完全混合槽列モデルを用いたライシメータ浸透水の水質挙動解析*

武	下	俊	宏 *	*
村	田	真	理*	*
樋	口	壯太	郎 *	*
<u> </u>	井	清	志 *	**

Kinetic Analysis on Eluviation Property of Solutes in Lysimeter Leachate Applying Tank-in-series Model

Toshihiro TAKESHITA**, Mari MURATA**, Sotaro HIGUCHI** and Kiyoshi MITSUI***

A kinetic analysis based on a tank-in-series model was adapted to the evaluation of lysimeter leachate. Experiments were carried out on two lysimeters; one was filled with the mixture of industrial inorganic waste materials, the other was filled with the mixture in which sludge was modified with cement. The analyzed results demonstrated that the residence time distribution (RTD) function based on the tank-in-series model with impulse input depicted the time course of concentrations of chlorine, COD and T-N in the leachate. Moreover, the comparative evaluation of parameters in the RTD function obtained for the two lysimeters described that the modification of sludge with cement in the mixture of wastes decreased the mean residence time and elution amount of solutes. As the RTD functions obtained for the solutes in two lysimeters were well traced over the experimental data, the functions were adopted to the prediction for the future elution of solutes in the leachate.

Key Words : Impulse response, Leachate, Regression analysis, Residence time distribution function, Tank-in-series model

1. はじめに

最終処分場における埋立廃棄物の安定化には,廃棄物 層の内部環境,気液固相の接触条件等が複雑に関わって いる.特に,廃棄物層に浸透する雨水による汚濁物質の 洗い出しは廃棄物安定化への効果が大きく,発生する浸 出水水質の経時的変化の把握は埋立廃棄物の安定化,浸 出水の水質管理,浸出水処理プラントの処理能力設計等 に重要である.また,近年は廃棄物を焼却処理して埋立 処分される傾向にあるため,最終処分場では焼却残渣の ような無機物主体の埋立廃棄物から水溶性の無機塩類が 高濃度に溶出するため,浸出水処理施設や処理水放流域 周辺等において高塩障害が生じている.これらの対策と して、高濃度の無機塩類の溶出を抑制する埋立廃棄物の 積み増し方法や廃棄物の固化改良方法等が種々検討され ている.埋立廃棄物層内の水分移動,溶質成分移動に関 してはこれまでも物質収支や物質拡散に関する理論に基 づく多くの研究がなされている¹⁾.その中で、簡易な浸 出水水質の解析には指数関数近似法が用いられるが、本 方法では評価が十分行えない水質項目も多く存在する. 一方,前田ら²⁾は、圃場のプレファレンシャルフロー(水 みちや不透水領域等の発達による不均一な水や溶質の移 動)が重金属や硝酸態窒素の溶脱に与える影響を解析し ており、非反応性トレーサーとして臭素を土壌表面に施 用した実験により土壌のプレファレンシャルフローの存 在を明らかにしている.さらに圃場容水量に対する可動

^{*} 平成 24 年 11 月 26 日受付

^{**} 福岡大学産学官連携研究機関 資源循環・環境制御システム研究所

^{***} ひびき灘開発株式会社

水の割合を考慮して土壌の連続槽列改変モデルを適用す ることで、土壌のプレファレンシャルフローを数値で表 せることを示している.埋立廃棄物の粒度構成は複雑で あり、雨水浸透による浸透水の発生においてもプレファ レンシャルフローに類似する現象が指摘されており、完 全混合槽列モデル解析の適用により、埋立廃棄物の浸透 水がマトリックスフロー(均一な水や溶質の移動)に加 えてプレファレンシャルフローの影響を受ける場合の溶 出特性を数値で表現できる可能性がある.そこで、埋立 廃棄物から生じる浸透水の水質解析に完全混合槽列モデ ルを適用し、雨水流入による廃棄物槽内の混合特性と可 溶性成分の溶出特性を数値で表現可能かライシメータ実 験結果を用いて解析した.

2. 研究目的

本研究の目的は、化学反応装置の混合特性を解析する 手法の一つである完全混合槽列モデルのインパルス応答 を廃棄物を充填したライシメータの溶出特性解析に応用 し、廃棄物層の混合特性把握、可溶性成分の溶出特性把 握、浸透水水質の変化を表す近似式の導出、浸透水水質 の将来予測等に利用可能か検討することである.さらに、 ここで得られた近似式のパラメータを用いて溶出成分の 廃棄物層内における混合拡散特性を比較することで,埋 立廃棄物の改良効果を評価可能か検討することである.

3. 研究方法

3.1. 完全混合槽列モデルの理論

完全混合槽列モデルの概念図を図1に示す.完全混合 槽列モデルは,流通反応器における二つの理想流れ(完 全混合流れと押出流れ)の中間に位置する非理想流れを, 図1に示す様な同じ容量 V の完全混合槽が複数個直列 に配置された中を流体が一方向に流れると仮定し,その 槽数 N を用いて反応器内の混合状態を評価するもので ある^{3,4)}.この反応装置に一定流速 v の流体を流してお き,ある時刻 t=0 にトレーサーを最初の槽に注入する. このときの最初の槽の t=0 におけるトレーサー濃度を C とする.トレーサー注入と同時に N 番目の槽の出口の トレーサー濃度 $C_L(t)$ のモニタリングを開始する.この とき,最初の槽へのトレーサーの注入(インパルス入力)



に対し、N番目の槽の出口のトレーサー濃度の経時変化 $C_L(t)$ (インパルス応答曲線)が得られる.図1に示す槽 列の滞留時間分布関数は、時間 t とそのときの濃度 $C_L(t)$ を規格化した無次元時間 θ と無次元濃度 $E(\theta)$ を用い て(1)式で表される.

$$E(\theta) = \frac{N(N\theta)^{N-1}}{(N-1)!} e^{-N\theta} \quad (N \ge 1)$$
(1)

(1) 式において特に N= 1 の場合は(2) 式で表記される.

$$E(\theta) = e^{-\theta}$$
 (N = 1) (2)
ここで, E(θ) と C_L(t), θ と t の関係はそれぞれ(3) 式,
(4) 式で表される.

$$E(\theta) = t_m E(t) = t_m \frac{C_L(t)}{C}$$
(3)

$$\theta = t/t_m \tag{4}$$

ただし,(3)式中のE(t), Cはそれぞれ(5)式,(6) 式で表される.

$$E(t) = \frac{C_L(t)}{C} \tag{5}$$

$$C = \int_0^\infty C_L(t) \, dt \tag{6}$$

 t_m は平均滞留時間であり, 槽数 N, 槽の容量 V, 流速 v を用いて $t_m = NV/v$ で算出される. C は N 番目の槽の出 ロのトレーサー濃度 $C_l(t)$ の時間積分値で, これは最初 の槽の t=0 におけるトレーサー濃度に等しい. ここで, N は槽数なので実際には1以上の自然数をとるが, 解析 においては Γ 関数を導入して(1)式の分母の階乗項 (N-1)! を Γ (N) に変更した(7)式を用い, N を1以上 の実数に拡張して取り扱うこととした.

$$E(\theta) = \frac{N(N\theta)^{N-1}}{\Gamma(N)} e^{-N\theta} \quad (N \ge 1)$$
(7)

また,(7)式において, 槽数Nを変化させて θ と E(θ)の関係を計算した結果を図2に示す. 完全混合流 れ (N=1)の場合の滞留時間分布関数は(2)式で表さ れるが, 非理想流れ($1 < N < N \rightarrow \infty$)の場合は(7) 式で表され, ピークを有するポアソン分布状の曲線とな る. この曲線のピーク座標は以下のように表される.

$$(\theta, E(\theta)) = \left(\frac{N-1}{N}, \frac{N(N-1)^{N-1}}{\Gamma(N)}e^{-(N-1)}\right)$$

二つの理想流れにおいて、完全混合流れは N=1,押 出流れは N $\rightarrow \infty$ で表される.しかし、非理想流れであ る中間の流れは $1 < N < N \rightarrow \infty$ にあり、N の値が 1 に近い ほど完全混合流れよりに偏倚しており、逆に N の値が 大きくなるほど押出流れよりに偏倚していると評価され る.

完全混合槽列モデルのインパルス応答解析によりN

の値が得られた場合,さらに分散 ρ^2 の値を(8)式に より求めることができる.

$$\rho^2 = \frac{1}{N} \tag{8}$$

これは、もう一つの解析モデルである混合拡散モデルの 分散数 $D/(\mu L)$ と(9) 式の関係にある.

$$\rho^{2} = t_{m}^{2} \left[2 \frac{D}{\mu L} - 2 (\frac{D}{\mu L})^{2} \left(1 - e^{-\frac{\mu L}{D}} \right) \right]$$
(9)

ここで、反応装置の管内流速 μ と管長さLがわかれば 軸方向分散係数 Dを(9)式から求めることができる. さらに、分散数の逆数はペクレ数($Pe=\mu L/D$)であり、 この値が高ければ対流項が混合において支配的、低けれ ば拡散項が混合において支配的と評価される.なお、混 合拡散モデルでは反応装置の管長さ方向の距離zにおけ る微少区間の物質収支から(10)式を導き、この偏 微分方程式の解にインパルス入力と境界条件を与えて (11)式の滞留時間分布関数 E(θ)を得る.

$$\frac{\partial C}{\partial t} + u \frac{\partial C}{\partial z} = D \frac{\partial^2 C}{\partial z^2}$$
(10)

$$E(\theta) = \frac{1}{\sqrt{4\pi \left(\frac{D}{uL}\right)}} exp\left[-\frac{(1-\theta)^2}{4(\frac{D}{uL})}\right] \qquad (1\ 1)$$

混合拡散モデルでは、反応装置内の流体の混合状態 を、パラメータ(D/ μ L)を用いて表し、押出流れ(D/ μ L→0)と完全混合流れ(D/ μ L→∞)の理想流れの中 間に位置する非理想流れの混合状態を評価する.なお、 混合拡散モデルの滞留時間分布関数 E(θ)は、正規分 布状の曲線を示す.

3.2. データ解析

本研究では、廃棄物を充填したライシメータを化学反 応装置、廃棄物に含まれる可溶性溶出成分をトレーサー、 廃棄物のライシメータへの充填をインパルス入力とみな し、化学反応装置の混合拡散特性を表す完全混合槽列モ デルによりライシメータ浸透水水質の解析を行う. さら に解析の条件として、雨水にはトレーサーと同種の物質 が含まれていない、廃棄物の保有水容量を超えたときに 浸透水が発生する、廃棄物層の保有水量や可動水量はそ の割合が変化しない、と仮定した.

ライシメータ実験により得られた浸透水中の着目成分 のデータを、横軸に時間 t、縦軸に濃度 $C_L(t)$ をとって経 時変化を示すグラフを作成し、得られたグラフを元にさ らに無次元時間 θ と無次元濃度 $E(\theta)$ に変換したグラ フを作成する.無次元時間と無次元濃度に変換したグラ フと図 2 に示した $E(\theta)$ 曲線とを重ね合わせ、実験デー タと $E(\theta)$ 曲線が最も合致する N の値を図 2 から求め る.N値を決定した後は、 $E(\theta)$ 曲線から実際の実験デー



タを示す C_r(t) 曲線へ変換し、データの近似曲線を得る.

今回は実験データと図2のE(θ)曲線との照合は省 略し,代わりに表計算ソフト(エクセル2010)の回帰 解析機能(ソルバー機能)を用い,ダミーのパラメータ を設定して実験データと完全混合槽列モデルのインパル ス応答関数(7)式から,最小二乗法により3つのパラ メータ(C, N, tm)を決定した.

3.3. ライシメータ実験

3.3.1. ライシメータの構造

図3に今回解析に使用したライシメータの構造と集水 設備についての概略図を示す.廃棄物は四角錐台を逆さ にして重ね合わせた上段下段の二層構造になっており, 上段は上面7m×7m,下面5m×5m,層厚2mの容積 に廃棄物が充填されている.下段は上面12m×12m, 下面10m×10m,層厚2m(下面周囲),2.5m(下面中心) の容積に廃棄物が充填されている.集水設備は下段下面 中心部に浸出水導水管が埋設されている.同型のライシ メータ2基を造成し,次に述べる組成の改良前廃棄物と



成弃物	埋立重量比(%)	
	No.1	No.2
改良汚泥	35	-
汚泥	-	35
鉱さい	37	
ガラス陶磁器	11	
燃え殻	5	
煤塵	6	
政令第13号	6	
승 計	100	

表1 充塡廃棄物の組成

改良後廃棄物をそれぞれ充填した.

3.3.2. 充填廃棄物の組成

盛土に充填した廃棄物の組成を表1に示す.産業廃棄 物の無機汚泥(以後,汚泥と略記する)をそのまま用い て他の廃棄物と混合した改良前廃棄物と,セメント系固 化材(一般軟弱土用)を汚泥に200kg/m³の割合で添加し, 重機で混合した改良汚泥を他の廃棄物と混合した改良後 廃棄物の2種類を準備し使用した.

4. 実験結果と考察

実験結果の解析は,浸出水処理において問題となる3 成分(塩素,COD,T-N)を選定し,改良前廃棄物と改 良後廃棄物の双方の浸透水について行った.

4.1. 塩素濃度の溶出特性解析

図4にライシメータ浸透水に含まれる塩素濃度の経時 変化を示す. 左図に改良前廃棄物,右図に改良後廃棄物 の実験結果を示す.また,表2に実験データを基に完全 混合槽列モデルのインパルス応答関数を用いて求めた3 つのパラメータの解析結果を示す.解析の結果,改良後 廃棄物では改良前廃棄物より平均滞留時間 tm が107日 (約16%)減少し,改良後廃棄物で浸透水がより速やか に排水されていることが確認された.次に,積分濃度 C を比較すると,改良後廃棄物では改良前廃棄物より38 ×10⁶ mg/L(約71%)減少し,改良後廃棄物では塩素の 溶出が大幅に抑制されていることが確認された.最後に 槽数 N を比較すると,改良後廃棄物では改良前廃棄物 より値が増加する結果を得た.槽数 N の増加は,理論 的にはより小さな容積内で完全混合が行われると解釈で き,物質の混合拡散がより制限された範囲内で生じてい ることを意味している.よって,改良後廃棄物では廃棄 物層内での塩素の混合拡散が抑制されていることが確認 された.

次に,3つのパラメータを完全混合槽列モデルのイン パルス応答関数に代入し,得られた近似曲線を図4の実



表2 塩素の解析結果	5
------------	---

パラメータ	改良前廃棄物	改良後廃棄物
平均滞留時間(tm)	669	562
積分濃度(C)	53.9×10^{6}	15.8×10^{6}
槽数(N)	1.09	3.00

験データに重ねて実線で示した.図4に示す様に,得ら れた近似曲線は実験結果をよく再現していたため,浸出 水中塩素の水質将来予測に利用できると判断した.また, 得られた近似曲線から,塩素のピーク濃度は改良前廃棄 物で高くなるが,1400日目の濃度を両図で比較すると, 改良後廃棄物では早期に浸透水の塩素濃度が低下するこ とが確認された.

4.2. COD 濃度の溶出特性解析

図5にライシメータ浸出水に含まれる COD 濃度の経時変化を示す. 左図に改良前廃棄物,右図に改良後廃棄物の実験結果を示す.また,表3に実験データを基に完全混合槽列モデルのインパルス応答関数を用いて求めた3つのパラメータの解析結果を示す.平均滞留時間 tmをみると,改良後廃棄物では改良前廃棄物より544日(約56%)と大幅に減少し,改良後廃棄物では浸透水がより速やかに排水されていることが確認された.次に,積分

濃度 C を比較すると、改良後廃棄物では改良前廃棄物 より 0.29×10^6 mg/L (約 21%)減少し、廃棄物の改良 のためにセメントを添加したにもかかわらず、改良後廃 棄物では COD 成分の溶出が抑制されていることが確認 された.最後に槽数 N を比較すると、改良後廃棄物で は改良前廃棄物より値が増加する結果を得た.これより、 改良後廃棄物では廃棄物層内の COD 成分の混合拡散が 僅かに抑制されていることが確認された.

次に,得られた3つのパラメータを完全混合槽列モデ ルのインパルス応答関数に代入し,得られた近似曲線を 図5の実験結果に重ねて実線で示した.図5に示す様 に,得られた近似曲線は実験結果をよく再現していたた め,浸出水中のCOD成分の水質将来予測に利用できる と判断した.また,得られた近似曲線から,CODのピー ク濃度は改良後廃棄物で高くなる傾向を示したが,1400 日目の濃度を両図で比較すると,改良後廃棄物では早期



図5 COD 濃度の測定結果と完全混合槽列モデル解析による近似曲線 左図;改良前廃棄物,右図;改良後廃棄物

パラメータ	改良前廃棄物	改良後廃棄物	
平均滞留時間(tm)	1010	466	
積分濃度(C)	1.37×10^{6}	1.08 × 10 ⁶	
槽数(N)	1.13	1.29	

表3 COD の解析結果

に COD 濃度が低下することが確認された.

4.3. T-N 濃度の溶出特性解析

図6にライシメータ浸出水に含まれる T-N 濃度の経 時変化を示す. 左図に改良前廃棄物,右図に改良後廃棄 物の実験結果を示す.また,表4には本データを基に完 全混合槽列モデルのインパルス応答関数を用いて求めた 3つのパラメータの解析結果を示す.まず,平均滞留時 間を比較すると,改良後廃棄物では改良前廃棄物より 250日(約22%)減少しており,改良後廃棄物では浸 透水がより速やかに排水されていることが確認された. 次に,積分濃度 Cを比較すると改良後廃棄物では改良 前廃棄物より133×10³ mg/L(約47%)減少しており, 改良後廃棄物では T-N 成分の溶出が抑制されているこ とが確認された.最後に槽数 Nを比較すると,改良後 廃棄物では改良前廃棄物より値が増加する結果を得た. よって,改良後廃棄物では廃棄物層内の T-N 成分の混 合拡散が抑制されていることが確認された.

次に,得られた3つのパラメータを完全混合槽列モデ ルのインパルス応答関数に代入し,得られた近似曲線 を図6の実験データに重ねて実線で示した.T-Nの実験 データはばらつきの大きいデータであったが,得られた 近似曲線は実験開始時からの実験結果をよく再現してい たことから,浸出水中のT-N成分の水質将来予測に利用 できると判断した.また、図6の近似曲線が示す1400 日時点でのT-N濃度を比較すると、改良後廃棄物では 明らかに改良前廃棄物よりT-N濃度が低くなっており、 改良後廃棄物ではT-N濃度が早期に低下することが示 された.一般的に、焼却残渣等を充塡したライシメータ 浸透水のT-Nの溶出特性は、図6に示す様な緩やかな ピークが出現するデータが得られる傾向にある.これま で、T-Nのデータ解析にはピーク以降の期間の実験デー タを用いた指数関数近似を試みてきた.しかし、T-Nの 溶出特性を十分再現できる近似式と近似曲線は指数関数 近似では得られなかった.しかし今回、完全混合槽列モ デルによる近似式の導出を試みたところ、図6に示す様 に、実験データ全体を再現する近似曲線を得ることが可 能となった.

5. 結論

完全混合槽列モデルのインパルス応答関数を用い,廃 棄物浸透水の水質挙動解析を行った.本モデルを用いて ライシメータ実験で得られたデータを解析し,廃棄物 の改良効果を3つのパラメータ(積分濃度;C,槽数; N,平均滞留時間;tm)を用いて評価したところ,塩素, COD, T-Nの各溶出成分について改良効果を確認するこ とができた.また,3成分について得られたパラメータ



図6 T-N 濃度の測定結果と完全混合槽列モデル解析による近似曲線 左図;改良前廃棄物,右図;改良後廃棄物

パラメータ	改良前廃棄物	改良後廃棄物
平均滞留時間(tm)	1120	870
積分濃度(C)	281 × 10 ³	148 × 10 ³
槽数(N)	2.42	2.91

表4 T-Nの解析結果

を用いて近似式を導出したところ,実験データをよく再 現できる近似曲線が得られたため,導出した近似式を水 質の将来予測に利用できると判断した.

今回行ったモデル解析は、ライシメータ内部の液停滞 部(死空間)やバイパス流れ部(ショートカット流)等 について特別な考慮をすることなく行った浸透水の水質 解析である。今後はこれらの要素を考慮した浸透水の解 析の他、埋立廃棄物の積み増し時の浸透水水質解析、埋 立廃棄物の固化改良等の評価、廃棄物安定化評価、廃棄 物層への外乱による内部撹乱の影響評価等に本解析方法 を応用する予定である。

引用文献

- 環境安全な廃棄物埋立処分場の建設と管理 田中信
 ・ 技報堂出版(2000) 187-222.
- 2) Maeda M., Bergstrom L.F, Leaching patterns of heavy metals and nitrogen evaluated with a modified tanks- inseries model, Journal of Contaminant Hydrology, 43 (2), 165-185 (2000).
- 3) 改訂版 反応工学 橋本健治著 培風館 (1993) 179-205.
- 4)化学工学便覧 化学工学会編 改訂六版 流通反応 装置の流体混合 (1999) 210-217.