A² /O — 膜生物反应器强化生物脱氮除磷中试研究

曹 斌¹, 黄 霞¹, 北中 敦², 杨瑜芳³, 杨德立³

(1.清华大学环境科学与工程系,北京 100084; 2 东丽工业株式会社 水处理技术中心,日本国: 3.东丽纤维研究所 <中国 >有限公司,上海 200023)

摘 要: 将日本东丽株式会社生产的平板膜组件与 A²/O工艺相结合,构建了 A²/O—膜生 物反应器 (A²/O—MBR)强化生物脱氮除磷中试系统,并用于处理城市污水。结果表明,出水 COD、BOD₅、NH₃ - N、TN和 TP的平均浓度分别为 24.9、2 54、0 68、14.3、0 98 mg/L,满足我国《城 市污水再生利用 景观环境用水水质》标准 (GB /T 18921—2002)对氮和磷的要求,并达到了《城镇 污水处理厂污染物排放标准》(GB 18918—2002)的一级 B标准。

关键词: A²/O; 膜生物反应器; 平板膜组件; 生物脱氮除磷; 再生回用
中图分类号: X703.1 文献标识码: A 文章编号: 1000 - 4602(2007)03 - 0022 - 05

Pilot Test on Enhanced Biological Nitrogen and Phosphorus Removal by Using A² /O - MBR

CAO B in¹, HUANG X ia¹, A tsushi Kitanaka², YANG Yu-fang³, YANG De-li³
(1. Department of Environmental Science & Engineering, Tsinghua University, Beijing 100084, China; 2. Water Treament Technology Center, Toray Industries Inc, Japan; 3. Toray Fibers & Textiles Research Laboratories < China > Ca Ltd, Shanghai 200023, China)

Abstract: By combining the plate membrane bioreactor from Toray Industries Inc. with the A^2/O process, a pilot test system for enhancing biological nitrogen and phosphorus removal by using the A^2/O - membrane bioreactor (A^2/O - MBR) was constructed and used to treat municipal wastewater. The results show that the effluent concentrations of COD, BOD₅, NH₃ - N, TN and TP are 24. 9 mg/L, 2. 54 mg/L, 0. 68 mg/L, 14. 3 mg/L, and 0. 98 mg/L respectively. Therefore, the quality requirements for phosphorus and nitrogen removal in the *Reuse of Urban Recycling Water* $\frac{4}{W}$ *Water Quality S tandard for Scenic Environm ent Use* (GB/T 18921 - 2002) are met, and I-B criteria specified in the *D ischarge S tandard ard of Pollutants for M unicipal W astewater Treatment Plant* (GB 18918 - 2002) is achieved

Key words: A^2 /O process; membrane bioreactor, plate membrane module; biological nitrogen and phosphorus removal; reclamation and reuse

膜生物反应器 (MBR)是膜分离技术与传统活 性污泥法有机结合而成的新型污水处理工艺,因具 有出水水质好、占地面积小和产泥率低等特点而在 污水处理及回用中发挥着越来越重要的作用^[1]。 随着水体污染的不断加剧,许多国家都制定了更加 严格的营养物排放标准以防止受纳水体富营养化的 进一步发生^[2],如我国新修订的《城市污水再生利 用 景观环境用水水质》标准(GB/T 18921—2002) 和《城镇污水处理厂污染物排放标准》(GB 18918— 2002)要求总氮 <15 mg/L,而最严格的总磷标准已 达 0.5 mg/L。然而,目前应用的 MBR大多以去除 有机污染物为主,对 MBR技术的研究重点也放在了 污染物去除机理和控制膜污染等方面^[3,4]。因此强化 MBR工艺对氮和磷的同时去除,以满足再生水水质标准对氮和磷的严格要求就显得尤为迫切和重要。

传统的生物脱氮工艺通常采用前置反硝化或后 置反硝化来实现对氮的去除,而设置了厌氧反应器、 缺氧反应器和好氧反应器的 A²/O工艺则可以实现 同步除碳和脱氮除磷功效^[5~8]。由 A²/O工艺与膜 分离技术结合而成的具有同步脱氮除磷功能的 A²/O—MBR工艺,可进一步拓展 MBR的应用范畴, 使 MBR在城市污水再生利用中得到更广泛的应用。 同时, A²/O—MBR工艺高浓度的 MLSS,独立控制 的水力停留时间 (HRT)和固体停留时间 (SRT)、回 流比及污泥负荷率等也会产生与传统 A²/O工艺不 同的影响,因而研究 MBR脱氮除磷工艺及其影响因 素具有十分重要的意义。

为此,将日本东丽公司生产的平板膜组件与 A²/O工艺相结合,构建了能同时去除碳、氮和磷的 A²/O—MBR工艺,并开展了处理城市污水的中试研 究。

1 材料与方法

1.1 试验装置与流程

中试装置位于北京市北小河污水处理厂内,其 工艺流程见图 1。

试验用水为该污水厂的初沉池处理出水,其 BOD₅、COD、NH₃ - N、TN和 TP的平均浓度分别为 131、310、50、56、8.3 mg/L。原水由潜水泵提升后经 1 mm 细格栅流至 MBR 原水槽中,依次经过厌氧池、 缺氧池和好氧池处理后流入 MBR池,再经膜分离后 得到处理水。



图 1 A²/O-膜生物反应器中试流程

Fig 1 Flow chart of A² /O - MBR process

在该工艺中设置了两个回流:一个是 MBR池的 混合液回流至缺氧池 1,用以实现反硝化脱氮;另一 个是将缺氧池 2内的混合液回流至厌氧池,目的是 实现厌氧释磷。

1.2 膜组件

试验中在 MBR 池内安置了两组独立的膜组件 (25 片 组),以考察在不同膜通量下运行时膜污染 的发生及发展情况。膜组件为 Toray平板膜(PVDF 材质),其有关性能参数见表 1。

表 1 Toray平板膜组件的性能参数

Tab 1 Parameters of Toray plate membrane module

项目	孔径 /µm	₭/mm	宽/mm	单片膜面积 /m ²
数值	0. 08	1 500	500	1. 4

1.3 操作条件

为优化生物脱氮除磷的操作条件,设计了 7个 工况,相应的试验条件如表 2所示。

	表 2 中试运行条件
Tab 2	Operation mode of A^2 / O - MBR process

	日期	HRT/h				SRT/	回流比 /	溶解氧/
上沉		厌氧池	缺氧池	好氧池	合计	d	%	$(mg \cdot L^{-1})$
1	2005年 5月 16—6月 1日	6	12	6	24		200	2
2	2005年 6月 2日 — 21日	3. 75	7.5	3. 75	15		200	2
3	2005年 6月 22日 — 8月 16日	3	6	3	12		200	2
4	2005年 8月 17日 — 9月 10日	3	6	3	12	30	200	2
5	2005年 9月 11日 — 12月 12日	1.5	3	1. 5	6	30	200	2
6	2005年 12月 13日 — 2006年 1月 6日	1.5	3	1. 5	6	30	300	2
7	2006年 1月 7日 — 3月 11日	1. 5	3	1. 5	6	30	300	1
注: 回流比为 MBR池至缺氧池 1的回流比:溶解氧为好氧池内的溶解氧。								

2 结果与讨论

2.1 MLSS与污泥负荷的变化

各反应器内污泥浓度 (MLSS)的变化如图 2所

由图 2可知,当系统开始排泥后 MLSS值逐渐 降低;当 HRT由 12 h缩短至 6 h后,污泥浓度开始

示。

增长并逐渐达到稳态。运行后期 MLSS出现了下降,经分析主要原因是:污泥过滤性能变差造成膜抽吸压力上升并超过自锁值,进而导致 MBR出水出现 了间歇性中断。



图 2 各反应器内 MLSS 浓度的变化

Fig 2 Variation of MLSS in different reactors with time 图 3显示了整个试验期间生物反应器平均污泥 负荷的变化。当 HRT = 12 h时,污泥负荷为 0.072 ~0.098 kgCOD/(kgMLSS · d);当 HRT = 6 h时,污 泥负荷为 0.091~0.306 kgCOD/(kgMLSS · d)。



图 3 污泥负荷的变化

Fig 3 Variation of sludge load in reactor with time

2.2 对 COD和 BOD₅的去除

2

图 4和图 5分别显示了 A^2 /O—MBR 工艺对 COD和 BOD₅ 的去除情况。

检测显示平均出水 COD 为 24.9 mg/L,平均去 除率达 91.3%;出水 BOD₅ 平均值为 2 54 mg/L,相 应的平均去除率达 97.7%。HRT和 SRT的调整与 变化对有机污染物的去除影响不大,说明 MBR内的 高浓度污泥可保证生物降解的稳定性。

由图 4可知,在运行后期上清液中的 COD浓度 明显升高,这是由于经过长时间运行后产生了溶解 性微生物产物 (SMP)积累所致,由此导致出水 COD 浓度也有所升高,但仍能保持在 50 mg/L以下,充分 体现了高效的膜分离对保证系统出水水质稳定的作 用。SMP的主要成分为腐殖质、多糖和蛋白质,其 可生物降解性差,有可能影响污泥活性,并加剧膜污 染^[9]。







2.3 对 NH₃ - N与 TN的去除

A²/O—MBR工艺对 NH₃ - N 和 TN 的去除效 果分别如图 6和图 7所示。

由图 6和图 7可以看出, A²/O—MBR在长达 8 个多月的运行中,均获得了很好的硝化和反硝化效 果,系统出水 NH₃ - N浓度平均为 0.68 mg/L,相应 的去除率达 98 6%;出水 TN 浓度平均为 14.3 mg/L,平均去除率为 74.4%。当 HRT由 12 h缩短 至 6 h后,污泥负荷的增加并未对系统的硝化和反 硝化效果产生影响,其出水中的 NH₃ - N和 TN浓 度仍较稳定。此外,将回流比由 200%提高至 300% 有利于改善反硝化效果。



图 / 刈 叭叭云际

Fig 7 Effect of TN removal

与其他季节的反硝化效率相比,冬季的有所降低。据报道,当温度由 20 降至 15 以下时,反硝 化速率可降低一半左右^[10]。2006年元月初系统出 水 NH₃ - N和 TN浓度增大的原因是变频鼓风机出 现故障,导致系统的硝化效果变差。

2.4 对 TP的去除

7



在不排泥的情况下,系统对 TP的去除效果很 差。当反应器中的生物量达到预期要求且开始按 SRT=30 d排放剩余污泥后,对 TP的去除率逐渐升 高,出水 TP浓度逐渐降低,生物除磷效果趋于好 转。稳态出水的 TP平均浓度为 0.98 mg/L,对其平 均去除率达 88.4 %。2005年 10月,北小河污水处 理厂向其原水中投加了 PAC,造成 MBR进水 TP浓 度下降。为消除此影响,从 10月底开始在 A²/O— MBR工艺的原水中人为地补充了正磷酸盐,并使 PO₄³⁻ - P浓度达到 3 mg/L以上;在该污水厂停止投 加 PAC后,也随即停止向原水中投加正磷酸盐。

此外,在不调整缺氧池至厌氧池回流比的情况 下,HRT和 MBR池至缺氧池回流比的改变并未对 系统的生物除磷效果产生影响。

2.5 出水浊度

测定结果显示,随着运行时间的延长,出水浊度 值逐渐减小并趋于稳定。运行初期,混合样(两膜 组件出水以等体积混合)的浊度偏高,2个多月后, 由于膜孔被堵塞以及膜面滤饼层的形成(起到了再 过滤的作用),出水浊度减小,其中膜组件 1的平均 出水浊度为 0.176 NTU,组件 2的为 0.169 NTU,二 者无明显差异。

2.6 各工况的平均出水水质

表 3给出了各试验工况下的平均出水水质。

表 3 A²/O—MBR工艺在各工况下的平均出水水质

Tab 3 Effluent quality in different operating stages

工况	COD / (mg · L ⁻¹)	TOC / (mg · L ⁻¹)	$\frac{\mathrm{NH}_3 - \mathrm{N}}{(\mathrm{mg} \cdot \mathrm{L}^{-1})}$	(mg · L ⁻¹)	TP/ (mg · L ⁻¹)	温度 /
1						30
2	26.0		0. 27			28
3	20. 3	9.02	0.59	9. 23	5.07	27 ~ 35
4	22.5	13. 9	0. 31	9.53	2 94	28
5	20.6	11.6	0. 33	16.3	0. 75	14 ~ 27
6	34. 9	15.6	1. 33	13.4	0. 98	14 ~ 17
7	33. 2	17.5	1. 27	16.9	1. 28	13 ~ 19

由表 3可知, HRT, SRT及回流比等参数的变化 对有机污染物的去除影响不大,但是当污泥混合液 中产生 SMP积累时会导致出水水质变差。在工况 6,7下出水 NH₃ - N值升高主要是由于变频电机故 障导致 DO浓度不稳 (使硝化效果变差)所致。HRT 的减少对反硝化的影响也不大,但随着冬季温度的 降低,出水 TN值明显升高,尤其是当温度 <15 时 反硝化速率明显降低。另外,提高回流比可提供更 多的碳源,有助于反硝化的进行。开始排泥后,出水 TP浓度明显降低,稳态出水 TP <1 mg/L,在工况 7 下出水 TP浓度升高是由于系统反硝化效果变差所 致。当好氧反应器中的 DO =1 mg/L时,系统的硝 化效果会受到轻微影响,导致出水 TN 浓度有所升 高。

将 A²/O—MBR 工艺的平均出水水质与我国 《城市污水再生利用 城市杂用水水质》标准(GB/T 18920—2002)、《城市污水再生利用 景观环境用水 水质》标准(GB/T 18921—2002)和《城镇污水处理 厂污染物排放标准》(GB 18918—2002)进行比较可 知,稳态时的膜出水水质既可以达到城市杂用水水 质标准,又能满足对氮、磷的排放要求(磷可达一级 B标准)。

3 结论

A²/O—MBR工艺实现了同步脱氮除磷功 效,当HRT=6h和SRT=30d时出水水质稳定而 优良,完全能够满足我国回用水水质标准的要求。

HRT的变化对去除有机物、生物硝化反硝 化和除磷效果的影响不大。

平板膜组件具有对污染物的截留能力强、 出水浊度低和运行稳定等特点。

参考文献:

- [1] Tom S, Judd S, Bruce J, et al Membrane Bioreactor for Wastewater Treatment [M]. London: WA Publishing, 2000.
- [2] Lesjean B, Gnirss R, Adam C Process configurations adapted to membrane bioreactors for enhanced biological

phosphorus and nitrogen removal [J]. Desalination, 2002, 149: 217 - 224.

- [3] Chang I S, Clech P L, Jefferson B, et al Membrane fouling in membrane bioreactors for wastewater treatment
 [J]. J Environ Eng, 2002, 128 (11): 1018 1029.
- [4] Adham S, Gagliardo P, Boulos L, et al Feasibility of the membrane bioreactor process for water reclamation [J].
 Water Sci Technol, 2001, 43 (10): 203 - 209.
- [5] Hu Z R, W entzel M C, Ekama G A. Modelling biological nutrient removal activated sludge system s—a review [J].
 W ater Res, 2003, 37: 3430 - 3444.
- [6] Vocks M, Adam C, Lesjean B, et al Enhanced postdenitrification without addition of an external carbon source in membrane bioreactor[J]. Water Res, 2005, 39 (14): 3360 - 3368
- [7] Thomas P R, Allen D, McGregor D L. Evaluation of combined chemical and biological nutrient removal[J].
 Water Sci Technol, 1996, 34 (1 - 2): 285 - 292
- [8] 张自杰. 排水工程 (下册) [M]. 北京:中国建筑工业 出版社,2000.
- [9] 刘锐,黄霞. 膜—生物反应器中溶解性微生物产物 的研究进展 [J]. 环境污染治理技术与设备,2002,3 (1):1-7.
- [10] Henze M, Harremoes P. 污水生物与化学处理技术[M]. 北京:中国建筑工业出版社, 1999.

 作者简介:曹斌(1965 -), 男, 河北望都人, 工 学博士, 研究方向为膜法污水处理技术与 应用。
 E - mail: xhuang@ tsinghua edu cn
 责任作者:黃霞

收稿日期: 2006 - 10 - 17

防止水源枯竭和水体污染, 保证城乡居民饮用水安全

2