情况。然而, 物理性分布式水文模型还存在水文过程描述的过参 数化问题,对空间信息的精度要求也很大程度上限 制了模型的整体效果。

为了克服水文过程过参数带来的不确定问题并提高空间尺度上的模拟精度,本文采用栅格基础的数字高程模型(Raster-based Digital Elevation Model, DEM)构建方法,自动提取水系和划分子流域,以DEM栅格单元为基本模拟单元进行产流和产污计算,精细化描述降雨径流导致的面源污染排放与受纳水体间的空间响应关系,且应用方便。在自主研发的栅格化径流污染模型的基础上耦合开放式的河道水动力水质模型。开放式模型的优势在于有助于克服传统商业软件建模面临的智能通讯和系统集成性能差的问题,可进一步耦合智能算法,为实现参数自动率定、污染物精准溯源等奠定基础[11-12]。以常州市武进港小流域为例开展实证研究,对河网水质进行目尺度的动态模拟和精准预测。

1 模型的基本原理

1.1 水动力水质模型

1.1.1 一维非恒定流模型

对于河网地区而言,河道纵向长度远大于其宽度和深度,可将河网概化为一维问题。根据质量守恒和动量守恒定律,可建立描述河网水动力过程的一维圣维南方程组,如下所示:

$$\begin{cases}
B_{t} \frac{\partial z}{\partial t} + \frac{\partial Q}{\partial x} - q_{1} = 0 \\
\frac{\partial Q}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial x} \left(\frac{Q^{2}}{A}\right) + gA \frac{\partial z}{\partial x} + g \frac{n^{2} Q^{2}}{A R^{\frac{4}{3}}} = 0
\end{cases} (1)$$

式中:z为河道水位;x为河道纵向距离;t为时间;Q为断面过流流量;A为横断面面积;B,为河道横断面的非流动调蓄面积;q,为单位长度上的旁侧入流量,包括点源产生的污水排放量和降雨径流入河量,其中降雨径流入河量由栅格化降雨径流污染模型计算确定,如1.2节所述;g为重力加速度;R为河道横断面的水力半径;n为河道粗糙系数。

1.1.2 水质模型

河网水质模型控制方程由如下公式描述:

$$\frac{\partial}{\partial t} (A\phi) = -\frac{\partial}{\partial x} (Q\phi) + \frac{\partial}{\partial x} (EA \frac{\partial \phi}{\partial x}) + (S_E - S_I)$$
 (2)

式中: ϕ 为水质组分质量浓度;E为纵向离散系数; S_E 为点源和面源污染负荷排放汇入,其中面源污染负荷由栅格化面源模型计算确定,如1.2节所述; S_I 是描述水体中生物化学反应动力学过程,其作用机理架构如图1所示。

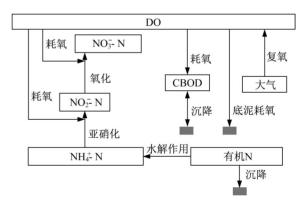


图1 水质模拟组分的耦合作用关系描述

Fig. 1 Description of coupling effect of components in water quality simulation

在图1中,水质模型描述了水体溶解氧平衡为核心的模型组分之间的相互作用关系。溶解氧的消耗考虑了含碳有机物生化降解耗氧和氨氮硝化作用耗氧以及河道底泥有机质分解耗氧;溶解氧的补充考虑了大气向水体中的复氧过程。其中氨氮的转化又涉及到氮的循环过程,即有机氮、氨氮、硝酸盐之间的转化。因此,水质模拟组分主要包括碳化BOD(CBOD)、有机氮、氨氮、硝酸盐和溶解氧及其之间

的降解、转化速率等。

考虑到水动力和水质模型的开放性以及将来进一步建立智慧水务平台的需要,水动力和水质模型的模拟计算由开放式的模拟工具HEC-RAS模型系统(Hydrologic Engineering Center's River Analysis System)实现^[13-14]。在此基础上实现与自主开发的栅格化降雨径流污染模型的集成,满足河网地区水质动态模拟和水质动态达标分析的功能。

1.2 栅格化降雨径流污染模型

栅格化降雨径流污染模型以数字等高模型(Digital Elevation Model, DEM)为基础,自动提取水系和划分子流域,然后以子流域为基础计算降雨径流产流、产污量,并最终分配到对应的河道计算单元。模型的主要功能包括栅格降雨量插值计算提取、栅格径流深度计算、栅格径流污染物量计算和栅格水流汇流计算4个模块,计算思路如图2a所示。

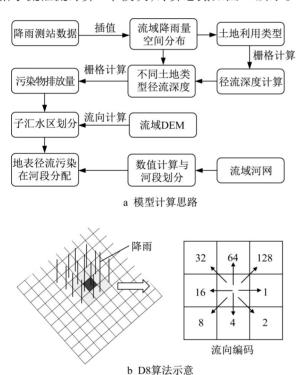


图2 栅格化降雨径流污染模型原理

Fig. 2 Principles of precipitation-runoff nonpoint pollution model based on DEM raster

- (1)降雨量栅格分布计算。由于降雨量站点的 实测数据仅为站点所处位置的降雨量,采用反向距 离加权法(IDW)进行插值获得整个流域内每个栅格 的降雨量[15]。
- (2)降雨径流深度栅格分布计算。采用 SCS 曲线值法计算对应不同用地类型的栅格径流深度。 SCS 法为降雨径流关系法,能反映不同土壤类型、不

同土地利用方式及前期土壤含水量对降雨径流的影响,具有参数少、简单易行等特点^[16]。SCS曲线值法的方程为

$$\begin{cases}
Q = \frac{(P - 0.2S)^2}{P + 0.8S} & P \geqslant I_a \\
Q = 0 & P < I_a
\end{cases}$$
(3)

其中

$$S = \frac{25400}{C_{\rm N}} - 254$$

$$I = 2S$$
(4)

式中:S为潜在最大入渗量;P为一次降雨总量;Q为 实际径流深; C_N 为该日的曲线值; I_a 为由于地表储存、截留和下渗而导致的地表径流的初始损失量,与 S呈一定的正比关系,通常可取 λ 为0.2。

(3)降雨径流污染物栅格分布计算。进一步,栅格像元上的降雨径流携带污染物量采用如下公式计算:

$$L = QC_{land} \tag{5}$$

式中:L是栅格像元的污染物排放量; C_{land} 为栅格像元的对应土地利用类型污染物径流质量浓度。

(4) 栅格径流和污染物汇流计算。采用8点重力流向算法(deterministic eight-node, D8),基于数字地形高差进行汇流流向判断,自动提取水系,划分汇水区域^[17]。为避免汇流过程模拟的失真,确定水流方向前需要进行DEM数据无凹陷处理。D8算法的基本思想是:在3×3窗口中,计算中心网格与邻域8个格网之间的距离权落差,具有最大权落差值的邻域格网方向即定义为水流方向,并且规定一个栅格单元的水流方向用一个特征码表示,如图2b所示。距离权落差计算公式如下:

$$P = \Delta h_i / d \tag{6}$$

式中: Δh_i 是中心栅格与邻域栅格的高程差值, 栅格间的距离 d与方向有关, 在对角线方向为 $\sqrt{2}$ 倍栅格间距, 在其他方向为1倍栅格间距。

根据流向计算结果分析每一栅格单元对应的上游汇水面积值。通过从上游到下游的汇水面积累加,建立河道计算单元与汇水面积的对应关系。结合栅格径流量和污染物计算结果,将降雨径流污染分配到对应的河道计算单元。

自主开发的降雨径流污染模型优势在于:①产流计算基于栅格式SCS模型,同时考虑了降雨和下垫面条件的空间不均匀性,具有空间尺度上计算精度高的特点;②产污计算基于输出系数模型,避免了面源污染形成机理的复杂性,所需参数少、操作

简便。

2 模型的建立与率定

2.1 研究区域概况

武进地处长三角地理中心,位于常州、无锡及宜兴三市交界处。武进港是太湖梅梁湾的主要人湖河流之一,是连通京杭大运河和太湖的主要水上通道。武进港全长 $29~\mathrm{km}$,水深 $2\sim3~\mathrm{m}$,河宽 $25\sim30~\mathrm{m}$,流入太湖水量枯水年为 $2.72\times10^8~\mathrm{m}^3\cdot\mathrm{a}^{-1}$,丰水年为 $4.36\times10^8~\mathrm{m}^3\cdot\mathrm{a}^{-1}$ 。

本文将模型从武进港干流扩展到整个流域范围内的河网地区,研究区域土地利用类型以农业用地、居住用地、工业用地为主。概化河道包括武进港及武进港两岸采菱港、武南河、永安河、锡漂漕河、雅浦港5条主要河流,另外还有礼嘉大河、小留河、虎臣河、政平河、东阳岸河等28条支流。武进港及其流域概况如图3所示。

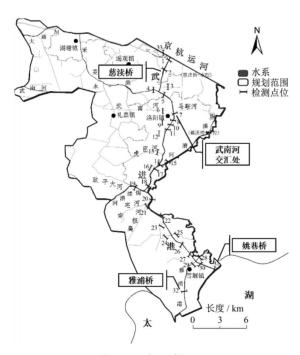


图3 研究区域概况

Fig. 3 Description of the site studied

2.2 模型边界条件

水动力模型上游和下游边界均采用水位过程线,数据来自坊前、常州、百渎口等水文站2018年日监测数据。

水质模型边界条件包括点源和面源污染负荷的 输入,点源又可分为集中式点源和分散式点源。研 究区域内集中式点源主要包括7座城镇污水处理厂 尾水排放。分散式点源主要包括未经处理直排的农村生活污水和畜禽养殖废水,依据《太湖流域主要人湖河流水环境综合整治规划编制技术规范》^[18],采用排污系数法对分散式点源的化学需氧量(COD)、氨氮(NH₃-N)、总氮(TN)、总磷(TP)负荷量进行估算,计算公式如下:

$$W = N_{\rm p} \alpha_{\rm p} \beta_{\rm p} + N_{\rm L} \alpha_{\rm L} \beta_{\rm L} \tag{7}$$

式中: W为分散式点源污染负荷量; N_p 为人口数; N_L 为畜禽养殖量; α_p 为农村生活污水排污系数, 其中 COD 取 27 g·人···d··, NH₃-N 取 4 g·人···d··, TN 取 6 g·人···d··, TP 取 0. 2 g·人···d··; α_L 为畜禽养殖排污系数, 换算成生猪计算, COD 取 40. 55 g·头···d··, NH₃-N 取 1. 31 g·头···d··, TN 取 3. 05 g·头···d··, TP 取 0. 38 g·头···d··; β_P 为农村生活污水入河系数, 取 0. 7; β_L 为畜禽养殖人河系数, 取 0. 6。

面源边界条件输入采用降雨径流污染模型的模拟结果,降雨径流污染模型中污染排放系数取值如表1所示。需要注意的是,污染负荷统计参数COD需与水质模型输入参数CBOD进行换算,换算系数依据经验取值:取5日生化需氧量BOD。与碳的生化需氧量CBOD的比值为0.70,BOD。与COD的比值为0.50,可推算得CBOD与COD的比值为0.71^[19]。

表 1 研究区域不同土地利用类型径流面源污染输出系数 Tab. 1 Runoff nonpoint pollution export coefficients from different land use types in the catchments studied

土地利用类型	径流系数 -	排污系数/(mg•L ⁻¹)					
		COD	NH_3-N	TN	TP		
草地	0.20	0.93	0.054	0.27	0.01		
水田	0.50	7.45	0.584	2.92	0.15		
旱地	0.50	3.00	0.130	0.65	0.05		
林地	0.12	0.93	0.054	0.27	0.01		
农村居民点	0.60	84.30	3. 280	5.83	2.70		
城镇用地	0.80	54.32	3. 280	0.94	0.21		
其他建设用地	0.60	102.10	3. 280	4.97	0.82		

计算得研究区域排放总流量为1.6×10⁸ t·a⁻¹, COD、NH₃-N、TN、TP污染负荷排放总量分别为9024.1t·a⁻¹、621.4t·a⁻¹、1275.8t·a⁻¹、80.8t·a⁻¹,图4给出了集中式点源、分散式点源和径流面源污染的负荷排放占比。可见虽然分散式点源排放流量很小,但排放污染负荷量占比却很高,COD、NH₃-N、TN、TP占比分别为42.1%、46.3%、58.5%、45.2%。对于NH₃-N,降雨径流污染占比也较高。

图5进一步展示了武进港流域以高精度 DEM

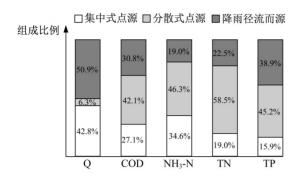


图 4 研究区域各污染类型组成比例

Fig. 4 Discharge and proportion of each pollution type in the catchments studied

5m分辨率栅格为单位的氨氮产生量以及不同河段的污染物空间分布,可以看出,雨季(8月)的降雨径流污染负荷人河量明显高于旱季(1月)。

2.3 模型率定验证

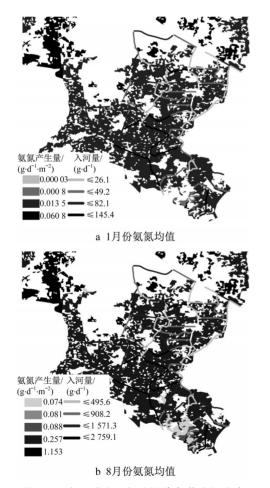


图 5 研究区域降雨径流污染负荷空间分布

Fig. 5 Spatial distribution of rainfall runoff pollution in the catchments studied

水质模型率定包括以下几个步骤:①输入上下游水动力边界及旁侧入流量,通过圣维南方程建立

河道水动力模型;②输入点源和面源污染负荷以及 各水质参数以模拟河道中水质的时空变化;③比较 河道断面水质的实测值和模拟值,必要时调整水质 参数。

分别采用纳什效率系数(Nash-Sutcliffe efficiency, NSE)和决定系数(R^2)来评价水动力模型和水质模型质量的好坏,计算公式如下:

$$NSE = 1 - \frac{\sum_{i=1}^{n} (Q_{obs_i} - Q_{sim_i})^2}{\sum_{i=1}^{n} (Q_{obs_i} - \overline{Q}_{obs})^2}$$
(8)

式中: $Q_{\text{sim},N}Q_{\text{obs},}$ 分别为日均流量模拟值和实测值; $\overline{Q}_{\text{obs}}$ 为日均流量实测值的平均值;n代表总共匹配的天数。NSE取值为负无穷至1,NSE越接近1,表示模型质量越好,模型可信度高。通常认为NSE达到0.75以上代表模拟结果很理想,NSE值在0.75~0.36之间模拟结果也是可以接受的,当NSE低于0.36代表模拟结果不理想[20]。

$$R^{2} = \left\{ \frac{\sum_{i=1}^{m} (f_{\text{obs}_{i}} - \overline{f_{\text{obs}}}) (f_{\text{sim }i} - \overline{f_{\text{sim}}})}{\left[\sum_{i=1}^{m} (f_{\text{obs}_{i}} - \overline{f_{\text{obs}}})^{2}\right]^{1/2} \left[\sum_{i=1}^{n} (f_{\text{sim}_{i}} - \overline{f_{\text{sim}}})^{2}\right]^{1/2}} \right\}^{2}$$

$$(9)$$

式中: f_{sim} , f_{obs} 分别为月均水质浓度模拟值和月水质浓度实测值; $\overline{f_{\text{sim}}}$, $\overline{f_{\text{obs}}}$ 分别为月均水质浓度模拟值和实测值的平均值;m代表计算时间段内的月份数。 R^2 取值为0至1, R^2 越接近1,表示模拟精度越好。通常认为 R^2 大于0.6代表模拟结果理想, R^2 在0.6~0.5之间认为模拟结果总体上可以接受[21]。

研究区域河网水动力模型采用黄埝桥水文站2018年1—12月的日监测流量数据进行率定,如图6所示。可以看出,模拟值与实测值吻合情况较好,计算得NSE值为0.71,模拟误差在允许范围之内,率定后的河道粗糙系数取值为0.030~0.035。

水质模型采用武进港月采样监测数据(2018年4—12月),率定溶解氧(DO)、氨氮(NH₃-N)、高锰酸盐(COD_{Mn})和总磷(TP)4个水质指标,同样水质监测指标 COD_{Mn}需与水质模型中的率定参数 CBOD进行换算,取BOD₅/CBOD=0.70、BOD₅/COD_{Mn}=0.89,可推算得:COD_{Mn}/CBOD=0.79^[22]。选取慈渎桥(CDQ2)和武南河下游(WN7)2个典型断面进行年尺度模拟。CDQ2断面位于武进港上游,主要污染源为上游客水,未受支流汇入污染影响;WN7断面位于武南河和武进港交汇处,水质受采菱港、武南河等汇入支流污染影响,总体而言水质差于CDQ2断面。由率定结果(图7)可以看出,模拟值与

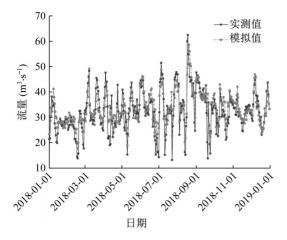


图 6 黄埝桥断面流量率定结果

Fig. 6 Modeling calibration result for flow discharge at Huangnian Bridge station

实测值吻合情况较好。依据式(9)计算得:①针对 CDQ2 断面, DO、NH₃-N、COD_{Mn}和 TP 的 R^2 值分别 为 0.82、0.69、0.61 和 0.71;②针对 WN7 断面, DO、NH₃-N、COD_{Mn}和 TP 的 R^2 值分别为 0.88、0.63、

0.59和0.66,说明模拟误差均在允许范围之内,水质模型中主要参数率定结果如表2。率定结果显示,降雨强度较大时,受降雨径流汇人负荷的冲击,河道断面水质短时间内会出现急剧升高的现象,降雨结束后又恢复至常态。

表2 水质模型主要参数率定结果

Tab. 2 Calibrated results of main parameters for water quality modeling

	率定值 /d ⁻¹
大气复氧速率	0.30
碳化BOD的降解速率	0.30
有机氮转化为氨氮的水解速率	0.15
氨氮转化为亚硝酸氮的速率	0.25
亚硝酸盐转化为硝酸盐氮的速率	0.20
底泥耗氧速率	0. 15

3 水质改善方案评估

3.2 污染削减方案比选

针对流域内分散点源占比高的特点,提出优先

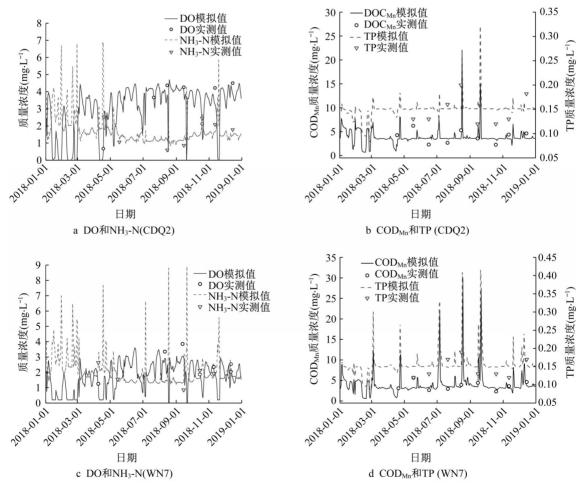


图7 CDQ2、WN7断面水质参数率定结果

Fig. 7 Calibration results of parameters for water quality modeling at CDQ2 and WN7 station

削减分散实点源污染排放,分析污染削减效果与入湖考核断面之间的水质响应关系。

由 2. 2 节讨论可知, 虽然分散式点源排放流量 很小, 但排放污染负荷量占比却最高。因此优化考 虑农村分散式点源污染的削减方案, 并评估污染削 减前后的河道水质动态达标频次。

3.1 畜禽养殖污染控制

通过全面清理整顿非法和不符合规范标准的养殖场,进行养殖专业化,可实现畜禽养殖接近"零排放"。模拟研究片区内畜禽养殖全部关停或通过还田再利用实现畜禽污染零排河,即片区内畜禽养殖污染负荷削减率100%的情况下姚巷桥断面水质的响应情况,模拟结果见图8和表3。

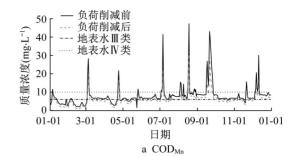
削减畜禽养殖负荷后水质得到了一定程度的提升,特别是COD_{Mn}改善显著,年达标频次(地表水III 类标准,简称III类)从23.0%提升至64.9%,但是NH₃-N仍无法达标。

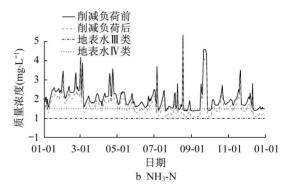
3.2 农村污水处理

收集未经处理的农村生活污水,经处理后以一级A标准排放。在畜禽养殖"零排放"基础上,结合流域内污染物空间分布特征,比选出对水质影响大的污染优先控制村落群,优先削减该村落群80%农村生活污水,以期进一步提高水质年达标频次。

共设计了3种污染优先控制村落比选方案: ①工况1。选取片区内农村生活污水排放量最高的区域7个村落为污染优先控制村落,共削减COD2591.7t·a¹、NH₃-N120.4t·a¹、TP12.9t·a¹; ②工况2。在工况1的基础上,增加排入武进港干流的10个村落,共削减COD3330.4t·a¹、NH₃-N178.9t·a¹、TP30.3t·a¹; ③工况3。在工况1的基础上,增加排入上游来水京杭大运河的7个村落,共削减COD3205.4t·a¹、NH₃-N170.9t·a¹、TP29.1t·a¹。分别模拟3种工况下姚巷桥断面水质的响应情况,模拟结果见图9和表3。

模拟结果可知,进一步削减污染优先控制村落





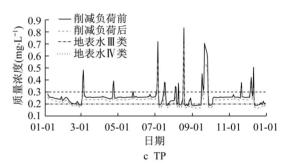


图8 畜禽养殖负荷削减前后入湖断面水质响应情况

Fig. 8 Predicted water quality at lake inflow station before and after livestock pollution reduction

相应农村生活污水后,姚巷桥断面水质得到明显改善。针对工况 1, COD_{Mn}和 TP 改善效果较明显, COD_{Mn}年均值降至 5.86 mg·L⁻¹,年达天数(III类)从84 d提升至 252d; TP 的年均值降至 0.22 mg·L⁻¹,年达天数(III类)也从 60 d提升至 142 d,但是 NH₃-N仍无法达到地表水 III类标准。工况 2、3 在工况 1基础上分别削减排入武进港和京杭大运河村落群的人

表3 不同负荷削减工况下姚巷桥断面水质达标情况分析

Tab. 3 Annual attainment rates of NH_3 -N, COD_{Mn} , and TP at Yaoxiang Bridge station of different load reduction schemes

工况	年平均值/(mg•L ⁻¹)		年达标频次(IV类)/%		年达标频次(III类)/%				
	NH ₃ -N	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Mn}}$	TP	NH ₃ -N	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Mn}}$	TP	NH ₃ -N	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Mn}}$	TP
削减负荷前	2.04	7.99	0.26	13.4	87.1	90.4	0	23.0	16.4
畜禽养殖零排放	1.71	5.94	0.22	43.6	91.0	92.3	0	64.9	37.5
畜禽养殖零排放+农村污水治理方案1	1.68	5.86	0.22	46.0	92.6	93.4	0	69.0	38.9
畜禽养殖零排放+农村污水治理方案2	1.43	5. 55	0.19	65.5	94.8	93.6	13.7	69.9	77.2
畜禽养殖零排放+农村污水治理方案3	1.06	4.63	0.20	88. 5	93.4	93. 1	66.3	71.8	75.9

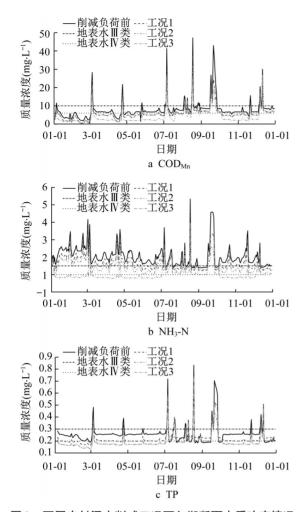


图 9 不同农村污水削减工况下入湖断面水质响应情况 Fig. 9 Predicted water quality at lake inflow station of different rural sewage reduction schemes

河负荷,针对 COD_{Mn} 和TP,工况2、3模拟结果相差不大;但是针对 NH_3 -N,工况3的模拟结果明显优于工况2, NH_3 -N年均值降低至1.06 mg· L^1 ,年达标频次(III类)达66.3%,年达标天数(III类)达242 d。综上可得工况3为相对最优工况。

综上,改善客水水质、加强农村生活污水处理设施建设以及分散畜禽养殖污染治理可有效改善武进港水质;其中改善上游来水京杭大运河对提高姚巷桥断面年达标率效果尤为显著。相对最优工况下仍存在不达标天数主要是因为雨天受降雨径流汇人负荷的冲击,河道断面水质短时间内会出现急剧升高的现象。因此从水质动态达标的角度考虑,若要实现考核断面全面、稳定达标,需进一步加强对农田径流和地表径流污染的控制,如推进面源污染的河道生态拦截等工程措施,从而确保在雨后一段时间内能尽快恢复水质。

4 结论

建立了适用于河网小流域水环境系统模拟的水 文一水动力一水质耦合数学模型,并在常州市武进 港流域进行了实证研究。

(1)建立的耦合模型中,降雨径流污染模型采用自主开发的模型系统,以DEM栅格单元为基本模拟单位,可以对降雨径流导致的面源污染时空分布和汇流去向进行精准模拟。在此基础上,河道水动力水质模型采用开源模型HEC-RAS,构建了流域污染物排放与河道水质的响应关系,实现河网地区日尺度的水质模拟和动态预报。模型系统同时具有开放性,能够为小流域智慧监管平台提供技术支撑。

(2)针对武进港小流域分散式点源污染负荷高、部分汇入支流水质较差、长期难以达标的问题,将水动力水质模型从武进港干流扩展到整个流域范围内的河网地区,从而能够对武进港流域内的污染总量控制进行定量评估。结合流域内入河污染源组分和空间分布特点,模拟不同负荷削减工况下入湖考核断面姚巷桥的水质响应情况。从动态达标角度分析考虑,对不同水质方案进行评估。最优工况下,针对水质指标 COD_{Mn}、NH₃-N和 TP,考核断面姚巷桥的年达标频次(III类)分别从23.0%、0、16.4%升高至71.8%、66.3%、75.9%。

作者贡献说明:

尹海龙:数学模型建立、论文撰写。 林夷媛:数学模型建立、论文撰写。 赵东华:技术和材料支持。 石泽敏:技术和材料支持。

参考文献:

- [1] ONGLEY E D, ZHANG X, YU T. Current status of agricultural and rural non-point source Pollution assessment in China.[J]. Environmental pollution, 2010, 158(5): 1159. DOI: 10.1016/j.envpol.2009.10.047.
- [2] BORAH D K, BERA M. Watershed-scale hydrologic and nonpoint-source pollution models; review of mathematical bases [J]. Trans Asae, 2003, 46(6):1553. DOI:10.13031/ 2013.15644.
- [3] AMIN M, VEITH T L, COLLICK A S, et al. Simulating hydrological and nonpoint source pollution processes in a karst watershed: A variable source area hydrology model evaluation [J]. Agricultural Water Management, 2017, 180; 212. DOI: 10.1016/j.agwat.2016.07.011.
- [4] WANG W, CHEN L, SHEN Z. Dynamic export coefficient model

- for evaluating the effects of environmental changes on non-point source pollution[J]. Science of the Total Environment, 2020, 747: 141164. DOI: 10.1016/j.scitotenv.2020.141164.
- [5] 徐祖信, 尹海龙. 平原感潮河网地区—维、二维水动力耦合模型研究[J]. 水动力学研究与进展(A辑), 2004, 19(6): 744. DOI: 10.3969/j.issn.1000-4874.2004.06.008.

 XU Zuxin, YIN Hailong. Development of coupled one-dimensional and two-dimensional hydrodynamic model for tidal rivers [J]. Chinese Journal of Hydrodynamics, 2004, 19(6): 744. DOI: 10.3969/j.issn.1000-4874.2004.06.008.
- [6] LIU Z, HASHIM N B, KINGERY W L, et al. Hydrodynamic Modeling of St. Louis Bay Estuary and watershed using EFDC and HSPF [J]. Journal of Coastal Research, 2008, 52:107. DOI: 10.2112/1551-5036-52.sp1.107.
- [7] LI Y, LEI H, WANG P, et al. Responses of hydrodynamical characteristics to climate conditions in a channel-type reservoir [J]. Journal of Lake Sciences, 2013, 25 (3): 317. DOI: 10.18307/2013.0301.
- [8] THOMPSON J R, SØRENSON H R, GAVIN H, et al. Application of the coupled MIKE SHE/MIKE 11 modelling system to a lowland wet grassland in southeast England [J]. Journal of Hydrology, 2004, 293 (1/2/3/4): 151. DOI: 10.1016/j.jhydrol.2004.01.017.
- [9] NARASIMHAN B, SRINIVASAN R, BEDNARZ S T, et al. A comprehensive modeling approach for reservoir water quality assessment and management due to point and nonpoint source pollution[J]. Transactions of the ASABE, 2010,53(5): 1605. DOI: 10.13031/2013.34908.
- [10] 朱瑶. 苕溪流域面源污染SWAT与WASP耦合模拟及水环境容量核算研究[D]. 浙江: 浙江大学, 2014.
 ZHU Yao. The research on water environmental capacity and non-point source pollution simulation of Tiaoxi watershed using SWAT and WASP model[D]. Zhejiang: Zhejiang University, 2014.
- [11] DYSARZ T. Application of Python Scripting Techniques for control and automation of HEC-RAS Simulations [J]. Water, 2018, 10(10):1382. DOI: 10.3390/w10101382.
- [12] LEON A S, GOODELL C. Controlling HEC-RAS using MATLAB [J]. Environmental Modelling & Software, 2016, 84(8):339. DOI: 10.1016/j.envsoft.2016.06.026.
- [13] 尹海龙,林夷媛,徐祖信,等.潮汐河网地区雨天黑臭治理数学模型研究[J].水动力学研究与进展(A辑),2020,35(1): 117. DOI: 10.16076/j.cnki.cjhd.2020.01.017. YIN Hailong, LIN Yiyuan, XU Zuxin, et al. Mathematical model for wet-weather black-odorous water bodies treatment in tidal river network [J]. Chinese Journal of Hydrodynamics, 2020, 35(1):117. DOI: 10.16076/j.cnki.cjhd.2020.01.017.
- [14] US Army Corps of Engineers Hydrologic Engineering Center. HEC-RAS river analysis system hydraulic reference manual [M]. [s.l.]: US Army Corps of Engineers , 2010.

- [15] 高歌,龚乐冰,赵珊珊,等.日降水量空间插值方法研究[J]. 应用气象学报,2007,18(5):731.DOI: 10.11898/1001-7313. 20070511.
 - GAO Ge, GONG Lebing, ZHAO Shanshan, *et al.* Spatial interpolation methods of daily precipitation [J]. Journal of Applied Meteorological Science, 2007, 18 (5): 732. DOI: 10. 11898/1001-7313.20070511.
- [16] MCCUEN R H. A guide to hydrologic analysis using SCS methods[M]. New Jersey: Prentice-Hall Inc, 1982.
- [17] JENSON S K, DOMINQUE J O. Extracting topographic structure from digital elevation data for geographic system analysis [J]. Photogrammetric Engineering and Remote Sensing, 1988, 54(11):1593. DOI:10.1109/36.7721.
- [18] 江苏省环境科学研究院.太湖流域主要人湖河流水环境综合整治规划编制技术规范[EB/OL].[2018-12-01].http://hbt. jiangsu.gov.cn/art/2008/11/20/art_1615_4061779.html.

 Jiangsu Provincial Academy of Environmental Science. Technical specification of water environment comprehensive treatment plan about the main rivers in Taihu basin [EB/OL]. [2018-12-01]. http://hbt.jiangsu.gov.cn/art/2008/11/20/art_1615_4061779.html.
- [19] 宋丽丽, 罗勇, 高庆先,等. 生活污水中BOD₅与CODҫ关系的 区域性差异分析[J]. 环境科学研究, 2011, 24(10):1154. DOI: 10.13198/j.res.2011.10.76.songll.018. SONG Lili, LUO Yong, GAO Qingxian, *et al.* Regional difference analysis of the correlation between BOD₅ and CODҫ₁ in domestic wastewater[J]. Research of Environmental Sciences, 2011, 24(10):1154. DOI: 10.13198/j.res.2011.10.76.songll.018.
- [20] MOTOVILOV Y G, GOTTSCHALK L, ENGELAND K, et al. Validation of a distributed hydrological model against spatial observations [J]. Agricultural & Forest Meteorology, 1999, 98/99:257. DOI:10.1016/S0168-1923(99)00102-1.
- [21] MORIASI D N, ARNOLD J G, Van LIEW M W, et al. Model evaluation guidelines for systematic quantification of accuracy in watershed simulations [J]. Transactions of the ASABE, 2007, 50(3): 885. DOI: 10.13031/2013.23153.
- [22] 杨斌,刘景龙,金清.水中化学需氧量、高锰酸盐指数、生化需氧量之间的相关性分析与研究[C]//中国环境科学学会2019年科学技术年会一环境工程技术创新与应用分论坛论文集(四)[D].西安:中国环境科学学会环境工程分会,2019:22-25
 - YANG Bin, YANG Jinglong, JIN Qing. Analysis and research on the correlation of chemical oxygen demand, permanganate index and biochemical oxygen demand in surface water [C]// Annual meeting of science and technology of Chinese society of Environmental Sciences in 2019 Proceedings of sub Forum on innovation and application of Environmental Engineering Technology (4) [D]. Xi'an: Environmental Engineering Division of Chinese society of Environmental Sciences, 2019: 22-25.