DOI: 10. 19853/j. zgjsps. 1000-4602. 2023. 21. 019

城市雨水管理

碳氧调控生物滞留池对径流中氮污染物的去除效果

张瑞斌^{1,2,3}, 刘清泉^{1,2}, 徐强强^{1,2,3}, 王乐阳^{1,2,3} (1. 江苏龙腾工程设计股份有限公司, 江苏 南京 210014; 2. 江苏省雨污水资源化利用工程技术研究中心, 江苏 南京 210014; 3. 南京市生态河道工程技术研究中心, 江苏 南京210014)

摘 要: 针对生物滞留池对地表径流中氮污染物去除效率差、不稳定的问题,以无调控生物滞留池为对照,构建碳源投加、曝气-碳源投加、淹没区-碳源投加以及曝气-淹没区-碳源投加4种改良生物滞留池,探讨其在不同水力停留时间(HRT)下的脱氮效果。结果表明,单一曝气或者设置淹没区仅能保证稳定的厌氧或好氧环境,而同时曝气和设置淹没区可以稳定调控生物滞留池上层好氧和下层厌氧环境,曝气-淹没区-碳源投加组装置的上层和下层DO浓度分别为6.52~7.58、0.51~2.67 mg/L;增大 HRT 能够显著提高各生物滞留池对 COD 和NH₃-N的去除效果,而曝气-碳源投加组表置对NO₃-N和TN的去除效果先升高后降低,长时间曝气会导致脱氮效果下降;相较于无调控生物滞留池,4种调控生物滞留池对COD、NH₃-N、NO₃-N和TN的去除效果均有不同程度提升,尤其在HRT为4h的条件下,曝气-淹没区-碳源投加组的脱氮效果最高,达到了86.85%。因此,通过碳氧调控改良生物滞留池对地表径流中氮污染物的削减有显著促进作用。

关键词: 生物滞留池; 碳氧调控; 地表径流; 脱氮

中图分类号: TU992 文献标识码: A 文章编号: 1000-4602(2023)21-0117-06

Effect of Carbon and Oxygen Regulated Bioretention Cell on Removal of Nitrogen Pollutants in Surface Runoff

ZHANG Rui-bin^{1,2,3}, LIU Qing-quan^{1,2}, XU Qiang-qiang^{1,2,3}, WANG Le-yang^{1,2,3}
(1. Jiangsu Long-leaping Engineering Design Co. Ltd., Nanjing 210014, China; 2. Jiangsu Rainwater Recycling Engineering Technology Research Center, Nanjing 210014, China; 3. Nanjing Ecological River Engineering Technology Research Center, Nanjing 210014, China)

Abstract: By comparing with the non-regulated bioretention cell, four kinds of modified bioloretention cells including carbon source addition, aeration—carbon source addition, submerged zone—carbon source addition, and aeration—submerged zone—carbon source addition were constructed to explore their nitrogen removal performance under different hydraulic retention times (HRT), so as to solve the problem of bioretention cells' poor and unstable removal efficiency of nitrogen pollutants from surface runoff. The single aeration or the setting of submerged zone only ensured a stable anaerobic or aerobic environment, while the simultaneous aeration and submerged zone stably regulated the aerobic and anaerobic environment of the upper and lower layers of the bioretention cell. The DO of the upper and

基金项目: 国家水体污染控制与治理科技重大专项(2018ZX07208010); 南京市建设行业科技计划项目(KS2310)

lower layers of the bioretention cell with aeration, carbon source addition and submerged zone were 6.52–7.58 mg/L and 0.51–2.67 mg/L, respectively. The increase of HRT significantly improved the removal efficiencies of COD and NH₃–N in each bioretention cell. However, the removal efficiencies of NO₃⁻–N and TN in the aeration–carbon source addition group and the aeration–submerged zone–carbon source addition group firstly increased and then decreased, and the long-term aeration led to the decrease of nitrogen removal efficiency. Compared with the non-regulated bioretention cell, the efficiencies of the four regulated bioretention cells for COD, NH₃–N, NO₃⁻–N and TN removal were all improved. In particular, the TN removal rate of the aeration–submerged zone–carbon source addition group reached the highest of 86.85% under the condition of HRT of 4 h. Therefore, the modification of bioretention cells through carbon and oxygen regulation can significantly promote the reduction of nitrogen pollutants in surface runoff.

Key words: bioretention cell; carbon and oxygen regulation; surface runoff; nitrogen removal

生物滞留池作为地表径流污染的主要处理设施,通过植物、填料以及微生物等作用去除污染物,但是去除效果不稳定,尤其是脱氮能力[1]。相关研究指出,硝化和反硝化过程是生物滞留池脱氮的主要限速过程^[2]。目前大多数学者通过增加淹没区或者改进填料以及增加缓释碳源等方式对传统生物滞留池进行改良,取得了一定成效,但忽视了硝化过程同样是脱氮的限速因素,如何调控生物滞留池的好氧、厌氧分区,均衡硝化与反硝化过程,成为目前生物滞留池脱氮的研究热点。

笔者以无调控传统生物滞留池(BRC)为对照,通过构建添加缓释碳源生物滞留池(C-BRC)、淹没区+缓释碳源生物滞留池(SZ-C-BRC)、曝气+缓释碳源生物滞留池(A-C-BRC)以及曝气+淹没区+缓释碳源生物滞留池(A-SZ-C-BRC),分析4种生物滞留池在不同水力停留时间(HRT)下的脱氮效果,探讨碳氧调控对生物滞留池脱氮的影响,以期为提升生物滞留池的脱氮能力提供参考。

1 材料与方法

1.1 试验装置

构建5个中试规模的生物滞留池,试验装置主体为PVC 材质,直径为40 cm、高为110 cm,无调控生物滞留池(BRC)从下往上依次为排水层(15 cm)、填料层(60 cm)、对照层(10 cm)、种植层(15 cm)以及表面覆盖层(5 cm);而各改良生物滞留池的填料层均由沙土层(30 cm)和缓释碳层(30 cm)组成,对照层为曝气层,如图1所示。其中,BRC装置的填料层由南京本地土壤和河沙按2:8填充,对照层仅由

3~5 cm 碎石填充。而各改良生物滞留池中的缓释碳层由自制的缓释碳源材料填充,缓释碳源材料主要由渗透性能较强的大孔物质、结合材料、改性玉米芯和牡蛎粉均匀混合制成,并经湿地工程应用实践证明具备较好的污染物去除效果[3];沙土层由南京本地土壤和河沙按2:8填充;曝气层由3~5 cm 碎石和微曝气管组成,兼具曝气和布水效果。种植层由南京本地土壤填充,表面种植美人蕉;覆盖层由土壤和小砾石填充,缓冲水力冲击;出水管位于排水层底部,通过弯管抬升距底部出水口45 cm 的方式设置淹没区。

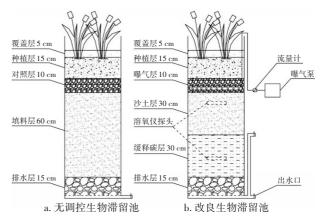


图1 生物滞留池装置结构示意

Fig.1 Structure diagram of bioretention cell device

1.2 装置运行

试验地点为南京市江宁区,综合参照南京地区前人研究[4-5]以及海绵城市建设指南,确定模拟地表径流污染物含量和配水运行条件。模拟地表径流水质如下:COD为(70.73±2.03) mg/L,由葡萄糖提

供; NH_3-N 为 (4. 00±0. 09) mg/L, 由 氯 化 铵 提 供; NO_3^--N 为 (4. 23±0. 18) mg/L, 由 硝 酸 钾 提 供; TN 为 (8. 05±0. 11) mg/L。

设置HRT分别为2、4、6h,进水水量为0.3 m³。整个进水过程分为2个阶段:

第1个阶段为装置接种驯化阶段,本研究采用自然接种方法,使用自来水连续运行2周,每天运行2h,模拟装置中填料的稳定过程,冲走附着在填料上的多余养分和不稳定有机物,并使微生物稳定挂膜;同时使用光纤式溶氧测量仪连接预埋DO敏感探头,测定BRC装置上层DO浓度,确定自然条件下生物滞留池的最高DO浓度(实测浓度范围为3.50~7.95 mg/L),并使用曝气泵和流量计调节曝气组装置的DO浓度,使其上层DO浓度稳定在自然条件下的最高浓度值,由此确定曝气调控装置中的曝气强度为0.08 L/min。

第2阶段为不同改良生物滞留池脱氮试验阶段,进水为模拟地表径流,装置间隔5d运行一次,分别在HRT为2、4、6h条件下各运行6次,共运行3个月,每次试验运行开始后,间隔0.5h测定各装置上层和下层DO浓度一次,采集底部出水水样一次,测定出水COD、NH₃-N、NO₃-N和TN浓度(测定方法分别为重铬酸盐法、纳氏试剂分光光度法、分光光度法、碱性过硫酸钾消解-紫外分光光度法),分析各生物滞留池在不同HRT条件下的脱氮效果。

2 结果与讨论

2.1 不同生物滞留池中 DO 分布情况

不同HRT条件下各生物滞留池上层和下层的DO浓度如图2所示。不同HRT条件下,各装置上层DO分布趋势相近,BRC、C-BRC和SZ-C-BRC未曝气装置运行过程中DO浓度波动均较大,A-C-BRC和A-SZ-C-BRC曝气装置运行过程中DO浓度波动均较小,例如,在HRT为2h条件下,BRC、C-BRC和SZ-C-BRC装置上层DO浓度分别为3.45~7.82、3.64~7.45和3.54~7.14 mg/L,而A-C-BRC和A-SZ-C-BRC装置上层DO浓度分别为6.78~8.00、6.57~7.65 mg/L。从图2(b)、(d)和(f)可以看出,不同HRT条件下,设置淹没区的装置下层DO浓度均低于未设置淹没区的装置,并且在多次运行过程中DO浓度波动较小,而未设置淹没区的装置DO浓度波动较大。例如,在HRT为2h条件下,BRC、C-

BRC 和 A-C-BRC 装置下层 DO 浓度分别为 2.58~4.65、2.84~4.68 和 2.56~4.56 mg/L,而 SZ-C-BRC 和 A-SZ-C-BRC 装置下层 DO 浓度分别为 0.87~1.49、0.85~1.58 mg/L。

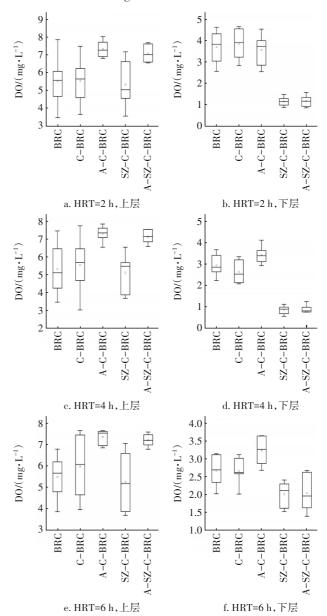


图2 不同HRT下生物滞留池上层和下层的DO浓度

Fig.2 DO concentration in upper and lower layers of bioretention cells at different HRTs

在不同HRT条件下,各装置上层的DO浓度均高于下层,尤其在有曝气调控装置中上层与下层DO浓度相差较大,表明曝气和淹没区的设置对调控生物滞留池厌氧和好氧水平具有显著影响。同时发现,随着装置运行HRT的增大,无曝气装置下层DO浓度逐渐降低,如在HRT为2、4、6h条件下,

BRC 装置下层 DO 浓度分别为 2.58~4.65、2.24~3.65 和 2.03~3.12 mg/L,表明在长时间运行过程中,填料处于浸没状态,DO浓度逐渐降低,这与夏蒙蒙^[6]的研究结果一致;而设有曝气调控装置下层DO浓度随运行HRT的增大而呈先降低后升高的趋势,如在HRT为 2、4、6 h条件下,A-SZ-C-BRC装置下层DO浓度分别为 0.85~1.58、0.76~1.25 和 1.39~2.68 mg/L,这可能是由于长时间曝气影响了下层DO分布。

2.2 不同生物滞留池对 COD 的去除效果

不同生物滞留池对COD的去除效果见图3。

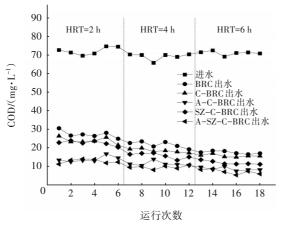


图3 生物滞留池对COD的去除效果

Fig.3 Removal of COD by bioretention cells

在HRT为2h条件下,BRC、C-BRC、A-C-BRC、 SZ-C-BRC、A-SZ-C-BRC对COD的平均去除率分 别为62.22%、66.84%、80.76%、68.67%、82.23%; 在HRT为4h条件下,以上各生物滞留池对COD的 平均去除率分别为68.66%、73.27%、83.48%、 77. 15%、86. 18%;在HRT为6h条件下,以上各生物 滞留池对COD的平均去除率分别为75.40%、 77.78%、87.83%、83.21%、89.97%。可见,各生物 滞留池对COD的去除率均随着HRT的延长而增大。 在不同HRT条件下,相较于BRC,4种调控生物滞留 池对COD的去除效果均有所提升,其中,C-BRC、 SZ-C-BRC装置对COD的去除效果提升较小,分别 为 3. 17%~7. 40%、10. 38%~12. 36%, 而 A-C-BRC、 A-SZ-C-BRC 设置曝气调控装置对 COD 的去除效 果提升较大,分别为16.50%~29.81%和19.34%~ 32.27%。这表明,曝气调控对生物滞留池去除COD 具有显著的提升效果,曝气为好氧微生物提供了稳 定的好氧环境,提高了好氧微生物的活性及其对污

染物的降解效率。

2.3 不同生物滞留池对氨氮的去除效果

不同生物滞留池对NH、-N的去除效果见图4。

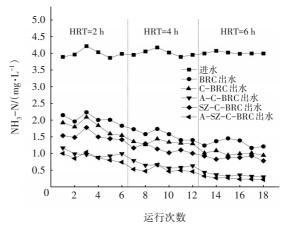


图 4 生物滞留池对 NH₃-N 的去除效果

Fig.4 Removal of NH₃-N by bioretention cells

在HRT为2h条件下,BRC、C-BRC、A-C-BRC、 SZ-C-BRC、A-SZ-C-BRC对NH,-N的去除率分别 为 44.80%~54.00%、50.40%~61.25%、71.11%~ 78. 36%、57. 75%~62. 85%、74. 23%~79. 24%, 平均 出水浓度分别为 2.03、1.80、0.98、1.52、0.89 mg/L; 在HRT为4h条件下,以上各装置对NH、-N的去除 率 分 别 为 56.27%~64.50%、65.54%~68.72%、 82. 35%~86. 24% 68. 00%~74. 54% 84. 12%~ 88. 28%, 平均出水浓度分别为 1. 57、1. 33、0. 64、 1.12、0.52 mg/L;在HRT为6h条件下,以上各装置 对 NH₃-N 的 去 除 率 分 别 为 65.10%~70.73%、 73. 26%~76. 34% 89. 17%~92. 57% 76. 69%~ 80.35%、91.80%~94.40%,平均出水浓度分别为 1.30、1.00、0.35、0.87、0.26 mg/L。可以看出,各装 置对NH、-N均有较好的去除效果,在进水平均浓度 为 4.00 mg/L 条件下,即使是 BRC 装置平均出水浓 度最高也仅达到 2.03 mg/L(HRT 为 2 h),基本达到 了地表水 V 类标准。与去除 COD 的趋势相似,各装 置对NH、-N的去除效果也随HRT的增大而提升,例 如,BRC装置在HRT为6h条件下平均出水NH。-N 浓度为1.30 mg/L,可达到地表水Ⅲ类标准。相较于 BRC 装置, C-BRC、A-C-BRC、SZ-C-BRC、A-SZ-C-BRC 装置对 NH,-N 的去除效果均有所提升,其 中, C-BRC、SZ-C-BRC对NH,-N的去除效果提升 幅度相对较小(9.64%~12.05%、11.80%~25.87%), 且SZ-C-BRC的提升效果高于C-BRC,可能是由于 与传统BRC相比,添加的缓释碳源对NH₃-N具有一定吸附效果;而曝气调控装置A-C-BRC、A-SZ-C-BRC对NH₃-N去除效果的提升显著(32.20%~54.07%、33.31%~58.51%),并且,多次运行过程中曝气调控装置出水NH₃-N浓度波动较小,可见,曝气调控提供的稳定DO环境显著促进了硝化过程。

2.4 不同生物滞留池对硝态氮的去除效果

不同生物滞留池对硝态氮的去除效果见图5。

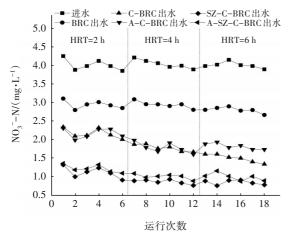


图 5 生物滞留池对 NO₃-N 的去除效果

Fig.5 Removal of NO₃⁻-N by bioretention cells

无调控生物滞留池 BRC 在各 HRT(2、4、6 h)条 件下对NO、-N的去除效果均最差,平均去除率分别 为 26.67%、27.10%、30.01%, 出水平均浓度为 2.95、2.95、2.80 mg/L;与BRC装置相比,4种调控 生物滞留池对硝态氮的去除效果均有提升,其中, 添加缓释碳源的 C-BRC、A-C-BRC 装置对硝态氮 的去除效果相近,平均去除率分别为45.94%和 45. 73%(HRT=2 h)、55. 88%和 55. 76%(HRT=4 h)、 62.51% 和 54.50% (HRT=6 h), 去除率分别提升 72.31% 和 71.52% (HRT=2 h) 、106.22% 和 105. 79% (HRT=4 h)、107. 87% 和 81. 22% (HRT=6 h);SZ-C-BRC与A-SZ-C-BRC对硝态氮的去除效 果相近,平均去除率分别为72.09%和69.50% (HRT=2 h)、78.46%和74.96%(HRT=4 h)、78.75% 和75.00%(HRT=6h),去除率平均提升170.00%和 160.67% (HRT=2 h)、189.57% 和 176.65% (HRT=4 h)、161.89%和149.42%(HRT=6h)。可见,添加缓 释碳源能够提高生物滞留池对硝态氮的去除效果, 但是提升效果远低于同时添加缓释碳源和设置淹 没区的装置。4种调控生物滞留池中,曝气的装置

在HRT为6h条件下对硝态氮的去除效果均低于无曝气装置,例如,C-BRC、A-C-BRC对硝态氮的去除率分别为62.51%和54.50%,而SZ-C-BRC与A-SZ-C-BRC对硝态氮的去除率分别为78.75%和75.00%。可见,若曝气量和曝气时间控制不当,会抑制反硝化作用。

2.5 不同生物滞留池对总氮的去除效果

不同生物滯留池对TN的去除效果如图6所示。

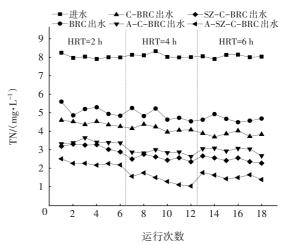


图6 生物滞留池对TN的去除效果

Fig.6 Removal of TN by bioretention cells

在不同HRT条件下,各生物滞留池对TN的去 除效果差异显著,在HRT为2h条件下,BRC、C-BRC、A-C-BRC、SZ-C-BRC、A-SZ-C-BRC对TN的 去除率分别为36.09%、44.57%、57.27%、60.56%、 71. 52%;在HRT为4h条件下,以上各装置对TN的 去除率分别为39.85%、48.72%、64.79%、68.53%、 82.89%;在HRT为6h条件下,以上各装置对TN的 去除率分别为41.95%、52.17%、62.89%、69.13%、 80.44%。在不同HRT条件下,各装置的脱氮能力 均 为 BRC<C-BRC<A-C-BRC<SZ-C-BRC<A-SZ-C-BRC。与无调控生物滞留池相比,添加缓释碳源 可以提高生物滞留池的脱氮效果,但提升幅度有限 (19.01%~22.26%),添加缓释碳源结合单一曝气或 者设置淹没区对生物滞留池脱氮能力也有较高提 升效果,如A-C-BRC和SZ-C-BRC的脱氮提升效果 分别为 47. 51%~62. 61%、54. 89%~71. 97%;同时添 加缓释碳源结合曝气以及淹没区设置,则可以显著 提升生物滞留池的脱氮效果(79.49%~108.42%)。 可见,同时控制生物滞留池上部稳定的好氧环境以 及下层稳定的厌氧环境,结合缓释碳源的添加,促 进了生物滞留池中的硝化与反硝化过程,显著提升了总氮的去除效果。另一方面,与去除硝态氮的效果类似,A-C-BRC与A-SZ-C-BRC两个曝气调控的装置均在HRT为4h时总氮去除率达到最高,总氮去除效果并没有随HRT的延长而持续增加,因此,在后续的研究中应该兼顾曝气时间与HRT的均衡,使污染物去除效果得到最大程度的优化。

3 结论

- ① 在装置运行过程中,随着填料的浸润,生物滞留池的DO浓度逐渐降低,无调控生物滞留池上层和下层DO浓度分别为3.45~7.82、2.03~4.65 mg/L,单一曝气或者设置淹没区仅能保证稳定的厌氧或好氧环境,同时曝气和设置淹没区可以稳定调控生物滞留池上层好氧和下层厌氧环境,A-SZ-C-BRC装置上层和下层DO浓度分别为6.52~7.58、0.51~2.67 mg/L。
- ② 增大HRT能够显著提高各生物滞留池对COD和NH₃-N的去除效果,而对NO₃-N和TN去除效果的影响各异,对无调控、碳源投加、曝气-碳源投加这3种生物滞留池装置去除NO₃-N、TN有提升效果,而对淹没区-碳源投加和曝气-淹没区-碳源投加两种生物滞留池装置的促进作用较小,而且长时间曝气会导致脱氮效果下降。
- ③ 相较于无调控生物滞留池,碳源投加、曝气-碳源投加、淹没区-碳源投加、曝气-淹没区-碳源投加、曝气-淹没区-碳源投加4种调控生物滞留池对COD、NH₃-N、NO₃-N、TN的去除效果均有提升,其中,对于COD和NH₃-N,曝气-碳源投加、曝气-淹没区-碳源投加装置的去除效果提升明显;对于NO₃-N和TN,淹没区-碳源投加、曝气-淹没区-碳源投加装置的去除效果提升显著;尤其在HRT为4h条件下,曝气-淹没区-碳源投加装置的脱氮效果最高。

参考文献:

[1] JIANG Y, YUAN Y P, PIZA H. A review of applicability and effectiveness of low impact development/green infrastructure practices in arid/semi-arid United States [J]. Environments, 2015, 2(2):

221-249.

- [2] 王亚军, 耿冲冲, 许妍, 等. 不同强化手段对生物滞留池脱氮除磷性能的影响[J]. 中国给水排水, 2020, 36(19): 77-82.
 - WANG Yajun, GENG Chongchong, XU Yan, et al. Effect of different enhanced methods on efficiency of denitrification and phosphorus removal in bioretention cell [J]. China Water & Wastewater, 2020, 36 (19): 77–82 (in Chinese).
- [3] 张瑞斌. 缓释碳源填料制备及其在人工湿地中的应用效果[J]. 中国环保产业, 2021(7): 39-41.
 ZHANG Ruibin. Preparation of slow-release carbon source fillers and its application in constructed wetland [J]. China Environmental Protection Industry, 2021 (7): 39-41 (in Chinese).
- [4] 张瑞斌,潘卓兮,奚道国,等. 铝污泥填料改良生物滞留池对径流污染的削减效果[J]. 环境工程技术学报, 2021, 11(4): 756-762.

 ZHANG Ruibin, PAN Zhuoxi, XI Daoguo, et al. Effect of aluminum sludge filler improved bioretention tank on runoff pollutant reduction[J]. Journal of Environmental Engineering Technology, 2021, 11(4): 756-762 (in Chinese).
- [5] YOUZY, ZHANG L, PANSY, et al. Performance evaluation of modified bioretention systems with alkaline solid wastes for enhanced nutrient removal from stormwater runoff [J]. Water Research, 2019, 161: 61-73.
- [6] 夏蒙蒙. 土壤性质对生物滯留系统脱氮效果的影响研究[D]. 北京: 北京建筑大学, 2020.

 XIA Mengmeng. Study on Effect of Soil Properties on Nitrogen Removal of Bioretention System [D]. Beijing:
 Beijing University of Civil Engineering and Architecture, 2020 (in Chinese).

作者简介: 张瑞斌(1985-), 男, 山东潍坊人, 博士, 高级工程师, 主要从事给排水及水生态修复规划设计工作。

E-mail: zhangruibin@lg-lg.com

收稿日期:2022-01-15 修回日期:2022-03-17

(编辑:刘贵春)