

日本道路公団 正員 ○ 櫻山義光
 日本道路公団 正員 山崎廣志
 (株) 鴻池組 正員 藤原豊光

1. よえがき

急峻な斜面上に構築される深基礎構造の挙動は常に横方向荷重を受けることもある。地盤の横方向たわみや地盤耐力によって支配される。しかしながら、杭が必要とする急斜面の岩盤は風化土や亀裂の多い岩盤であることが多く、たわみそのものの値の測定や評価にも未だ種々の問題が含まれているようである。

本報告はプレシオメーターによって測定された変形係数やN値より推定されたたわみ、深基礎掘削後孔内における横方向平板載荷試験より求められたたわみと、別途行なった実杭の載荷試験結果から逆算されたたわみとの比較検討およびたわみの非線形性状やクリープ性状について求めた一例を示したものである。

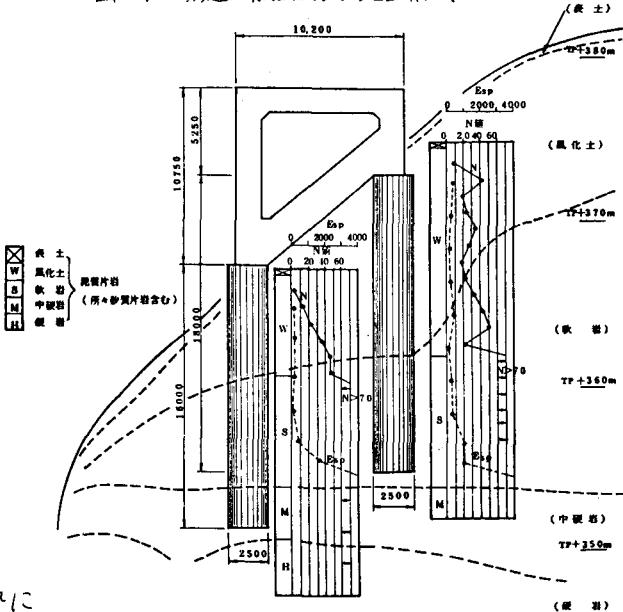
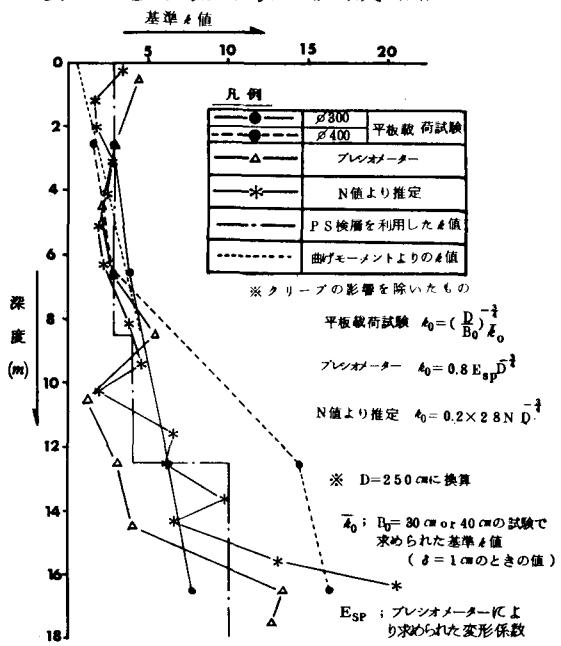
なお、それぞれの方法で求められたたわみを比較のために、実杭の直径に相当する載荷幅2.5mに換算したもので検討した。また、たわみの基準値とは地盤の変形量が1cmに相当する値と定義した。実杭の載荷試験からのたわみは、杭体の曲げモーメント分布から求められる土圧分布と変位分布から逆算した場合と、PS検層結果を利用してあらかじめ各地層のたわみの比率のみを仮定し、計算結果の変位や試験結果の変位と並ぶように各層の値を決定する2ケースについて求めた。

図-1は載荷試験を行なった深基礎構造およびたわみの測定を行なった地盤構成を示したものである。

2. 結果および考察

(1) 図-2は各種方法で求められた基準たわみの深さ方向の分布を示したものである。この結果によると、杭の挙動を支配するに重要な本表層地盤のたわみは検討したいずれの方法でも同程度の値となつておらず、2t/cm²程度は確保されているようである。軟岩部の基準たわみは、求める方法によってか

図-1 構造一般図および地盤構成

図-2 基準たわみ(δ_0)と杭深度の関係

なりのばらつきを示しているが、今回の場合は支持層部に当たる 図-3 k/k_0 と変位量の各種関係式の比較
軟岩の k_0 値としてはプレシオメーターによる試験結果が最小の
値をえたようである。

(2) 図-3 は k_0 値と地盤の変形量 δ との非線形性について、これらの関係を $f(\delta)$ とすれば、道路橋下部構造設計指針では、

$$f(\delta) = \frac{k}{k_0} = \frac{1}{\sqrt{\delta}}$$

古藤田氏によって提案されている式によると、

$$f(\delta) = \frac{k}{k_0} = \frac{1}{0.34\delta^2 + 0.61\delta + 0.12}$$

であり、本試験地盤では、

$$f(\delta) = \frac{k}{k_0} = \frac{1}{0.21\delta^2 + 0.68\delta + 0.12}$$

する関係式が得られただり、これらの関係を示したものである。

この結果によると、 k_0 値の変形量による非線形性状を示す関数として今回の孔内横方向平板載荷試験によって求められたもの

は道路橋下部構造設計指針や古藤田氏によって提案されたものと、形状的にかなり一致した結果が得られた。したがって、 k_0 値の非線形性を考慮した横荷重を受ける杭の挙動を研究するに当たっては、プレシオメーター等による試験から得られる基準 k_0 値および上記の提案式を有効に利用できると考えられる。

(3) 図-4 は杭頭 -6.5m, -12.5m における孔内横方向平板載荷試験結果より、荷重による変形量を δ 、クリープによる変形量を δ_c とした時の変形量 $\delta + \delta_c$ と載荷時間 t との関係を示したものである。また、図-5 はクリープ変形によつて低減する k_0 の低減率 $G(t)$ を

$$G(t) = \frac{\delta}{\delta + \delta_c}$$

として図-4 の計測結果より求めたものである。

この結果によると、クリープ変

形による k_0 値の低減は、一般に載荷応力レベルが大きくなると大きくなるが、今回の場合は地盤の降伏応力以下での応力レベルにおいては、 k_0 値の低減は、たしかに 2割程度であるといつ結果が得られた。 k_0 値に及ぼすクリープの影響が非線形性の影響と独立して作用とらえられると仮定すれば、これらを考慮した k_0 値は上記の $f(\delta)$ や $G(t)$ が明らかになれば $k = k_0 f(\delta) G(t)$ として表現できると考えられる。

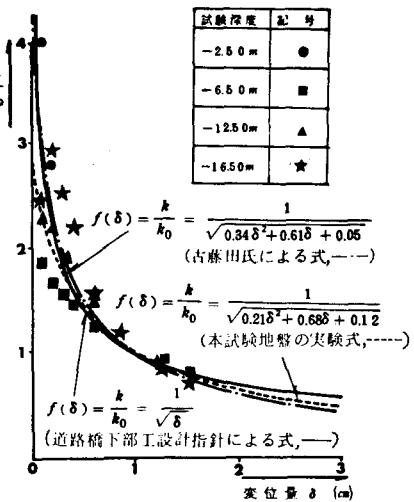


図-4 地盤の変位量と時間の関係

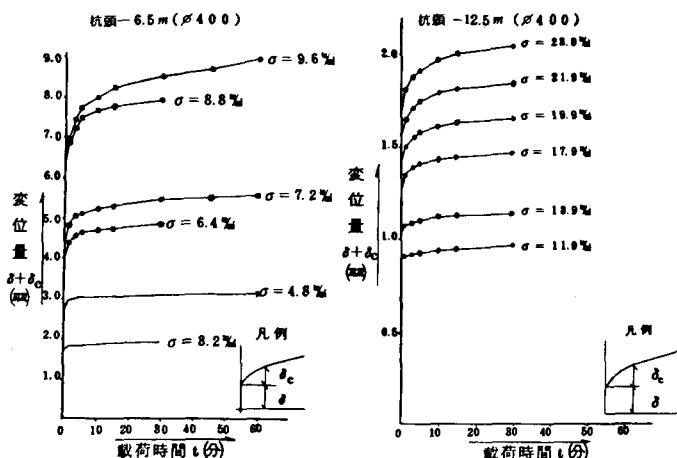
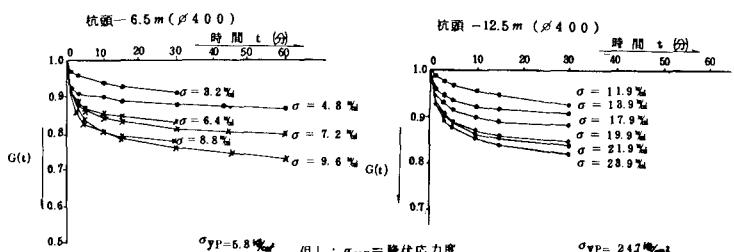


図-5 クリープによる k_0 値の低減率 $G(t)$



但し; σ_yP = 降伏応力度

$\sigma_yP = 5.8\%$ $\sigma_yP = 24.2\%$