池田 和弥 共生環境学専攻 農業農村工学講座

Keywords: FOEAS, 暗渠排水, 3次元土中水分移動予測, HYDRUS-3D

I はじめに

暗渠と弾丸暗渠が異なる深さで直交する地下水 位制御システム FOEAS 設置圃場では, 圃場全体の 速やかな給排水が可能である.東日本大震災の津 波被害を受けた圃場においては, FOEAS 圃場の排 水機能を利用した除塩効果の実証的な実験が行わ れている.このような FOEAS 圃場の排水過程にお いては,暗渠と弾丸暗渠の近傍の3次元の水分移動 の解析が重要である.3次元土中水分移動予測には 汎用プログラム HYDRUS-3D が有効であるが, FOEAS 圃場への適用事例はない.

3次元の数値計算で行う計算領域の離散化におけ る節点間隔は、対象とする現象のスケールに依存 する. 土への水の浸潤現象では、精度良く浸潤前 線付近の計算を行うためには、1 cm 程度の小さな 節点間隔が必要である. 一般的な農地圃場では、 縦・横の面に比べ、たとえば地下水までの深さと いった計算対象の深さ方向の長さは極端に短い. そのため、深さ方向で決まる節点間隔を用いた FOEAS 圃場全体の離散化は、計算容量を超えるた めに不可能である.

そこで本研究では、FOEAS 圃場の 3 次元水分移 動を解析するためにHYDRUS-3Dを適用し、排水過 程における排水経路の把握と暗渠排水に対する弾 丸暗渠の働きを定量的に評価することを目的とし た.そのために、FOEAS 圃場から水分移動の対称 性に注目して計算領域を選定し、短い計算時間で 精度を保つための離散化条件の検討を行う.その 上で、降雨による排水過程において下層土の透水 性が、排水経路および暗渠排水に対する弾丸暗渠 の働きに与える影響を検討する.

II 計算方法

縦 30 m×横 100 mの FOEAS 圃場には,縦方向に 9 m 間隔で暗渠が,横方向に 1 m 間隔で弾丸暗渠が 設置されている(図 1). 圃場における水分移動の 対称性から,縦 4.5 m×横 0.5 m×深さ 0.8 m の計算 土層(図 2)を選定した.計算土層における横方向 x軸において暗渠左端をx=0 cm,縦方向y軸におい て手前をy=0 cm,鉛直上方z軸において地表面をz= 0 cm とした. 0~15 cm 深を上層,15~61 cm 深を 下層,61~80 cm 深を難透水層とし,管径 10 cm の 暗渠を55 cm 深に,管径 8 cm の弾丸暗渠を26 cm 深 に配置した.そして暗渠と弾丸暗渠の上は15 cm 深 まで疎水材とした.

境界条件は、上端は 0.1 日間の降雨(10 cm/day) 後は地表面蒸発なし、下端は暗渠の 1 cm 下の 61 cm 深(難透水層の上端)に地下水位を想定した一定 土中水圧力 *h* = 19 cm,暗渠は土中水圧力が正圧の ときに排水が生じる浸出面,暗渠以外の側面は水 分流入出が生じないゼロフラックスをそれぞれ与 えた.初期条件は、61 cm 深の地下水位に対する平 衡圧力分布を与えた.



図3に計算で用いた水分移動特性を示す. FOEAS 圃場の実測値に基づく低透水性土に加え,高透水 性土と中透水性土を定義した.弾丸暗渠には,他 の土層より2オーダー以上高い飽和透水係数を仮定 した.

離散化条件の検討には、3次元水分移動が顕著に 生じる暗渠近傍の水分移動に注目して、計算土層 の縦方向を縮小した縦1m×横0.5m×深さ0.8mの 小サイズ計算土層を用いた.下層土は、低透水性 土とした.離散化条件は、土層全体を1~5cmの等 節点間隔、異なる土層の境界面のみを1cmでその 他は2cm以上の等節点間隔(たとえば「2cm+境 界1cm」と表記)とした.そして、1cmの離散化 条件の計算結果を基準に計算精度を検討した.さ らに、小サイズ計算土層で最適とした離散化条件 を対称性から定めた縦4.5mの計算土層に適用し、 その有効性の確認を行った.

排水経路を明らかにするために,縦4.5mの計算 土層に対して下層土に高・低・中透水性土の3種類 を与え,計算を行った.その時,弾丸暗渠と暗渠 上疎水材の境界に注目し,各節点における水分フ ラックスに境界面積をかけて弾丸暗渠流出速度を 計算することで,暗渠排水に対する弾丸暗渠の働 きを評価した.

III 結果と考察

1. 離散化条件の検討

各離散化条件における節点数と計算にかかった 時間の関係を図4に示す.節点間隔が小さいほど総 節点数は増加し,その分計算時間が増加した.土 層全体を等節点間隔で離散化した場合は,節点数 と計算時間は両対数グラフ上で直線の関係である ことが分かる.一方,土層境界の節点間隔を1cm にした場合は,直線関係からやや外れ,境界以外 の節点間隔に関わらずおおよそ同程度の計算時間 を要した.

異なる離散化条件で計算した暗渠排水速度の時 間変化を図5に示す.暗渠排水速度はどの離散化条 件でも同じ傾向を示し,0.5日頃と1.6~1.9日頃に ピークを示した.0.5日頃の早くて大きなピークは 上層から弾丸暗渠を経由した暗渠排水である.一 方,後半のピークは,下層への浸透よる地下水位 の上昇に起因する暗渠排水である.ここでは下層 は低透水性土であるため水分移動は小さく,暗渠 排水速度も小さい.

各計算における,計算時間刻み Δt の変化と積算 反復回数を図6に示す.生じている現象に対し計算 の収束が困難な時,より精度の良い計算結果を導 くために,HYDRUS では時間刻みが自動的に小さ くなり,各時間ステップにおける反復回数が増える.弾丸暗渠内で大きな水分移動が生じた 0~0.5 日は,他の時間に比べ時間刻みは小さく,反復回数は増大している.つまり,積算反復回数やそれ



にともなう計算にかかる時間は,弾丸暗渠内の計 算に主に影響を受けると言える.

各離散化条件による暗渠排水速度の計算結果を 比較すると、下層への浸透による後半のピークに は大きな違いが見られなかった.一方、弾丸暗渠 を経由する前半のピークに大きな違いが見られ、 基準とする節点間隔1cmに比べ、2cmと3cmの離 散化条件では暗渠排水速度の最大値を0.2L/day以上 過大評価した(図5).一方、土層境界の節点間隔 のみを1cmとした場合、全体の節点間隔1cmの計 算結果とよく一致した.このことから、土層境界 面の節点間隔を1cmとし、その他の間隔を2cmも しくは3cmとすることで、計算精度を保ち、また 総節点数を少なく、そして計算時間を短くするこ とができると考えられる.

2. 下層土の透水性が排水経路に与える影響

計算は 2 cm+境界 1 cm の離散化条件で行った. 計算開始から 0.35 日後(降雨終了から 0.25 日後) における y = 0, 50, 100 cm の xz 断面の土中水圧力 の等値線図を図7に示す.また,暗渠排水速度と弾 丸暗渠流出速度の時間変化と,3 日間のそれぞれの 流量および流量の割合を図8に示す.

下層が高透水性土の場合,暗渠を含む下層のほ とんどが水分飽和状態であり,暗渠上部の疎水材 や弾丸暗渠はほとんど水分量が上昇していないこ とが分かる(図7).これは,降雨で上層に浸入し た水は,乾燥状態では不飽和透水係数が小さい弾 丸暗渠や疎水材(図3)には流入せず,透水性の良 い下層へ浸透したことを示している.そして難透 水層上に溜まり,地下水位が上昇した.暗渠排水 速度は降雨開始直後から大きな値を示したが,弾 丸暗渠流出速度は小さく,90%以上の排水は上昇 した地下水が暗渠へ流入することで生じたことを 示している(図8).

下層が低透水性土での場合,上層と下層の境界 の水分量が上昇し,また弾丸暗渠下部の土中水圧 力が増加した(図7).特に弾丸暗渠近傍の暗渠上 疎水材で,土中水圧力の増加が見られた.この時, 下層土の水分上昇はほとんど見られなかった.こ れは,透水性の悪い下層へはほとんど浸透せず, 上層と下層の境界に溜まった水が弾丸暗渠に流入 し,暗渠へ流れていることを示している.図8から も,3日間で生じた暗渠排水量の69%が弾丸暗渠を 通って生じていることが分かる.この時,弾丸暗 渠からの流出は約0.1日後から生じているのに対し, 暗渠排水が約0.3日後から生じたのは,暗渠上の疎 水材中に水が溜まった後に排水が生じたためであ る.

下層が中透水性土の場合,下層のほとんどが正 圧となった(図7).一方で,暗渠は下半分および 弾丸暗渠近傍のみで正圧となった.これは、地下 水位の上昇にともなう暗渠排水と、弾丸暗渠を経 由した暗渠排水が同時に生じていることを示して いる.暗渠排水は約 0.02 日から少量であるが生じ、 約 0.3 日後に急増した(図 8).また弾丸暗渠流出 は約 0.1 日後から生じているため、0.3 日までの小さ な排水は地下水位の増加によるものであり、





図5 異なる離散化条件における暗渠排水速度 の時間変化

図6 異なる離散化条件における計算時間刻み の時間変化と積算反復回数

それ以降の大きな排水は弾丸暗渠弾丸暗渠を経由 したものであると言える.

IV まとめ

FOEAS 設置圃場における排水過程の3次元水分移 動を解析するために HYDRUS-3D を適用し,離散化条 件について検討を行った.そして,土層境界面の節点 間隔を1cmとし,その他の間隔を2cmもしくは3cm とすることで,計算精度を保ち,また総節点数を少な く,そして計算時間を短くすることができることを明

高透水性土 y=0cm y=100cm y=50cm 低透水性土 y=0cm y=50cm y=100cm 中透水性土 A DOCTO y=0cm y=50cm v=100cm -61.000 -54.333 -47.667 -41.000 -34.333 -27.667 -21.000 -14.333 -7.667 -1.000 0.000 50.000 Pressure Head - h[cm]

図7 異なる下層土における0.35 日目の土中水 圧力分布と推定される排水経路

らかにした.また,下層土の透水性が排水経路および 暗渠排水に対する弾丸暗渠の働きに与える影響につい て定量的な評価を行った.下層土の透水性によって排 水経路は異なり,下層へ多くの水が浸透する場合は地 下水位の上昇にともない暗渠への排水が生じ,逆に下 層に浸透しにくい場合は,主に弾丸暗渠を経由した排 水が生じた.このような場合,測定が困難な弾丸暗渠 の透水性と保水性が計算結果に大きく影響する可能性 があるため,水分移動特性の詳細な検討が今後の課題 である.



図8 異なる下層土における暗渠排水速度と弾 丸暗渠流出速度,および3日間の流量の割合