今泉

吉直

高橋

○渡

繁良

卓也

直樹

昌純

正会員

正会員

正会員

学生会員

母材の吸水性とベントナイト混合土の膨張を考慮した限界添加率の評価に関する研究

1.はじめに

廃棄物最終処分場の遮水工は、浸出水の周辺地盤への漏 洩を防止するために重要な構造である。

近年では、

遮水シ ートと透水係数の小さいベントナイト混合土を用いた複合 遮水構造の採用が増加している。三ヶ田ら¹⁾は、ベントナ イト添加率の増加に対して透水係数の変化が小さくなる添 加率をベントナイトの実験限界添加率と定義し、これを推 定するためにベントナイトの膨潤を考慮したマクロ間隙比 の概念(式1)を提案した。

しかし、マクロ間隙比の概念からは、多孔質な母材を用 いたベントナイト混合土において、有効な限界添加率を推 定することができなかった。そこで大塚ら²⁾は、母材の吸 水性を考慮した修正マクロ間隙比の計算式(2)を提案した。

本研究では、昨年度実施した緑色凝灰質砂岩破砕砂と山 砂³⁾に続いて、比較的多孔質な黄色凝灰質砂岩破砕砂およ び指久保しらすの微細空隙率γを評価し、これらを母材と したベントナイト添加率を変化させたベントナイト混合土 の締固め試験と透水試験および吸水膨張試験を実施した。 そして、修正マクロ間隙比の計算式(2)の適用性を検討し、 締固め中のベントナイトの膨潤および飽和によるベントナ イト混合土の膨張を考慮したマクロ間隙比を提案する。

$$e_m = \rho_s \left(\frac{1 + \alpha/100}{\rho_{d \max \alpha}} - \frac{\alpha \beta/100}{\rho_b} \right) - 1$$
(1)

$$e'_{m} = \rho_{s} \left(\frac{1 + \alpha/100}{\rho_{d \max \alpha}} - \frac{\alpha\beta/100}{\rho_{b}} \right) - (1 + \gamma)$$
(2)

各母材の土質特性と微細空隙率γ

表-1に、母材として用いた黄色凝灰質砂岩破砕砂および 指久保しらすの土質特性を示す。これらの母材の微細空隙 率は、昨年用いた緑色凝灰質砂岩破砕砂より小さく、山砂 より大きい。

次一 時間の工具特任と「欧洲王际牛						
母材の種類	黄色凝灰質砂岩破砕砂			指久保しらす		
礫分(%)	12.2			22.7		
砂分(%)	82. 2			53.2		
細粒分 (%)	5.6			24.1		
均等係数 Uc	5.8			66.7		
曲率係数 Uc'	1.586			3.000		
土粒子密度 ρ _s (g/cm ³)	2.716			2.484		
微細空隙率 γ	0.200			0.347		
締固め試験結果	添加率	最適含水比	最大乾燥密度	添加率	最適含水比	最大乾燥密度
	α (%)	$W_{opt}(\%)$	$\rho_{\rm dmax} (g/cm^3)$	α (%)	w _{opt} (%)	$\rho_{\rm dmax}({\rm g/cm^3})$
	0	18.5	1.688	0	24.2	1.271
	5	18.7	1.678	5	24.1	1.254
	10	18.8	1.669	15	22.5	1.224
	15	18.8	1.628	20	22 1	1 207

丹材の土質特性と微細の階落

3. ベントナイト混合土の膨張特性

各添加率に対して、最適含水比にて締固め度 Dc100%、 直径約 10cm、高さ約 12.7cm になるように締固めた供試体 に対して、ベントナイト混合土の吸水飽和による体積膨張 量を把握するための試験を行った。締固め後の供試体をモ ールドに入れたまま図-1に示す有孔板上に設置し、浸水さ せ、膨張が収束するまで計測を続けた。なお、図-1の上部

上部有孔板 ろ紙 伳 試体 × 底部有孔板 -+-吸水膨張試験装置の概要 図-1 8 7 86 α XemO 뇨 4 ▲:黃色凝灰質砂岩破砕砂 : 指久保しらす 5 10 15 20 25 30 35 ベントナイト添加率α(%) 図-2 ベントナイト添加率と最大膨張比の関係

宇都宮大学大学院

宇都宮大学大学院

宇都宮大学大学院

井住友建設

有孔板は、厚さ約 5mm、質量約 100gのアルミ製であり、 供試体の膨張に合わせて上下が可能である。図-2に、ベン トナイト添加率と式(3)に示す最大膨張比romax。の関係を示 す。

$$r_{0 \max \alpha}$$
(%) = $\frac{$ 供試体の最大膨張高さ (mm)
供試体の初期高さ (mm) ×100 (3)

4. ベントナイト混合土の透水特性

ASTMD5084 に準拠し、たわみ性壁透水試験機を用いて、 吸水膨張試験と同様の供試体に対して透水係数を測定した。 試験では、飽和の度合いを示すB値が0.95以上となったの を確認した後、動水勾配 i=20 として実施した。図−3 に、 各母材のベントナイト添加率と透水係数の関係を示す。本 研究では、実験限界添加率を図-3の破線のように、添加率 0%の点とその次の点を結んだ直線、および添加率が最大の 点とその前の点を結んだ直線の交点に対応する添加率とし た。その結果を表-2に示した。



キーワード ベントナイト、間隙比、透水係数、吸水膨張 連絡先 〒321-8585 栃木県宇都宮市陽東7丁目1番2号 宇都宮大学大学院工学研究科 028-689-6218 Email:mt063434@cc.utsunomiya-u.ac.jp

5. マクロ間隙比に関する考察

図-4 は、式(1)・(2)から計算したマクロ間隙比とベント ナイト添加率の関係を示したものである。表-2 に、式(1)・ (2)から求めたマクロ間隙比が0になる点すなわち推定限界 添加率および実験限界添加率を示す。黄色凝灰質砂岩破砕 砂において、式(1)より式(2)から求めた推定限界添加率の方 が実験限界添加率に近くなっており、式(2)の方が的確な推 定限界添加率を求めることが可能であることがわかる。

ところで、図-4に示したように、マクロ間隙比は推定限 界添加率以上の添加率で負の値になる。しかし、間隙比の 値は、その定義からマイナスになることはない。そこで、 この原因が式(1)・(2)に用いるβの値にあると考え、以下の 検討を行った。

(1) 締固め中のベントナイトの膨潤

ベントナイト混合土の締固め試験では、試料を含水比調 整(試料に加水)した1時間後に締固めを行っているため、 この間にベントナイトが膨潤していると考えられる。そこ で、図-5に示す締固め中のベントナイトの膨潤を考慮した 示相図を用いて、各相の体積および質量を計算した。そし て、添加率0%の供試体の土粒子の質量 m_s と、添加率 α の 場合の「土粒子+ベントナイト」の質量 (m_s+m_b) との質量差 $(m_s'+m_b')は、ベントナイトが膨潤したことで発生したと考$ $えた。ここで、ベントナイトが膨潤しなければ、<math>(m_s'+m_b')$ はモールドの中に入ることができたので、ベントナイトが 膨潤した体積は、この質量差を体積に置き換えた $(V_s'+V_b')$ と考えることができる。したがって、締固め中の膨潤比 β 。 および締固め後にベントナイトが保有する膨潤比 β' は式 (4)・式(5)のように定義できる。

$$\beta_{c} = \frac{V_{b} + \left(V_{s}^{'} + V_{b}^{'}\right)}{V_{b}}$$

$$= \frac{\frac{100\rho_{b}}{\rho_{s}} \left\{\rho_{d\max(\alpha=0)}\left(1 + \frac{\alpha\rho_{s}}{100\rho_{b}}\right) - \rho_{d\max(\alpha=\alpha)}\left(1 + \frac{\alpha\rho_{s}}{100\rho_{b}}\right)\right\}}{\alpha\rho_{d\max(\alpha=\alpha)}} + 1 \qquad (4)$$

(2) 飽和によるベントナイト混合土全体の体積膨張 飽和後に、ベントナイト混合土が ^{「ошас} V 膨張すると考 えた示相図を図-6 に示す。ベントナイトが膨潤しても埋め きれない、かつ通水を許す空隙の体積をV。"とし、供試体 全体の膨張を考慮したマクロ間隙比の式(6)を導いた。

$$e_m'' = \rho_s \left(\frac{\left(1 + \frac{r_{0\max\alpha}}{100} \right) \left(1 + \frac{\alpha}{100}\right)}{\rho_{d\max\alpha}} - \frac{\frac{\alpha\beta'}{100}}{\rho_b} \right) - (1 + \gamma)$$
(6)

図-4には、式(4)~(6)を用いて計算したマクロ間隙比em" とベントナイト添加率の関係も示した。黄色凝灰質砂岩破 砕砂において、式(6)のマクロ間隙比の値は添加率が20%の ときに負になっているが、式(2)と比較すると大幅にプラス 側にシフトしている。

6. まとめ

黄色凝灰質砂岩破砕砂において、微細空隙率を考慮した 式(2)の方が式(1)より的確な推定限界添加率を求めること ができた。また、黄色凝灰質砂岩破砕砂および指久保しら すについては、締固め中と飽和中のベントナイトの膨潤を 考慮した式(6)が、式(1)・(2)より大幅にプラス側にシフトし たマクロ間隙比を得られた。ただし、式(6)に基づくマクロ

表-2 実験限界添加率と推定限界添加率





図−5 締固め中のベントナイトの膨潤を考慮した示相図



間隙比のグラフからは推定限界添加率が判断しにくいため、 設計には式(2)による修正マクロ間隙比を用いる方が適切

謝辞

である。

本研究は、宇都宮大学平成19年度特定重点推進研究の補助を受けて実施したものである。記して感謝申し上げる。

参考文献

1)横山能史、土居洋一、三ケ田能、今泉繁良:たわみ性壁 透水試験装置を用いたベントナイト混合土の評価、第4回 環境地盤工学シンポジウム論文集、pp.303-306、2001.

2)大塚昂、今泉繁良、吉直卓也、渡辺和也:しらすや凝灰 質砂岩破砕砂を用いたベントナイト混合土の透水特性、第 33回土木学会関東支部、CD-ROM、2006.

3)渡昌純、今泉繁良、高橋直樹、土居洋一: 母材の吸水性 を考慮した限界ベントナイト添加率評価について、第 34 回土木学会関東支部、CD-ROM、2007.