PABIO DENI プロセスによる窒素除去の新たな展開

Reinforced Nitrogen Removal with PABIO DENI



(環)製品開発室
 野中信一
 Shinichi Nonaka
 川嶋 淳
 Jun Kawashima

流動床式生物膜処理装置 PABIO MOVER を用いた窒素除去プロセス PABIO DENI は高い窒素除去能力を有していることを前報で報告した。

当社では, 脱窒槽と硝化槽を多段に配置して原水を各段に分配注入する, 担体投入型ステップ流入式多段硝化脱窒法の開発に取り組んでいる。実下水を対象としたパイロット実験では HRT 5 hr にて処理水 T-N10 mg/L が得られることが確認できた。

The moving bed biofilm treatment process (PABIO DENI), the activated sludge method combined with carrier elements shows high efficiency in nitrogen removal, as previously reported. Reinforced nitrogen removal was conducted, by distributing inflow direct to three units composed of nitrification and denitrification tanks. This pilot test using actual sewage achieved the performance of T-N 10 mg/L with hydraulic retention time of 5 hours.

Key Words :

硝化Nitrification脱窒DenitrificationMBBRステップ流入式多段硝化脱窒法Nitrogen removal with step feeding

まえがき

閉鎖性海域の富栄養化の進行を防止するため1998 年10月より,窒素・リンの排水規制が本格運用され ることになった。各事業所においては地方自治体の 指導のもとに鋭意対応策の検討がなされている状況 にある。窒素除去は生物学的処理方法が最も経済的 と言われており,下水及び廃水処理分野で多くの実 設備が稼動している。生物学的処理には各種の方式 があり,従来は活性汚泥法が多く採用されてきたが, より省スペース,省コストな装置開発をめざして各 機関で研究が行われている。

既報"で紹介したように流動床式生物膜処理装置

PABIO MOVER は、反応槽に特殊な形状の担体 を投入して流動化させ、高活性の汚泥(細菌)を担 体に付着保持させることでより高負荷処理を可能と する装置であり BOD, 窒素いずれの除去分野にも 適用できる。PABIO MOVER を窒素除去に適用 するに当っては各種のプロセスがあり、原水水質及 び処理目標水質ならびに経済性等を考慮して最適な プロセスを選定する。

当社では窒素除去分野への新たな展開として,担体一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,今回,実下水を用いたパイロット実験の実施例を紹介する。

1. PABIO MOVERの概要

1.1 原理·構造

当社では BOD 除去分野には PABIO MOVER を, 窒素除去分野には PABIO DENI を商標とし て用いており,本報ではこれ以降 PABIO DENI の名称を使用する。

PABIO DENI プロセスにおける硝化槽及び脱窒 槽の概念図を第1図に示す。硝化槽、脱窒槽内に充 填した担体は,第1図a,bに示したように硝化槽 では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。硝化槽のエアレーション装 置はラテラル管方式の簡易な構造で、目詰りがなく 圧損もほとんどつかないといった特長を有している。 一方、脱窒槽ではエネルギー効率の面から通常はプ ロペラ型の撹拌機を使用するが、担体を投入しない 場合と同程度の少ない動力で撹拌できる。各々の槽 には担体が流出しないようにスクリーンを設けてい る。担体は材質がポリエチレン(密度約0.95 g/cm³) で,形状は直径10mm,高さ7mmの円筒型であ る。円筒内は十字の仕切が、また周囲にはフィンが 付いている。十字の仕切は担体強度のアップと表面 積の増加に、フィンは撹拌効率の向上に役立ってい

る。担体の有効比表面積は約500 m²/m³ である。汚 泥は写真1に示したように主として担体の内部に付 着する。

1.2 特 長

PABIO DENI プロセスに用いる担体は、その独 特な形状により次のような特長を有する。

- ①有効表面積が広く、高活性の微生物を保持できるため高負荷処理が可能である。
- ②担体は物理強度が高いため寿命が20年と長く、 この間の補充は不要である。また、径が大きい ため担体分離用に目幅の大きいスクリーンを使 用でき、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 る目詰まりがなく,逆洗が不要である。

2. 窒素除去プロセス PABIO DENI

PABIO DENI では排水の種類,処理目標値等に 応じて様々なプロセスの適用が可能である。プロセ スは(A)処理関与汚泥による分類と(B)排水の流向によ る分類の2つに大別される。次に各種プロセスを紹 介する。

- 2.1 処理関与汚泥による分類
- A-1. 担体単独法

担体に付着した汚泥単独で処理する方法であり, 返送汚泥が不要のため運転管理が容易であるといっ た特長を有している。本法では槽有効容積の60~ 70%の担体を投入する。

A-2. 担体—活性汚泥併用法

担体付着汚泥と活性汚泥の両汚泥で処理する方法 であり、主として硝化処理に適用される。この方法 は増殖速度の遅い硝化細菌を多量確保することを目 的として、担体を20~50%程度投入する。活性汚 泥法と同様に沈殿槽からの汚泥返送が必要である。



神鋼パンテツク技報



写真 1 汚泥付着状況 Photo.1 Biofilm-formed carrier elements

2.2 排水流向による分類

プロセス例を**第2図**に示す。

B-1. 直列式硝化脱窒法

このプロセスは有機物濃度(BOD)の低い排水 に適用される。通常,硝化槽には pH 調整用にアル カリ剤が,脱窒槽にはメタノール等の水素供与体が 外部注入される。アルカリ剤削減のため脱窒処理水 を硝化槽に循環することもある。

B-2. 循環脱窒法

このプロセスは下水のように BOD と窒素(N) を含む排水に適用される。一般に,原水の BOD/N 比は3以上あることが望ましいとされる。この方法 は硝化処理水を脱窒槽に循環返送することによって 脱窒反応に必要な水素供与体や硝化槽での pH 調整 剤を節減する方法である。硝化槽の後段に第2窒槽 と再曝気槽を設けることでより高度な処理水質を得 ることができる。

B-3. ステップ流入式多段硝化脱窒法

従来の有機物に加えて, 窒素・リンの除去を含め た下水の高度処理化に対応できる有望な技術として ステップ流入式多段硝化脱窒法(以下多段硝化脱窒 法と称する)が挙げられる。多段硝化脱窒法は脱窒 槽と硝化槽を1組とし、これを多段に配置して各脱 窒槽に原水を等分割投入する方法である。多段硝化 脱窒法において各段の脱窒槽、硝化槽それぞれに担 体を投入することで、窒素処理に必要な滞留時間 (HRT)をさらに短縮化することが可能になる。

3. パイロット実験

分流式下水処理場の最初沈殿池流出水及び流入水 を対象として,担体を用いるステップ流入式多段硝 化脱窒法(以下,担体多段硝化脱窒法と称する)に よりパイロット実験を行った。

3.1 担体多段硝化脱窒法の概要

2.2項に示したように多段硝化脱窒法は短い HRTでBODと同時に窒素,リンを除去でき,既 設処理場の高度処理化に対応できる方法として期待 されている。下水処理では従来BODを除去対象と して標準活性汚泥法が多く採用されてきた。この方 式は一般にHRT約8hrで設計されているが, BODと同時に窒素を除去するためにはHRT約16 hr必要であり,現状の約2倍の反応槽増設が必要 となる。多段硝化脱窒法は3段式の場合でHRT



B-2 循環式脱窒法—Circulation Nitrogen Removal



B-3 ステップ流入式多段硝化脱窒法—Nitrogen removal with step feeding



N :Nitrification reactor DN:Denitrification

- reactor
- A :Aeration reactor
- C :Carbon source

第2図 PABIO DENI 窒素除去プロセス例 Fig. 2 Process examples of PABIO DENI

11~13 hr にて窒素除去が可能とされているが²⁰, 担体を投入することで HRT を 5 hr 程度に短縮す ることも可能である。なお、本法ではリン除去は通 常最終段の硝化槽に無機凝集剤を添加することで達 成される。

3.2 原理,特長

多段硝化脱窒法は日本下水道事業団において開発 が進められてきたもので,基本原理や最大理論除去 率計算方法等が各種文献^{3,45,69}に紹介されている。多 段硝化脱窒法の基本原理は次の通りである。

- ①各反応槽は完全混合を基本とし,一対の脱窒・ 硝化槽を複数段直列に配置する。
- ②原水を等分割し、各段の脱窒槽に流入させる。
- ③各段の活性汚泥量が等しくなるように槽容積を 決定する。
- ④必要に応じて最終段の硝化槽~脱窒槽間の内部 循環を行なう。

本法の硝化・脱窒反応による理論最大窒素除去率 は,硝化槽での完全硝化,脱窒槽での完全脱窒を仮 定した時,(1)式により定められる。

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

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(-)

汚泥返送比と最終段における内部循環比の合計を 総合循環比とすると,硝化脱窒による理論最大窒素 除去率は**第3図**の関係となる。

多段硝化脱窒法の特長としては次の点が挙げられ る。

a)反応タンクの大幅増設なしに,既設処理場の 一部改造によって窒素・リン除去の高度処理に





Fig. 3 Relation between total recirculation ratio and theoretical nitrogen removal efficiency 対応できる。

- b) 第3図に示したように,硝化液の循環がなく ても高い窒素除去率が得られるため,循環脱窒 法に比べて動力費が少なくて済む。
- c)各段に保持される活性汚泥量が同じとなるよう設計されているため,各段の反応が等量となり,多段化しても維持管理が容易である。硝化 槽では送風量を一定とすれば溶存酸素濃度 (DO)は同じとなり,1箇所のDO測定で済む。pHについても各硝化槽は等しい値になる ため1箇所の測定で十分である。
- d) 最終沈殿池流入 MLSS 濃度を標準活性汚泥 法と同じとした場合,多段硝化脱窒法は平均 MLSS 濃度を高めることができ,容積当りの 窒素除去効率が高くなる。
- 3.3 実験装置

実験フローを第4図に示し,装置仕様を第1表に 示す。また,装置外観を写真2に示す。本プロセス 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,凝集撹拌槽及び薬品注入設備 を有している。原水は計量槽で等分割して1~3段 の各脱窒槽に供給し,沈殿槽からの返送汚泥は1段 目の脱窒槽に導入する。硝化槽の汚泥滞留時間 (A-SRT)管理を容易にするため,余剰汚泥引抜き は硝化処理水ピットより行った。反応槽内の活性汚 泥及び担体の混合撹拌は,硝化槽は全面曝気によ り,脱窒槽は竪型撹拌機により行った。脱窒,硝化 反応槽は,第1表に示すように寸法が幅1.5 m,長 さ5.88 m,水深2.5 mであり,有効容積は22.1 m³で ある。

各段の容積比率は上述の設計計画に関する考え方 に基づき1段目:2段目:3段目=1:1.4:1.8と した。脱窒槽,硝化槽には各々所定量の担体を投入 した。

- 3.4 実験方法
- 1)実験場所

分流式下水処理場にて実験を行った。

- 2)目標值
 総反応槽HRT:5hr
 処理目標水質:T-N10mg/L以下
- 3) 実 験 条 件

第2表に実験条件を示す。実験原水には初沈流出水と初沈流入水を用い,総反応槽HRT及び汚泥返送比をそれぞれ5hr,0.5と一定にして実験した。 硝化槽部のA-SRTは1.5~2.6日の範囲とし,最終段の硝化液の内部循環は行わなかった。硝化槽の設



第4図 パイロットテストフローシート Fig. 4 Flow sheet for pilot test

第1表 実験装置概略仕様 Table 1 Specification for test equipment

Equipment name		Dimensions	Effective capacity (m ³)	Q'ty
Storage tank of raw sewage		$1\ 050\ \mathrm{mm}\phi \times 1\ 300\ \mathrm{mm}^{\mathrm{H}}$	1	1
Tank for Multi-Step (Denitrification and nitrification)	1 st	$1500\mathrm{mm^w} \times 700\mathrm{mm^L} \times 2500\mathrm{mm^{w_D}}$	2.63	2
	2 nd	$1500\mathrm{mm^w} \times 980\mathrm{mm^L} \times 2500\mathrm{mm^{wd}}$	3.68	2
	3 rd	$1500{\rm mm^w} \times 1260{\rm mm^L} \times 2500{\rm mm^{w_D}}$	4.73	2
Nitrified water pit		$700 \text{ mm}^{W} \times 700 \text{ mm}^{L} \times 1000 \text{ mm}^{WD}$	0.49	1
Flocculation tank		$400 \text{ mm}^{\text{w}} \times 700 \text{ mm}^{\text{L}} \times 1000 \text{ mm}^{\text{wd}}$	0.28	1
Secondary sedimentation tank		$3000\mathrm{mm}\phi \times 2500\mathrm{mm}^{\mathrm{WD}}$	15.3	1

第2表 実験条件

Table 2Operation condition

		Effluent from	Raw sewage	
		tation tank (1)	2	3
HRT	[hr]	5	5	5
A-SRT	[days]	2.6	1.5	2.1
Control DO in nitri tank (N1~N3)	fication [mg/L]	3	3	2
MLSS (3rd stage)	[mg/L]	1 180	1 320	1 600
Temperature (3rd	stage) [℃]	22.0	21.7	23.5



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

定 DO は初沈流出水では 3 mg/L としたが,初沈 流入水では 3 mg/L と 2 mg/L の 2 条件で実験し た。

最終段の MLSS 濃度は1 180~1 600 mg/L の範 囲であり,水温は21.7~23.5 ℃の範囲であった。

なお,今回は窒素除去についての実験とし,リン 除去のための凝集剤添加は行わなかった。

3.4 実験結果

1) 窒素除去性能

原水及び処理水の水質の平均値を第3表に示し,

T-NとNH₄-Nの推移を第5図に示す。初沈流出水 及び初沈流入水を実験原水としたときの処理水 NH₄-Nは概ね1mg/L以下の安定した硝化処理性 能が得られた。処理水T-Nは、初沈流出水の場合 は原水BOD/T-N比が1.8と低く、脱窒槽でのNOx -N除去が不十分であったため18mg/Lと高くなっ た。一方、初沈流入水の場合は原水BOD/T-N比 が2.9と高くなったため処理水T-Nは約11mg/Lに 減少した。しかし、処理目標値には至らず、原因と して硝化槽からの持込みDOによって脱窒に必要



第5図 実験結果

Fig. 5 Pilot test result

第3表 原水及び処理水水質(平均値) Table 3 Water quality of pilot test (Mean values)

Raw sewage Effluent from primary sedimentation tank ① (2)(3)BOD/-N ratio of influent 1.8 2.92.9Influent [mg/L] 25.924.025.1T-N Effluent [mg/L]18.0 8.7 11.3Influent [mg/L]19.8 18.9 17.0NH4-N Effluent [mg/L]0.71.1 0.5 NO_x-N Effluent [mg/L]17.09.8 7.1Influent [mg/L] 45.573.585.7 BOD Effluent [mg/L] $<\!5$ $<\!5$ $<\!5$ Influent 52113 [mg/L]111 SS Effluent [mg/L] 7.8 5.95.3

な BOD が不足すると考えられた。そこで, 硝化槽 設定 DO を 3 mg/L から 2 mg/L に下げたところ, 処理水 T-N は8.7 mg/L となり目標の10 mg/L 以 下を得ることができた。

2) その他の水質

処理水 BOD (C-BOD) 及びSS はそれぞれ 5 mg /L以下, 8 mg/L以下となっており,実験原水の 種類に関わらず,良好な水質が得られることが確認 できた。

3) 担体の硝化, 脱窒能力

担体の硝化及び脱窒能力を下水試験方法に準じて 回分試験により測定した。比較のため担体と活性汚 泥の双方について測定し、単位容積当りの硝化、脱 窒速度(mg/L·h)として算出した。測定結果を 第6,7図に示すが,硝化速度は担体が27.5 mg/L ·h,活性汚泥が4.5 mg/L ·h であった。硝化速度 は担体の方が約6倍大きく、担体の投入効果が 大きいことが判る。活性汚泥法においては A-SRT が2日程度では硝化はほとんど起こらないと言わ れているが、本実験の活性汚泥の硝化速度が4.5 mg/L·h あったのは、担体多段硝化脱窒法の活性 汚泥中には担体から剥離した硝化細菌が含まれてい るためと考えられる。一方, 脱窒速度は担体が6m g/L·h, 活性汚泥が4.1 mg/L·h で大きな差は見ら れず, 脱窒は硝化に比べると担体投入の効果は小さ いと予想される。

3.5 今後の課題

今回の実験により担体多段硝化脱窒法では, HRT5hrにて処理水T-N10mg/L以下が得られ ることが確認できた。しかし,更に低い処理水T-N を得るためには,脱窒槽において水素供与体である 原水BODを効果的に利用することでNOx-N除去



第6図 硝化速度測定結果

Fig. 6 Nitrification rate of biomass

率を高める必要がある。このためには硝化槽の DO 制御や脱窒槽の撹拌方法等の運転方法の最適化が課 題となる。また、リン除去についても、最終段の硝 化槽に無機凝集剤を添加する方法による実験を実施 し、窒素・リン除去システムとしての確立を図る必 要がある。

むすび

ここに紹介した担体を用いたステップ流入式多段 硝化脱窒法は1999年度の日本下水道事業団の共同研 究テーマ「既設処理場の高度化を可能とする下水処 理システムの開発」に採用され、今後約3年間に亘っ て実用化のためのパイロット実験を行う予定になっ ている。負荷変動に対応でき、安定した処理水質を 得るための運転技術の確立及び運転動力の低減化等、 実用化に向けての研究開発を鋭意進める所存である。



Fig. 7 Denitrification rate of biomass

[参考文献]

- 野中信一ほか:神鋼パンテツク技報, Vol.41, No.2, (1997), p.10
- 2) 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年), p.526

ł.

- 3) 堺好雄ほか:ステップ流入式多段硝化脱窒法につい て,第33回下水道研究発表会講演集(1996年)
- 4) 堺好雄,小池秀三:ステップ流入式多段硝化脱窒法 について,一第2報- 第34回下水道研究発表会講演 集(1997年)
- 5) 堺好雄,小池秀三:ステップ流入式多段硝化脱窒法 の設計手法について,第35回下水道研究発表会講演集 (1998年)
- 6) 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)

連絡先

野 中 信 — 環境装置事業部 製品開発室 担当課長	川 嶋 淳 環境装置事業部 製品開発室
T E L 078 - 992 - 6532	T E L 078 - 992 - 6532
F A X 078 - 992 - 6503	F A X 078 - 992 - 6503
E-mail s.nonaka@pantec.co.jp	E-mail j.kawashima@pantec.co.jp