#### 净水技术 2024,43(9):142-150

王丽娜, 刘海婷, 韩冠宇, 等. 基于源-网-厂-河耦合仿真的水体污染治理效果分析[J]. 净水技术, 2024, 43(9): 142-150. WANG L N, LIU H T, HAN G Y, et al. Effect analysis of water environment pollution control based on combined simulation of source-network-plantriver[J]. Water Purification Technology, 2024, 43(9): 142-150.

# 基于源-网-厂-河耦合仿真的水体污染治理效果分析

王丽娜<sup>\*</sup>,刘海婷,韩冠宇,封天雨,张 晶,李麒崙,王 凯,袁蒙蒙 (中国市政工程华北设计研究总院有限公司,天津 300074)

**摘 要**水体污染治理效果的量化评估在方案制定中起着重要作用,而数学模型是量化评估的重要手段。以苦竹溪流域为研究对象,基于城市水系统控制仿真模型(Simuwater)开展源-网-厂-河耦合仿真的水体污染模拟,分析流域径流污染、排口入河污染、河道水质等,从而对陆域污染治理效果和水域污染治理效果进行量化评估。实例研究表明:Simuwater 模型操作简单,数据需求低,且具备源-网-厂-河动态模拟功能,可模拟陆域污染负荷及河道水质浓度变化过程,并可推广应用于流域级别的水环境治理效果评估。

关键词 Simuwater 模型 源-网-厂-河耦合仿真 陆域污染治理效果 河道污染治理效果 量化评估
中图分类号: TU992 文献标识码: A 文章编号: 1009-0177(2024)09-0142-09
DOI: 10.15890/j. cnki. jsjs. 2024. 09. 018

# Effect Analysis of Water Environment Pollution Control Based on Combined Simulation of Source-Network-Plant-River

WANG Lina<sup>\*</sup>, LIU Haiting, HAN Guanyu, FENG Tianyu, ZHANG Jing, LI Qilun, WANG Kai, YUAN Mengmeng (North China Municipal Engineering Design & Research Institute Co., Ltd., Tianjin 300074, China)

**Abstract** The quantitative evaluation of the effect of water pollution control plays an important role in the formulation of the scheme, and the mathematical model is an important means for quantitative evaluation. It took Kuzhuxi creek as the research object, and source-network-plant-river combined simulation of water pollution was carried out based on the urban water system control simulation model (Simuwater), to analyze the runoff pollution, the pollution from the outlet to the river, and the water quality of the river, So as to quantitatively evaluate the effect of land pollution control and water pollution control. The case study shows that: Simuwater model has the characteristics of simple operation and low data demand, and has the function of dynamic simulation of source, network, plant and river. It can simulate the land pollution load and the change process of river water quality concentration, which can be popularized and applied to evaluate the effect of creek water environment treatment.

Keywords Simuwater model combined simulation of source-network-plant-river effect of land pollution control effect of river pollution control quantitative evaluation

随着经济的发展与城市化进程的加快,水环境 问题日益严峻。针对水环境恶化问题,国家高度重 视,以水质改善为核心,利用控源截污、清淤疏浚、底 泥原位修复、曝气增氧、活水补给等工程措施,开展 水体污染治理工作。借助数学模型科学评估各项 工程措施的环境效应,对于指导制定和优化水体 污染治理工程方案、推动科学治污具有重要意 义<sup>[1-2]</sup>。近年来,数学模型在水体污染治理效果评 估上的应用极为广泛<sup>[3-13]</sup>。本文以苦竹溪为研究 对象,以 COD<sub>cr</sub> 作为水质评价指标,应用城市水系 统控制仿真模型(Simuwater)开展整治方案的效果 评估研究。

# 1 研究区域概况

本文研究区域为苦竹溪,水系面积为 96 km<sup>2</sup>, 苦竹溪河网较多,有长江一级支流苦竹溪,起点位于 雷家桥水库,终点位于长江交汇口,河道总长为

<sup>[</sup>收稿日期] 2023-10-27

<sup>[</sup>通信作者] 王丽娜(1989— ),女,工程师,研究方向为市政、水 利行业水安全和水环境的模型分析研究, E-mail: 970674691@qq.com。

18.4 km;还有梨子园河、跳蹬河、拦马河、李家湾沟、 姜家沟等二级支流。流域范围内包含雷家桥水库、 百步梯水库、木耳厂水库、团结湖水库、石塔水库 5 座水库;茶园污水处理厂一座,现状处理规模为 6 万 m<sup>3</sup>/d,出水执行一级 A 标准。流域内河道水质现状 如图 1 所示。



图 1 水系概况 Fig. 1 General Situation of the Creeks

苦竹溪内已建雨水管线为 217.8 km, 合流制管 线为 59.6 km, 污水管线为 168.4 km, 截污干管为 22.82 km;水系范围内排口总数为 102 个, 包括合流

(a)

排口 21 个、污水排口 32 个、雨水排口 49 个,排口位 置分布如图 2(a)所示。因水系范围内排口众多,且 较为分散,本文根据排口大小及位置对排口进行概 化处理,便于搭建苦竹溪概化模型,分析概化后各排 口的入河负荷。概化后的合流排口为 15 个,污水排 口为 3 个,雨水排口为 19 个,位置分布如图 2(b) 所示。

# 2 水体污染治理方案

根据水系现状情况,设计水环境治理措施,主要 措施如表1所示。

# 2.1 排口治理措施

污水排口水量全部截流至污水处理厂,部分雨 水排口和合流排口通过调蓄池和生态湿地实现水量 滞纳和水质降解作用。各排口处理设施规模如表 2 所示。

# 2.2 河道补水措施

实施控源截污和底泥清淤工程措施后,仍有 部分污染物进入河道,影响河道水质达标,因此, 需要通过补水工程增加河水的流动性,并改善河 道水质。

本文补水措施为:引渔溪河流域的迎龙湖水 库水至朱家岩水厂,通过泵站向苦竹溪、梨子园河 和拦马河上游补水,补水水质为Ⅲ类水;引茶园污 水厂达标排放的地表Ⅳ类水向苦竹溪中游段 补水。



**图 2** 现状排口及概化排口位置分布 Fig. 2 Location Distribution of Existing and Generalized Outlets

图例

污水排口

雨水排口

合流排口 |流域范围

河道水系

表1 水体污染治理措施

Tab. 1 Water Pollution Control Measures

污水排口         沿河建设截污管道,污水全部进入截污管道,最后进 人污水处理厂           雨水排口         调蓄池+湿地           合流排口         截污管道+调蓄池+湿地           雨污混错搓点         新建雨水管或者污水管,改变混错搂情况           茶园污水厂         污水厂提标改造,处理规模上升至11万m³/d,出水 执行N类水标准           河道补水         迎龙湖水库补水,茶园污水厂尾水补水           麦2         各排口处理设施规模统计           Tab.2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m³ 調蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m² 链潮湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m² 链潮湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m² 链菌湍淀型地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           133#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           139#big         6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           14800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)         128#           14800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)         128#           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1129#         m³/(m²·d)           1129#         1000 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1129#         1000 m³ 调蓄池+1000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1128#         5 000 m	治理对象	象 治理措施			
雨水排口         调蓄池+湿地           合流排口         截污管道+调蓄池+湿地           雨污混错接点         新建雨水管或者污水管,改变混错接情况           茶园污水厂         污水厂提标改造,处理规模上升至11万m³/d,出水 执行Ⅳ类水标准           河道补水         迎龙湖水库补水、茶园污水厂尾水补水           麦2         各排口处理设施规模统计           Tab.2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           39#big         6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           43#big         67#           67#         7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           HLZ10#         200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.88 m³/(m²·d)           HLZ3#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         1 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#         3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#	污水排口	1 沿河建设截污管道,污水全部进入截污管道,最后进 入污水处理厂			
合流排口         截污管道+调蓄池+湿地           雨污混错接点         新建雨水管或者污水管,改变混错接情况           茶园污水厂         污水厂提标改造,处理规模上升至11万m³/d,出水 执行Ⅳ类水标准           河道补水         迎龙湖水库补水、茶园污水厂尾水补水           麦2         各排口处理设施规模统计           Tab.2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           39#big         6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           82#big         14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1LZ1#         200 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ3#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H1Z3#         3 600 m³ 調蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#         3 60	雨水排口	口 调蓄池+湿地			
雨污混错接点 新建雨水管或者污水管,改变混错接情况         茶园污水厂       污水厂提标改造,处理规模上升至 11 万 m³/d,出水 执行Ⅳ类水标准.         河道补水       迎龙湖水库补水、茶园污水厂尾水补水         麦2       各排口处理设施规模统计         Tab. 2       Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet         排口名称       设施规模         125_9#       3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)         125_1#big       9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)         12#big       6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)         128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H45#       3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H45#       3 600 m³	合流排口	口 截污管道+调蓄池+湿地			
茶园污水厂         污水厂提标改造,处理规模上升至 11 万 m³/d, 出水 执行IV类水标准           河道补水         迎龙湖水库补水,茶园污水厂尾水补水           末2         各排口处理设施规模统计           Tab. 2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           127#big         3 900 m² 錘j溜湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           103#         0.82 m³/(m²·d)           82#big         14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           1129#         200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.88 m³/(m²·d)           1123#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1123#         3 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1143#         4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1143#         4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1143#         4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1143#         4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           1145#	雨污混错排	妾点 新建雨水管或者污水管,改变混错接情况			
河道补水         迎龙湖水库补水、茶园污水厂尾水补水           末2         各排口处理设施规模统计           Tab. 2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           125_1#big         9 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+9 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.39 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           127#big         3 900 m <sup>2</sup> 锤湖湿地,水力负荷为 0.39 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           103#         4 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           103#         6 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+6 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           39#big         6 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+7 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           43#big         7 500 m <sup>3</sup> 調蓄池+7 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           128#         7 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           128#         5 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           HLZ10#         200 m <sup>3</sup> 调蓄池+1000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           HLZ3#         3 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           H43#         4 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           H43#         3 600 m <sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           H45#         3 600 m <sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           H45#         3 600 m <sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           H16#         700 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.	茶园污水	厂 污水厂提标改造,处理规模上升至11万m <sup>3</sup> /d,出水 执行Ⅳ类水标准			
表2         各排口处理设施规模统计           Tab. 2         Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet           排口名称         设施规模           125_9#         3 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           125_1#big         9 000 m <sup>3</sup> 調蓄池+9 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.38 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           127#big         3 900 m <sup>2</sup> 链湖湿地,水力负荷为 0.39 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           103#         4 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           103#         4 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           39#big         6 500 m <sup>3</sup> 調蓄池+6 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           39#big         6 500 m <sup>3</sup> 調蓄池+7 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)           43#big	河道补7	水 迎龙湖水库补水、茶园污水厂尾水补水			
排口名称设施规模125_9#3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)125_1#big9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.73 m³/(m²·d)127#big3 900 m² 链潮湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)103#4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)103#4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)39#big6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.82 m³/(m²·d)39#big6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)67#7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)128#5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)HLZ0#200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)HLZ1#3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H43#4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H43#4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H45#3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H16#700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H17#2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H17#2 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)H124#2 2 00 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.6 5 m³/(m²·d)H121#500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)	Tab. 2	<b>表 2</b> 各排口处理设施规模统计 Statistics of Treatment Facility Scale at Each Outlet			
125_9#         3 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m³/(m²·d)           125_1#big         9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.73 m³/(m²·d)           127#big         3 900 m² 链湖湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           39#big         6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           39#big         6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           82#big         14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           82#big         14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           HLZ9#         200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ9#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ9#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ9#         3 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+4 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#         3 600 m³ 調蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H16#         700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)           H24#         2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)	排口名称	设施规模			
125_1#big         9 000 m³ 调蓄池+9 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为           127#big         3 900 m² 链潮湿地,水力负荷为 0.39 m³/(m²·d)           103#         4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m³/(m²·d)           39#big         6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为           34#         6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为           43#big         6 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为           67#         7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)           82#big         14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           128#         5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)           HLZ1#         200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ3#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H28#         1 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+4 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#         3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H16#         700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         2 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         2 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)           H124#         2 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m	125_9#	3 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.68 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
127#big       3 900 m² 链湖湿地,水力负荷为 0. 39 m³/(m²·d)         103#       4 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 76 m³/(m²·d)         39#big       6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 82 m³/(m²·d)         34#       0. 82 m³/(m²·d)         67#       7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 45 m³/(m²·d)         82#big       14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 45 m³/(m²·d)         128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 87 m³/(m²·d)         HLZ10#       200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H1Z3#       4 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H45#       3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H16#       700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H17#       7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H17#       2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m³/(m²·d)         H124#       2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 65 m³/(m²·d)         H121#       500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 65 m³/(m²·d)	125_1#big	9 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+9 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.73 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
103#       4 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         39#big       6 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+6 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为         34#       0.82 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         67#       7 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+7 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为         61#       0.82 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         82#big       14 800 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         128#       5 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         HLZ10#       200 m <sup>3</sup> 调蓄池+200 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         HLZ3#       3 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H8#       1 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H43#       4 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H45#       3 600 m <sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H45#       2 600 m <sup>3</sup> 運蓄池,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H16#       700 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H17#       7 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H17#       2 200 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H124#       2 200 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)         H1Z13#       500 m <sup>3</sup> 调蓄池+500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)	127#big	3 900 m <sup>2</sup> 链湖湿地,水力负荷为 0. 39 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
39#big       6 500 m³ 调蓄池+6 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为         34#       0.82 m³/(m²·d)         67#       7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为         61#       7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.45 m³/(m²·d)         82#big       14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.45 m³/(m²·d)         128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.87 m³/(m²·d)         HLZ10#       200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.87 m³/(m²·d)         HLZ9#       a 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         H8#       1 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为         H45#       3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         H16#       700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         H17#       7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.8 m³/(m²·d)         H17#       2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.65 m³/(m²·d)         H1213#       500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.65 m³/(m²·d)         H1213#       500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为0.65 m³/(m²·d)	103#	4 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.76 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
67#       7 500 m³ 调蓄池+7 500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为         61#       0.82 m³/(m²·d)         82#big       14 800 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m³/(m²·d)         128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)         HLZ10#       200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)         HLZ9#       m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H98#       1 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+4 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H45#       3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H16#       700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H17#       7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H17#       2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H1213#       500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)	39#big 34# 43#big	6 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+6 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.82 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>82#big 14 800 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 45 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>128# 5 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 87 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ10# 200 m<sup>3</sup> 调蓄池+200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ3# 3 300 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H98# 1 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H43# 4 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H45# 3 600 m<sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H1213# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0. 8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	67# 61#	7 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+7 500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.82 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
128#       5 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m³/(m²·d)         HLZ10#       200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         HLZ9#       m³/(m²·d)         HLZ3#       3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H98#       1 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H43#       4 000 m³ 调蓄池+4 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H45#       3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H16#       700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H17#       7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)         H24#       2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)         HLZ13#       500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)	82#big	14 800 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.45 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
HLZ10# HLZ9#         200 m³ 调蓄池+200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           HLZ3#         3 300 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H98#         1 000 m³ 调蓄池+1 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H43#         4 000 m³ 调蓄池+4 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H45#         3 600 m³ 调蓄池+3 600 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H16#         700 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H17#         7 000 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)           H24#         2 200 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m³/(m²·d)           HLZ13#         500 m³ 调蓄池+500 m² 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m³/(m²·d)	128#	5 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.87 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>HLZ3# 3 300 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H98# 1 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H43# 4 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H45# 3 600 m<sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	HLZ10# HLZ9#	200 m <sup>3</sup> 调蓄池+200 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H98# 1 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H43# 4 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H45# 3 600 m<sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	HLZ3#	3 300 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H43# 4 000 m<sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H45# 3 600 m<sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	H98#	1 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+1 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H45# 3 600 m<sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	H43#	4 000 m <sup>3</sup> 调蓄池+4 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H16# 700 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HIZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	H45#	3 600 m <sup>3</sup> 调蓄池+3 600 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H17# 7 000 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HLZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	H16#	700 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
<ul> <li>H24# 2 200 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> <li>HIZ13# 500 m<sup>3</sup> 调蓄池+500 m<sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·d)</li> </ul>	H17#	7 000 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
HLZ13# 500 m <sup>3</sup> 调蓄池+500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)	H24#	2 200 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.65 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			
	HLZ13#	500 m <sup>3</sup> 调蓄池+500 m <sup>2</sup> 垂直潜流湿地,水力负荷为 0.8 m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·d)			

# 3 源-网-厂-河耦合仿真模型构建

3.1 模型简介

Simuwater 是中国市政华北院研发的机理和概

念混合模型,包括水文径流模块、管渠水动力流模块、河道模块、水质模块、水量水质控制模块、RTC 模块。

Simuwater 模型主要应用于水环境治理的综合 模拟,可实现源-网-厂-河动态模拟,辅助规划设计 阶段的方案效果评估及调度方案的优化设计等。它 采用集约化参数进行模拟,对数据要求低,且避免了 传统模型多参数输入的复杂性及异参同效的不确定 性,实现快速建模。此外,还集成了 SWMM5ex 程 序,提供 Simuwater 和 SWMM 的开放接口,实现复杂 排水系统的嵌入模拟。

本次研究涉及河道、管网、调蓄设施、湿地、污水 处理厂等多种要素,因此,采用 Simuwater 搭建源-网-厂-河耦合仿真模型,模拟多要素间的水量、水 质实时交换过程。

#### 3.2 数据前处理

3.2.1 河道数据前处理

本文研究范围内包括苦竹溪、梨子园河、跳蹬 河、拦马河、李家湾沟、姜家沟6条河道,对其进行数 据前处理,将苦竹溪概化为9个河段,梨子园河概化 为3个河段,跳蹬河概化为3个河段,拦马河、李家 湾沟、姜家沟各概化为一个河段。其中苦竹溪有下 河咀堰、长生老桥拦河堰、汪家石塔、踏水桥堰;跳蹬 河有双河口堰,梨子园河有1#堰和2#堰。河道分段 如图3所示。



图 3 河道分段 Fig. 3 Segmented Map of the Creeks

— 144 —

September  $25 \mathrm{th}\,,\,2024$ 

3.2.2 子汇水区划分

子汇水区划分是将研究区域划分为一个个汇流的小区域,每一个小区域都有相应的产流,然后通过设定排口的方式将每个子汇水区域的产流排出。本文参照 DEM、排水管线、排水分区、道路、河网等矢量信息划分汇水区,共划分为45个汇水区,其中分流制30个,合流制15个,如图4所示。

# 3.3 模型构建

- 3.3.1 现状模型构建
  - (1) 拓扑关系构建

根据汇水区、排口、构筑物、河道等上下游关系, 搭建 Simuwater 模型拓扑关系,如图 5 所示。

(2)汇水区参数设置

应用 GIS 空间统计及叠加分析功能提取子汇水 区面积、流长、不透水百分比等参数。此外,汇水区











Fig. 5 Topological Relationship of Simuwater Model

参数还包括透水地表曼宁系数、不透水地表曼宁系数、透水地表挂蓄量、不透水地表挂蓄量、入渗参数等。在参考相关文献<sup>[14]</sup>及模型用户手册后取值如表3所示。

(3) 面源污染参数设置

地表沉积物是城市地表径流中污染物的主要来 源,不同土地利用性质的城市地表,其污染物的性质 及累积、冲刷参数都不同。本文选取 COD<sub>cr</sub> 作为污 染物指标,通过设置不同类型下垫面对应的累积参

Tab. 3Parameter Values	of Catchment
项目	数值
透水地表曼宁系数	0.015
不透水地表曼宁系数	0.03
透水地表洼蓄量/mm	6
不透水地表洼蓄量/mm	2
最小入渗速率/(mm•h <sup>-1</sup> )	16.5
入渗衰减系数/(h <sup>-1</sup> )	4
干燥天数/d	7

表3 汇水区取值

数与冲刷参数,分析面源污染负荷。累积参数与冲 刷参数在参考相关文献<sup>[14]</sup>及模型用户手册后取值

如表4所示。

	表 4	不同下垫面累积、冲刷参数值
Tah 4	Cumulative Parameters	and Scoured Parameters of Different Underlying Surfac

						. 0	
下垫面类型	污染指标 -	累积参数		冲刷参数			
		计算方法	最大累积	速率常数	计算方法	冲刷系数	冲刷指数
屋面	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Cr}}$	exp	120	4	exp	0.005	1.5
路面	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Cr}}$	$\exp$	150	2	$\exp$	0.007	1.8
绿地	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Cr}}$	$\exp$	130	3	$\exp$	0.006	1.6
水体	$\mathrm{COD}_{\mathrm{Cr}}$	$\exp$	0	0	$\exp$	0	0

(4)河道参数设置

①河道模块采用马斯京根算法计算河道水量, 通过设置不同污染物的衰减系数,模拟污染物的降 解过程,本文设置 COD<sub>c</sub>,衰减系数为 0.01 d<sup>-1[15]</sup>。

②堰的类型包括矩形堰和三角堰,堰的参数包 括排放系数、堰宽、堰高、偏移量等。本文7个堰的 详细参数如表5所示。

表5 堰的详细参数 Tab.5 Detailed Parameters of Weir

名称	类型	排放系数	堰宽/m	堰高/m			
踏水桥堰	RECTANGULAR	1.84	41	1.9			
双河口堰	RECTANGULAR	1.84	29	1			
汪家石塔堰	RECTANGULAR	1.84	41	1.6			
长生老桥拦河堰	RECTANGULAR	1.84	38	2.6			
下河咀堰	RECTANGULAR	1.84	42	5			
1#堰	RECTANGULAR	1.84	30	2			
2#堰	RECTANGULAR	1.84	36	5			

3.3.2 工程方案后模型构建

根据水体污染治理措施,搭建方案后的水环境 模型,包括污水截流参数设置、调蓄池参数设置、湿 地参数设置及河道补水参数设置。

(1)污水截流参数设置

在 Simuwater 模型中,应用分流器模块模拟污水 截流,通过设置分流管的分流水量,实现污水的 截流。

(2)调蓄池参数设置

在 Simuwater 模型中,应用集水池模块模拟调蓄 池,参数包括调蓄池的最大深度、初始深度,调蓄曲 线等。

(3)湿地参数设置

在 Simuwater 模型中,应用生物滤池模块模拟湿地,类型分为 SURFACE\_LOADING 和 FLOW\_

CAPACITY 两种,参数包括处理能力、表面负荷、表面面积、水力停留时长、污染物衰减系数等;其中污染物衰减方法分为 CONST CONCENTION、CONST RATIO、ZERO、FIRST 4 种方法。本文模块类型选择 FLOW\_CAPACITY; COD<sub>cr</sub> 衰减方法选择 CONST RATIO,数值为 0.55。

#### (4)河道补水参数设置

苦竹溪、梨子园河、拦马河上游补水水量分别为 0.25、0.16、0.04 m<sup>3</sup>/s,补水水质为地表Ⅲ类水。苦 竹溪中游段补水水量为 1.273 m<sup>3</sup>/s,补水水质为地 表Ⅳ类水。模型中补水设置方式为:在河道上游以 点源形式加入。

# 4 水体污染治理效果评估

本文选取 2009 年典型年逐 5 min 降雨作为连 续降雨数据,搭建工程方案建设前的 Simuwater 耦合 仿真模型,然后将工程建设方案植入耦合仿真模型 中,构建工程方案建设后的 Simuwater 模型。通过分 析工程建设前后的陆域污染削减情况及河道污染削 减情况,判断治理效果是否达标,从而评估工程方案 中的设施规模、治理措施等的合理性,实现了应用数 学模型辅助设计方案的制定并指导工程建设。

#### 4.1 陆域污染治理效果评估

通过模拟现状和方案后的流域范围内 COD<sub>cr</sub> 入河污染负荷,评估水体污染治理措施对陆域污染 源的治理效果。

(1)各河道 COD<sub>cr</sub> 入河负荷总量分析

现状和方案后的各河道每年 COD<sub>cr</sub> 入河负荷 如图 6 所示。现状各河道每年 COD<sub>cr</sub> 入河负荷为: 苦竹溪 3 567 t,梨子园河 1 026 t,拦马河 395 t,跳蹬 河 622 t,姜家沟 79 t,李家湾沟 104 t。方案后各河 道每年 COD<sub>cr</sub> 入河负荷为:苦竹溪 2 185 t,梨子园

— 146 —

河 188 t,拦马河 138 t,跳蹬河 245 t,姜家沟 39 t,李 家湾沟 47 t。方案后各河道 COD<sub>cr</sub> 入河负荷都得到 很大程度削减。





(2)COD<sub>cr</sub> 入河总负荷年内变化分析

现状和方案后的 COD<sub>cr</sub> 入河总负荷年变化如 图 7 所示。由图 7 可知,①COD<sub>cr</sub> 入河负荷月际变 化与月降雨变化趋势基本保持一致,降雨较多(少) 的月份,COD<sub>cr</sub> 入河负荷也较大(少),8 月 COD<sub>cr</sub> 入 河负荷随着雨量增大而达到峰值;②方案后的 COD<sub>cr</sub> 入河负荷从 5 793 t 削减到 2 842 t,削减率达 51%,有利于改善河道水质。







#### 4.2 河道污染治理效果评估

河道污染治理目标为河道水质达到《地面水环 境质量标准》(GB 3838—1988)中的Ⅳ类水要求,即 COD<sub>cr</sub>≤30 mg/L。本文以考核断面(苦竹溪入长江 口)处的全年 COD<sub>cr</sub>浓度变化情况及流域范围内河 道全年 COD<sub>cr</sub>均值为分析内容,评估河道水质达标 情况;以不同等级降雨下考核断面(苦竹溪入长江 口)处水质变化趋势为分析内容,评估不同等级降 雨下河道的水质恢复周期。 4.2.1 河道水质达标分析

(1)通过模拟现状和方案后的全年降雨时序下的考核断面处 COD<sub>cr</sub> 浓度变化过程,评估考核断面处 处全年水质达标情况。

由图 8 可知,考核断面现状水质较差,全年水质 为地表水 V 类~劣 V 类。方案后,考核断面全年水质 多维持在地表水IV类,只有在降雨时刻才有可能超过 地表水IV类。但是在降雨结束后一段时间,通过河道 自净能力水质可恢复至地表水IV类。经数据统计,方 案后考核断面处全年水质地表水IV类达标率为90%, 说明治理措施使河道水质得到明显改善。





由图 9 可知,考核断面处 COD<sub>cr</sub> 月均浓度最高 月份为 8 月(月降雨量最大),COD<sub>cr</sub> 月均浓度最低 月份为 12 月(月降雨量最小),降雨量越大,考核断 面处 COD<sub>cr</sub> 月均浓度越大,因此,可分析出考核断 面处污染主要受径流污染影响。此外,现状考核断 面处 COD<sub>cr</sub> 月均质量浓度在 39~46 mg/L,为地表水 V 类~劣 V 类;方案后考核断面处 COD<sub>cr</sub> 月均质量



— 147 —

浓度在 27~32 mg/L,说明治理措施明显降低了考核 断面处 COD<sub>Cr</sub> 月均浓度,使其全年水质多维持在地 表水  $\mathbb{N}$ 类。

(2)通过模拟现状和方案后的流域范围内河道 COD<sub>cr</sub>浓度年平均值,评估河道全年水质达标情况。 (各河段位置可参考图3河道分段)

由图 10 可知,现状流域内河道 COD<sub>cr</sub> 年平均值 为地表水 V 类~劣 V 类,方案后 COD<sub>cr</sub> 浓度年平均 值为地表水 IV 类,说明治理措施使苦竹溪流域内河 道水质得到明显改善。



图 10 河道 COD<sub>cr</sub> 浓度年平均值



### 4.2.2 河道水质恢复周期分析

衡量水域污染治理效果的因素,除了全年水质 达标率,还包括场次降雨后的水质恢复周期。本文 选取小雨、中雨、大雨3种工况,模拟不同等级降雨 下考核断面处水质变化趋势,以此评估不同等级降 雨下河道的水质恢复周期。

(1)小雨等级下河道水质恢复周期分析

本文小雨场次的降雨开始时间为6月28日 22:10,降雨结束时间为6月29日00:15,降雨量为 4.8 mm。降雨中及降雨后考核断面位置处的COD<sub>cr</sub> 浓度变化情况如图11所示。经分析可知,降雨量最 大时COD<sub>cr</sub>浓度达到峰值,但未超过Ⅳ类水标准, 说明河道水质一直达标。

(2)中雨等级下河道水质恢复周期分析

本文中雨场次的降雨开始时间为5月1日 07:40,降雨结束时间为5月1日14:50,降雨量为 10.8 mm。降雨中及降雨后考核断面位置处的 COD<sub>cr</sub>浓度变化情况如图12所示。经分析可知,降 雨开始后,COD<sub>cr</sub>浓度有上升趋势;降雨结束后,由



图 11 小雨等级下 COD<sub>cr</sub> 浓度变化过程



under Light Rain Level

于河道自净能力,COD<sub>cr</sub>浓度缓慢下降,在5月2日 06:25,即降雨结束后15h35min后,考核断面处水 质开始达标。

(3)大雨等级下河道水质恢复周期分析

本文大雨场次的降雨开始时间为4月23日 06:40,降雨结束时间为4月23日18:35,降雨量为 20.8 mm。降雨中及降雨后考核断面位置处的





COD<sub>cr</sub>浓度变化情况如图 13 所示。经分析可知,降 雨开始后,COD<sub>cr</sub>浓度有上升趋势;降雨结束后,由 于河道自净能力,COD<sub>cr</sub>浓度缓慢下降,在4月24 日21:10,即降雨结束后26h35min后,考核断面处 水质开始达标。

综上,在小雨、中雨、大雨3种工况下,降雨结束 后3d内河道水质均能恢复到目标水质,满足黑臭 水体治理中对河道水质恢复周期的要求。

5 结论

(1)本文针对苦竹溪水体污染治理的工程需 求,采用 Simuwater 搭建多要素耦合模型,研究工程 方案后陆域污染治理效果和河道污染治理效果。

(2)模拟结果表明:①工程方案后,全年 COD<sub>cr</sub> 入河负荷总量从 5 793 t 削减到 2 842 t,削减率达 51%。②工程方案后,河道考核断面处全年水质地 表水 Ⅳ 类达标率为 90%,相比于河道现状地表水

V类~劣V类,河道水质得到明显改善。

(3)本文研究背景为苦竹溪水体污染治理方案 规划阶段,受资料数据限制,传统机理模型难以适 用,因此选用Simuwater 模型搭建了苦竹溪流域的水 环境模型。该模型的优势为:①采用集约化参数进 行模拟,对数据要求低,可化繁为简、快速建模,适合 资料不充足条件下的数学模拟;②可实现源-网-厂-河动态模拟,一站式建模,方便快捷,可作为同 类型项目规划评估的模型工具。

#### 参考文献

 [1] 陈焰,夏瑞,王瑞.基于 SWMM-EFDC 耦合模拟的新凤河流 域水环境治理工程效应评估[J].环境工程技术学报,2021, 11(4):777-788.

CHEN Y, XIA R, WANG L. Effects assessment of water environment treatment projects based on SWMM-EFDC coupling simulation in Xinfeng River Basin[J]. Journal of Environmental Engineering Technology, 2021, 11(4): 777-788.

 [2] 张凤山,魏俊,唐颖栋.流域水环境模型在茅洲河流域系统 治理中的应用[J].中国给水排水,2021,37(24):100-106.

ZHANG F S, WEI J, TANG Y D. Application of watershed water environmental model in the systematic management of Maozhou River Basin[J]. China Water & Wastewater, 2021, 37 (24): 100-106.

- [3] 彭丽红,代洪亮. 基于动态水环境模型的龙王港流域综合治 理方案及评估[J].净水技术,2023,42(9):148-159.
   PENG L H, DAI H L. Pollution assessment and treatment of Longwanggang Basin based on dynamic water environment model
   [J]. Water Purification Technology, 2023, 42(9): 148-159.
- [4] 谭锦欣, 胡嘉镗, 李捷. 东山湖水动力及水质模型的构建及应用[J]. 净水技术, 2022, 41(2): 127-132.
  TAN J X, HU J T, LI J. Modeling and application of hydrodynamic and water quality models in Dongshan Lake[J].
  Water Purification Technology, 2022, 41(2): 127-132.
- [5] 张海军,马永法,叶萍. 基于数值模拟的嘉兴市区河道水质 优化调度方案[J]. 净水技术,2020,39(5):64-68.
  ZHANG H J, MA Y F, YE P. Optimal regulation of river water quality based on numerical modeling in Jiaxing City[J]. Water Purification Technology, 2020, 39(5):64-68.
- [6] 王泽民,王岩波,沈昌明.基于水动力模拟的湖库水质改善案例应用[J].净水技术,2021,40(8):58-67.
  WANG Z M, WANG Y B, SHEN C M. Case application of water quality improvement in lakes and reservoirs based on hydrodynamic simulation [J]. Water Purification Technology, 2021,40(8):58-67.
- [7] 薛树红,李明,吴巍.基于多耦合模型的盛桥河流域水环境

模拟研究[J]. 西北农林科技大学学报(自然科学版), 2021, 49(7): 83-94.

XUE S H, LI M, WU W. Simulation of water environment in the Shengqiao River basin based on multi coupling model [J]. Journal of Northwest A&F University (Natural Science Edition), 2021, 49(7): 83-94.

 [8] 高爽,蒋红,徐缇.基于断面水质响应的宜兴市水环境治理 工程环境绩效评估[J].水电能源科学,2020,38(5):135-138.

GAO S, JIANG H, XU T. Environmental performance assessment of water environment control projects in Yixing City based on section water quality response [J]. Water Resources and Power, 2020, 38(5): 135-138.

- [9] 赵翠平,白辉,赵琰鑫. 基于 SWAT 模型对武烈河流域不同 水期的水环境治理项目效益分析研究[J]. 环境污染与防 治,2016,38(7):99-103,109.
  ZHAO C P, BAI H, ZHAO Y X. Research about the benefit analysis of environmental projects based on SWAT model in Wulie River Basin at different periods [J]. Environmental Pollution and Prevention, 2016, 38(7):99-103,109.
- [10] 赵也,汤钟,曾胜.基于模型评估的黑臭水体综合治理方案 目标可达性分析[J].中国给水排水,2020,36(13):73-82.

ZHAO Y, TANG Z, ZENG S. Objective reachability analysis of comprehensive treatment scheme of black and odorous water body based on model evaluation [J]. China Water & Wastewater, 2020, 36(13): 73-82.

- [11] 陈成成. 基于 MIKE21 的城市河流水动力水质模拟研究—— 以西安护城河为例[D]. 西安:西安理工大学,2020. CHEN C C. Simulation and study on hydrodynamic and water quality of urban rivers based on MIKE21[D]. Xi´an; Xi´an University of Technology, 2020.
- [12] 田腾飞. 基于污染源解析和水质模拟的城市黑臭水体整治效 果评估[D]. 天津: 天津理工大学, 2019.
  TIAN T F. Evaluation of the effect of urban malodorous-black water treatment based on the analysis of pollution sources and the mathematical model of water quality [D]. Tianjin: Tianjin University of Technology, 2019.
- [13] 柯庆, 王林森, 陶涛. 基于 Delfi3D 模拟的城市黑臭水体治理 方案评估[J]. 灌溉排水学报, 2017, 36(1): 79-84.
  KE Q, WANG L S, TAO T. Assessment of malodorous black water treatment based on Delfi3D simulation [J]. Journal of Irrigation and Drainage, 2017, 36(1): 79-84.
- [14] 曹必成.海绵城市技术导向下山地住区径流污染控制评估
  [D].重庆:重庆交通大学, 2021.
  CAO B C. Evaluation of runoff pollution control in mountainous residential areas under the guidance of sponge city technology
  [D]. Chongqing: Chongqing Jiaotong University, 2021.
- [15] 丁博言. 基于 EFDC 模型的山地河流水污染控制研究——以 重庆市长生河为例[D]. 重庆;重庆大学,2020.
   DING B Y. Study on water pollution control of mountain river based on EFDC model——The example of Changsheng River in Chongqing[D]. Chongqing; Chongqing University, 2020.

(上接第112页)

ZHAO Y. Research on pipeline path layout optimization based on heuristic algorithm [D]. Beijing: North China University of Technology, 2022.

[9] 王建富, 郭豪, 秦祎, 等. 基于 SWMM 模型的排水分区参数 率定——以迁安市为例[J]. 净水技术, 2022, 41(5): 122-130.

WANG J F, GUO H, QIN Y, et al. Parameters calibration of

drainage zone based on SWMM model——Case of Qian' an City
[J]. Water Purification Technology, 2022, 41(5): 122-130.

 [10] 林若洲.考虑暴雨空间不均匀性的城市内涝特征与优化改扩 建研究[D].杭州:浙江大学,2022.
 LIN R Z. Research on urban flooding properties and drainage system rehabilitation under spatially variable rainfall [D].

Hangzhou: Zhejiang University, 2022.

— 150 —