

### III-140 有機質地盤の地下水特性についての考察

三井共同建設コンサルタント株式会社

正員 工博 前田慶元助 正員 工修 有藤征剛

正員 沢田範園 正員 岡田和憲

正員 広川宗生

#### 1. 言文がき

有機質土はその性質に不明な点が多く、その上に構造物を計画する場合には慎重な配慮が必要となる。本報告は筆者等が過去5ヶ年にわたり千葉県下の約400,000m<sup>2</sup>にわたる有機質地盤上に行なった土地造成工事の調査設計にむかひて有機質地盤の地下水特性についての検討を行なつたものである。

今回の検討は現地盤上に行なつた大型載荷盛土試験及び工事盛土による地下水測定値と室内試験結果より有機質地盤上に盛土工事を行なう場合の問題点及びその地下水特性についての検討を行なつた。

#### 2. 地盤の概要

当地の地盤は図-1に示す様に地表面から-4.0mまで含水比200~700%、有機物含有量30%~75%の腐殖したから本等を含む未分解繊維質の有機質土であり、その下部(N=1~0)の軟弱なシルト質ローム層が約10mにわたりて存在している。当地の有機質土の物理的特性及び圧密特性を室内試験より求めると図-2に示す如く有機物含有量(GS)と有機物含有量(Liq)の間に認められた。

図-1 柱状図

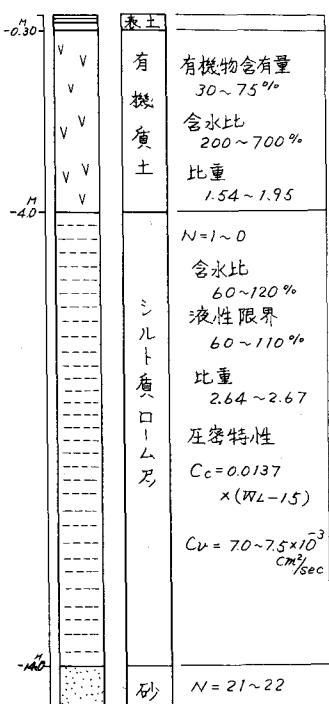
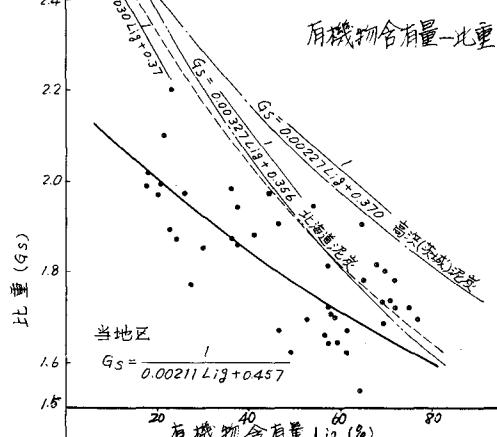


図-2



この地の物理特性としては有機物含有量(Liq)と含水比(Wu)の間に  
 $Liq = 0.15 Wu - 22.64$  の関係が認められた。また圧密特性としては  
間隙比(e)と圧縮指數(Mr)の間に図-3に示す如様の関係が認められ、間隙比と圧縮指數(Cc)の関係は土質試験法で示される  $Cc = 0.5446 \cdot e_0 - 0.417$  と比較的よく一致した。

### 3. 大型載荷試験及び工事盛土の沈下実測値と沈下特性

当堤正面における工事盛土前に大型載荷試験を行った図  
-4を示しておうが沈下実測値を記録して、また工事盛土  
による沈下実測を行った図-5を示して種々の結果を得た。

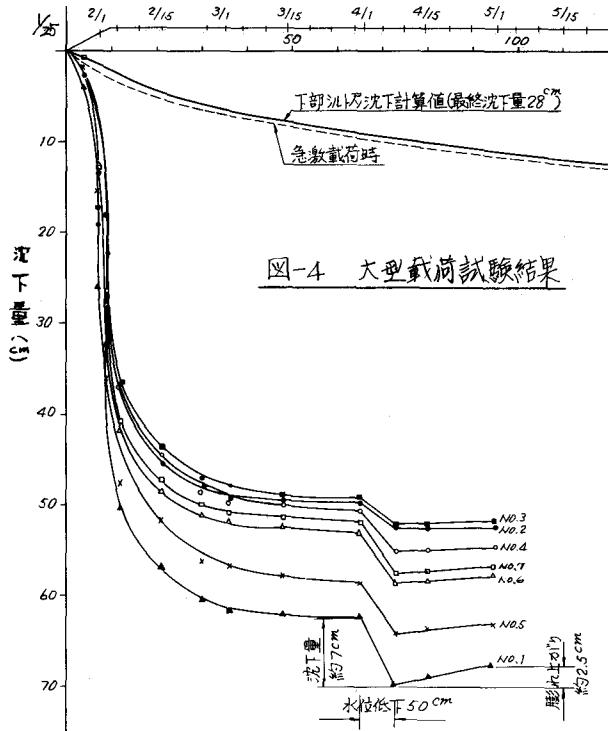


図-5 工事盛土による沈下実測値

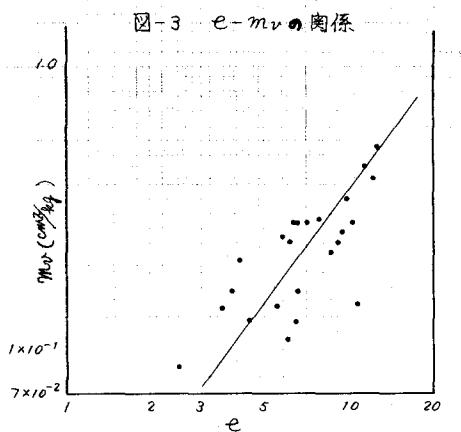
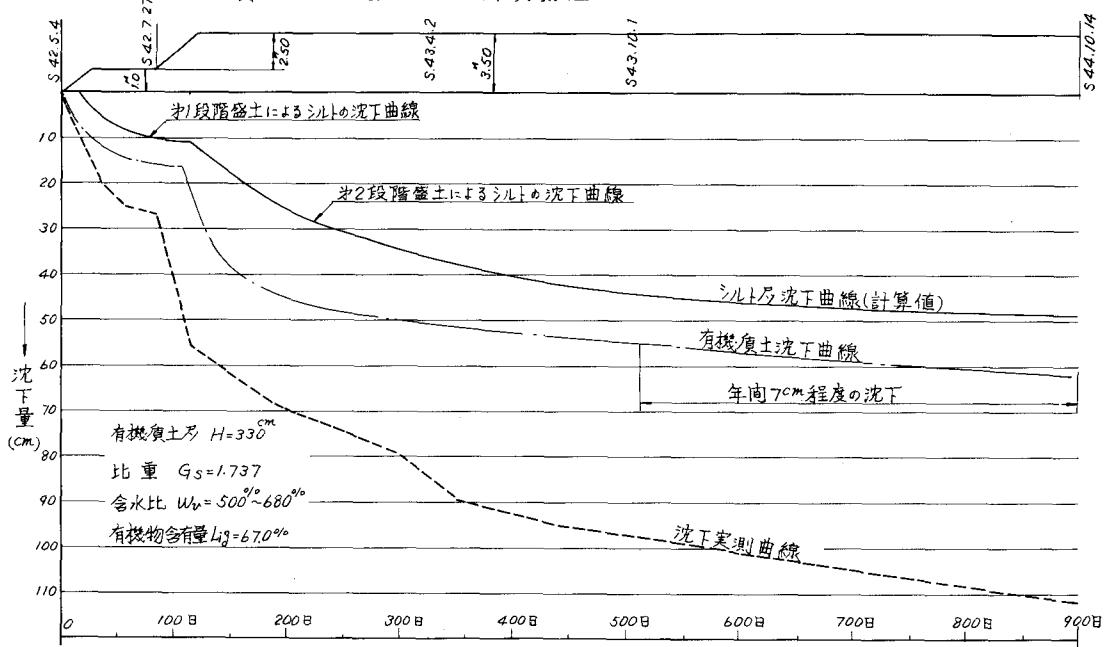


図-4, 図-5 は測定沈下曲線と同時に下部  
シルト層の計算沈下曲線が描いてあり、二本の  
沈下曲線の差が有機質土層の沈下挙動を示  
している。大型載荷試験では天端巾  $14.0 \times 14.0$ m  
ノリ堀巾  $21.5 \times 21.5$ 、高さ  $1.5$ m の台形に形成  
されたが3層にわけて一層  $50$ cm 毎に引ひき



ラード敷圧を行ひ周囲に雨水及び液状水排除のため排水溝を設けた。

載荷試験による沈下実測値をみると有機質土層の沈下率動は約20日間でほぼ終了す。一方工事盛土による沈下実測値をみて場合每間 $7\text{cm}$ 程度の沈下が工事盛土完了後も続いているようである。

今、室内試験より求めた圧縮率( $M_u$ )と工事盛土及び載荷試験の実測値より求めた圧縮率( $M_u$ )( $S = M_u \cdot H \cdot \Delta P$ より逆算して)との比較を行なつてみると図-6に示したふうに、工事盛土及び大型載荷盛土の実測値より求められた圧縮率( $M_u$ )より大きい傾向を示している。この $M_u$ の差は何に起因するものかはつきりとはわからぬが、有機質土及びシルト層の二次圧密的要素による沈下にもヒントものと思われる。図-6中ににおける測定値のばらつきは有機物含有量の差によるものと思われ、 $M_u$ の推定においては有機物含有量を考慮すべきであろう。

また載荷試験の終了された水の汲み上げによる沈下状態の観察を行なつたが(図-4に示す)、水の汲み上げと同時に急激な沈下が生じており、水位低下 $50\text{cm}$ で $7\sim 8\text{cm}$ の沈下がみられた。次に水の汲み上げを中止すると徐々に膨れ上がりの傾向がみられ約20日間で $2\sim 3\text{cm}$ の膨れ上がりが生じた。汲み上げ中止による有機質地盤の膨れ上がりについての次回に述べることにして今日は膨れ上がりが認められたことだけを述べておく。

なお、筆者等は当地正工事の設計において、大型載荷試験結果より有機物含有量が $5\% \sim 50\%$ の場合 $M_u = 0.35\text{cm}^2/\text{kg}$ 、有機物含有量が $50\% \sim 30\%$ の場合 $M_u = 0.25\text{cm}^2/\text{kg}$ とし、二次圧密的要素による沈下を $30\%$ ヒレア沈下量の算定を行なつた。

#### 4.まとめ

以上、当地正工事の沈下特性についての検討を簡単に述べると次の通りである。

- 有機質地盤の沈下量の算定において、筆者等は有機物含有量別に(有機物含有量 $75\% \sim 50\%$ と $M_u = 0.35\text{cm}^2/\text{kg}$ 、 $50\% \sim 30\%$ と $M_u = 0.25\text{cm}^2/\text{kg}$ )  $M_u$ の推定を行ない有機質土及びシルト層の二次圧密的要素による沈下を $30\%$ とみて行なつた。その結果有機物含有量の~~成~~成的不均一性により多くのヒントものと思われる沈下量の差が生じたものの全体的によく一致した。このことより有機質地盤の $M_u$ の推定は有機物含有量との関係をよく把握して行なうことが必要であろう。
- 室内試験より求めた $M_u$ と大型載荷試験及び工事盛土の沈下実測値より求めた $M_u$ の間に図-6に示すふうに、実測値による $M_u$ が大きく表わされている傾向がある。これは空隙的圧密試験の適用性の問題と同時に有機質土の二次圧密的要素によるものと思われるが、この傾向については今後の研究によりある程度、定量的につかめるのではなかいかと思われる。

図-6 室内試験による $M_u$ と実測値による $M_u$

