干拓地水田の作土層および耕盤層 における粗間隙の形成について

三重大学大学院 生物資源学研究科 共生環境学専攻 地域保全工学講座 流域保全学教育研究分野 510M204 古谷 啓 課題

「干拓地水田の作土層および耕盤層における粗間隙の形成について」

Keyword:干扫	拓地水	田土壤、	亀裂、	管状孔隙、	斑鉄形成	、間隙の接	続性、	間隙の形
状	保存、	地下水位	ź、軟 X	X 線影像法	・画像法、	室内実験、	実験マ	アニュアル

目次

1. はじめに	1
1.1 干拓地の水田構造について	1
1.2 転換畑の土層構造について	2
1.3 土壌粗間隙について	4
1.4 限界負圧	6
1.5 斑鉄について	9
2. 研究目的	12
3.研究方法	
3.1 調査地	13
3.2 室内実験	17
3.2.1 基本的土壤物理性	17
3.3.2 透水試験	27
3.3.3 限界負圧試験	29
3.3.4 土壤水分特性試験	31
3.3.5 軟 X 線影像	34
3.3.6 軟 X 線画像法による「面密度」測定	38
4.結果	
4.1 調査現場	45
4.2 室内実験	
4.2.1 基本的物理性	50
4.2.2 透水性	62
4.2.3 限界負圧	64
4.2.4 土壤水分特性	70
4.2.5 軟 X 線影像	83
4.2.6 面密度	94
4.2.6 表土水平面デジタル画像	105

5.考察

5.1 作土層および耕盤層の構造	108
5.2 デジタル画像による亀裂の幾何学的特性	111
5.3 管状孔隙の形状	112
5.4 各土層の亀裂および管状孔隙の接続性	116
5.5 地下水位変動による粗間隙の影響	118
5.6 総合考察	120
6.おわりに	121
謝辞	122
引用·参考文献	123

附録

・面密度 3D グラフ

・要旨

図表一覧

- Fig. 1-1 畑,水田の模式的な土層構造
- Fig. 1-2 土壌間隙の分類(原図:成岡)
- Fig. 1-3 完全開放間隙が1組発生する過程のモデル図(古谷加筆)
- Fig. 1-4 P_K-脱水曲線における水平性の分類(原図:成岡,古谷加筆)
- Fig. 1-5 PK-脱水曲線における緩急性,たわみ性の分類(原図:成岡,古谷加筆)
- Fig. 1-6 熊田論文における鉄集積に関する模式図
- Fig. 1-7 木村らの論文における鉄集積に関する模式図
- Fig. 1-8 木村らの論文におけるリーゼガング現象
- Fig. 3-1 熊本平野水平方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画)
- Fig. 3-2 熊本平野鉛直方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画)
- Fig. 3-3 熊本調查地広域図(引用: Google Map)
- Fig. 3-4 熊本調查地中域図(引用: Google Map)
- Fig. 3-5 熊本調查地詳細図(引用: Google Map)
- Fig. 3-6 三角座標による土性区分(国際土壌学会法)
- Fig. 3-7 塑性図と力学的性質
- Fig. 3-8 定水位透水試験装置図(原図: 增井)
- Fig. 3-9 P_k-脱水曲線の模式図
- Fig. 3-10 装置概要図
- Fig. 3-11 スキャナーによる画像取り込み方法(原図:廣住)
- Fig. 3-12 画像解析の手順
- Fig. 3-13 面密度 3D グラフ例図
- Fig. 4-1 土壤断面調查
- Fig. 4-2 土壤断面硬度分布(山中式硬度計)
- Fig. 4-3 三相分布図(熊本 I 層)
- Fig. 4-4 三相分布図(熊本Ⅱ層)
- Fig. 4-5 三相分布図(熊本Ⅲ層)
- Fig. 4-6 三相分布図(熊本IV層)
- Fig. 4-7 三相分布図(熊本V層)
- Fig. 4-8 粒度分布曲線(熊本 I 層)
- Fig. 4-9 粒度分布曲線(熊本Ⅱ層)
- Fig. 4-10 粒度分布曲線(熊本Ⅲ層)
- Fig. 4-11 粒度分布曲線(熊本IV層)
- Fig. 4-12 粒度分布曲線(熊本V層)
- Fig. 4-13 土性(熊本 I 層)
- Fig. 4-14 土性(熊本Ⅱ層)

Fig. 4-15 土性(熊本Ⅲ層) Fig. 4-16 土性(熊本IV層) Fig. 4-17 土性(熊本V層) Fig. 4-18 塑性図(熊本 I 層) Fig. 4-19 塑性図(熊本Ⅱ層) Fig. 4-20 塑性図(熊本Ⅲ層) Fig. 4-21 塑性図(熊本IV層) 塑性図(熊本V層) Fig. 4-22 诱水係数の鉛直分布(定水位诱水試験) Fig. 4-23 限界負圧(熊本 I 層水平方向) Fig. 4-24 Fig. 4-25 限界負圧(熊本 I 層鉛直方向) Fig. 4-26 限界負圧(熊本Ⅱ層水平方向) Fig. 4-27 限界負圧(熊本Ⅱ層鉛直方向) 限界負圧(熊本Ⅲ層水平方向) Fig. 4-28 Fig. 4-29 限界負圧(熊本Ⅲ層鉛直方向) Fig. 4-30 限界負圧(熊本IV層水平方向) Fig. 4-31 限界負圧(熊本IV層鉛直方向) Fig. 4-32 限界負圧(熊本V層鉛直方向) Fig. 4-33 pF-θ 曲線(熊本 I 層水平方向) Fig. 4-34 pF-θ 曲線(熊本 I 層鉛直方向) Fig. 4-35 pF-θ 曲線(熊本Ⅱ層水平方向) pF-θ 曲線(熊本Ⅱ層鉛直方向) Fig. 4-36 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層水平方向) Fig. 4-37 Fig. 4-38 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向) Fig. 4-39 pF-θ曲線(熊本IV層水平方向) Fig. 4-40 pF-θ 曲線(熊本IV層鉛直方向) Fig. 4-41 pF-θ曲線(熊本V層水平方向) pF-θ曲線(熊本V層鉛直方向) Fig. 4-42 Fig. 4-43 pF水分分布曲線(熊本 I 層水平方向) Fig. 4-44 pF水分分布曲線(熊本 I 層鉛直方向) pF水分分布曲線(熊本Ⅱ層水平方向) Fig. 4-45 Fig. 4-46 pF水分分布曲線(熊本Ⅱ層鉛直方向) Fig. 4-47 pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層水平方向) pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向) Fig. 4-48 Fig. 4-49 pF水分分布曲線(熊本Ⅳ層水平方向) pF水分分布曲線(熊本IV層鉛直方向) Fig. 4-50 Fig. 4-51 pF水分分布曲線(熊本V層水平方向)

- Fig. 4-52 pF水分分布曲線(熊本V層鉛直方向)
- Fig. 4-53 面密度測定ポイントA
- Fig. 4-54 面密度測定ポイントB
- Fig. 4-55 A1の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-56 A2の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-57 A20 の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-58 A25 の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-59 A29の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-60 A9 の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-61 A24 の面密度 3D グラフ
- Fig. 4-62 A2の面密度 X 軸方向断面グラフ
- Fig. 4-63 A2の面密度 Y 軸方向断面グラフ
- Fig. 4-64 A20の面密度 X 軸方向断面グラフ
- Fig. 4-65 A20の面密度 Y 軸方向断面グラフ
- Fig. 4-66 A25 の面密度 X 軸方向断面グラフ
- Fig. 4-67 A25 の面密度 Y 軸方向断面グラフ
- Fig. 5-1 各土層の間隙モデル
- Fig. 5-2 調査地の湛水による表層土壌の変化
- Fig. 5-3 I層の大気侵入メカニズム
- Fig. 5-4 各土層の間隙構造と繋がり
- Fig. 5-5 下げ潮時の水分・ガス移動
- Fig. 5-6 上げ潮時の水分移動
- Table 3-1 採取試料
- Table 4-1 塑性・液性試験結果
- Table 4-2 基本的物理性結果
- Table 4-3 定水位透水試験結果
- Table 4-4 Pk-脱水曲線の分類
- Table 4-5 土壤水分特性試験結果
- Table 4-6 pF 水分分布曲線の特徴
- Table 4-7 軟 X 線画像での粗間隙特徴
- Table 4-8 亀裂に関する各数値
- Table 4-9 班鉄層の管状孔隙に関する各数値
- Table 5-1 各土層の基本的土壌物理性1
- Table 5-2 各土層の基本的土壌物理性2

- Photo 3-1 装置全体図
- Photo 3-2 pF 装置図
- Photo 3-3 コンテナ配置
- Photo 3-4 軟 X 線発生装置(DCTS7003;SOFTEX 社)
- Photo 3-5 自動現像機(HI-RHEIN;NIX 社)
- Photo 3-6 スタンド(デジタルカメラ撮影用)
- Photo 3-7 セルの幅測定
- Photo 3-8 セルの高さ測定
- Photo 3-9 土壌サンプル作成過程
- Photo 3-10 撮影表面成形
- Photo 3-11 NAOMI-NX 設置
- Photo 3-12 面密度試料設置
- Photo 4-1 土壤断面
- Photo 4-2 土壤断面作土層近景
- Photo 4-3 土壤断面耕盤層近景
- Photo 4-4 土壤断面心土層近景
- Photo 4-5 斑鉄層鉛直方向画像
- Photo 4-6 斑鉄層鉛直方向近景
- Photo 4-7 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K1:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-8 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K2:限界負圧)
- Photo 4-9 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K3:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-10 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K4:限界負圧)
- Photo 4-11 熊本Ⅱ層水平方向の軟 X 線画像(K6:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-12 熊本 II 層水平方向の軟 X 線画像(K7:限界負圧)
- Photo 4-13 熊本Ⅱ層鉛直方向の軟 X 線画像(K8:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-14 熊本 II 層鉛直方向の軟 X 線画像(K9: 限界負圧)
- Photo 4-15 熊本Ⅲ層水平方向の軟 X 線画像(K11:透水試験,土壤水分特性試験)
- Photo 4-16 熊本Ⅲ層水平方向の軟 X 線画像(K12:限界負圧)
- Photo 4-17 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K13:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-18 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K14:限界負圧)
- Photo 4-19 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K16:透水試験,土壌水分特性試験)
- Photo 4-20 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K17: 限界負圧)
- Photo 4-21 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K18:透水試験,土壤水分特性試験)
- Photo 4-22 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K19: 限界負圧)
- Photo 4-23 熊本V層水平方向の軟X線画像(K21:透水試験,土壤水分特性試験)
- Photo 4-24 熊本V層鉛直方向の軟X線画像(K23:透水試験,土壤水分特性試験)
- Photo 4-25 熊本V層鉛直方向の軟 X 線画像(K24:限界負圧)

- Photo 4-26 面密度測定用試料
- Photo 4-27 面密度測定用試料軟 X 線画像
- Photo 4-28 作土層表層の亀裂近景

1. はじめに

我が国は,戦後の食糧難を乗り越えるために干拓事業を多く行ってきた。その多く は水田となり,安定した食糧配給の支えとなった。

しかし、農業の形態が変化するに伴って、田畑輪換や転換畑など、水田単作圃場か ら農地の多様化へ進んでいる。また、バイオマスエネルギーや、生分解性プラスチ ック等、生産される農作物自体の利用方法の多様化も進んできている。その一方 で、農家の高齢化や、耕作放棄などにより、耕地面積や、耕地利用率は減少して いる。そのため、バイオマス利用による循環型社会や、高効率化による農業生産高の 向上には、低地や干拓地といった広く平坦な土地を利用した大区画農地が必要になる。 そのため、大区画化による農地の高度利用を行い、安定した作物栽培を行うためには、 農地の多様化に伴って変化する土壌構造の実態解明、土壌内での物質や大気の移動経 路の把握は重要である。特に干拓地は、もとは海であった地域を陸地化した土地であ り、低地とは異なった土壌環境となっている。

本論では、研究対象とした干拓地の基礎的な現象を把握するため、干拓地水田、転換畑の土壌構造、あるいは農地土壌での特徴的な構造などについて整理する。

1.1 干拓地の水田構造について

干拓地は、干拓計画地の干潟や湖沼を堤防で囲い、堤防内の水を排除し陸地化したものである。

土壌について琵琶湖干拓地の圃場の例では,成岡(1991)によると,干拓地の表面土 性分布は,干拓地中央部,西部は重埴土,その周辺の北部から東部にかけてはシルト 質埴土および軽埴土,さらにその外側に壌土質砂土および砂土が分布している。鉛直 方向の土壌構造は,比較的浅い位置に,グライ化した緻密な耕盤があり,全体として 心土が柔らかく,耕盤が浮いているような構造であると報告している。

また,八郎潟干拓地では,強粘土質土壌が 79.8%,粘質土壌が 1.7%の面積を占めて いる(農業土木学会, 1972)。

このように,土壌は湖底,海底の影響が高く,大抵の干拓地は粘質で透水性の悪い 土壌となっている。 1.2 転換畑の土層構造について

転換畑は,以前まで水田として使われていた圃場を畑に作り替える方法である。転 換畑の構造は畑と違い,耕盤層を有し,透水性が悪い。

成岡(1991)は、水田を畑転換した場合は粗孔隙構造が発達し、水田構造から畑構造 へ向かう過渡的構造をなしていると考察している。また、土壌断面は作土・耕盤・心 土の3層構造を形成し、耕盤から心土にかけて亀裂と管状孔隙がみられ、斑鉄の形成 もみられる。また、水田から畑へ転換した時、土壌への大気疎通により土壌は好気的 条件下になり、土層環境に変化が生じる。

そこで,成岡(1991)は Fig.1-1 のような水田,畑の土層状況を示し,土層構造の変化 に関係する粗間隙構造の重要性を論じた。

【Fig. 1-1 畑,水田の模式的な土層構造】



Fig. 1-1 畑,水田の模式的な土層構造(成岡原図,古谷加筆)

1.3 土壌粗間隙について

成岡(1991)は、土壌の間隙を Fig.1-2 のように分類した。

ここで, 土壌粗間隙とは, 図中の粗孔隙にあたる。粗孔隙はさらに, 亀裂, 管状孔 隙に分類され, それぞれの特徴を以下に示す。

(1) 管状孔隙

管状孔隙とは、「円形断面,またはそれに近い断面をもった管状の連続的な孔隙」 を指す(田淵,1963 成岡,1991)。主に小さい土壌生物の通行や、植物の根が腐朽し た後にできる孔隙のことである。土層の水平・鉛直方向に伸直しており、土壌中の物 質移動,通気,通水などの経路となり、土壌中の通気性,透水性に大きく影響してい る。

既存の研究として、たとえば、成岡(1991)は、それぞれ条件の異なる圃場から採集 した不撹乱試料を軟 X 線撮影し、各層の間隙構造を視覚的に示し考察している。また、 軟 X 線による土壌構造の映像化に関する概要も説明しており、軟 X 線影像法による ミクロな土壌構造の解析を可能にした。

(2) 亀裂

亀裂とは,土壌が乾燥,収縮することによりひび割れが発生し,それが大きくなり, 土層の水平,鉛直方向に進展した曲面状の孔隙を指す。管状孔隙よりも大きな孔隙と なるが,土層の鉛直分布で見ると,存在する密度は管状孔隙よりも少ない。

既存の研究として,井上(1988)は, 亀裂が入った圃場内の水移動特性について考察 している。

以上のように,管状孔隙, 亀裂は, 土壌内の物質移動に大きく影響する孔隙である ことがわかる。

また,成岡(1991)は,「水で飽和した土壌から水を吸引し,最初に水が抜け出る間隙」 を限界間隙とし,限界間隙には,土壌中を大気が貫通する「完全開放粗間隙」と,土 壌内に大気侵入はあるが,貫通には至らない「不完全開放粗間隙」があることを Fig.1-3 のように示した。これは,試料土壌に負圧をかけ,1つの間隙が解放されるまでのプ ロセスを示す模式図である。図に示される記号)(は各負圧段階における間隙のメニ スカスの位置を示しており,完全開放粗間隙の発生に至るまでの負圧を「限界負圧 Pk」としている。

また, A グループは完全開放粗間隙, B グループは不完全開放粗間隙, C グループ は完全開放粗間隙が, 試料末端界面に到達するまでに, 間隙内に大気侵入が始まらな かった間隙を示している。

【Fig. 1-2 土壤間隙の分類(成岡原図, 古谷加筆)】

【Fig. 1-3 完全開放間隙が1組発生する過程のモデル図(成岡原図,古谷加筆)】



Fig. 1-2 土壤間隙の分類(成岡原図,古谷加筆)



Fig.1-3 完全開放間隙が1組発生する過程のモデル図(成岡原図, 古谷加筆)

1.4 限界負圧について

成岡(1991)は,限界負圧試験で得られる P_K-脱水曲線の分類様式を Fig.1-3, Fig.1-4 のように示している。

Fig.1-3 の A は, 完全開放粗間隙が発生する負圧 Hu に至るまでに水平部を有している。これは, Hu より手前の負圧ですでに試料末端界面に到達しているが, 開放先端のメニスカス張力が, 負圧より大きいため解放されない状況である。

Fig.1-4 では、曲線勾配の緩急性で分類すると、a,b,c が急勾配、d,e,f が緩勾配となる。これは、各負荷圧段階での脱水量の多少を示しており、間隙径分布の相違を表している。つまり、急勾配は粗間隙に富み、緩勾配は微細な間隙が多い構造を示している。次に、曲線のたわみ性で分類すると、凸の曲線(a,d)、一様の勾配(b,e)、凹の曲線(c,f)に分類できる。これは、土壌間隙が限界負圧の範囲のどの段階で開放されるかを示している。つまり、凸の曲線では、初期の負荷段階に脱水量が多く、凹の曲線は、周期の負荷段階に脱水量が多いことを示し、一様の勾配の曲線は特殊な例となる。このように、P_K-脱水曲線を、水平性、曲線勾配の緩急性、曲線のタワミ性で分類

し、間隙構造を分類することができる。 そして、これらの特徴か Fig. 1-6 のような開放間隙前線の後退モデルの模式図を示

した。前線後退には円錐型,円筒型,ペンシル型がありそれぞれの特徴を以下に示す。

(1) 円錐型

Fig. 1-5 の a,b,c 群に相当するパターン。

開放間隙量は負荷圧の小さな変化に反応し,試料上部の開放量が多く,下部は少なく,全体として開放前線は円錐型で拡大していく。

(2) 円筒型

Fig. 1-5 の d,e,f 群に相当するパターン。

各々の間隙に存在する開放毛管膜のほとんどが同一の深さに後退し,開放前線は水 平面上に並び,開放間隙量は円筒型で拡大していく。

(3) ペンシル型

前述の円錐型、円筒型の中間的性質を持つ土壌を対象としている。

- 【Fig. 1-4 P_K-脱水曲線における水平性の分類(成岡原図, 古谷加筆)】
- 【Fig. 1-5 PK-脱水曲線における緩急性,たわみ性の分類(成岡原図,古谷加筆)】
- 【Fig. 1-6 前線後退と開放間隙量の関係(成岡原図,古谷加筆)】

6



Fig. 1-4 P_K-脱水曲線における水平性の分類(成岡原図, 古谷加筆)



Fig. 1-5 PK-脱水曲線における緩急性,たわみ性の分類(成岡原図,古谷加筆)



Fig. 1-6 前線後退と開放間隙量の関係(成岡原図,古谷加筆)

1.5 斑鉄について

斑鉄とは, 土層内に斑紋, または帯状に広がった橙色の層のことである。これは, 酸化的環境と還元的環境を繰り返す水田に見られ, 畑地土壌では見られない。

熊田(1949)は、斑鉄の集積位置と量、根の表面の酸化鉄による着色の程度等は土壌 の遊離酸化鉄の含有量、還元程度、土性によって異なることを示した。

木村ら(1984)は、斑鉄の形成が、根から放出される酸素量、土壌の還元力の大小、 根の還元力の大小によって決まるとしている。酸素放出量の多い冠根基部周辺では輪 郭が不明瞭かつ広範囲の斑鉄が、酸素放出量の少ない二次根や、冠根先端部周辺では 輪郭が明瞭で狭い範囲に斑鉄が各々形成されることを示した。また、還元状態の発達 が比較的弱い土壌の二次根周辺ではリーゼガング現象が出ることを示した。

これら熊田,木村らの鉄集積に関する現象の模式図を Fig. 1-6~Fig. 1-8 に示す。

ここで、「リーゼガング現象」とは、須藤(1996)によると、ゼラチンやシリカゲル等 に電解質を溶かした試料を作り、その試料の中の電解質と反応して沈殿を起こす別の 電解質を加えて静置すると、環状やらせん状等様々な形状の沈殿を起こす現象である。 このゼラチンやシリカゲルを粘土に変えても同様の反応を起こすことが確認されて いる。このような現象をリーゼガング現象という。

以上のことから、斑鉄は還元環境化で出来た水酸化鉄が、酸化環境となった時に酸 化鉄となり、その場に沈殿した痕跡であることがわかる。この管状の斑鉄は、環状構 造を保つ役割も持っており、土壌中の速やかな通気、通水の経路となることもわかっ ている(成岡, 1991)。

以上のように、土壌内の物質移動や、化学的、生物的反応など様々な土壌内で起こ る現象を論じるには、土壌孔隙の構造、形成要因の把握はきわめて重要となる。

【Fig. 1-7 熊田論文における鉄集積に関する模式図(古谷)】

【Fig. 1-8 木村らの論文における鉄集積に関する模式図(古谷)】

【Fig. 1-9 木村らの論文におけるリーゼガング現象の模式図(古谷)】



Fig. 1-7 熊田論文での鉄集積に関する模式図(古谷)



Fig. 1-8 木村らの論文での鉄集積に関する模式図(古谷)



Fig. 1-9 木村らの論文でのリーゼガング現象の模式図(古谷)

2.研究目的

わが国の農業形態は、水田単作から転換畑や、田畑輪換など農地の利用方法が多様 化してきている。また、土地の利用方法だけでなく、バイオマスエネルギーや生分解 性プラスチック等、農作物の利用方法も多様化している。環境問題や、エネルギー問 題といった、食糧自給以外の役割を農業が果たす有用性が出てきており、大区画化し やすく、農業の作業効率の向上をしやすい低地や干拓地での農業の需要が大きくなる と考えられる。

そのため、人工的に陸地化した干拓地での、通常の農地では見られない特徴を把握 し、干拓地土壌での土層の変化や、実態の解明は農地の高度利用化にとって重要なも のとなっている。成岡(1991)は、畑地や水田、転換畑、干拓地と様々な条件下の土壌 を比べ違いを整理した。また、佐藤(1992)は、八郎潟の重粘土圃場の土層中の孔隙の つながりを論じた。しかし、八郎潟干拓地は水田の土壌環境、栽培方法など、実態の 解明は進んでいるが、有明干拓地のような砂質土壌の干拓地や、八郎潟干拓地以外の 古くから行われた干拓地農地土壌の実態解明はあまり進んでいない。

本論では、砂質土壌の干拓地での土層環境や、鉛直の土壌物理的現象などを理解す るため、基本的土壌物理性、透水性、限界間隙特性、pF水分特性、軟X線影像の5 つの視点から干拓地土壌においての粗間隙構造を把握し、土層ごとの粗間隙の接続性、 土壌内物質の移動および、土壌内への大気侵入に対する粗孔隙の意義について考察す る。 3.研究方法

3.1 調査地

熊本県熊本市海路ロ町の干拓地農地(緯度:32.7277 度,経度:130.6166 度,標高 1.605m)で調査を行った。

この農地は、1800年代に干拓され、有明海に面しており、海抜は2m以下と平坦な 地形となっている。

熊本地域硝酸性窒素削減計画書(2005)によると、熊本地域は阿蘇火砕流堆積物が堆積した地質であり、透水性が高く、有害物質なども侵入しやすくなっている。加えて、 熊本地域南東部の地下では、割れ目が多く多孔質で水を透しやすい砥川溶岩が分布している。そのため、地下水を蓄える役割と、地下水を速やかに平野へ送る役割を同時に果たしている。

地下水の動態は、まず阿蘇外輪山西麓の山地・丘陵部でかん養され、地下水位分布の極めて平坦な場所に流入する。熊本平野部に達した地下水は、東から西へ有明海に向かって緩やかに流れている(Fig. 3-1, Fig. 3-2)。同図は、地下水の動態を表しており、地下水は有明海へ流入することを示している。

調査対象農地は、干拓当初は水田として利用されていたが、現在はトマト栽培農地 として利用されている。この熊本市海路口町、調査圃場地図、調査圃場全体図、およ び調査地点を Fig. 3-3~Fig. 3-5 に示した。このうち、Fig. 3-3 は熊本市内の調査地の 位置、Fig. 3-4 は海路口町の調査地の位置、Fig. 3-5 は調査地の拡大図を示している。 また採取した試料は Table 3-1 に示した。

【Fig. 3-1 熊本平野水平方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画,

2005)

【Fig. 3-2 熊本平野鉛直方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画,

2005)

【Fig. 3-3 熊本調查地広域図(引用: Google Map)】

【Fig. 3-4 熊本調查地中域図(引用: Google Map)】

【Fig. 3-5 熊本調查地詳細図(引用: Google Map)】

【Table 3-1 採取試料】



Fig. 3-1 熊本平野水平方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画, 2005)

- 明 南阿蘇村 京大火山研究所 阿蘇 南阿蘇 新面位置図 西原村 400 400m 高遊原台地 300 300 託麻台地 深迫ダム 200 熊本市健軍 200 熊本市 内田町 海路口 100 能太平野 100 有明海 0 0 有明粘土属 第-2 带水層) -100 -100 先阿蘇火山岩類 0 1 2 3 4 5km -200 -200 -300 -300 ※地下水位は、平成5年10月測定値 平成17年「熊本地域地下水保全対策調査報告書」 参考) (熊本県・熊本市)
- ◇熊本地域の地下水位断面図

Fig. 3-2 熊本平野鉛直方向の地下水動態(引用:熊本地域硝酸性窒素削減計画, 2005)



Fig. 3-3 熊本調查地広域図(引用: Google Map)



Fig. 3-4 熊本調査地中域図(引用: Google Map)



Fig. 3-5 熊本調查地詳細図(引用: Google Map)

Table 3-1 採取試料

	不攪乱試料(50cc)					攪舌	L試料
試料採	採取方向						
取	水平(H)		鉛直(V)			袋番号	分量
層番号	1	2	1	2	3		
Ι	K1	K2	K3	K4	K5	Ι	
II	K6	K7	K8	K9	K10	Π	
III	K11	K12	K13	K14	K15	III	各々
IV	K16	K17	K18	K19	K20	IV	A4 ^ I 衣
V	K21	K22	K23	K24	K25	V	

K はサンプル記号を指す

3.2 室内実験

3.2.1 基本的土壤物理性

各層位において,三相割合,土粒子密度,粒度分布,塑性・液性を測定し,層位ご との平均値を求めた。また,土性はピペット法で測定した。各測定方法は以下のとお りである。

- (1) 自然含水比 (ω); (JIS A 1203, JGS 0121)
 - <手順>
 - ① 試料を採取し、乾燥させないよう実験室に持ち帰り、そのときの質量(*m*)を はかった。
 - ② 電気炉の温度を 105℃に設定し、24 時間炉乾燥させた。
 - ③ 炉乾燥後,試料を室温に戻し,そのときの乾土質量(m_s)をはかった。
 - ④ 試料中の水の質量(mw=m-ms)を算出し、3-1 式を用いて自然含水比を求めた。

$$\omega = \frac{m_w}{m_s} \times 100 = \frac{m - m_s}{m_s} \times 100 \quad (\%)$$
 3-1

ただし,

m:試料の質量 (g), m_s:試料中の土粒子の質量 (g), m_w:試料中の水の質量 (g)

湿潤密度 (ρ_t); (JIS A 1202, JGS 0111)

<手順>

- 定容積サンプラーで試料を採取し、乾燥させないよう実験室に持ち帰り、そのときの質量(m)はかった。
- ② 3-2 式を用いて湿潤密度を求めた。

$$\rho_t = \frac{m_s + m_w}{v} \quad (g/cm^3) \tag{3-2}$$

ただし,

*m*_s: 試料中の土粒子の質量 (g), *m*_w: 試料中の水の質量 (g),

V: 試料全体の体積(cm³)

(3) 乾燥密度 (*ρ_b*); (JIS A 1202, JGS 0111)

<手順>

- 定容積サンプラーで試料を採取し、電気炉の温度を 105℃に設定し、24 時間 炉乾燥させた。
- ② 乾燥後,室温に戻しそのときの乾土質量(ms)をはかった。
- ③ 3-3 式を用いて乾燥密度を求めた。

$$\rho_b = \frac{m_s}{V} \quad (g/cm^3) \tag{3-3}$$

ただし,

*m*_s: 試料中の土粒子の質量 (g), V: 試料全体の体積 (cm³)

(4) 真比重 (G_s); (JIS A 1202, JGS 0111)

<手順>

- ① 比重ビンの質量(*m_f*)をはかった。
- ② 蒸留水で比重ビンを満たし、その全質量(m_a')と水温 T'をはかった。
- ③ 以上の結果より、3-4 式を用いて(m_a)を求めた。
- ④ 蒸発皿の質量をはかり、皿の上で各試料を 10g 以上になるようにはかった。
- ⑤ 試料をそれぞれ比重ビンの中に入れ,蒸留水を半分ぐらいまで入れた。
- ⑥ 砂皿の上で10分ほど煮た後,室温(大体30℃以下)になるまで冷ました。
- ⑦ 蒸留水でストッパーの小孔の口まで満たして蓋をし、全質量(m_b)と温度 T をはかった。
- ⑧ 蒸発皿に試料を戻し、24時間乾燥させた後に土粒子の質量(m_s)をはかった。
- ⑨ 3-5式を用いて水温 T℃に対する土粒子の比重を求め,3-6式を用いて水温15℃
 に対する値に換算した。

$$m_a = \frac{\rho_{w,(T)}}{\rho_{w,(T')}} \times (m_a' - m_f) + m_f \quad (g)$$
 3-4

$$G_{s,T} = \frac{m_s}{m_s + (m_a - m_b)} \tag{3-5}$$

$$G_{s,15\,\mathcal{C}} = \frac{\rho_{w,T}}{\rho_{w,15\,\mathcal{C}}} \times G_{s,T}$$

$$3-6$$

ただし,

 m_f : 比重ビンの質量 (g), m_a' : 蒸留水で満たした比重ビンの質量 (g), m_a : 水温 T[°]Cにおける蒸留水で満たした比重ビンの質量 (g),

 $m_b: 蒸留水と試料の脱気後の質量 (g), <math>\rho_{w,T}: T^{\mathbb{C}}$ における水の密度 (g/cm³),

*ρ*_{w,15℃}:15℃における水の密度 (g/cm³)

(5) 間隙率 (n); (JIS A 1202, JGS 0111)

<手順>

- 3-7 式を用いて土粒子の質量(*m_s*)から真比重(*G_s*)を除して、土粒子の体積(*V_s*)を もとめた。
- ② 全体の体積(V)から土粒子の体積(V_s)を引いたものを間隙の量(V_v)とした。
- ③ 3-8 式を用いて間隙率を求めた。

$$Vs = \frac{m_s}{G_s} \quad (g/cm^3) \tag{3-7}$$

$$n = \frac{V - V_s}{V} \times 100 = \frac{V_v}{V} \times 100 \quad (\%)$$
 3-8

ただし,

 m_s : 試料中の土粒子の質量 (g), V: 試料全体の体積 (cm³), V_s : 試料中の間隙の体積 (cm³), V_s : 試料中の土粒子の体積 (cm³)

(6) 飽和度 (S_r); (JIS A 1202, JGS 0111)

<手順>

- ① 水の密度を($1g/cm^3$)とし、 $m_w(g)=V_w(cm^3)$ とした。
- ② 3-9 式を用いて試料中の水の体積(V_w)を間隙の体積(V_v)で除した。

$$S_r = \frac{V_w}{V_V} \times 100$$
 (%) 3-9

ただし,

V_v: 試料中の間隙の体積 (cm³), V_w: 試料中の水の体積 (cm³)

(7) 三相割合

<手順>

固相率:全体積(V)に対する固体の体積の比率

① 3-10式を用いて試料の固相率を求めた。

$$\frac{V_s}{V} = \frac{m_s}{\rho_s V} \times 100$$
 (%) 3-10

ただし,

 m_s : 試料中の土粒子の質量 (g), V: 試料全体の体積 (cm³), V_s: 試料中の土粒子の体積 (cm³), ρ_s : 土粒子密度 (g/cm³)

液相率:全体積に対する液体の体積の比率

- ① 水の密度を($1g/cm^3$)とし、 $m_w(g)=V_w(cm^3)$ とした。
- ② 3-11 式を用いて試料の液相率を求めた

$$\frac{V_w}{V} = \frac{m - m_w}{V} \times 100$$
 (%) 3-11

ただし,

m:試料の質量 (g), m_w:試料中の水の質量 (g), V:試料全体の体積 (cm³), V_w:試料中の水の体積 (cm³)

気相率:全体積に対する空気の体積の比率

 3-12 式より,全体積(V)から土粒子体積(V_s)と水の体積(V_w)を引いた値を空気の 体積(V_a)とし、それを全体積(V)で除した。

$$\frac{V_a}{V} = \left(\frac{V - V_s - V_w}{V}\right) \times 100 \quad (\%)$$
3-12

ただし,

V: 試料全体の体積 (cm³), $V_s:$ 試料中の土粒子の体積 (cm³), $V_w:$ 試料中の水の体積 (cm³), $V_a:$ 試料中の空気の体積 (cm³) (8) 粒度分布(JIS A 1204, JGS 0131)

沈降分析においてはピペット法を用いた。

- <前準備>
 - 試料はあらかじめ炉乾燥し、その乾燥重量 *m_t*を測定した。試料は 10g 程度用 いた。
 - トールビーカーの 500ml の線、またその線から 5cm 下にカラービニールテー プで印を付けた。
- ③ 蒸発皿をよく洗浄し、炉乾燥した。炉乾燥後の質量をそれぞれ測定した。
- ④ ピペット法で懸濁液を採取する時間を、3-13 式を用いて以下の条件で計算した。
 - 条件 1) 粒径 0.02mm 以下(*d*=0.02)の粒子が水面から 5cm の深度(*L*=5)までの 沈降するために要する時間。
 - 条件 2) 粒径 0.01mm 以下(*d*=0.01)の粒子が水面から 5cm の深度(*L*=5)までの 沈降するために要する時間。
 - 条件3) 粒径 0.005mm 以下(*d*=0.005)の粒子が水面から 5cm の深度(*L*=5)までの沈降するために要する時間。
 - 条件 4) 粒径 0.002mm 以下(*d*=0.002)の粒子が水面から 5cm の深度(*L*=5)までの沈降するために要する時間。
 - 条件 5) 粒径 0.001mm 以下(*d*=0.001)の粒子が水面から 5cm の深度(*L*=5)までの沈降するために要する時間。

$$t = \frac{1800 \times \zeta \times L}{(\gamma_{s} - \gamma_{w}) \times d^{2} \times g} \quad (sec)$$
 3-13

ただし、t:沈降時間 (sec), ζ :水の粘性係数 ($P_a \cdot \text{sec}$), L:深度 (cm), γ_s :土粒子密度 (g/cm³), γ_w :水の密度 (g/cm³), d:最大粒径 (mm), g:重力加速度 (cm/sec²)

<手順>

ピペット法

- ① 2mm の篩を通過した試料の懸濁液が入ったトールビーカーに撹拌子を入れ, スターラーでよく撹拌させた。
- ② 2mm の篩に残留した試料(m₁)を蒸発皿に取った。
- ③ 水温をはかり, 条件 1)~5)の沈降速度を求めた。
- ④ トールビーカーを静置すると同時にストップウォッチで採取時間の測定を開始した。
- ⑤ 条件 1)~5)で求めた時間が経過した後、マイクロピペットを使用して水面下 5cm の位置の懸濁液を蒸発皿に 10ml 採取した。
- ⑥ ②,⑤で取った試料を乾燥炉の温度を105℃に設定し24時間乾燥させ、それ

ぞれ条件(1~(5 順に(m_8) (m_9) (m_{10}) (m_{11}) (m_{12})とし,乾燥重量測定した。 篩い分け法

- ピペット法でトールビーカーに残った試料を 0.85mm, 0.425mm, 0.250mm, 0.106mm, 0.074mm, 0.053mm の篩を目の粗い順で篩別した。
- ② 篩に残留したものを蒸発皿にとった。
- ③ 電気炉を 105℃に設定し、24 時間乾燥させ、それぞれの試料を目の粗い篩に 残留した順に(m₂) (m₃) (m₄) (m₅) (m₆) (m₇)とし、乾燥重量を測定した。

粒径分布の算出

以下の計算法を用いて各粒径粒子の割合を求めた。

① 通過粒径割合

通過粒径割合を求めるため、以下の式より通過粒径質量を求めた。

$$W_{2.000} = m_t - m_1$$
 3-14
 $W_{1.000} = W_{1.000} - m_0$ 3.15

$$W_{0.425} = W_{0.850} - m_3$$

$$W_{0.425} = W_{0.455} - m_4$$

$$3-16$$

$$3-17$$

$$W_{0.106} = W_{0.250} - m_6$$

$$W_{0.074} = W_{0.106} - m_6$$
3-19

$$W_{0.020} = m_8 \times 50$$
 3-21

$$W_{0.010} = m_9 \times 49 \tag{3-22}$$

$$W_{0.005} = m_{10} \times 48 \tag{3-23}$$

$$W_{0.002} = m_{11} \times 47 \tag{3-24}$$

$$W_{0.001} = m_{12} \times 46 \tag{3-25}$$

ただし, W_x: 粒径 xmm 以下の残留質量(g)

次に式より、各粒径の通過粒径割合を求めた。

$$S_x = \frac{W_x}{m_t} \times 100 \tag{3-26}$$

ただし, S_x: 粒径 xmm の通過粒径割合(%)

2 土性

以下の式より砂、シルト、粘土の割合を求めた。

砂:
$$\frac{S_{2.000} - S_{0.020}}{S_{2.000}} \times 100$$
 (%) 3-27

$$\forall \nu \vdash : \qquad \frac{S_{0.020} - S_{0.002}}{S_{2.000}} \times 100 \quad (\%)$$
 3-28

これより,求められた砂,シルト,粘土の割合を三角座標にとり,土性を 求めた。また,土性判定には Fig.3-6 を使用した。

【Fig. 3-6 三角座標による土性区分(国際土壌学会法)】



Fig.3-6 三角座標による土性区分(国際土壌学会法)

(9) 液性限界試験(JIS A 1205)

土が塑性体から液体の性質に移るときの境界の含水比を求めた。 <手順>

- ① 液性限界測定器の黄銅皿とゴム台の間にゲージを差し込み,落下高さが 1cm になるように落下装置を調節した。
- ② 試料に蒸留水を入れ練り混ぜた。
- ③ ヘラを用いて試料を黄銅皿に入れ,最大厚さが 1cm になるように形を整えた。
- ④ 溝切りを黄銅皿の底に直角に保ちながら、皿の中心線を通るように試料を 2 分した。
- ⑤ 落下装置のハンドルを回し,1秒間に2回の割合で黄銅皿を持ちあげては落とした。
- ⑥ 溝の底部の試料が約 1.5cm 合流した時の落下回数を記録し, 合流した付近の 試料の含水比を測定した。
- ⑦ 落下回数 25~35 回のものが 3 個, 10~25 のものが 3 個得られるまで含水比を 調整し、繰り返し試験を行った。
- (10) 塑性限界試験(JISA 1205)

土が塑性体から半固体に移るときの含水比を求めた。 <手順>

- ① 試料が団子状になる程度に、含水比を調整し十分に練り混ぜた。
- ② 試料を楕円形のボール状にし、手のひらとすりガラス板の間で転がし、ひも 状にした。
- ③ ひもの太さが 3mm になるまで, さらに細くした。
- ④ この土のひもが直径約 3mm で切れぎれになった時,その切れぎれの土を集めて含水比を測定した。
- ⑤ ①~④を繰り返し、4回分含水比を測定した。

(11) 塑性指数

塑性指数 I_P は、液性限界 w_L と塑性限界 w_P の差であり、次式から求めた。 $I_P = w_L - w_P$ 3-30

塑性指数 Ip と液性限界 wL を用いて塑性図を作成した。

【Fig.3-7 塑性図と力学的性質(引用:土質試験-基本と手引き-)】



Fig.3-7 塑性図と力学的性質(引用:土質試験-基本と手引き-)

3.3.2 透水試験

飽和透水係数 (k) (JIS A 1218, JGS 0311)

採土後, 試料の質量を測定した。透水試験には定水位法を用いた。装置の概要図 を Fig.3-8 に示す。

<手順>

- ① サンプラーの内径,長さ(*l*)および質量を測定し,試料断面積(Acm²)を計算した。
- ② プレッシャーキャップをつけ、マリオット給水装置で給水し、試料を飽和させた。
- ③ 飽和が完了したら、プレッシャーキャップの上をつけて給水した。
- ④ プレッシャーキャップの上下からのびたチューブの水頭差(*h*cm)で給水し、そのときの排水量(*Q*cm³)を測定した。
- ⑤ 水温(T)を計測した。
- ⑥ 透水係数 k を計算した。k は次式で求める。

$$k = \frac{Q}{At} \frac{l}{h} \quad (\text{cm/s})$$
 3-31

ただし,

k: 飽和透水係数 (cm/s), Q: 排水量 (cm³), A: 試料断面積 (cm²),

l: 試料長 (cm), t: 測定時間 (sec), h: 湛水面と排水面の高さの差 (cm)

 ⑦ 前述⑥で算出した透水係数の温度補正を行い、水温が20℃の場合の飽和透水 係数に換算した。

$$C = \frac{\mu_T}{\mu_{20}}$$
 3-32

$$k_{20} = k \times C \text{ (cm/s)}$$
 3-33

ただし,

 $C: 水温補正係数, \mu_T: T^{C} Cにおける水の粘性係数,$

μ₂₀: 20℃における水の粘性係数, k₂₀: 20℃における飽和透水係数

【Fig. 3-8 定水位透水試験装置図(增井原図, 古谷加筆)】



Fig.3-8 定水位透水試験装置図(增井原図, 古谷加筆)
3.3.3 限界負圧試験

(1) 限界負圧

吸引法により、試料の限界負圧を測定した。装置全体図を Photo 3-1 に示す。

<手順>

- ① 試料下面にストッキングを張り、24時間毛管飽和させた。
- ② 蒸留水を煮沸し、ガラス瓶に入れ水冷した。この水を脱気水として利用した。
- ③ 圧力キャップとサンプラーの密閉度を高めるために、圧力キャップの底面、 壁面にグリスを塗った Oリングを装着した。
- ④ 試料のストッキングを外し、試料両面の縁にベントナイトを微量につけ、その上に網フィルターを固定した。
- ⑤ 試料両面に圧力キャップをはめ、装置を組み立てた。
- ⑥ 脱気水をボトルに入れ、装置下部から脱気水で満たし、上部から水が出てくるまで給水した。
- ⑦ 試料土基準面と排水位のレベルを一致させた。
- ⑧ ⑦の状態で平衡になるまで待機し、負荷圧ゼロ時の排水を捨て、排水がなくなった状態から開始した。
- ⑨ 以下順次段階的(1cm(H₂O)/min)に負荷を増大させ、各負荷段階の平衡状態確認の上脱水量を測定した。
- ① 試料末端界面に気泡が連続的に発生したことを確認して、その時点の負荷圧と脱水量を記録後実験を終了した。
- (2) P_k-脱水曲線

限界負圧試験より得られたデータを,負荷圧 H(kPa)を横軸,積算脱水量 Σq を 縦軸に取り,脱水曲線を描いた。模式図を Fig. 3-9 に示す。

【Fig. 3-9 P_k-脱水曲線の模式図】

【Photo 3-1 装置全体図】



Photo 3-1 装置全体図



Fig. 3-9 P_k-脱水曲線の模式図

3.3.4 土壤水分特性試験

pFは土壌水の保持力を表す表示方法の一つである。

pF は土壌の保水性の測定,土壌の植物有効利用水分の算定などに用いられる。また,土壌物理性の諸指標など土壌の水分状態との相互関係を基準化するために用いられる。

pF は土壌が保持している水分を取り出すために必要な力(サクション)を水柱の高 さ[Hcm]に換算し,それを常用対数として表す。p は対数、F は自由エネルギーを表し ている。

$$pF = \log_{10} H$$
 3-34

本論では pF 測定のために加圧板法を用いた。

密封した試料室に圧力P₁を加え,素焼板を境にして大気圧P₀に接する自由水と土壌 水を接続させる。このP₁とP₀の圧力差によって土壌水はP₀側に流出し,土壌の吸引圧 がP₁に対応する水分状態で平衡に達する。加圧法は土壌水に任意の正圧を与えて,水 圧の低い自由水側に脱水を促す方法といえ,リチャードによって考案された(土壌物 理測定法委員会,1978)。

(1) pF 測定

50cc 円筒で不撹乱採取した試料について,加圧板法を適用した。装置図,装置概 要図を Photo 3-2, Fig.3-10 に示した。

<前準備>

- ① 排水バルブ, 排気バルブを締めてフィルターの飽和を行った。
- ② 50cc サンプラーの片側にストッキングを取り付け、ストッキング側の面を水に浸して、24 時間毛管飽和状態にした。

<手順>

- 試料からストッキングを丁寧に外し、その面にろ紙を敷いた。
- ② 試料とろ紙、フィルターが密着するように置いた。
- ③ 蓋を閉めて排気バルブ,排水バルブを閉め,給気バルブと自動圧力調節器を つなぐホースを接続した。
- ③ 換算表から,測定したい pF 値に対する設定値を自動加圧装置に入力した。
- ④ 加圧を開始し、給気バルブを開けた。
- ⑤ 以上の状態で、水の流出がなくなるのを待った。
- ⑥ 水の流出がなくなったのを確認し、給気バルブを閉め、自動圧力調整器を止めて排水バルブをゆっくりと開けた。

- ⑦ 給気バルブをゆっくりと開け、ホースを外し、蓋を開けた。
- ⑧ 金属ヘラなどを使い、丁寧に試料を取り出した。
- ⑨ アルミホイルをひいたはかりに載せ、重さをはかった。
- ⑩ 質量に変化がなければ圧力を引き上げて次の段階に進んだ。
- ① すべての負圧帯の測定が終了した後,試料を温度 105℃に設定した電気炉で, 24 時間炉乾燥した。
- (2) 体積含水率

<手順>

① 水の重量を以下の式から求めた。

(3) pF-0曲線および pF 水分分布曲線

求められたデータより、pF- θ 曲線および水分分布図を描いた。 pF- θ 曲線は、縦軸に pFを取り、横軸に体積含水率 θ (%)を取りグラフを描いた。 pF 水分分布曲線は、縦軸に $\Delta \theta / \Delta pF$ を取り、横軸に d(mm)を取りグラフを描いた。 いた。ただし、d(mm)はジュレンの式を使用した。

$$d(mm) = \frac{0.3}{H(cm)} \times 10$$
 3-37

【Fig. 3-10 装置概要図】 【Photo 3-2 pF 装置図】







Fig. 3-10 装置概要図

3.3.5 軟 X 線画像法

(1) 試料の準備

試料は調査地で採土した,50cc サンプラーの不撹乱試料を使用した。

(2) 軟 X 線撮影

撮影条件は,管電圧 60kV,管電流 2.0mA、照射時間 240s に設定し,撮影を行った。 フィルム現像では自動現像機の設定を液温 28℃、現像時間 3 分とした。装置は Photo 3-3~Photo 3-5 を使用し,装置概要を Table 3-1 に示した。

- <手順>
 - ① 撮影台にフィルムをセットした。
 - ② 撮影台の上に、試料、フィルムマーカーを置いた。
 - ③ 撮影台を水平にセットし、水準計も水平になるように調整した。
 - ④ 上記の撮影条件で軟 X 線撮影を行った。
 - ⑤ 撮影を終えた軟 X 線フィルムを現像機に入れて現像した。

また,軟X線映像と比較を行うため,軟X線撮影終了後にデジタルカメラでの撮影も 行った。デジタルカメラで撮影した際,焦点を一致させるため,Photo3-6のスタンド でデジタルカメラを固定して一定距離を保って撮影を行った

(3) 軟 X 線影像のデジタル化

X線フィルムは透過光による読影に対して最適化されているため、反射光による読み取りでは十分なコントラストを確保できない。そのため、フィルムを透過フィルムに取り付け、ライトボックスをフィルム上に重ね、Fig. 3-11 のようにスキャナで取り込んだ。

- <手順>
 - ① Fig. 3-11 のように,スキャナーで取り込むため,取り込み位置を合わせやす いよう,厚紙でフィルムを固定した。
 - ② フィルムを固定した厚紙をスキャナーに配置した。
 - ③ 厚紙の上にライトボックスを置き、鮮明にフィルム画像を取り込めるように した。
 - ④ ライトボックスの電源を入れ、スキャナーでフィルム映像を取り込んだ。
- 【Fig. 3-11 スキャナーによる画像取り込み方法(廣住原図)】
- 【Photo 3-3 コンテナ配置】
- 【Photo 3-4 軟 X 線発生装置(DCTS7003;SOFTEX 社)】
- 【Photo 3-5 自動現像機(HI-RHEIN;NIX 社)】
- 【Photo 3-6 スタンド(デジタルカメラ撮影用)】



Fig.3-11 スキャナーによる画像取り込み方法(廣住原図)



Photo 3-3 コンテナ配置



Photo 3-4 軟 X 線発生装置(DCTS7003;SOFTEX 社)



Photo 3-5 自動現像機(HI-RHEIN;NIX 社)



Photo 3-6 スタンド(デジタルカメラ撮影用)

3.3.6 土壤面密度測定

土壌面密度とは、「土壌の単位面積あたりの固層の質量」として、次式のように定 義される(廣住, 2012)。

$$\rho_A = \frac{M_S}{A_t} \tag{3-38}$$

ただし、 ρ_A : 土壌面密度(kg m⁻²)、 M_s : 固相の質量(kg)、 A_t : 面積(m²)

土壌面密度 *ρ*_Aはある平面範囲に含まれる土粒子の量を示す値である。この面密度を 縦軸に, 軟 X 線撮影で得た検量線用の土壌試料影像の濃度階調値を横軸に取った検量 線を作り, 軟 X 線撮影で得た不撹乱試料の軟 X 線影像を面密度で表現できる。これ により, 微小面積の密度の大小を測定することができる。

面密度測定では,軟 X 線撮影をデジタル X 線センサ NAOMI-NX(アールエフ社製) で行い,大まかに Fig. 3-12 の順序で解析を行った。

(1) 試料の準備

- <手順>
 - ① 使用するセルの質量をはかった。
 - ② 50cc サンプラーの不撹乱試料を移し替えるセルの寸法を測った(Photo 3-7, Photo 3-8)
 - ③ セルに移し替えられるよう,土壌サンプルを成形した(Photo 3-9)。
 - ④ セルに移し替えた後、土壌サンプルから切り離し、撮影面を綺麗に整えた(Photo 3-10)。
 - ⑤ 試料を詰めたセルの質量をはかった。
 - ⑥ 残った試料は、検量線作成に使用するために残した。
- (2) 軟 X 線撮影

撮影はフィルム撮影ではなく,NAOMI-NXによるデジタル撮影を行った。これにより,スキャナーによる画像取り込みを省略した。

撮影条件は,管電圧 42kV,管電流 0.5mA、照射時間 2s に設定し,撮影を行った。 <手順>

- ① NAOMI-NX を装置内に水平になるように設置した(Photo 3-11)。
- ② NAOMI-NX の上に試料を設置した(Photo 3-12)。
- ③上記の撮影条件で撮影した。
- ④ 撮影した画像を TIF 形式で保存した。

- (3) 検量線用の試料準備
 - <手順>
 - ① 検量線作成用に残した試料をかき混ぜ、均一な土壌にした。
 - ② セルに様々な密度で試料を詰め、撮影面を平らになるよう整えた。
 - ③ 試料を詰めたセルの質量をはかった。
 - ④ 撮影用の試料を4つ作成し、上記と同条件で軟X線撮影をした。
- (4) 試料の乾燥重量測定
- <手順>
 - 蒸発皿の質量を測定した。
 - ② 撮影し終えた試料を蒸発皿に移した。
 - ③ 蒸留水を使い、セルに付着した試料を蒸発皿に移した。
 - ④ 蒸発皿に移した試料を 105℃に設定した電気炉に入れ,24 時間乾燥させた。
 - ⑤ 乾燥した試料の質量を測定した。
- (5) 画像の数値化

TIF 形式の画像の 1pixel ごとの値を CSV ファイルにするため, INRIA 製数値計算シ ステム Scilab-4.1.2 および, Scilab 用画像処理ツールボックス SIP-0.4.0 を使用した。 <手順>

- ① 撮影した軟 X 線画像の試料部分を切り取り, TIF 形式で保存した。
- ② 加工した画像を Scilab により CSV ファイルに変換した。
- (6) 土壌面密度グラフ作成

3D グラフを作成するため、フリーのグラフ作成ソフト「Gunplot 4.6」を使用した。 <手順>

- ① 検量線用試料の乾燥重量を縦軸に, CSV により数値化した画像の平均濃度階 調値を横軸にとって, グラフを描いた。
- ② 複数点から近似式を求め、その式を検量線とした。
- ③ 検量線を使用し、不撹乱土壌試料の CSV ファイルの濃度階調値を、土壌面密 度に変換した。
- ④ 変換した値を Gunplot 4.6 を使いグラフを描いた(Fig. 3-13)。

- 【Fig. 3-12 画像解析の手順】
- 【Fig. 3-13 面密度 3D グラフ例図】
- 【Photo 3-7 セル幅の測定】
- 【Photo 3-8 セル高さの測定】
- 【Photo 3-9 土壌サンプル作成過程】
- 【Photo 3-10 撮影表面の成形】
- 【Photo 3-11 NAOMI-NXの設置】
- 【Photo 3-12 面密度試料の設置】



Fig. 3-12 画像解析の手順(廣住原図)



Fig. 3-13 面密度 3D グラフ例図



Photo 3-7 セルの幅測定



Photo 3-8 セルの高さ測定



Photo 3-9 土壌サンプル作成過程



Photo 3-10 撮影表面成形



Photo 3-11 NAOMI-NX 設置



Photo 3-12 面密度試料設置

4.結果

4.1 調査現場

土壌調査による土壌断面写真を Photo 4-1 から Photo 4-4 に示す。また,斑鉄層が形成されている層を鉛直方向から撮影した写真を Photo.4-5, Photo 4-6 に示す。また,触診法,カラーチャートにより得られた土性,土色と土壌断面の関係を Fig. 4-1 に,山中式硬度計による土壌断面の硬度分布を Fig. 4-2 に各々示す。Fig.4-1 にある土性は,触診法による判定であったため,後日室内研究により土性を調べた。

Fig. 4-1, Fig. 4-2 より, 調査対象土壌は, 作土層 0~13cm の深さに縦方向の亀裂に 富み, 20~40cm の深さでは斑鉄層が見られた。特に 20~27cm は斑鉄が多く分布して いた。40cm 以深は壁上の層となり, 1cm 程の管状孔隙が見られた。全土層について, 主に砂分が多かった。

Photo 4-2 より, 作土層は, 上層において亀裂が入り, 断面も壁状ではなく凹凸があるが, 下層においては壁状となり, 締め固まったような断面であった。Photo 4-3, Photo 4-5, Photo 4-6 より, 耕盤層付近に斑鉄が卓越していた。また, 鉛直方向では点状に, 土壌断面画像では線状に分布していることから, 管状斑鉄は鉛直方向に分布していた。

【Photo 4-1 土壤断面】

- 【Photo 4-2 土壤断面作土層近景】
- 【Photo 4-3 土壤断面耕盤層近景】
- 【Photo 4-4 土壤断面心土層近景】
- 【Photo 4-5 斑鉄層鉛直方向画像】
- 【Photo 4-6 斑鉄層鉛直方向近景】
- 【Fig. 4-1 土壤断面調查】
- 【Fig. 4-2 土壤断面硬度分布(山中式硬度計)】



Photo 4-1 土壤断面



Photo 4-2 土壤断面作土層近景



Photo 4-3 土壤断面耕盤層近景



Photo 4-4 土壤断面心土層近景



Photo 4-5 斑鉄層鉛直方向画像



Photo 4-6 斑鉄層鉛直方向近景



Fig. 4-1 土壤断面調查図



4.2 室内実験

4.2.1 基本的土壤物理性

基本的土壌物理性の測定結果を Table4-1, Table4-2, Fig. 4-3~Fig. 4-22 に各々示す。 Fig. 4-3~Fig. 4-7 より, 三相割合では, 固相割合は全層で類似の割合となったが, IV層, V層では気相率が減り, 液相率が増える傾向を示した。

Fig. 4-8~Fig. 4-12 より, 粒度分布曲線は全土層について類似の傾向を示した。どの 土層も, 細砂(0.2~0.02mm)の分布が多い。

Fig.4-13~Fig.4-17より,全土層で砂分が多い土性を示した。土性の変化は,粘土含量の微妙な変化によって変わっている。

Table 4-1, Fig.4-18~Fig.4-22 より, 塑性・液性について全土層で類似の傾向を示した。しかし, 塑性指数はかなり低い値を示した。

Table 4-2 より,間隙率は全土層について類似の傾向であり,土粒子密度については, 耕盤層であるⅢ層が大きく,他の層は一律であった。

【Table 4-1 塑性・液性試験結果】

【Table 4-2 基本的物理性結果】

【Fig. 4-3 三相分布図(熊本 I 層)】

【Fig. 4-4 三相分布図(熊本Ⅱ層)】

【Fig. 4-5 三相分布図(熊本Ⅲ層)】

【Fig. 4-6 三相分布図(熊本IV層)】

【Fig. 4-7 三相分布図(熊本V層)】

- 【Fig. 4-8 粒度分布曲線(熊本 I 層)】
- 【Fig. 4-9 粒度分布曲線(熊本Ⅱ層)】
- 【Fig. 4-10 粒度分布曲線(熊本Ⅲ層)】
- 【Fig. 4-11 粒度分布曲線(熊本IV層)】
- 【Fig. 4-12 粒度分布曲線(熊本V層)】
- 【Fig. 4-13 土性(熊本 I 層)】
- 【Fig. 4-14 土性(熊本Ⅱ層)】
- 【Fig. 4-15 土性(熊本Ⅲ層)】
- 【Fig. 4-16 土性(熊本IV層)】
- 【Fig. 4-17 土性(熊本V層)】
- 【Fig. 4-18 塑性図(熊本 I 層)】
- 【Fig. 4-19 塑性図(熊本Ⅱ層)】
- 【Fig. 4-20 塑性図(熊本Ⅲ層)】
- 【Fig. 4-21 塑性図(熊本IV層)】
- 【Fig. 4-22 塑性図(熊本V層)】

			(%)
試料名	塑性限界	液性限界	塑性指数
	W_P	W_L	I_P
熊本I層	27	39	12
熊本Ⅱ層	24	38	14
熊本Ⅲ層	25	38	13
熊本Ⅳ層	26	36	10
熊本Ⅴ層	28	30	2

Table 4-1 三相割合,塑性・液性試験結果

Table 4-2 基本的物理性結果

	乾燥密度	湿潤密度	含水比	間隙率	間隙比	飽和度	土粒子
試料名	$ ho_b$	$ ho_{soil}$	ω	n	e	S	密度
	(Mgm^{-3})	(Mgm^{-3})	(kgkg ⁻¹)	(m^3m^{-3})	(m^3m^{-3})	(m^3m^{-3})	(Mgm^{-3})
熊本I層	1.24	0.43	0.35	0.55	1.24	0.78	2.772
熊本Ⅱ層	1.25	0.43	0.34	0.55	1.20	0.79	2.759
熊本Ⅲ層	1.24	0.45	0.36	0.56	1.27	0.80	2.806
熊本Ⅳ層	1.28	0.48	0.38	0.54	1.17	0.89	2.764
熊本Ⅴ層	1.22	0.47	0.39	0.56	1.25	0.85	2.748

熊本I層



Fig. 4-3 三相分布図(熊本 I 層)





Fig. 4-4 三相分布図(熊本Ⅱ層)

熊本皿層



Fig. 4-5 三相分布図(熊本Ⅲ層)



Fig. 4-6 三相分布図(熊本IV層)

熊本Ⅳ層

熊本Ⅴ層



Fig. 4-7 三相分布図(熊本V層)



Fig. 4-8 粒度分布曲線(熊本 I 層)



Fig. 4-9 粒度分布曲線(熊本Ⅱ層)



Fig. 4-10 粒度分布曲線(熊本Ⅲ層)



Fig. 4-11 粒度分布曲線(熊本IV層)



Fig. 4-12 粒度分布曲線(熊本V層)



Fig. 4-13 土性(熊本 I 層)



Fig. 4-14 土性(熊本Ⅱ層)



Fig. 4-15 土性(熊本Ⅲ層)



Fig. 4-16 土性(熊本IV層)



Fig. 4-17 土性(熊本V層)



Fig. 4-18 塑性図(熊本 I 層)



Fig. 4-19 塑性図(熊本Ⅱ層)



Fig. 4-20 塑性図(熊本Ⅲ層)



Fig. 4-21 塑性図(熊本IV層)



Fig. 4-22 塑性図(熊本V層)

4.2.2 透水係数

定水位透水試験による測定結果を, Table 4-3, Fig. 4-23 に示す。

I層は鉛直,水平方向どちらとも難透水性を示しているが,水平方向の透水性は, $II \sim V$ 層まで一様で, 1.0×10^{-6} m/s付近となった。鉛直方向については,耕盤層で一度水が通りにくくなるが,その後は 1.0×10^{-5} m/s付近となった。

異方性については、 I 層およびⅢ層で大きくなった。つまり、鉛直方向よりも水平 方向の透水性が高い結果を示した。

【Table 4-3 定水位透水試験結果】

【Fig. 4-23 透水係数の鉛直分布(定水位透水試験)】

Table 4-3 定水位透水試験結果

試料名	鉛直方向 (m▪S⁻¹)	水平方向 (m∙S⁻¹)	異方性 (K _H /K _V)	
熊本I層	8.8E-09	7.0E-08	7.95	_
熊本Ⅱ層	1.2E-05	1.6E-06	0.13	
熊本Ⅲ層	6.3E-07	2.0E-06	3.17	※耕盤層
熊本Ⅳ層	1.1E-05	1.6E-06	0.15	
熊本Ⅴ層	5.7E-06	8.4E-07	0.15	_

定水位試験



Fig. 4-23 透水係数の鉛直分布(定水位透水試験)

4.2.3 限界負圧

限界負圧測定の結果を Fig. 4-24~Fig. 4-32 に示す。また,各 Pk-脱水曲線の特徴を Fig. 1-5 のように分類した結果を Table 4-4 にまとめた。

Table 4-4 をみると、勾配の緩急性の特徴では、I層水平方向、IV層鉛直、IV層水平 方向は粗間隙に富んだ特徴を示し、その他の土層は微細な間隙が多い構造を示した。

また、曲線のたわみ性の特徴では、ほとんどが初期の脱水量が多く、Ⅳ層鉛直のみ が一様に脱水されたことがわかる。

そして, Fig. 1-4 のように,水平性の特徴をみると, I 層鉛直, Ⅲ層水平, V層鉛 直では開放直前のメニスカス張力が強い構造であった。

Fig. 1-6 より,各土層の開放前線後退の分類を行うと I 層水平, IV層鉛直・水平の 3 試料が円錐型,その他は円筒型のタイプとなる。

つまり, I 層水平, IV層の土層は, 開放間隙量が上部から下部にかけて少なくなり, その他の土層は, 一様に開放間隙が分布した土壌であった。

- 【Table 4-4 Pk-脱水曲線の分類】
- 【Fig. 4-24 限界負圧(熊本 I 層水平方向)】
- 【Fig. 4-25 限界負圧(熊本 I 層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-26 限界負圧(熊本Ⅱ層水平方向)】
- 【Fig. 4-27 限界負圧(熊本Ⅱ層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-28 限界負圧(熊本Ⅲ層水平方向)】
- 【Fig. 4-29 限界負圧(熊本Ⅲ層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-30 限界負圧(熊本IV層水平方向)】
- 【Fig. 4-31 限界負圧(熊本IV層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-32 限界負圧(熊本V層鉛直方向)】
Table 4-4 Pk-脱水曲線の分類

限界負圧パターン	試料
a	I 層水平, Ⅳ層水平
b	Ⅳ層鉛直
d	I 層鉛直,Ⅱ 層水平,Ⅱ 層鉛直, 三層水平, 三層鉛直, V 層鉛直



Fig. 4-24 限界負圧(熊本 I 層水平方向)



Fig. 4-25 限界負圧(熊本 I 層鉛直方向)



Fig. 4-26 限界負圧(熊本Ⅱ層水平方向)



Fig. 4-27 限界負圧(熊本Ⅱ層鉛直方向)



Fig. 4-28 限界負圧(熊本Ⅲ層水平方向)







Fig. 4-30 限界負圧(熊本IV層水平方向)



Fig. 4-31 限界負圧(熊本IV層鉛直方向)



Fig. 4-32 限界負圧(熊本V層鉛直方向)

4.2.4 土壤水分特性

土壌水分特性試験の結果を Table 4-5 に示し, pF 水分分布曲線の特徴を Table 4-6 に示した。

pF-θ 曲線を Fig. 4-33~Fig. 4-42 に示す。また, pF 水分分布曲線を Fig. 4-43~Fig. 4-52 に各々示す。pF 水分分布曲線には, pF1.8 に相当する d: 0.048(mm)のところに点線を 記入した。この pF1.8 を毛管水と非毛管水の境とした。

毛管水は毛管孔隙と呼ばれる細孔隙中に、毛管張力によって保持されている水で、 毛管水の一部は土壌の孔隙内を様々な方向に緩やかに移動する。非毛管水とは、土壌 の粗大孔隙中に保持される水で、重力の作用によって流出する。pF1.8 より大きい時 は毛管である細間隙、pF1.8 より小さい時は非毛管である粗間隙となる。

(1) pF-θ 曲線

pF-θ 曲線(Fig. 4-33~Fig. 4-42)の傾向をみると,鉛直・水平方向の傾向に差異があったのは,Ⅲ層とV層であった。Ⅲ層では,鉛直方向は高 pF 帯の脱水量が少なく,V 層では,鉛直方向は高 pF 帯での脱水量が増大した。

一方, Ⅰ層, Ⅱ層およびⅣ層では, 鉛直・水平どちらとも類似した傾向であった。

(2) pF水分分布曲線

pF水分分布曲線の傾向は,Table 4-6 をみると,I層とV層は細間隙が,Ⅱ層は粗間隙が卓越し,Ⅲ・Ⅳ層は粗間隙,細間隙両方とも存在していることがわかった。

つまり,細間隙の多い表層と,心土層下部に,耕盤層付近が粗間隙分布によってつ ながっていた。

- 【Table 4-5 土壤水分特性試験結果】
- 【Table 4-6 pF 水分分布曲線の特徴】
- 【Fig. 4-33 pF-θ 曲線(熊本 Ι 層水平方向)】
- 【Fig. 4-34 pF-θ 曲線(熊本 Ι 層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-35 pF-θ 曲線(熊本 II 層水平方向)】
- 【Fig. 4-36 pF-θ 曲線(熊本Ⅱ層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-37 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層水平方向)】
- 【Fig. 4-38 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-39 pF-θ 曲線(熊本IV層水平方向)】
- 【Fig. 4-40 pF-θ 曲線(熊本IV層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-41 pF-θ 曲線(熊本V層水平方向)】

- 【Fig. 4-42 pF-θ 曲線(熊本V層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-43 pF水分分布曲線(熊本 I 層水平方向)】
- 【Fig. 4-44 pF水分分布曲線(熊本 I 層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-45 pF水分分布曲線(熊本 II 層水平方向)】
- 【Fig. 4-46 pF水分分布曲線(熊本 II 層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-47 pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層水平方向)】
- 【Fig. 4-48 pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-49 pF水分分布曲線(熊本IV層水平方向)】
- 【Fig. 4-50 pF水分分布曲線(熊本IV層鉛直方向)】
- 【Fig. 4-51 pF水分分布曲線(熊本V層水平方向)】
- 【Fig. 4-52 pF水分分布曲線(熊本V層鉛直方向)】

計判夕					pF				
武不子口	0	1.0	1.5	1.8	2.0	2.3	2.5	2.7	3.0
熊本 I 層水平	0.550	0.486	0.458	0.440	0.426	0.383	0.367	0.347	0.329
熊本 I 層鉛直	0.581	0.488	0.458	0.443	0.433	0.400	0.381	0.354	0.335
熊本Ⅱ層水平	0.557	0.492	0.450	0.421	0.408	0.384	0.374	0.369	0.361
熊本Ⅱ層鉛直	0.554	0.485	0.439	0.404	0.390	0.358	0.351	0.349	0.340
熊本Ⅲ層水平	0.584	0.495	0.472	0.457	0.447	0.406	0.388	0.373	0.333
熊本Ⅲ層鉛直	0.554	0.488	0.478	0.472	0.468	0.447	0.444	0.427	0.427
熊本Ⅳ層水平	0.550	0.534	0.491	0.483	0.462	0.413	0.403	0.365	0.350
熊本Ⅳ層鉛直	0.568	0.536	0.486	0.472	0.461	0.431	0.414	0.397	0.374
熊本Ⅴ層水平	0.573	0.531	0.494	0.481	0.470	0.447	0.433	0.406	0.393
熊本Ⅴ層鉛直	0.564	0.537	0.494	0.473	0.442	0.389	0.355	0.322	0.290

Table 4-5 土壤水分特性試験結果

体積含水率(g/cm³)

Table 4-6 pF 水分分布曲線の特徴

層番号	採土方向	特徴	
I層	鉛直	細問 階が占批	
	水平	和间隙が早ぬ	
Ⅱ層	鉛直		
	水平	祖间原が早越	
Ⅲ層	鉛直	毎月時 4月時に1月星のピーク	
	水平	和间原、祖间原は同重のと一ク	
Ⅳ層	鉛直	細間隙が卓越	
	水平	細間隙、粗間隙は同量のピーク	
Ⅴ層	鉛直	間隙径0.01mmのピーク以外は同量	
	水平	細間隙が卓越	



Fig. 4-33 pF-θ 曲線(熊本 Ι 層水平方向)



Fig. 4-34 pF-θ 曲線(熊本 Ι 層鉛直方向)



Fig. 4-35 pF-θ 曲線(熊本 II 層水平方向)



Fig. 4-36 pF-θ 曲線(熊本 II 層鉛直方向)



Fig. 4-37 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層水平方向)



Fig. 4-38 pF-θ 曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向)



Fig. 4-39 pF-θ 曲線(熊本IV層水平方向)



Fig. 4-40 pF-θ 曲線(熊本IV層鉛直方向)



Fig. 4-41 pF-θ 曲線(熊本V層水平方向)



Fig. 4-42 pF-θ 曲線(熊本V層鉛直方向)



Fig. 4-43 pF水分分布曲線(熊本 I 層水平方向)



Fig. 4-44 pF水分分布曲線(熊本 I 層鉛直方向)



Fig. 4-45 pF水分分布曲線(熊本Ⅱ層水平方向)



Fig. 4-46 pF水分分布曲線(熊本Ⅱ層鉛直方向)



Fig. 4-47 pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層水平方向)



Fig. 4-48 pF水分分布曲線(熊本Ⅲ層鉛直方向)



Fig. 4-49 pF水分分布曲線(熊本IV層水平方向)



Fig. 4-50 pF水分分布曲線(熊本IV層鉛直方向)



Fig. 4-51 pF水分分布曲線(熊本V層水平方向)



Fig. 4-52 pF水分分布曲線(熊本V層鉛直方向)

4.2.5 軟 X 線撮影

フィルムによる不撹乱試料の軟 X 線撮影を行った。フィルム画像と,写真を比較した画像を Photo 4-7~Photo 4-25 に示す。また,軟 X 線から読み取れる試料の間隙特徴を Table 4-7 にまとめた。

Table 4-7 より、Ⅱ層以外は壁状の土層であり、締まった土壌環境であることがわかる。また、間隙の伸長方向に特徴があり、Ⅱ層、Ⅳ層では鉛直・水平方向に管状孔隙が一様に分布している。特にⅡ層は管状孔隙の卓越が顕著である。

Ⅲ層については,鉛直方向では点状の孔隙が,水平方向では線状の孔隙がみられた。 つまり,Ⅲ層では鉛直方向に伸長する管状孔隙が卓越していることがわかる。

- 【Table 4-7 軟 X 線画像での粗間隙特徴】
- 【Photo 4-7 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K1:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-8 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K2:限界負圧)】
- 【Photo 4-9 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K3:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-10 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K4:限界負圧)】
- 【Photo 4-11 熊本 II 層水平方向の軟 X 線画像(K6:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-12 熊本Ⅱ層水平方向の軟 X 線画像(K7:限界負圧)】
- 【Photo 4-13 熊本 II 層鉛直方向の軟 X 線画像(K8:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-14 熊本Ⅱ層鉛直方向の軟 X 線画像(K9:限界負圧)】
- 【Photo 4-15 熊本Ⅲ層水平方向の軟 X 線画像(K11:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-16 熊本III層水平方向の軟 X 線画像(K12:限界負圧)】
- 【Photo 4-17 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K13:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-18 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K14:限界負圧)】
- 【Photo 4-19 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K16:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-20 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K17:限界負圧)】
- 【Photo 4-21 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K18:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-22 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K19 : 限界負圧)】
- 【Photo 4-23 熊本V層水平方向の軟X線画像(K21:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-24 熊本V層鉛直方向の軟 X 線画像(K23:透水試験,土壤水分特性試験)】
- 【Photo 4-25 熊本V層鉛直方向の軟 X 線画像(K24:限界負圧)】

Table 4-7 軟 X 線画像での粗間隙特徴

土層	採土方向	特徴
I層	鉛直	土壌は壁状、粗間隙形成無し
	水平	土壌は壁状、粗間隙形成有り
Ⅱ層	鉛直	管状孔隙が卓越
	水平	粗間隙形成に富む
Ⅲ層	鉛直	土壌は壁状, 管状孔隙に富む(点状)
	水平	土壌は壁状, 管状孔隙に富む(線状)
Ⅳ層	鉛直	+ † はは、「「」」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「」、「
	水平	工壌は空仏,自仏九原に畠仏(点仏,禄仏)
Ⅴ層	鉛直	+ 接件 陈华 7 哈方 1 (占 4 绝 4)
	水平	工壌は空仏,自仏九原有り(黒仏,稼仏)



Photo 4-7 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K1:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-8 熊本 I 層水平方向の軟 X 線画像(K2:限界負圧)



Photo 4-9 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K3:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-10 熊本 I 層鉛直方向の軟 X 線画像(K4:限界負圧)



Photo 4-11 熊本Ⅱ層水平方向の軟 X 線画像(K6:透水試験,土壌水分特性試験)



Photo 4-12 熊本Ⅱ層水平方向の軟 X 線画像(K7:限界負圧)



Photo 4-13 熊本Ⅱ層鉛直方向の軟 X 線画像(K8:透水試験,土壌水分特性試験)



Photo 4-14 熊本 II 層鉛直方向の軟 X 線画像(K9:限界負圧)



Photo 4-15 熊本Ⅲ層水平方向の軟 X 線画像(K11:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-16 熊本Ⅲ層水平方向の軟 X 線画像(K12:限界負圧)



Photo 4-17 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K13:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-18 熊本Ⅲ層鉛直方向の軟 X 線画像(K14:限界負圧)



Photo 4-19 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K16:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-20 熊本IV層水平方向の軟 X 線画像(K17:限界負圧)



Photo 4-21 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K18:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-22 熊本IV層鉛直方向の軟 X 線画像(K19:限界負圧)



Photo 4-23 熊本V層水平方向の軟 X 線画像(K21:透水試験,土壌水分特性試験)



Photo 4-24 熊本V層鉛直方向の軟 X 線画像(K23:透水試験,土壤水分特性試験)



Photo 4-25 熊本V層鉛直方向の軟 X 線画像(K24:限界負圧)

4.2.6 面密度

面密度測定をした試料の軟 X 線画像について Photo 4-26, Photo 4-27 で示し, 面密 度測定を行った間隙について Fig. 4-53, Fig. 4-54 に示した。

面密度 3D グラフについて, 斑鉄形成がある孔隙を Fig.4-55~Fig.4-59 に, 班鉄形成 が無い孔隙を Fig. 4-60, Fig. 4-61 に各々示した。

また,斑鉄が円形状となっているポイントについて,X軸,Y軸についてそれぞれ 分割した断面グラフを Fig.4-62~Fig.4-71 に示した。

(1) 面密度 3D グラフ

斑鉄形成されている間隙について Fig. 4-55~Fig. 4-59 をみると,間隙の縁の密度が 大きくなり,斑鉄形成部分の密度が高くなる結果を示した。

斑鉄形成の無い間隙について Fig. 4-60, Fig. 4-61 をみると,間隙の縁の密度が大き くなることは無く,密度の盛り上がりはないことがわかった。

(2) 断面グラフ

真円に近い班鉄形成をなした間隙について, Fig. 4-62~Fig. 4-67 をみると, 間隙径 の大小にかかわらず間隙の縁から 200~300μm 外側に離れた位置に密度のピークが現 れることが分かった。

孔隙径の推定は, 孔隙の X 線画像を取った試料の平均面密度を求め, その平均値以下の値を孔隙と考えた。

このことより, 班鉄形成された管状孔隙の強度がわかった。そして, 最も鉄の集積 が起こっている位置が、孔隙の縁から 200~300µm 外側に離れているため, 摩擦や水 分への溶解によって強度が落ちることなく保たれていることがわかる。

- 【Photo 4-26 面密度測定用試料】 【Photo 4-27 面密度測定用試料軟 X 線画像】
- 【Fig. 4-53 面密度測定ポイントA】
- 【Fig. 4-54 面密度測定ポイントB】
- 【Fig. 4-55 A1の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-56 A2 の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-57 A20 の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-58 A25 の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-59 A29の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-60 A9 の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-61 A24 の面密度 3D グラフ】
- 【Fig. 4-62 A2の面密度 X 軸方向断面グラフ】
- 【Fig. 4-63 A2の面密度 Y 軸方向断面グラフ】
- 【Fig. 4-64 A20の面密度 X 軸方向断面グラフ】
- 【Fig. 4-65 A20の面密度 Y 軸方向断面グラフ】
- 【Fig. 4-66 A25 の面密度 X 軸方向断面グラフ】
- 【Fig. 4-67 A25 の面密度 Y 軸方向断面グラフ】



Photo 4-26 面密度測定用試料



Photo 4-27 面密度測定用試料軟 X 線画像



-Fig. 4-53 面密度測定ポイントA



Fig. 4-54 面密度測定ポイント B



Fig. 4-55 A1の面密度 3D グラフ



Fig. 4-56 A2 の面密度 3D グラフ



Fig. 4-57 A20 の面密度 3D グラフ



Fig. 4-58 A25 の面密度 3D グラフ



Fig. 4-59 A29の面密度 3D グラフ



Fig. 4-60 A9 の面密度 3D グラフ


Fig. 4-61 A24 の面密度 3D グラフ



Fig. 4-62 A2の面密度 X 軸方向断面グラフ



Fig. 4-63 A2の面密度 Y 軸方向断面グラフ



Fig. 4-64 A20の面密度 X 軸方向断面グラフ



Fig. 4-65 A20の面密度 Y 軸方向断面グラフ



Fig. 4-66 A25 の面密度 X 軸方向断面グラフ



Fig. 4-67 A25 の面密度 Y 軸方向断面グラフ

4.2.7 表土水平面デジタル画像

作土層表層のデジタル画像を Photo 4-28 に,二値化した画像を Photo 4-29 に各々示 す。同図で亀裂によって分断された土壌気質を,本論では「島」と呼ぶことにする。 そして,作土層表層の亀裂近景の画像を2値化し,亀裂幅および島の平均面積を求め, Table 4-5 にまとめた。

また,斑鉄によって保存された管状孔隙の分布を知るため,比較的大きな管状孔隙 は斑鉄層鉛直方向画像(Photo 4-5),小さな管状孔隙は軟 X 線画像(Photo 4-18)を用いて 班鉄層に分布する管状孔隙の数を求め,Table 4-6 にまとめた。

(1) 亀裂状況

Photo 4-22 より, 亀裂はほとんどが四角形型に割れており, 亀裂断面も形状がはっきりわかるほど明確に割れていた。

Table 4-5 より,島を正方形と仮定すると,1辺 25.8cm となり,比較的大きな形状を している。亀裂は平均幅が 1.3cm で,島の一辺の長さと比較すると,亀裂の幅は小さ いことがわかる。画像中に占める亀裂割合は 8%とかなり少なく,亀裂形成による島 の細分化が行われていないことがわかった。

(2) 斑鉄分布状況

Table 4-6 より, 班鉄層の鉛直方向へ伸長する孔隙の割合は, 1cm² あたりに 1mm 未 満の孔隙数は 3~4 本, 250 cm² あたりに 3mm 以上の孔隙数は 1本という結果になった。 班鉄層は, 孔隙径 100 µm ~ 300 µm の密度が多いが, 1mm を超える孔隙も班鉄によっ て保存されていることがわかった。

【Photo 4-28 作土層表層の亀裂近景】

- 【Photo 4-29 亀裂画像の二値化】
- 【Table 4-5 亀裂に関する各数値】
- 【Table 4-6 班鉄層の管状孔隙に関する各数値】



Photo 4-28 作土層表層の亀裂近景



Photo 4-29 亀裂画像の二値化

Table 4-8 亀裂に関する各数値

画像サイズ	pix	cm
高さ	2736	92.920755
幅	3648	123.89434
面積	9980928	11512.356
基質の総面積	9265070	10689.886
島の平均面積		668.1179
1 辺の平均長さ		25.847977
亀裂の平均幅		1.3

Table 4-9 班鉄層の管状孔隙に関する各数値

K14 の管状孔隙分布	î	Photo4-5の管状孔隙分布		
孔隙径(mm)	個数	孔隙径(mm)	個数	
~0.1	7	3~4	4	
0.1~0.2	29	1.0~1.4	2	
0.2~0.3	17			
0.3~0.4	10			
0.4~0.5	4			
0.5~1.0	2			
合計	69	合計	6	
試料面積(cm ²)	19.63	試料面積(cm ²)	1464.8	
1cm ² あたりの孔隙数	3.51	1cm ² あたりの孔隙数	0.004	

5.考察

5.1 作土層および耕盤層の構造

調査した圃場の土層は、「作土層、耕盤層、心土層」に分けることができ、以下に 作土層および耕盤層について考察する。また、各土層の実験結果を Table 5-1, Table 5-2 にまとめる。

(1) 作土層(熊本 I 層, Ⅱ層)

I 層の土壌構造

I層の構造を、土壌断面調査図、軟X線画像、透水係数から考える。

まず鉛直土壌断面図(Fig. 4-1)から, 亀裂の深さは I 層で留まっていた。つまり, 耕 盤層を破壊するまでには至っていなかった。また, Ⅱ層ではすでに壁状の土層となっ ており, 亀裂の構造発達は, 比較的もろい I 層で発達することがわかった。

軟 X 線画像から, I 層(Photo 4-7~Photo 4-10)の水平・鉛直両方とも連続した管状孔 隙が見られなかった。水平方向画像(Photo 4-8)では, 亀裂と孔隙がみられたが, I 層 に卓越する間隙とは考えられなかった。仮に根によって形成された孔隙(管状孔隙ま たは根跡孔隙)であるとすると,二次根といった細根による管状孔隙の卓越がみられ るはずである。しかし,この孔隙以外の管状孔隙がみられないため,土壌生物による 孔隙と推定した。

透水係数では、鉛直方向・水平方向どちらとも難透水性であった。I層は連続した 孔隙が見られないため、水は速やかに浸潤することができず、透水時間が長くなるこ とが考えられる。また、I層はほかの土層より粘土分が多く、より透水を阻害する土 層となっていると考えられた。つまり、I層の水の移動は、土壌の中を透水するので はなく、亀裂を経路にして透水が行われると考えた。

② Ⅱ層の土壌構造

Ⅱ層では土層が壁状となっている。これは畝立てなどによって掘り起こされる深さが I 層の範囲までと考えた。これは、軟 X 線画像,透水係数からも理解することができる。

軟 X 線画像から, Ⅱ 層(Photo 4-11~Photo 4-14)では管状孔隙があった。特に鉛直方向の軟 X 線画像では,水平方向の管状孔隙が蜘蛛巣状に広がっており,土壌が攪乱されずトマトの根による管状孔隙が残っていると考えた。

透水係数では,鉛直方向,水平方向どちらとも大きかった。これは,軟X線画像からも確認できるトマトの根による管状孔隙が縦横網目状に存在しているため,透水, 通気が良好な土層であると考えた。

つまり作土層は,難透水性で, 亀裂以外の間隙が卓越しない I 層と, 良透水性で作物の根による管状孔隙が卓越する II 層の二層構造を成していると理解できる。

(2) 耕盤層(Ⅲ層)

耕盤層では,軟X線画像(Photo 4-15~Photo 4-18)をみると,明らかに壁状となり, 立体的な間隙の繋がりが減少したことがわかる。

水平方向の軟 X 線画像では,管状孔隙や,亀裂が存在し,鉛直方向の軟 X 線画像 では,管状孔隙が点状に確認できる。このことから,管状孔隙は水平に広がらず,鉛 直方向に進んでいることが理解できる。

透水係数については、水平方向の方が高い。これは、亀裂によって透水が速やかに 行われたためと考えた。

しかし, 亀裂自体は水平方向の軟 X 線画像(Photo 4-15~Photo 4-18)から, 水平方向 に卓越せず, 鉛直方向にも卓越していない。つまり, 亀裂は水平方向の透水について の役割を果たしているのではなく, 亀裂が入ることによって, 管状孔隙とつながる面 積を増大させる役割があると考えた。

また,鉛直方向に伸びている管状孔隙の周りには斑鉄形成が見られた。現在この圃 場は湛水栽培を行っていないため,昔の水田時代に形成された孔隙が保存されている と考えた。通常の転換畑では,暗渠管まで亀裂が伸び,耕盤層を破壊することがある が,調査農地では亀裂は耕盤層にまで至らず,Fig.4-2より土壌硬度は 27cm となって おり,根の伸長ができなくなる 25mm を超えていた。

そのため、耕盤層を破壊し、心土層まで根を延ばすことは不可能だが、大小さまざ まな管状孔隙が斑鉄形成により保存されているため、その孔隙を通り心土層まで延び ていると考えた。

つまり,耕盤層は,根が伸長できない硬度で,亀裂の卓越した形跡も無い壁状の層 となっているが,斑鉄形成による管状孔隙により,鉛直方向への速やかな通気,通水 が行われている層である。

【Table 5-1 各土層の基本的土壤物理性 1】

【Table 5-2 各土層の基本的土壌物理性 2】

		土粒子密	粒	度分布(9	%)	塑性·液性				
		度 (Mgm ⁻³)	砂	シルト	粘土	土性	PL (g•	LL (g•	Ip (g•	
		(11811)					g ⁻¹)	g ⁻¹)	g-1)	
I 層	作十届	2.772	73.20	11.10	15.70	SCL	0.27	0.39	0.12	
Ⅱ層	TF工厝	下工店	2.759	75.40	11.00	13.60	SL	0.24	0.38	0.14
Ⅲ層	耕盤層	2.806	85.20	7.30	7.50	LS	0.25	0.38	0.13	
Ⅳ層	心土層	2.764	84.50	6.00	9.40	SL	0.26	0.36	0.10	
Ⅴ層		2.748	85.10	6.90	8.10	LS	0.28	0.30	0.02	

Table 5-1 各土層の基本的土壤物理性1

Table 5-2 各土層の基本的土壤物理性 2

三相割合(%)			乾燥密度	間隙率	限界 開放間隙	負圧 ¢径(mm)	透水係数			
			乍扣	(Mgm ⁻³)	(%)	鉛直方向	鉛直方向 水平方向		水平方向	異方性
	凹阳	液阳	又怕			$P_k V$	$P_k V$	(cm•s ⁻¹)	(cm•s ⁻¹)	(K _H ∕K _V)
I 層	45	43	12	1.24	55	0.115	0.231	9.E-07	7.E-06	7.95
Ⅱ層	45	43	12	1.25	55	0.300	0.273	1.E-03	2.E-04	0.13
Ⅲ層	44	45	11	1.24	56	0.200	0.088	6.E-05	2.E-04	3.17
Ⅳ層	46	48	6	1.28	54	0.429	0.375	1.E-03	2.E-04	0.15
Ⅴ層	44	47	8	1.22	56	0.077		6.E-04	8.E-05	0.15

5.2 デジタル画像からみる亀裂の特性

作土層表層の亀裂(Photo 4-28)と亀裂の仕様(Table 4-5)から, 亀裂の形成を考察する。 まず, 表層の土性は砂質稙壌土である。表土の亀裂は 10cm ほどの深さになり, 島 は平均して1辺 25cm の正方形ほどの面積を有している。細かく割れず, 亀裂はほぼ 90 度で割れ, T の字型になるという特徴がある。

伊藤ら(1988)は、ベントナイトに砂を混合すると、砂分が多くなるにつれ、亀裂の 角度が大きくなり Y の字型に割れることを示している。また、総質量の 40%を砂が 占めるようになると、亀裂が明瞭に入らないという結果を示している。

しかし、この圃場では砂分が70%以上含まれる土壌であるにも関わらず、はっきり とした亀裂形成が見られた。伊藤らは、試料に厚みがあると、収縮による亀裂幅は大 きくなると示している。また、同じ干拓地でも重粘土圃場である八郎潟干拓地の亀裂 は、30cm~45cm もの深さまで入っている(農業土木学会、1972)。

このことから,調査地の亀裂は,砂分が多いのに対して 10cm 程度の層厚であるため,乾燥による収縮により亀裂は形成される。しかし,重粘土圃場のような大幅な収縮が起こらない理由は,砂分が多いことにより,作土層表層の粘土の収縮量が抑えられてしまう。そのため,耕盤層に至るほどの亀裂は発生しなかったと考えた。

5.3 粗間隙の形成

これまでに論じた各土層の特徴および考察の結果より,調査農地での各土層の間隙 モデルを Fig. 5-1 に示した。

(1) I層(作土層上層)の間隙構造

調査農地ではトマト栽培の後, 畝を戻し, 圃場を一か月半湛水し, その後水抜きを 行う。土壌が乾燥し, 一定の地耐力を得たら再度耕耘している。つまり, Fig.5-2 のよ うな過程を経て, 表層の亀裂形成をしていると考えた。

I層は, 亀裂から団粒化には進まず, もしくは進む前に耕起されているため, 亀裂 以外の間隙発達が行われない。そのため, I層の間隙は, 乾燥による亀裂のみが発達 し, 土壌自体は単粒構造であると考えた。

単粒構造状態と判断した理由について,透水性,限界負圧および pF 水分分布曲線の特徴が挙げられる。

限界負圧では,鉛直方向(Fig. 4-23)の傾向より,開放間隙が一つ出来上がるまでに かかる負圧が高いことがわかる。実験の開始と終了では,脱水が停滞し,負荷圧が5cm ~16cm まではある程度一定の脱水が進行している。

これは, Fig. 5-3 に示す状況になっていると考えられる。作土層断面(Photo 4-2)をみると、土壌試料写真の表面には細かな亀裂があり、限界負圧で使用した試料(Photo 4-10)にも、亀裂がある。つまり、初期の段階では、亀裂のメニスカスより大きい負荷 圧になるまで脱水されず、亀裂への大気侵入が始まると比較的速やかに脱水される。 しかし、その亀裂が終わると単粒構造で壁状の土壌となる。

そのため、実験の終期では、壁状の土壌のメニスカスに勝るまでの負荷圧まで、再 脱水が行われない状況になると考えた。

pF水分分布曲線(Fig. 4-43, Fig. 4-44)では,水分保持能力は,毛管水側が支配している。つまり粗間隙量は乏しく,細間隙が多いことがわかる。細間隙は団粒内にも卓越するが I 層は難透水性であるため,団粒形成による細間隙ではなく,単粒状態による細間隙だと考えられる。

以上の特徴から, I 層は土層に亀裂が入り, 乾燥が進行しても団粒形成が起こらず, 土塊も粒状に崩れない単粒構造であると判断した。

(2) Ⅱ層(作土層下層)の間隙構造

Ⅱ層の間隙構造は、トマトの根による管状孔隙が主体と考えた。Ⅲ層は堅い土層の ため、根は水平方向への伸長が主体となる層である。そのため、水は自由に動くこと ができる縦横のつながりを持った管状孔隙が、通水・通気の主体と考えた。

これは,限界負圧,pF水分分布曲線,透水性からも把握できる。限界負圧(Fig. 4-26, Fig. 4-27)では,比較的低負荷圧で間隙開放が行われている。pF水分分布曲線(Fig. 4-45,

Fig. 4-46)では、粗間隙帯の水分分布が多く、透水性も大きい。

以上のことから、Ⅱ層の間隙構造は粗間隙形成が卓越しており、粗間隙が立体的な 広がりを持ち、速やかな排水を促している層と考えた。

(3) Ⅲ層(耕盤層)の間隙構造

Ⅲ層の間隙構造は,鉛直方向の大小様々な管状孔隙が斑鉄により保存された構造と 考えた。

管状斑鉄について,斑鉄層(Photo 4-6)より,保存されている間隙径は 1mm 以上のものもある。そのため,排水性が良く,心土層へ根を伸ばすときに, 1mm ほどの孔隙を伝っている。

また,1mm以上の孔隙を排除した試料での限界負圧(Fig. 4-29)は,鉛直方向の間隙 の開放は比較的速やかに開放され,水分分布曲線(Fig. 4-48)も粗間隙,細間隙が一様 に存在する。つまり,間隙径によって,水分,大気の移動,根の伸長に関わる役割が 異なっていると考えた。

(4) IV層, V層(心土層)の間隙構造

Ⅳ, V層の間隙構造は、心土へ伸長したトマトの根による孔隙が存在する構造と考 えた。

IV層は耕盤層を通過した後の土層であるため、根の広がりは良く、Ⅱ層ほどではないが、鉛直・水平方向の物質移動は容易に行える。

V層は,鉛直方向への伸長はあるものの,水平方向の伸長は乏しいため,間隙構造 は鉛直方向への孔隙が,水平方向への孔隙より多い。しかし,全体的に孔隙数は少な くなっており,特に Photo 4-19 では鉛直方向の試料だが,間隙がほぼ無く,壁状にな っている。

つまり,根の伸長はV層付近で減速しており,これ以上深く根が伸長しているとは 考えにくい。そのため,水平・鉛直方向の間隙のつながりはさほど良くないと考えた。

【Fig. 5-1 各土層の間隙モデル】

【Fig. 5-2 調査地の湛水による表層土壌の変化】

【Fig. 5-3 I層の大気侵入メカニズム】



Fig. 5-2 調査地の湛水による表層土壌の変化



細かい亀裂から大気侵入 亀裂のメニスカスに勝つ 負荷圧になると、 大気の侵入が始まる。



亀裂への大気侵入時は, 速やかに排水される。



亀裂への大気侵入が終了。 無構造状態の土壌に遭遇。 この土壌のメニスカスに勝つ 負荷圧になるまで侵入しない。

Fig. 5-3 I層の大気侵入メカニズム

5.4 各土層の亀裂および管状孔隙の接続性

これまでの論述をまとめ、 I 層~V層までの鉛直方向の間隙の接続性を Fig. 5-4 に まとめた。

(1) I層(作土層上部)での間隙の接続性

I層は、湛水下では亀裂が発生しないため、浸透による水移動が主体となるため、 表層の水はけは悪く、Ⅱ層目との接続性も悪い。しかし、湛水が終わり、表面に亀裂 が入ると、Ⅱ層へ速やかに通気通水が行われる。

(2) Ⅱ層(作土層下部)での間隙の接続性

Ⅱ層では通気性,透水性が良く,比較的水は自由に動ける層となる。そのため,Ⅱ 層の間隙を通る水や大気は,Ⅲ層に到達すると水平方向に動き,Ⅲ層の排水の主体と なる管状孔隙と連絡する。

そのため、Ⅲ層との接続性は非常に良い。特に排水、通気に関しては、Ⅲ層に保存 されている大きな間隙に向かって水平方向の移動している。

(3) Ⅲ層(耕盤層)での間隙の接続性

Ⅲ層では,管状孔隙が鉛直方向に伸長しているため,鉛直方向への移動が容易に行われる。管状孔隙の外側に班鉄がコーティングされているため,水平方向へ浸透したりせず,速やかに下層へ物質移動は行われる。

(4) Ⅳ層, V層(心土層)での間隙の接続性

IV層では、管状孔隙の広がりはⅡ層ほどではないが良くなるため、水平・鉛直方向の移動が容易であるため、Ⅲ層の管状孔隙とのつながりも良い。

V層では、管状孔隙の広がりも乏しく、鉛直方向の移動が主体となる。Ⅳ層から伸びた根がV層の管状孔隙を作っており、Ⅳ層との間隙の接続は良い。

このように、I層が湛水されている間はI層を浸透してきた水の移動は行われるが、 大気の侵入は無い。I層目に亀裂が入り、II層目と亀裂が接続された後は、比較的速 やかに大気の侵入が始まると考えた。

【Fig. 5-4 各土層の間隙構造と繋がり】



Fig. 5-4 各土層の間隙構造と繋がり

5.5 地下水位変動による粗間隙の影響

調査地に隣接する有明海は、潮汐による潮位差が大きく、調査地の熊本では平均潮 差はおおよそ 2~3m もある。そのため、潮汐変動による地下水位の変動が起こり、粗 間隙内に負圧がかかる。

そのため、引き潮時と上げ潮時での粗間隙の影響を考察する必要がある。また、引き潮時、上げ潮時による影響を Fig. 5-5, Fig. 5-6 に示した。

(1) 引き潮時

引き潮により海面が後退し、地下水位が深くなる。そのため、土壌に負圧がかかり、 孔隙を通して下方への水移動が行われる。

圃場が湛水状態であれば、地表面から土壌内への大気侵入は無く、水分移動のみと 考えた。つまり、湛水時期による引き潮は、湛水状態で分解される有機物から生成し た栄養塩や、還元状況下で生成される硫化水素などが土壌水中に溶け込み、負圧によ り下方へ移動する。

潮汐変動は、一日に2周期あり、一度の引き潮により土壌中にかかる負圧が平衡す る前に、上げ潮へ移行すると考えられる。そのため、引き潮上げ潮を繰り返し、徐々 に下方への水移動を促進させている。

これにより,表層部の過剰な栄養塩の卓越を止めることが出来,硫化物生成の原因 である硫化水素等,作物へストレスを与える物質の排除の役割も持っている。

圃場表面に亀裂が入っている状態であれば,水の移動と同時に大気侵入も始まる。 そのため,酸化状態となる土層が増え,酸化による窒素固定といった,溶脱していた 栄養塩が酸化され無機物として土壌に固定される。

(2) 上げ潮時

上げ潮により海面が上昇することで、地下水位も浅くなり、毛管上昇により上方へ の水移動が行われる。

そのため,通常地下水の影響がある土層の範囲が広くなるため,根に対する塩スト レスがかかりやすくなる。また,地下水は,熊本平野から流れてきた地下水と海水が 混ざった汽水であり,ミネラル分の補給も行われている。

このように,干拓地圃場で起こる現象を利用して,調査農地では塩ストレス栽培を 行っている。

【Fig. 5-5 下げ潮時の水分・ガス移動】

【Fig. 5-6 上げ潮時の水分移動】



Fig. 5-5 下げ潮時の水分・ガス移動





Fig. 5-6 上げ潮時の水分移動

5.6 総合考察

以上論述してきたことをまとめ、総合考察とする。

今回調査した干拓地圃場は砂質圃場であり,重粘土土壌とは異なった粗間隙形成が あり,粗間隙を移動経路とする水分・ガスの移動にも,砂質圃場特有の特徴があった。

(1) 重粘土圃場で起こる亀裂による耕盤層の破壊、心土層への大気疎通が無い。

砂質圃場の場合,粘土による収縮が制限され, 亀裂の鉛直方向への卓越が少なく, 透水を制限する耕盤層を破壊できないという特徴がある。

(2) 耕盤層の班鉄形成により保存された管状孔隙による通気・透水性保持

上述のように,難透水性の特徴を持ちながらも転換畑として営農可能であった理由 の一つとして,斑鉄により保存された管状孔隙が挙げられる。下方への排水・通気の 役割を亀裂ではなく,保存された管状孔隙が行っている。

(3) 潮汐変動による物質移動

調査農地は、潮汐変動により下げ潮時、上げ潮時に異なった影響を受けている。

下げ潮時では,地下水位が深くなることによる,圃場内の硫化物,過剰な栄養塩の 排出,深層への大気侵入。

上げ潮時では、地下水位が浅くなることによる、作物への適度な塩ストレス、地下 水からのミネラル配給が行われる。

この圃場で行われている作物栽培では、以上3つの現象を利用していると考えた。

6.おわりに

本論は,農地利用の多様化,大区画化によって農作物の安定供給を行えるよう, 干拓地の土壤構造の解明を主眼にし,砂質土壌の干拓地の土壌物理性,管状孔隙の 役割を把握することを目的として研究を行った。

それにより,間隙形成の違い,水田時にできた間隙の保存による圃場内の通気・通 水への寄与。潮汐変動による通気通水の変化での間隙の役割など,人工的に造成され た干拓地でも,場所,地質による特異性があることが解明できた。

以下に今後の課題についてまとめた。

- (1) 地下水による物質移動の化学的動態
 - 物理的に考えられる物質移動を化学的な目線で研究し、鉛直方向の物質移動の 動態を解明する必要がある。
- (2) 潮汐変動による地下水位変化のモニタリング

今回調査した圃場は有明海に面しており,非常に高い潮位差を持っていること が知られている。そのため,満潮時干潮時の地下水位をはかり,潮汐変動による 水移動の動態を明らかにする必要がある。

(3) 管状孔隙に形成された斑鉄の定量的な研究

本論では密度の大小がはっきりと解明され,斑鉄形成による管状孔隙の強度上 昇が理解されるが,使用した軟X線デジタル画像を取り入れたNAOMI-NXの解 像度は,1pixel=50µmである。

今回 100µm 単位での化学反応である事が確認されたため,解像度の上昇,圃場の土性の違いによる密度上昇位置の差異といった緻密な研究が要求されると考えられる。

謝辞

本論をまとめるにあたり,多くの方々のご協力・お力添えを頂きました。最後にご 指導・ご協力くださった方々に感謝の辞を述べたいと思います。

三重大学生物資源学部・共生環境学科・地域保全工学講座・流域保全学教育研究分野 教授の成岡市先生には,修士論文の指導教員として現地調査の準備、実施、本論の進 め方など,多くのご指導を頂きました。また,本論完成にあたり,熱心に丁寧に指導 していただき,誠に感謝の極みであります。

加治佐隆光教授,岡島賢治講師には,副査として論文を審査,訂正など,丁寧に指導していただき,心より感謝いたします。

また,熊本井手農場主の井手謙一氏には,調査のご協力をしていただき深く感謝い たします。

そして,三重大学生物資源学部・生物資源学研究科教務職員の廣住豊一博士には, 実験の手順,知識など,多くのことをご教示頂き,本論執筆の際に,大変お世話にな りました。

学部生4年生の原田寛氏,前田洋氏,杉浦麻菜美氏,吉田尚代氏には調査,実験に 協力して頂きました。

多くの方々にお世話になり、本論文を完成させることができました。 ここに記し、心より感謝いたします。 引用・参考文献

- 廣住豊一,黒沢俊人,成岡市(2011):土壌構造評価のための軟 X 線画像法-軟 X 線画 像法の開発とその適用例-,土壌の物理性,第 119 号,pp3-15
- 廣住豊一,黒沢俊人,成岡市(2011):土壤構造評価のための軟 X 線画像法-ガラスビ ーズおよび砂の粒径測定-,土壌の物理性,第119号,pp17-28
- 廣住豊一,黒沢俊人,成岡市(2011):土壤構造評価のための軟X線画像法一微細粒試料の「土壌面密度」-,土壌の物理性,第122号,pp3-14
- 井上久義(1988): 亀裂が発達した粘土質圃場における暗渠排水特性, 農業土木学会論 文集, 第137 号, pp25-33
- 石黒宗秀(1994):土壌中の溶質移動におよぼす粗間隙の影響,日本土壌肥科学雑誌, 第65巻,第3号,pp349-356
- 伊藤寛之, 宮田雄一郎(1998):マッドクラックのパターン形成実験, 地質学雑誌, 第 104 巻, 第2号, pp90-98

地盤工学会(2010):土質試験-基本と手引き-,地盤工学会,p251

- 木村真人,和田秀徳,高井康雄(1984):水稲根周辺における水酸化鉄、二酸化マンガン、硫化鉄沈殿の生成,日本土壌肥料科学雑誌,第55巻,第4号,pp332-337
- 木村真人,和田秀徳,高井康雄(1977):水稲根圏に関する研究(第1報) 根圏土壌の 理化学的性質(その1),日本土壌肥料科学雑誌,第48巻,第3号,pp85-90

熊本県(2005):熊本地域硝酸性窒素削減計画, p120

- 熊田恭一(1949):水稲幼植物の根圏土壌に関する研究(第1報),日本土壌肥料科学雑誌,第19巻,第5・6号,pp119-124
- 森村大樹,成岡市,麻生昇平,武長宏,吉羽雅昭(1995): 湛水直播水田の土壌物理性 とメタン生成,日本土壌肥科学雑誌,第66巻,第6号,pp632-638
- 成岡市(1991):土壌の粗孔隙の計測法とその物理的機能に関する研究,東京農業大学総合研究所紀要,第1号, pp.1-58

成岡市(1993): 土壌粗孔隙の形態とその測定方法 土壌の不均一性と物質移動の研究 前,日本土壌肥料学雑誌,第64巻,第1号, pp90-97

日本土壤学会(1979):水田転作-田畑の高度利用-,博友社, p152

農業土木学会(1972): 八郎潟干拓地耕地整備委員会 総括報告書, p435

農林水産省 九州農業試験場(1988):九州地域における 転換畑作技術指針, p358

- 大山信雄,坂井弘(1971):水管理による水田耕土の酸化還元状態の変化(第2報) 落 水に伴う耕土の収縮と気相の生成との関係,日本土壌肥料学雑誌,第42巻,第9 号,pp349-354
- 佐藤照男(1992): 八郎潟干拓地重粘質水田土の粗孔隙の発達とその意義, 農業土木学 会誌, 第60巻, 第1号, pp25-30
- 須藤俊男(1996): コンクリーションおよび関連物中にみられる薄層組織の成因(I),粘 土科学,第36巻,第2号, pp86-99

高橋智紀(2012):酸化還元研究の新展開 -土壌の酸化還元がもたらす現象を追う-5. 水田輪作での鉄の形態変化と土壌特性との関係,日本土壌肥料科学雑誌,第83 巻,第6号,pp714-720





試料写真と軟X線画像



面密度測定ポイント(試料 A)



面密度測定ポイント(試料 B)



Fig. 1 A01 面密度 3D グラフ

Fig. 2 A02 面密度 3D グラフ



Fig. 3 A03 面密度 3D グラフ





Fig. 5 A05 面密度 3D グラフ

Fig. 6 A06 面密度 3D グラフ



A07 面密度 3D グラフ Fig. 7

A08 面密度 3D グラフ Fig. 8

3.57

2.43

1.29

1.85

X期提早期Ennm)

0.93



A09 面密度 3D グラフ Fig. 9





All 面密度 3D グラフ Fig. 11

A12 面密度 3D グラフ Fig. 12



Fig. 13 A13 面密度 3D グラフ

Fig. 14 A14 面密度 3D グラフ



Fig. 15 A15 面密度 3D グラフ



Fig. 16 A16 面密度 3D グラフ



Fig. 17 A17 面密度 3D グラフ

Fig. 18 A18 面密度 3D グラフ



Fig. 19 A19 面密度 3D グラフ

Fig. 20 A20 面密度 3D グラフ



Fig. 21 A21 面密度 3D グラフ

Fig. 22 A22 面密度 3D グラフ



Fig. 23 A23 面密度 3D グラフ

Fig. 24 A24 面密度 3D グラフ



Fig. 25 A25 面密度 3D グラフ

Fig. 26 A26 面密度 3D グラフ



Fig. 27 A27 面密度 3D グラフ

Fig. 28 A28 面密度 3D グラフ



Fig. 29 A29 面密度 3D グラフ

Fig. 30 A30 面密度 3D グラフ

干拓地水田の作土層および耕盤層における粗間隙の形成について

流域保全学分野 古谷 啓 (指導教員:成岡 市)

1. はじめに

わが国の農業形態は、従来の水田単作から、 転換畑や田畑輪換などへ農地の利用方法が多 様化してきている。また、土地の利用方法だけ でなく、バイオマスエネルギーや生分解性プラ スチックなど、農作物の利用方法も多様化して いる。環境問題やエネルギー問題といった食糧 自給以外の役割を農業が果たす事も期待され る。平地や干拓地などの大区画化しやすい農地 の需要が大きくなると考えられている。

しかし, 干拓地では, 通常の農地にはみられ ない特徴がため, 干拓地土壌での土層の変化や 実態の解明は, 農地の高度利用化にとってきわ めて重要である。

成岡(1991)は、畑地や水田、転換畑、干拓地 と種々の条件下の土壌を比べ、土壌物理的機能 の違いを整理した。また、佐藤(1992)は、八郎 潟の重粘土圃場の土層中の孔隙の連続性につ いて論じた。しかし、八郎潟干拓地は、水田の 土壌環境や栽培方法などについて、実態の解明 は進んでいるが、有明干拓地のような砂質土壌 の農地や、八郎潟干拓地以外の古くから行われ た干拓地農地土壌の実態解明はあまり進んで いない。

本論では、砂質土壌の干拓地農地における、 土層環境や鉛直方向の土壌物理的現象などを 理解するため、基本的土壌物理性、透水性、限 界間隙特性、pF水分特性、軟X線影像などの 視点から干拓地土壌における粗間隙構造を理 解し、土層ごとの粗間隙の接続性、土壌内物質 の移動、および土壌内への大気進入に対する粗 孔隙の意義について考察する。

2. 研究対象地

熊本県熊本市海路ロ町の干拓地農地(緯度: 32.7277 度,経度:130.6166 度,標高-1.605m) で現地調査を行った。 この農地は、1800年代に干拓され、有明海 に面しており、海抜は-2m以下の平坦な地形と なっている。

熊本地域硝酸性窒素削減計画書(2005)によ ると,熊本地域は阿蘇火砕流堆積物が堆積した 地質であり,透水性が高く,有害物質なども侵 入しやすくなっている。加えて,熊本地域南東 部の地下では,地質学的な割れ目が多く多孔質 で水を透しやすい砥川溶岩が分布している。そ のため,地下水を蓄える役割と,地下水を速や かに平野へ送る役割を同時に有している。

地下水の動態は,まず阿蘇外輪山西麓の山 地・丘陵部で涵養され,地下水位分布の平坦な 場所に流入する。熊本平野部に達した地下水は, 東から西へ有明海に向かって緩やかに流れ,有 明海へ流入している。

調査対象農地は,干拓当初は水田として利用 されていたが,現在はトマト栽培農地となって いる。

3. 研究方法

現地調査では、土壌断面調査および試料の採 取を行った。採取した試料は、室内実験により、 基本的土壌物理性(自然含水比、乾燥密度、土 粒子密度、間隙率、塑性・液性、土性)、飽和 透水係数,限界間隙特性、pF水分特性、軟X 線撮影、土壌面密度の測定を行った。

(1) 土壤面密度の測定法

土壌面密度とは「土壌の単位面積あたりの固 層の質量」として,次式のように定義される(廣 住,2012)。

$$\rho_{\rm A} = M_{\rm S}/A_{\rm t} \qquad 1-1$$

ただし、 ρ_A : 土壌面密度(kg m⁻²)、 M_S : 固相の 質量(kg)、 A_t : 面積(m²)

土壌面密度p_Aは,ある平面範囲に含まれる固 相の質量を示す値である。この面密度を縦軸に,

Table 1 各土層の基本的土壌物理性の結果

		土粒子密	粒度分布(%)			塑性・液物	乾燥密度	間隙率		
		(Mgm ⁻³)	砂	シルト	粘土	PL (%)	LL (%)	Ip	(Mgm ⁻³)	(%)
I 層	佐士國	2.772	73.20	11.10	15.70	27	39	12	1.24	55
Ⅱ層	TF工眉	2.759	75.40	11.00	13.60	24	38	14	1.25	55
Ⅲ層	耕盤層	2.806	85.20	7.30	7.50	25	38	13	1.24	56
Ⅳ層	心上网	2.764	84.50	6.00	9.40	26	36	10	1.28	54
Ⅴ層	心工僧	2.748	85.10	6.90	8.10	28	30	2	1.22	56

Table 2 各土層の三相割合,限界間隙,透水係数

	三相割合(%)			限界 開放間隙	·負圧 (mm)	透水係数		
	田坦	汯扣	与扣	扒古士 向			水平方向	異方性
	凹阳	/1文/1日	XITH	如但刀凹	水十万间	(cm•s ⁻¹)	(cm•s ⁻¹)	(K _H /K _V)
I 層	45	43	12	0.115	0.231	9.E-07	7.E-06	7.95
Ⅱ層	45	43	12	0.300	0.273	1.E-03	2.E-04	0.13
Ⅲ層	44	45	11	0.200	0.088	6.E-05	2.E-04	3.17
Ⅳ層	46	48	6	0.429	0.375	1.E-03	2.E-04	0.15
V層	44	47	8	0.077		6.E-04	8.E-05	0.15

軟 X 線撮影で得た土壌試料影像の濃度階調値 を横軸に取った検量線を作り,軟 X 線撮影で 得た不撹乱試料の軟 X 線影像を面密度で表現 する。これにより,微小面積の密度を測定する ことができる。

4. 結果と考察

調査した圃場の土層は、「作土層、耕盤層、 心土層」に分化していた。以下,作土層および 耕盤層について考察する。

土壌断面図を Fig. 1, 各土層の実験結果を Table 1~2 に各々示す。

4.1 作土層および耕盤層の構造

(1) 作土層(I層, Ⅱ層)

I層の構造

作土層の亀裂の深さは I 層内で留まってい た。つまり,重粘土圃場の転換畑で起こる亀裂 による耕盤層の破壊は,調査圃場では起こって いなかった。また, II 層では壁状の土層となっ ており,亀裂構造は比較的もろい I 層で発達す ることがわかった。

透水係数では,鉛直方向・水平方向どちらと も難透水性であった。I層は連続した孔隙が見 られず,水は速やかに浸潤することができない。 また,I層はほかの土層より粘土分が多く,透 水性の小さい土層であった。つまり,I層の水 移動は,亀裂を経路にする部分流が発生してい



I 層の構造

Ⅱ層では土層が壁状構造となっていた。これ は畝立てなどによる耕起深さが I 層に限定さ れていると考えた。

Fig.1 土壤断面図

透水係数は,鉛直・水平方向どちらも I 層よ り大きい。これは、トマトの根などによって形 成された管状孔隙が網目状に立体形成されて いるため,透水や通気が良好な土層となってい ると考えた。

つまり作土層は,難透水性であり, 亀裂以外 の間隙が少ない I 層と, 良透水性で作物根によ って形成された管状孔隙が多い II 層によって 成していると理解した。

(2) 耕盤層(Ⅲ層)

Ⅲ層の構造

耕盤層は,明瞭な壁状構造となっており,立 体的な間隙の繋がりが少ない構造である。

透水係数については,鉛直方向に対して水平 方向の方が高かった。

しかし,Ⅲ層においては, 亀裂はほとんど視 認できなかった。つまり亀裂は,水平方向の透 水性についての役割を果たしているのではな く, 亀裂が形成されることによって, 管状孔隙 と接続する面積を増大させる役割があると考 えた。



また,鉛直方向の管状孔隙の周りには斑鉄形 成が見られた。したがって,この管状孔隙は水 稲湛水栽培を行う水田期間に形成された孔隙 と推定した。

転換畑では通常,暗渠管まで亀裂が伸び,耕 盤層を破壊することがある。この調査農地では 亀裂が耕盤層到達していなかった。

山中式土壌硬度は 27mm であり, 根の伸長制 限値の 25mm を超えていた。したがって, 心土 層まで根が伸長することは困難であると考え た。

しかし,本調査では,大小さまざまな管状孔 隙が斑鉄形成を伴って保存されており,それが 孔隙を通り心土層まで達していたと考えた。

② 斑鉄形成

斑鉄形成によって保存された管状孔隙は,土 壌面密度の分析結果からも理解できる(Fig. 2, Fig. 3)。

面密度の 3D グラフ(Fig. 2)では, 孔隙辺縁部 の密度が大きくなり, 斑鉄部分の密度が高くな っていた。この特徴は, 斑鉄が形成した管状孔 隙のみに現れ, 斑鉄が形成していない管状孔隙 ではこのような盛り上がりはなかった。

面密度断面グラフ(Fig. 3)より, 真円に近い班 鉄形成をなした孔隙について, 孔隙径の大小に かかわらず孔隙の辺縁から200~300μm 基質側 に入った位置に密度のピークが現れることが 分かった。

このことより, 班鉄が形成された管状孔隙の 強度は斑鉄形成が無い管状孔隙より高くなっ ていることがわかった。そして, 鉄の沈殿集積 が起こっている位置が、孔隙の辺縁から 200~ 300µm 基質側に入っているため, 孔隙強度が高 くなることがわかった。

以上のことから, 耕盤層は根が伸長困難な硬 度であり, 亀裂形成された跡も無い壁状構造の 層となっているが, 斑鉄形成を伴う管状孔隙に より, 鉛直方向への速やかな通気・透水が発生 している層となっていた。





Fig.3 管状孔隙の面密度断面グラフ(斑鉄有り) 4.2 作土層表層の亀裂の特性

表層の土性は砂質埴壌土であった。表土の亀 裂は 15cm ほどの深さになり, 亀裂で囲まれた 表土の平均面積は 653.8cm² であった。

亀裂には、交角がほぼ 90 度で、T 字型に発 生するという特徴があった。

伊藤ら(1988)は、ベントナイトに砂を混合す ると、砂分が多くなるにつれて、亀裂の交角が 大きくなり、Y字型に発生することを示してい る。また、試料総質量の40%を砂が占めるよ うになると、亀裂が明瞭に入らないと報告して いる。

しかし、この圃場では、砂分が 70%以上含 まれる土壌であるにも関わらず、明瞭な亀裂形 成が見られた。伊藤らは、試料に厚みがあると、 収縮による亀裂幅は大きくなると示している。 また、同じ干拓地でも重粘土圃場である八郎潟 干拓地の亀裂は、30cm~45cmの深さまで入る ことがある(農業土木学会、1972)。

Table 3 各土層での間隙の特徴

層番号	採土方向	pF水分分布曲線の特徴	軟X線画像の特徴	開放間隙量の特徴	
ТВ	鉛直	細問階が多い	土壌は壁状構造、粗間隙形成無し	一定量	
1 /言	水平		土壌は壁状構造、粗間隙形成有り	上部→下部にかけて減	
Π屛	鉛直		管状孔隙が卓越		
山間	水平	祖间原が多い	粗間隙形成に富む		
	鉛直		土壌は壁状構造,管状孔隙に富む(点状)		
山眉	水平	和间隙、祖间隙は向重のし一ク	土壌は壁状構造, 管状孔隙に富む(線状)		
π7 🖂	鉛直		+ 接け時代構造 筒代引船に宣むを代 創代、	ト部、下部にかけて減	
10 層	水平	細間隙、粗間隙は同量のピーク	工壌は空仏構迫、官仏九原に畠む(泉仏、禄仏)	上部→下部にかけて減	
······	鉛直	間隙径0.01mmのピーク以外は同量	+ 按け時代構造 、		
Ⅴ僧	水平	細間隙が多い	工壌は空仏構迫、官仏九隙有り(点仏、禄仏)	一正重	

このことから,重粘土圃場にみられるような 大規模な収縮が起こらない理由は,砂分が多い ことにより,作土層表層の粘土の収縮量が抑え られたことと考えた。そのため,耕盤層に至る ほどの亀裂は発生しなかったものと考えた。

4.3 粗間隙の形成

上述の各土層の特徴および考察より,調査圃 場の各土層の間隙モデルを Fig.4 に示した。また,各土層の間隙の特徴を Table 3 に示した。

(1) I層(作土層上層)の間隙構造

I層の間隙は、乾燥亀裂のみが発達し、土壌 自体は単粒構造となっていた。

調査圃場では、トマト栽培の後、畝を戻し、 圃場を一か月半湛水し、その後水抜きを行って いる。土壌が乾燥し、一定の地耐力を得たら再 度耕耘している。そのため、湛水後の表土は土 壌構造が単粒化していると考えた。発生した亀 裂は、通気、透水の経路となる。

(2) Ⅱ層(作土層下層)の間隙構造

Ⅱ層の間隙構造は,粗孔隙形成が明瞭で,粗 孔隙が立体的な広がりを持ち,速やかな排水を 促している層となっていた。

Ⅱ層の間隙構造は、トマトの根によって形成 された管状孔隙が主体と考えた。Ⅲ層は堅い土 層のため、根は水平方向へ伸長する層であった。

そのため,縦横のつながりを持った立体的な 管状孔隙が,通気,透水の経路となっている。

(3) Ⅲ層(耕盤層)の間隙構造

Ⅲ層の間隙構造は,鉛直方向の大小様々な管 状孔隙が斑鉄により保存された構造となって いた。



Fig.4 各土層の間隙モデル

斑鉄により保存されている間隙径が 1mm 以 上のものもあった。そのため、排水性が良く、 心土層に根が伸長するときに、1mm ほどの孔 隙が主経路となっていた。

つまり,間隙径によって,水・大気の移動, 根の伸長に関わる役割が異なり,圃場の物質移 動,作物成長に対して重要な影響を与えている。

(4) Ⅳ層, Ⅴ層(心土層)の間隙構造

Ⅳ, V層の間隙構造は、心土へ伸長したトマトの根によって形成された管状孔隙が存在する構造となっていた。

Ⅳ層は,耕盤層直下の土層であるため,根の 広がりは良く,Ⅱ層ほどではないが鉛直・水平 方向の物質移動は容易に行えるものと考えた。

V層は,鉛直方向への根の伸長はあるものの, 水平方向の伸長は乏しいため,間隙構造は鉛直 方向の孔隙が水平方向の孔隙より多くなって いた。しかし,全体的に孔隙数は少なく,壁状 構造になっていた。

っまり,根の伸長はV層付近で少なくなり, これ以深で根が伸びているとは考えにくい。そ のため,水平・鉛直方向の間隙のつながりは不 明瞭となっていると考えた。

4.4 各土層の亀裂および管状孔隙の接続性

以上のことから, I 層~V層までの鉛直方向 の間隙の接続性をまとめるため, 接続性の模式 図を Fig. 5~6 に各々示した。

(1) I層(作土層上部)での間隙の接続性

I層は、湛水下では亀裂が発生しないため、 浸透による水移動が主体となる。表層の排水性 は低く、Ⅱ層目との接続性も少ない。しかし、 湛水が止まり、表面に亀裂が入ると、Ⅱ層へ速 やかに通気・透水が発生する。

(2) Ⅱ層(作土層下部)での間隙の接続性

Ⅱ層では水平・鉛直方向への通気性や透水性 が大きい。

そのため、Ⅱ層の間隙を通過する水や大気は、 Ⅲ層に到達すると水平方向に向かい、Ⅲ層の通 気・透水の主体となる管状孔隙と連絡している。

(3) Ⅲ層(耕盤層)での間隙の接続性

Ⅲ層では,管状孔隙が鉛直方向に伸長しているため,鉛直方向への移動が容易に行われている。

管状孔隙の外側に班鉄が形成されているため,速やかに下層へ物質移動が行われている。

つまり, 耕盤層を有して通気, 透水の経路を 保存しているため, 作土層と心土層をつなぐ重 要な役割を果たしている。

(4) Ⅳ層, Ⅴ層(心土層)での間隙の接続性

IV層では、管状孔隙の広がりはⅡ層ほどでは ないが大きくなるため、水や大気の水平・鉛直 方向への移動が容易となっている。Ⅲ層の間隙 との接続性も強い。

V層では、管状孔隙の広がりが少なく、水や 大気の鉛直方向への移動が主体となる。Ⅳ層か ら伸びた根がV層の管状孔隙を作り、Ⅳ層の間 隙との接続性を高めている。



Fig.5 湛水時の間隙構造

表面乾燥時



Fig.6 表面乾燥時の間隙構造

このように、I層が湛水されている間は、I 層で水の浸透があるが、大気の進入は無い。I 層目に亀裂が入り、II層目と亀裂が接続された 後は、比較的速やかに大気の進入が行われると 考えた。

特に,鉛直・水平への水移動が速やかなII層, IV層の間は,保存・強化された孔隙が耕盤層に あるため,作土層と心土層の接続が保たれ,圃 場全体の鉛直方向への物質移動に重要な役割 を果たしている。

4.5 地下水位の変動による粗間隙の影響

調査地(干拓地)に隣接する有明海は、潮汐に
よる潮位差が大きい。調査地では平均潮差はお よそ 2~3m である。この潮汐により地下水位 の変動が起こり、粗間隙内に負圧がかかる。

そのため,引き潮時と上げ潮時での粗間隙の 影響を考察した。また,引き潮時,上げ潮時に よる影響を Fig. 7~8 に示した。

(1) 下げ潮時

引き潮により海面が後退し,地下水位が深く なる。そのため、土壌に負圧がかかり、孔隙を 通して下方への水移動が行われる。

圃場が湛水状態であれば、地表面から土壌内 への大気進入は無く、水分移動のみが発生する。 つまり、湛水時期による下げ潮は、湛水状態で 分解される有機物から生成した栄養塩や、還元 状況下で生成するガス成分が土壌水中に溶け 込み、さらに負圧の働きにより下方へ移動する。

潮汐変動は、一日に2周期あり、一度の引き 潮により土壌中にかかる負圧が平衡する前に、 上げ潮へ移行すると考えられる。そのため、引 き潮・上げ潮を繰り返し、徐々に下方への水移 動が促進されている。

これにより,表層部の過剰な栄養塩の蓄積を 止めることができ,ガス生成の原因物質や,作 物にストレスを与える物質の排除の役割も持 っている。

圃場表面に亀裂が入っている状態であれば, 水の移動と同時に大気進入も始まる。そのため, 酸化状態となる土層では,窒素固定のような, 溶脱していた栄養塩が無機物として土壌に固 定される場合がある。

(2) 上げ潮時

上げ潮により海面が上昇することで,地下水 位が浅くなり,毛管上昇により上方への水移動 が行われる。

そのため, 熊本平野から流れてきた地下水と 海水が混ざった汽水の水位が上昇し, 根に対す る塩ストレスがかかりやすくなる。また, 地下 水による, ミネラル分の作土層への補給も発生 していると考えた。



Fig.7 下げ潮時の水分ガス移動



Fig.8 上げ潮時の水分・ガス移動

5. おわりに

本論は,砂質土壌の干拓地の土壌構造の解明 を目的として,土壌物理性,管状孔隙の形成・ 接続性の面から考察した。

その結果,以下のことを明らかにした。

- (1) 重粘土圃場で起こる亀裂による耕盤層の
 破壊により、心土層への大気疎通が砂質土
 壌干拓地では起こらない。
- (2) 耕盤層の班鉄形成により保存された管状 孔隙により,作土層と心土層の物質移動に 関わる接続性が保たれる。
- (3) 鉛直方向の間隙の接続性が保たれること によって、地下水位変動による、水分・ガ ス移動の促進が行われる。