PABIO DENI による窒素・リン 除去技術 Nitrogen and Phosphorus Removal Technique

with PABIO DENI



(技)研究開発部第5研究室
 川 嶋 淳
 Jum Kawashima
 野 中 信 一
 Shinichi Nonaka

担体窒素除去プロセス PABIO DENIと、ステップ流入式多段硝化脱窒法を組み合わせた下水高 度処理プロセスのパイロットテストを実施した。

2年間に渡る本プロセスの実用化実験において, HRT 6h 以下の条件で, 処理水 T-N≤10 mg/L, T-P≤0.5 mg/L の高度処理が可能であることを実証した。

A report was made previously on development of a sewage treatment process combined with the fluidized bed biofilm treatment process (PABIO DENI) and step feeding system for nitrogen and phosphorus removal. The pilot test for the process conducted for two years achieved the high quality performance of T-N ≤ 10 mg/L and T-P ≤ 0.5 mg/L with hydraulic retention time less than 6 hours, proving practical application.

Key Words :

硝		化	Nitrification
脱		窒	Denitrification
流	動	床	Fluidized bed process
ステッ	プ流入式	多段硝化脱窒法	Nitrogen removal with step feeding
脱	IJ	ン	Phosphorus removal

まえがき

閉鎖性水域の富栄養化防止対策として栄養塩類等 に係る排出規制が強化されている。この傾向は今後 他水域にも拡大されると予想され,排水処理の高度 化に対する要求が高まってきている。下水処理場に おいても,より高度な窒素・リン除去が望まれてお り,既設処理場の高度処理への対応が重要な課題と なっている。

当社は既報¹⁾で紹介したように、下水を対象とし た担体-活性汚泥併用法によるステップ流入式多段 硝化脱窒法の開発に取り組んでおり、平成11年度か らは日本下水道事業団(JS)と「既設処理場の高度 化を可能とする処理システムの開発」をテーマとし て共同研究を継続している。今回,共同研究でえら れた知見について報告する。

1. PABIO DENI の概要

1.1 原理·構造

当社では有機物除去プロセスには PABIO MOVER を, 窒素除去プロセスには PABIO DENI を商標としてもちいており,本報ではこれ以降 PABIO DENIの名称を使用する。

PABIO DENI 概念図を図1に示す。硝化槽,脱 窒槽内に充填した担体は,硝化槽では全面曝気によるエアレーションによって,脱窒槽では機械撹拌に よって流動化される。担体は比重が水とほぼ同等 (0.95)であるため、曝気および機械撹拌において、 少ない動力による撹拌・流動化が可能である。おの おのの槽には担体流出防止の目的でスクリーンが設 置されている。担体の形状は直径10 mm,高さ7 mmの円筒形で、内部に十字の仕切りが入っている。 担体周囲には担体同士の衝突による撹拌効率向上を 目的として、18枚のフィンが付設されている。担体 の比表面積は、500 m²/m³である。担体付着汚泥は、 写真1に示すように、担体内部空隙壁面に、生物膜 の形で付着する。

1.2 担体の特長

PABIO DENI プロセスにもちいる担体は、その 独特の形状により、以下のような特長を有している。

- 担体の比表面積が広く、単位体積当たりの微生 物保持量を高められるため、高負荷処理が可能で ある。
- ② 担体付着微生物により処理するため、返送汚泥が不要等、汚泥管理ならびに運転管理が容易である。
- ③ 担体の激しい撹拌,流動により増殖微生物によ る生物膜の閉塞がなく,逆洗が不要である。
- 2. 開発プロセス

分流式下水処理場の最初沈殿池流入水および流出 水を対象として, PABIO DENIとステップ流入式 多段硝化脱窒法および凝集剤添加脱リン法を組み合 わせたプロセスの開発に取り組んでいる。

2.1 ステップ流入式多段硝化脱窒法の概要^{2), 3), 4)}

現在,日本国内の下水処理分野における窒素除去 法として,循環式硝化脱窒法が標準的な処理法とし て広く採用されている。本法は優れた生物学的窒素 除去法であるが,



- 硝化細菌維持のため、長い A-SRT(曝気槽汚 泥滞留時間)を必要とし、反応槽が大型となる。
- ② 反応槽の大型化により、反応の均一化や MLDO制御が困難である。
- ③ 達成可能な窒素除去率の上限が循環比により限 定される。
- ④ 窒素除去率の上限が約70%(循環比200~300 %条件時)と比較的低い。

等の問題がある。このような循環式硝化脱窒法の欠 点の改善・解消を目指して開発された方法が,ステッ プ流入式多段硝化脱窒法である。

本法の基本構成は、以下のとおりである。

- 各反応槽は完全混合槽を基本とし、1対をなす 脱窒/硝化槽を複数段直列に配置する。
- ② 原水が各段の脱窒槽に等分配されるように、分 配槽をもちいて原水をステップ供給する。
- ③ 各段の硝化槽内の固形物量が同量となるように 槽の容積を設定する。脱窒槽も同様に設定する。
- ④ 十分な硝化反応の維持が可能となるよう,適切 な A-SRT を設定する。
- ⑤ 必要に応じて,最終段の硝化槽から脱窒槽へ混 合液の内部循環をおこなう。
- 2.2 ステップ流入式多段硝化脱窒法の特徴
- ・ 金素除去率の向上

N段で運転されるステップ流入式多段硝化脱窒法の理論窒素除去率は,(1)式で示される。

$$\eta_{TN} = \left(1 - \frac{1}{N} \cdot \frac{1}{1 + r + R}\right) \cdot 100 \tag{1}$$

ここに、η_{TN} :理論最大窒素除去率(%)

N :多段化の段数

r :汚泥返送比(-)

R :最終段における内部循環比(-)

本法では,循環式硝化脱窒法にくらべて同じ窒素 除去率を達成するために高水量の循環を必要とせず, 3 段法では 2/3 (r+R = 0.67), 4 段法では 1/4 (r+R = 0.25)の循環で80%の窒素除去率が達成



 Denitrification Tank
 Nitrification Tank

 写真1
 担体付着汚泥

 Photo1
 Biofilm attached to carrier elements

Vol. 46 No. 2 (2003/2)

できる。

2 窒素除去の安定化

原水を分配槽で等分配して各段の反応槽にステッ プ流入することで,流入水量の時間変動による硝化 対象窒素および脱窒に利用される有機物の分配の不 均一化を防ぐ。これにより各段の反応の進行を均一 化できる。

3 維持管理が容易

各段の好気槽に保持される固形物量が等しくなる ように槽容積を設定することにより、流入 BOD, 窒素等の固形物負荷が等しくなるため、各槽で必要 とされる酸素量ならびに消費アルカリ度が等しく、 最終段の硝化槽の DO, pH を管理するだけで全好 気槽の管理が可能となる。

④ 設備のコンパクト化

循環式硝化脱窒法に比較して,設備がコンパクト になる。ステップ段数N = 3,汚泥返送比r = 0.5で設計する場合,循環式硝化脱窒法と同じSRT お よび A-SRT を確保するために必要な反応槽容積は, 8 割弱でよい。

2.3 凝集剤添加脱リン法⁵⁾

本法は反応槽に凝集剤を添加して,既存の生物処 理による窒素除去機能にリン除去機能を付加する高 度処理プロセスである。リン除去の原理は,(2)式に 示すように3価金属イオンが下水中の正リン酸イオ ンと反応して難水溶性物質を生成する反応に基づい ている。

$$M^{3+} + PO_4^{3-} \to MPO_4 \downarrow \tag{2}$$

通常は中性付近で沈殿生成が可能なアルミニウム 塩や鉄(Ⅲ)塩が凝集剤として使用される。

本研究においては,凝集剤として PAC (ポリ塩 化アルミニウム)を使用した。

3. パイロット実験^{6)、7)}

3.1 実験装置

実験フローを図2に,装置仕様を表1に,装置外 観を写真2に示す。実験装置は3段の脱窒・硝化槽 と沈殿槽で構成され,この他に硝化処理水ピット, 凝集撹拌槽および薬品注入設備を有している。原水 を分配槽で等分割して1~3段の各脱窒槽に供給し, 沈殿槽からの返送汚泥を1段目の脱窒槽に導入する。 硝化槽の汚泥滞留時間(A-SRT)管理を容易にする



写真 2 パイロットテスト装置外観 Photo 2 Pilot test equipment

表 1 実験装置仕様

lable1	Specification	of	test	equipment
--------	---------------	----	------	-----------

	Ano	kic Re	actor	Aerobic Reactor			
Mixer/Aerator	Vertica	l Paddle	Mixer	Diffuser (Fine and Rough Bubble)			
No. of Steps	1	2	3	1	2	3	
Reactor Volume (m^3)	2.63	3.68	4.73	2.63	3.68	4.73	
Ratio of Reactor Volume	1	1.4	: 1.8	1 : 1.4 : 1.8			
Filling Volume of Carrier Elements (m ³)		0.71		1.42			
Filling Ratio of Carrier Elements (%)	27	19	15	54	39	30	
MLSS [Plan] (mg/L)	3 150	2 250	2 000	3 150	2 250	2 000	



図 2 パイロットテストフローシート Fig. 2 Flow diagram of pilot test ため、余剰汚泥引き抜きは硝化処理水ピットよりお こなった。反応槽内の活性汚泥および担体の混合撹 拌は、硝化槽は全面曝気(粗大気泡+微細気泡), 脱窒槽は竪型撹拌機によりおこなった。脱窒、硝化 反応槽の寸法は幅1.5 m、長さ5.88 m、水深2.5 mで、 有効容積は22.1 m³である。

各段の容積比率は上述のステップ法の設計に関す る考え方に基づき1段目:2段目:3段目=1: 1.4:1.8とした。硝化能力増強を優先させるため, 各硝化槽には1.42 m³,各脱窒槽には0.71 m³と,硝 化槽には脱窒槽の2倍量の担体を投入した。

- 3.2 実験方法
- 実験場所
 分流式下水処理場にて実験をおこなった。
- 2)実験期間
 2000年5月~2002年8月(今回報告分実験期間)
- 3)目標値 総反応槽HRT:≤6h 目標処理水質:T-N≤10 mg/L, NH₄-N<1 mg/L T-P≤0.5 mg/L
- 4) 実験条件

表2に実験条件を示す。RUN①, ②において活 性汚泥単独運転, RUN③~ ⑫において担体-活性 汚泥併用運転をおこなった。

実験原水には最初沈殿池流出水をもちいた。汚泥 返送比は $0.6 \sim 1.0 \ge 1$,活性汚泥単独運転では HRT を $5 \sim 12 h$,担体-活性汚泥併用運転では HRT を $5 \sim 6 h \ge 1.2$ 。硝化槽部のA-SRT は $1.9 \sim 4$ 日の 範囲とし,最終段の内部循環はおこなわなかった。 硝化槽のDOは $2 \sim 3 mg/L \ge 1$,後段の脱窒槽に DOの持ち込みがないように配慮した。

RUN①~⑤までは窒素除去のみの実験とし、リ

ン除去実験は RUN⑥以降に実施した。

RUN①~⑧は定水量条件, RUN⑨~⑫は HRT 5 ~6hにおいて水量負荷変動条件での運転をおこなっ た。水量変動パターンを図3に示す。水量負荷変動 条件は,大規模処理場における1日の水量変動パター ンを考慮したもので,変動比は±40%である。

3.3 実験結果

各 RUN における原水および処理水の水質の平均 値を表3に, T-Nと NH₄-N の推移を図4に, BOD の推移を図5に, BOD (T-BOD)/T-N 比の推移を図 6に, SS の推移を図7に, T-Pと PO₄-P の推移を 図8に示す。

3.3.1 活性汚泥単独運転結果

RUN①の活性汚泥単独運転(HRT12~6h, 定水 量負荷)においては,運転当初に処理水T-Nが目 標値以上の不安定な状態であったが,運転開始約2 週間で安定し,HRT6hの条件で目標処理水質達成 が確認された。続くHRT5h条件(定水量負荷)の RUN②においては,硝化が不十分で処理水中



図 3 大規模処理場想定流量変動パターン

Fig. 3 Fluctuating flow pattern assuming large sewage treatment plant

表	2	実験条件
- 1	1 0	~ ·

TableZ	Operating	condition
--------	-----------	-----------

		1	2	3	4	5	6	1	8	9	10	1	12	
Method	Activ Slu	vated dge			Activa	ted S1	udge ·	+ Carı	ier El	ement	s			
HRT	[h]	$^{12}_{\sim 5}$	5		5			6	5		6		5	
Loading Pattern		Fiz	ced	Fixed						Fluctuated				
A-SRT	[d]	4	2.5	1.9	2.8	2.4	3.5	3.5	2.7	3.1	3.5	3.3	2.9	
MLSS (3rd [mg/L]	Stage)]	2 090	1 650	1 580	1 270	1 840	1 870	2 510	2 520	2 330	2 380	2 230	2 530	
Temperature	Mean	24.7	27.0	30.0	27.4	19.6	18.0	23.2	28.8	25.0	17.0	21.7	28.4	
(3rd Stage) [°C]	Range	23.1 ~25.5	25.6 ~28.6	29.1 ~30.8	23.5 ~30.9	15.6 ~23.3	15.8 - 22.6	18.5 ~26.6	25.9 ~31.5	18.1 ~29.5	15.6 ~19.7	18.4 ~25.1	25.1 ~31.2	

表 3	原水および処埋水水質(半均値)		
Table3	Comparison of water quality of pilot test (N	lean valu	le)

		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
T-N	Influent [mg/L] Effluent [mg/L]	31.7 9.8	27.8 10.1	29.0 9.0	29.8 15.6	31.0 12.7	31.4 13.1	29.1 7.4	31.0 7.8	29.2 10.2	34.5 15.0	32.3 10.1	27.7 8.5
NH4-N	Influent [mg/L] Effluent [mg/L]	21.7 0.6	20.5 3.8	23.7 0.9	21.5 5.6	23.3 2.8	22.7 0.7	21.3 0.3	18.1 0.4	21.0 0.8	24.6 9.2	25.9 0.4	23.1 0.2
NO _x -N	Effluent [mg/L]	7.6	4.4	6.4	8.4	8.1	10.2	6.1	5.5	7.2	4.2	8.3	7.0
T-BOD	Influent [mg/L] Effluent [mg/L]	87.2 13.8	80.0 20.7	79.3 11.8	64.0 16.7	74.0 19.8	96.2 13.3	77.0 7.2	71.7 8.6	73.1 8.9	100.1 37.0	94.0 12.2	81.3 8.2
C-BOD	Effluent [mg/L]	7.6	8.7	6.2	5.7	5.4	5.9	5.1	5.5	5.0	5.0	5.0	5.0
BOD/N	ratio of influent	2.8	2.9	2.7	2.1	2.4	3.1	2.6	2.3	2.5	2.9	2.9	2.9
SS	Influent [mg/L] Effluent [mg/L]	72 11.0	63 12.5	76 6.8	57 9.6	52 6.6	54 8.9	62 5.7	65 5.5	59 6.1	74 12.0	64 10.5	82 3.9



図 4 T-N, NH₄-Nの推移

Fig. 4 Change of T-N and NH4-N



Fig. 5 Change of BOD



Fig. 6 Change of influent BOD (T-BOD)/T-N





150



図 8 T-P, PO4-Pの推移

Fig. 8 Change of T-P and PO₄-P

NH4-Nが増大し、目標処理水質が達成できなかった。 同様に、処理水中 BOD, SS についても RUN②で は不安定な状態であり、活性汚泥単独運転において は、HRT6hまでの処理が限界であることが確認さ れた。

3.3.2 担体-活性汚泥併用運転

- 1) 定水量負荷運転結果
- ·窒素除去性能

活性汚泥単独運転・HRT5h条件のRUN2の後,

所定量の担体を投入した RUN③においては,担体 投入後約1週間で HRT 5h における目標処理水質を 達成することが確認され,担体投入による硝化・脱 窒活性の向上が示唆された。この時点では担体付着 汚泥量はごくわずかであったが,硝化菌・脱窒菌が 優勢に固定化されたものと考えられた。

RUN④においては,担体付着汚泥中にミズミミ ズ(*Dero*)が大量発生し,付着性微生物の大半が 捕食されたため,硝化・脱窒ともに不調となった。 対策として,硝化槽に NaClを1%量投入すること でミズミミズを除去することができ,処理状況も改 善された。

RUN⑤においては, 硝化活性は復帰したが, 脱 窒活性が不調であり, 目標処理水質は達成できなかっ た。これは, 浮遊汚泥濃度が想定値より低い (1840 mg/L) ことと, 原水 BOD/T-N 比が低いこと が原因と考えられた。

一般的に, 生物学的脱窒には, 窒素還元反応に水 素供与体が必要なため, 原水中の BOD/T-N 比が3 以上必要であると言われている。RUN⑤において は原水中 BOD/T-N 比は1.8~2.2であり, 脱窒に十 分な水素供与体(有機物)が不足していたと考えら れる。

RUN⑤の後半(2001年1月初旬)より原水中 T-N, BOD 濃度の増大,および急激な水質変動のため硝化率が低下した。このため,RUN⑥においては,HRT6hとして負荷を低減し,処理状況の復帰を図った。負荷低減直後より硝化率は復帰したが,脱窒性能の復帰には約1ヶ月の期間を要した。

窒素除去性能復帰後は、HRT 6 h の RUN⑥およ び、HRT 5 h の RUN⑦においても良好な処理が確 認された。これらの結果より、定水量負荷運転にお いて、水温≥18 ℃の条件では HRT 6 h 処理が、水 温≥25 ℃の高水温期では HRT 5 h 処理が可能なこ とが確認された。

・リン除去性能

RUN⑥より PAC 添加によるリン除去実験を開始 した。RUN⑥でリン除去安定化のため PAC 添加量 を徐々に上昇させたが、RUN⑥期間中に目標処理 水質(T-P \leq 0.5 mg/L)はえられなかった。しかし ながら、続く RUN⑦においてはほぼ目標水質に到 達し、RUN⑧においては安定した処理が確認され た。RUN⑦、⑧の PAC 添加量は6 L/d であり、理 論値(5.5 L/d)より高めであったため、添加量を4.8 L/dまで低減したところ、リン濃度の若干の上昇が 認められたが、目標処理水質は達成されていた。 ・その他の水質

処理水 BOD は、RUN④、⑤において T-BOD の 上昇が認められたが、その他の RUN ではおおむね 10 mg/L 程度であった。硝化活性を除いた C-BOD については、RUN③~⑦において $\leq 6 \text{ mg/L}$ であり、 有機物処理は良好におこなわれていたと考えられる。

処理水 SS は, RUN③~⑦において<10 mg/Lで あり,良好に処理されていた。

2) 水量負荷変動運転結果

RUN⑨~⑫においては,実処理場の経時的な水 量負荷変動モデルを採用し,実用化を目的とした実 験をおこなった。

·窒素除去性能

RUN⑨~①においては、HRT 6 h 負荷変動運転を おこなった。RUN⑨においては、硝化はほぼ完全 におこなわれていたが、実験期間前半においては、 処理水 T-N が 8 ~12 mg/L と不安定な状態であった。 これは、原水中の BOD/T-N 比が 1.8 ~ 2.3 と低かっ たため、脱窒反応が十分に進行しなかったためであ ると考えられる。一方、期間後半には原水 BOD が 上昇し、BOD/T-N 比は 3 ~ 4 となった。この期間 は、脱窒も十分おこなわれ、目標処理水質を達成す ることが確認された。

RUN⑩においては、2002年1月初旬より原水 T-N, BOD 濃度が急激に上昇し、これにともない硝 化活性が低下、処理状況は悪化した。RUN⑤での 知見と合わせ、本下水処理場では、年始の1~2ヶ 月間、下水中の T-N, BOD 濃度が増大すると推察 された。硝化不良の状態は約2ヶ月続いたが、RUN ⑪では硝化が完全におこなわれるまでに回復し、安 定した処理を確認することができた。

RUN⁽²⁾においては,HRT5h負荷変動条件にて実 験をおこなった。約2ヶ月の実験期間中,処理水T-N,NH₄-Nともに目標値を達成する安定した処理が 確認された。

・リン除去性能

リン除去については, RUN⑨, ⑩においては目 標処理水質を達成したが, RUN⑪で処理水 T-P が 0.8 mg/L まで上昇した。このため, PAC 添加量を 5.8 L/dまで上昇させたところ, 処理水リン濃度は目 標値まで低下した。RUN⑫においては, PAC 添加 量を5.3 L/d に調節した条件(PAC 理論添加量5.5 L) でも目標処理水質を達成する安定処理が確認された。

・その他の水質

BOD 処理は, RUN¹⁽¹⁾で処理不良であったが, 他 の RUN においては処理水 T-BOD はおおむね≦10

mg/L, C-BOD は≦ 5 mg/L であった。SS について も同様であり, RUN⑩以外では, 処理水 SS はおお むね≦10 mg/Lであった。

これらの結果より,水温18~30℃において, HRT6h負荷変動条件での処理が可能であることが 確認された。

3.3.3 担体付着汚泥量の変動

担体付着汚泥を超音波により剥離し,付着汚泥量の推移について調査した。硝化槽担体付着汚泥濃度の変動を図9,脱窒槽担体付着汚泥濃度の変動を図10に示す。

硝化槽担体付着汚泥は300~2000 mg/L, 脱窒槽 担体付着汚泥は150~500 mg/Lの範囲で変動した。 硝化槽の担体投入量は脱窒槽の2倍であるが,付着 汚泥量の比較から, 脱窒槽より硝化槽の方がより多 くの付着汚泥が保持されていることが示唆された。

これは,好気条件の硝化槽中には,付着性の原生動物,後生動物が多数存在するためであると考えられる。担体付着汚泥濃度は1段目>2段目>3段目の関係にあり,浮遊汚泥濃度の環境に影響されることが示唆された。また,水温に応じた季節変動が認められ,高水温期(夏期)は担体付着汚泥量が低下,

低水温期(冬期)は増加する傾向が認められた。こ の傾向は,脱窒槽よりも硝化槽でより顕著に観察さ れた。

3.3.4 担体付着汚泥および浮遊汚泥の硝化脱窒速 度

汚泥の硝化および脱窒速度を下水試験方法に準じた回分試験により測定した。反応槽の状態を模した [担体+活性汚泥]および[活性汚泥のみ]の実験 系で測定し,担体付着汚泥および活性汚泥の単位容 積当たりの硝化,脱窒速度(mgN/L・h)として算出 した。図11に付着および浮遊汚泥の硝化速度の変動 を,図12に脱窒速度の変動を示す。

担体付着汚泥の硝化速度は 7~25 mgN/L・h, 浮 遊汚泥は 3~13 mgN/L・h の範囲であり, 付着汚泥 が浮遊汚泥より最大で約4倍高い活性を有すること が確認された。担体付着汚泥の硝化速度は水温に応 じた季節変動が認められ, 低水温期(12~2月)に 高活性(15~25 mgN/L・h), 高水温期(7~9月) には低活性(7~12 mgN/L・h)であった。浮遊汚 泥は, これとは逆に低水温期に低活性(3~7 mgN /L・h), 高水温期に高活性(8~12 mgN/L・h)の傾







Vol. 46 No. 2 (2003/2)



図 11 付着および浮遊汚泥の硝化速度の推移

Fig. 11 Nitrification rate of biomass



図 12 付着および浮遊汚泥の脱窒速度の推移 Fig. 12 Denitrification rate of biomass

向が認められた。これより,反応槽内における全硝 化活性のうち,高水温期には浮遊汚泥の寄与率が高 く,低水温期には担体付着汚泥の寄与率が高いこと が判明し,担体投入による低水温期の硝化活性増強 効果について確認することができた。

一方,脱窒速度については硝化速度ほど水温の影響は認められなかった。担体付着汚泥の脱窒速度は 2~8 mgN/L・h,浮遊汚泥は1~6 mgN/L・h であ り,担体付着汚泥は浮遊汚泥の約1~2倍の活性で あった。担体付着汚泥による活性増強効果は確認さ れたが,反応槽内の全脱窒活性のうち,担体付着汚 泥の寄与率は硝化の場合ほど高くないことが判明し た。

3.3.5 BOD/T-N比と窒素除去率の関係

図13に原水 BOD/T-N<3の場合の処理水 Nの内 訳を示す。本データ採取時の原水 BOD/T-N 比は2.1 であった。このときの原水 T-N 濃度(25.1 mg/L) からステップ法の理論窒素除去率((1)式, 79.2%) を適用して算出される処理水 T-N 理論値は, 6.2 mg/L であるが、実際にえられた処理水の T-N 濃度 は12.9 mg/L であった。原水中の硝化対象窒素と処 理水中の NO_x-N 濃度から算出した窒素除去率は 38.4 % であり, 理論窒素除去率より約41 % 低い値 であった。窒素除去不良の原因究明のため、3段目 の脱窒槽および硝化槽の処理水 N の内訳について 検討したところ, 脱窒槽において脱窒が不十分であ り, NO_x-N の残留(6.6 mg/L)が認められた。この 残留 NOx-N が続く3段目硝化槽に持ち込まれるこ とで、最終的な処理水 T-N 濃度が上昇(12.9 mg/L) し,処理水 T-N 理論値6.2 mg/L を大きく上回る結 果となった。NH4-N はほぼ完全に硝化されている (0.2 mg/L) ことから, 目標処理水質を達成できな かった主因は,3段目脱窒槽における脱窒不良であ ると判断できる。

比較として、原水 BOD/T-N≥3の場合について 検討した。図14に原水 BOD/T-N≥3の場合の処理 水Nの内訳を示す。本データ採取時の原水 BOD/T-N 比は3.2であった。3段目脱窒槽において、NOx-N はほぼ完全に脱窒(0.9 mg/L)され,続く3段目硝 化槽において, NH4-N が完全に硝化(0.1 mg/L) さ れた。このときの原水 T-N 濃度(25.4 mg/L)から ステップ法の理論窒素除去率((1)式, 79.2%)を適 用して算出される処理水 T-N 理論値は6.5 mg/L で ある。これに対して、実験でえられた処理水 T-N "濃度は8.7 mg/L と若干高い値であったが,目標処理 水質を達成することができた。原水中の硝化対象窒 素と処理水中の NO_x-N 濃度から算出した窒素除去 率は61.7%であり、理論窒素除去率との差は約18 %であった。脱窒槽における NOx-N 除去が良好に おこなわれていることから,処理水 T-N 濃度上昇 の主因は、1・2段目で残留した NH4-N の持ち越 しであると考えられた。

これらの結果より,目標処理水質をえるためには, 原水中に,脱窒反応を進行させるのに十分な水素供 与体が必要であると考えられる。原水 BOD/T-N≥ 3の条件を満たすため,最初沈殿池流出水で本水質 がえられない場合は,有機物濃度の高い最初沈殿池 流入水に変更,もしくは混合する等の措置が必要で あると考えられる。

3.4 今後の課題

担体投入型ステップ流入式多段硝化脱窒・脱リン システムにて、中~高水温期において目標値を達成 できることが確認された。本システム開発のまとめ として、今後低水温期における硝化脱窒能力および、









担体投入率・曝気/撹拌方法・硝化槽 DO 制御等の 運転方法の最適化について検討し,設計手法の確立 に取り組む予定である。

むすび

今回紹介した担体投入型ステップ流入式多段硝化 脱窒・脱リン法に関する JS 共同研究は平成14年度 にて終了の予定であり,開発の最終段階に入ってい る。今後,当社担体の特長を生かした新規高度処理 対応システムの確立に向けて,鋭意努力していく所 存である。

<記号説明>

- A-SRT: Aerobic-solids retention time 好気的固形物滞留時間 (曝気槽内汚泥滞留時間)
- MLDO: Mixed liquor dissolved oxygen 混合液中溶存酸素濃度
- HRT : Hydraulic retention time 水理学的滞留時間(反応槽内水滞留時間)

連絡先

川 嶋 淳 技術開発本部 研究開発部 第5研究室 主任研究員 TEL 078 - 992 - 6525 FAX 078 - 992 - 6504 E-mail j.kawashima@pantec.co.jp [参考文献]

- 野中信一ほか:神鋼パンテツク技報, Vol.43, No.2 (2000), p.26
- 2) 堺好雄,既設処理場の高度処理化と超高度処理 日本 下水道事業団における高度処理技術開発,月刊下水道, Vol.20, No.5 (1997), p.15
- 3) 堺好雄ほか:既設処理場の高度処理化,第36回下水道 研究発表会講演集(1999), p.526
- 4) 堺好雄ほか:既設処理場における下水処理の高度化 に関する調査,日本下水道事業団技術開発本部 技術 開発部報,平成10年, p.258
- 5)高度処理設計マニュアル(案),日本下水道協会,平 成6年, p.79
- 6)川嶋淳ほか:担体投入型ステップ流入式多段硝化脱
 窒法の実証実験,第38回下水道研究発表会講演集
 (2001),p.478
- 7)川嶋淳ほか:担体投入型ステップ流入式多段硝化脱 窒法の実用化実験,第39回下水道研究発表会講演集 (2002), p.581