高锰酸钾复合药剂强化过滤效能研究

许国仁 李圭白 陈洪涛 刘金钟 史永茂 史 英 王秀丽

提要 在对高锰酸钾复合药剂预处理工艺强化过滤去除微污染水中色度、浊度和有机物效果的生产性试验研究中发现:高锰酸钾复合药剂预处理工艺对水中色度、浊度和有机物的去除效果理想,强化过滤去除效果要优于预氯化和聚合硫酸铁混凝工艺的去除效果。

关键词 高锰酸钾复合药剂(CP) 强化过滤 有机物 色度 浊度

高锰酸钾复合药剂(CP)由高锰酸钾(主剂)和 其它多种药剂(辅剂)组成。其主要机理是高锰酸钾 主剂和辅剂在预处理中具有的协同作用。前期的研 究表明,CP预处理强化过滤在去除水中藻类、嗅味、 浊度^[1]以及去除水中微量有机污染物等方面^[2]具 有良好的表现。本文主要考察 CP 预处理强化过滤 在去除浊度、色度等方面的效能。

1 试验方案

试验所在 G水厂位于黄河最下游入海口附近,原水取用水库水,目前水库中蓄积的作为饮用水源的黄河水贮存周期越来越长,污染问题日渐突出,随着有机污染物、氨氮、色度、藻类、嗅味等污染指标的增高,水厂出水的浊度居高不下。图 1 为该水库历年色度的变化曲线。

G水厂处理工艺为常规处理工艺,前处理工艺为预氯化,混凝剂为聚合硫酸铁(液体,浓度:30%,文中数值以液体重量计)。由于水中有机污染物的增多,导致混凝效果恶化,影响过滤效果,出水的浊度、色度未能有效地去除。水厂分别采用预氯化、粉

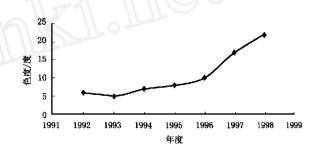


图 1 黄河下游水库水历年色度变化曲线

末活性炭吸附或将聚合硫酸铁和聚合氯化铝混合投加等处理技术强化去除水中的浊度、色度,但没能取得满意的效果。

本生产性试验以现有水厂的处理工艺为基础,在实际工程中投加 CP,检测水经过 CP处理后的浊度、色度和其它一些化学指标,并和投加聚合硫酸铁、预氯化工艺相对比,判断出 CP预处理工艺在实际生产中强化过滤去除浊度和色度的适应性和使用效果。

2 试验结果与分析

G水厂试验时间为 1998 年 12 月下旬,原水温

成了颗粒污泥,其进水 COD 容积负荷为 4. 3kgCOD/(m³ d),COD 去除率为 66 %左右。

参考文献

- 1 Lettinga g ,et al. Anaerobia treatment of sewage and low strength wastewater. Proc Anaerobic Digestion. Elsevier Biomedical Press , Amsterdam ,1981
- 2 Kato M T. The anaerobic treatment of low strength soluble wastewaters. Wageningen Agricultural University
- 3 Nunez L A ,et al. Anaerobic treatment of slaughterhouse wastewater in an expanded granular sludge bed (EGSB) reactor. Wat Sci Tech , 1999, 40(8): $99 \sim 106$

- 4 Zoutberg G R and Frankin R. Anaerobic treatment of chemical and brewery wastewater with a new type of anaerobic reactor: the Biobed EGSB reactor. Wat Sci Tech, 1996, 34(5~6):375~381
- 5 国家环境保护局. 水与废水检测分析方法(第三版). 北京:中国 环境科学出版社,1997.233~237
- 6 吴唯民. 厌氧升流式污泥床(UASB)反应器内颗粒污泥的形成及 其特性研究. 北京:清华大学环境工程系,1984

作者通讯处:100084 北京清华大学环境科学与工程系

电话:(010)62772455(O) E- mail:zuoje@263.net 收稿日期:2000-10-8

30 给水排水 Vol. 27 No. 3 2001

度为 3~3.5 ,浊度为 10.8~20NTU,色度为 18 度,COD 为 6.1mg/L,属于低温低浊微污染难处理水体。图 2 为 1~5 月该水厂原水和出厂水的色度比较,反映出色度去除困难。图 3 为水厂的工艺流程图。试验中一套流程投加高锰酸钾复合药剂和聚合硫酸铁,另外一套流程预投氯和聚合硫酸铁,对比两种工艺对浊度和色度的去除效果。

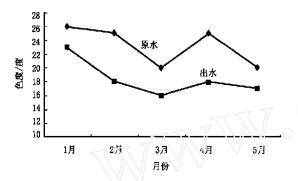


图 2 水厂原水和出水色度曲线

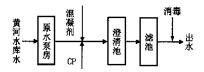


图 3 水厂工艺流程

由于原水的浊度低,在澄清池中不能形成泥渣悬浮层,因此本次试验中澄清池的作用失效,而在投加混凝剂、氯、CP后,直接进行过滤,这反而对检验强化过滤效能试验是一次难得的机会。

图 4,图 5为 CP 去除浊度、色度的生产性试验结果。

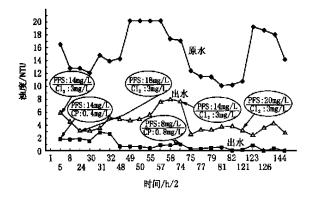


图4 CP 预处理、预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水浊度 从图 4 中可以看出 CP 预处理 (CP:0.4mg/L, PFS:14mg/L) 对水中浊度去除为:滤池出水 0.3 ~

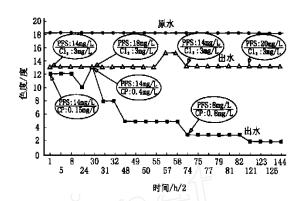


图 5 CP预处理、预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水色度 2.9NTU,平均为 1.2NTU,原水平均浊度 15 INTU,去除率为92%。预氯化和聚合硫酸铁混凝(Cl₂:3mg/L,PFS:14~18mg/L)对水中浊度去除为:滤池出水平均浊度5.0NTU,去除率为67%,在此CP预处理工艺较预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水浊度降低76%。

当 CP 预处理工艺中降低聚合硫酸铁和提高高锰酸钾复合药剂 (CP:0.8mg/L,PFS:8mg/L)的投量时发现浊度去除效果更好:滤池出水 0.1~1.0N TU,平均为 0.4N TU,去除率 97%。预氯化和聚合硫酸铁混凝(Cl₂:3mg/L,PFS:20mg/L)对水中浊度去除为:滤池出水浊度 2.5~4.5N TU,平均出水浊度 3.3N TU,去除率 78%。在此 CP 预处理工艺较预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水浊度降低88%的同时,混凝剂聚合硫酸铁(PFS)节约 42.9%~60%。

从图 5 中可以看出,CP 预处理(PFS:14mg/L,CP:0.4mg/L)对水中色度去除:滤池出水色度为 5 度,去除率 72 %。预氯化和聚合硫酸铁混凝(Cl₂:3mg/L,PFS:14~18mg/L)对水中色度去除:滤池出水色度为 13 度,去除率 28 %。在此 CP 预处理较预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水的色度去除率提高44 %。

CP 预处理工艺中降低聚合硫酸铁和提高 CP (PFS:8mg/L,CP:0.8mg/L) 的投量时发现,对水中色度去除:滤池出水色度为 2~3 度,平均出水色度为 2.5 度,去除率 83 %~89 %。预氯化和聚合硫酸铁混凝(Cl₂:3mg/L,PFS:20mg/L) 对水中色度去除:滤池出水色度为 13 度,去除率 28 %。在此 CP 预处理较预氯化和聚合硫酸铁混凝滤后水色度去除

率高出 55 % ~ 61 %。

试验的另外一个发现是 CP 强化过滤对原水浊 度负荷变化冲击的承受能力比较强。从图 4 中可以 发现原水的浊度变化较大,浊度从 10NTU 到 20N TU,原水浊度的变化经历了两个周期。第一个 周期中原水浊度从 12NTU 上升到 20NTU ,上升了 67%,预氯化和聚合硫酸铁混凝工艺中聚合硫酸铁 的投加量从 14mg/L 提高到 18mg/L,增加幅度为 29 %,但滤后出水浊度最高值接近 8N TU,较滤后平 均出水 5NTU 相比,绝对误差接近 3NTU,反映出 预氯化和聚合硫酸铁混凝工艺在微污染存在的条件 下对原水浊度变化冲击的承受能力较弱:相应的 CP (PFS:14mg/L,CP:0.4mg/L)强化过滤在整个浊度 变化周期中,尤其是在原水浊度升高的时间段内,滤 后出水浊度一直稳定在 0.5~1.0NTU 之间,平均 值为 0.75NTU .绝对误差在 0.25NTU .这一期间混 凝剂的投加量一直未改变,显示出 CP 强化过滤在 污染存在的条件下对原水浊度变化冲击的承受能力 良好。同样第二个原水浊度变化周期的情况也证明 了 CP 抗原水浊度变化的冲击的能力良好。

图 6 为 CP 预处理强化过滤对水中有机物的去除效果,从图 6 中可以看出,原水 UV_{254} 吸光度值为 0.117cm⁻¹。CP 预处理工艺(PFS: 8mg/L, CP: 0.8mg/L)滤后水中 UV_{254} 吸光度值为滤池出水 0.066cm⁻¹,降低44%。预氯化和聚合硫酸铁混凝

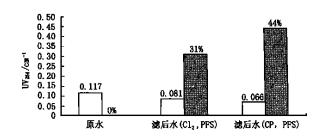


图 6 CP 预处理强化过滤 UV254检测结果

工艺($Cl_2:3.0 mg/L$, PFS: 20 mg/L) 滤后水中 UV_{254} 吸光度值为滤池出水 $0.081 cm^{-1}$,降低 31%。在此高锰酸钾复合药剂预处理工艺较预氯化和聚合硫酸铁混凝工艺滤后水 UV_{254} 吸光度值降低 19%。

3 结论

从上述试验结果可以看出,高锰酸钾复合药剂 在低温低浊微污染水体中强化混凝、强化过滤去除 水中的色度、浊度、微量有机物和抗原水浊度变化对 滤池的冲击方面的表现良好。试验以生产试验为依 据,因而更加具有实际意义。

参考文献

- 1 许国仁,李圭白,等. 高锰酸钾复合药剂预处理对水中藻类和嗅味去除效果的研究. 给水排水,1998,24(12):13~15
- 2 许国仁,李圭白. 高锰酸钾复合药剂对水中微量有机污染物去除效能的研究. 给水排水,1999,25(7):14~16

作者通讯处:150090 哈尔滨工业大学市政环境工程学院

电话:(0451)6282559(H) 修回日期:2000-11-28

建设工程项目设计简介

| 项 目 名 称 | 建设地点 | 建筑面积/ m² | 层数 | 开 发 商 |
|----------------------|--------|----------|--------|------------------|
| 呼和浩特学府园小区 | 内蒙呼和浩特 | 15 000 | 多层、高层 | 呼和浩特市任和房地产开发有限公司 |
| 安贞雅园 4 # 、6 # 楼 | 朝阳区安贞里 | 49 000 | 高层 | 北京城韵房地产开发公司 |
| 西安湖滨花园 | 西安雁塔区 | 60 000 | 多层 | 西安湖滨花园旅游开发有限公司 |
| 东营商贸园 | 山东东营市 | 50 000 | 多层 | 东营商贸园有限责任公司 |
| 怀柔北房镇中学教学综合楼 | 怀柔北房镇 | 3 000 | 多层 | 怀柔北房镇政府 |
| 北京大兴金惠园小区 | 大兴县 | 144 800 | 多层、小高层 | 北京房信房地产开发公司 |
| 廊坊能茂科技有限公司行政办公楼及生产车间 | 河北廊坊 | 18 600 | 两层、高层 | 廊坊能茂科技有限公司 |
| 西苑小区 | 安徽省阜阳市 | 350 000 | 多层、高层 | 安徽省阜阳市房地产管理局 |
| 景苑小区 | 北京上地 | 200 000 | 多层、高层 | 北京西城区房地产开发公司 |
| 北京市昌平区城北社区服务中心 | 昌平城北 | 8 500 | 多层 | 昌平区城北街道办事处 |
| 北京市第十九中学 | 北京海淀区 | 42 700 | 多层 | 北京市第十九中学 |

(李 虹)

WATER & WASTEWATER ENGINEERING

Vol. 27 No. 3 March 2001

ABSTRACTS

On Startability of EGSB Reactor

Abstract: Two bench scale expanded granular sludge bed (EGSB) reactors inoculated of flocculants (R1) and granules (R2) of anaerobic sludge were conducted to research their startability of wastewater treatment processes. The results of the experiment show that the startup of reactor R1 spent in 78 days totally because much sludge lost as a result of effluent recycling and so it had to operate as UASB reactor first to make up sludge granules and then operated as EGSB; the reactor R2 with suitable recycling rate was favorable to bacteria growth and operated normally, after short time without recycling for sludge assimilation, the EGSB started up successful only in 32 days.

Abstract : A concept of potential maximum generative capacity (C_{max}) of pollutants in water was proposed in construction of a dynamic mathematical model simulating the secondary pollution of drinking water in storage and transportation and COD_{Mn} was elected as indicator to estimate the secondary pollution of drinking water and to control the water quality. The parameters of the model have been approved by experimental research. The maximum retention time (T_{lim}) in water reservoir (or tank) decided by the model might be helpful to avoid the secondary pollution in water reservoir design.