

## III-457 円形立坑の土留壁十測結果について

戸田建設(株) 正会員 ○ 塙田敬昭 松下清一 寺下徹

## 1. まえがき

シールド発進立坑などのように、掘削深さに比べて掘削平面寸法が小さい場合には、地盤の三次元効果や土留壁相互の拘束効果により、土留壁を二次元梁として解析する従来の設計法をそのまま適用できないことが、例えば、参考文献1)、2)などで指摘されている。また、土留壁の平面形状が円形である場合には、土留壁に作用する外力の大半が円周方向軸圧縮力として吸収されることが報告されている。<sup>3)</sup>このように、いわば形状効果と呼ばれるような形状・寸法を有する土留壁の設計法は未だ確立されておらず、作用外力を含めた土留壁の挙動についての実測例も十分であるとは言い難い。本文では、シールド発進立坑を構築するために、直径11.8mの円形土留壁を用いて深さ19.2mの掘削を行ったときの土留壁の挙動を実測する機会が得られたので、以下に報告する。なお、本計測例においては、土留支保工としてRCリングビームを用いており、その応力測定結果からRCリングビームを弾性支承としたときのバネ定数についても考察を加えたものである。

## 2. 工事概要

図-1に示すように、土留壁は多軸オーガーにより削孔・混練されたソイルモルタル柱列壁で、孔径55cm、ピッチ45cm、26.5mの壁長となっており、応力負担材(H-300 X 300 X 10 X 15)を全孔挿入している。土留支保工としてのRCリングビームは6段設置され、その厚さは30~50cm、幅は70cmとなっている。

工事敷地に近接してガス・上水道等の埋設管やJR横須賀線などの重要構造物が存在するために、掘削時に地盤変形を極力抑制する必要があり、掘削は21段階に細分して約1mピッチで行い、そのつど土留壁の応力・変形、背面地盤の水平変位・沈下量、RCリングビームの応力等を計測して次段階の掘削に伴う挙動を予測・管理する情報化施工を行った。ただし、本文中においては便宜上、各段のRCリングビーム設置時点における挙動を各掘削段階における実測結果として図示した。

## 3. 計測結果

各掘削段階における土留壁の変形実測値及びこれから得られる応力負担材1本当りの曲げモーメント分布を図-2に示す。最大壁変位は最終掘削時の深さ18m付近で生じた2.3cmであり、最大曲げモーメントは5次掘削及び最終掘削時に生じた4t·m/本強となっている。これらの値は、二次元梁として弾塑性解析を行った従来方法による予測計算値(10.6cm及び35t.m/本)をいずれも大きく下回っており、従来方法によって実測結果に適合する

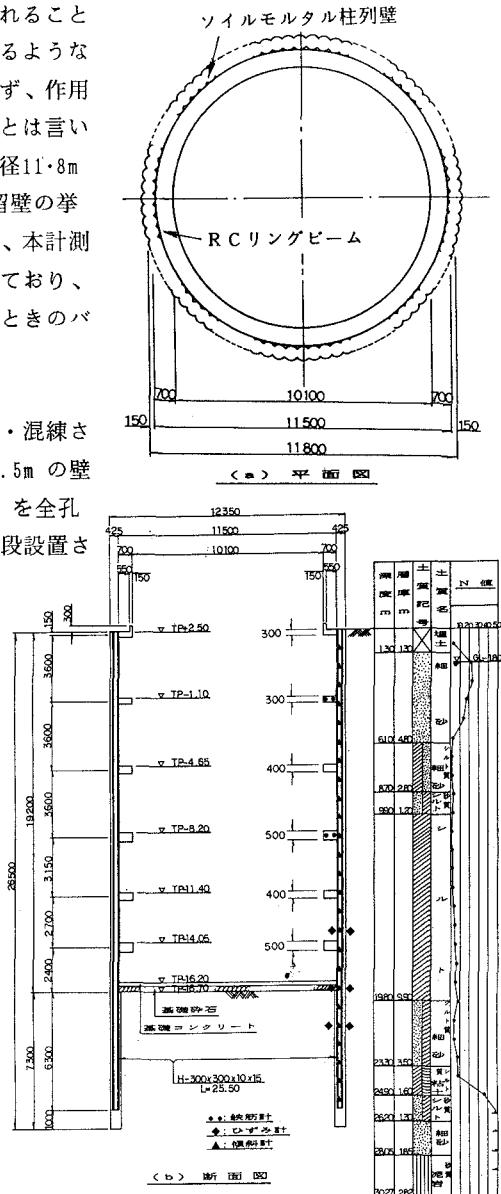


図-1 土留工概要

計算値を得るために、みかけ上、壁剛性を応力負担材のみの曲げ剛性の10倍程度に設定するか、または、土留壁に作用する外力を設計側圧の1/10程度に設定することが必要であった。なお、ソイルモルタル部分を加味した壁剛性は、応力負担材のみの曲げ剛性の2~3倍が限度である。<sup>4)</sup> 以上のことから、本計測例においても前述した形状効果が顕著にあらわれているものと判断される。

図-3にR C リングビームの鉄筋ひずみ測定結果から求められた、2段及び4段のR C リングビームにおけるコンクリート圧縮応力度を示す。いずれも掘削の進行に伴なって圧縮応力が増加する傾向にあり、最終掘削時点では2段リングビームで $100\text{kg/cm}^2$ 強、4段リングビームで約 $175\text{kg/cm}^2$ の圧縮応力となっている。なおこの場合、コンクリートのクリープについては考慮していない。

また、2段リングビーム設置深さにおける実測壁変形から求めた2段リングビームの半径方向弾性変形量△Rと、上記リングビーム応力測定値から求めた2段リングビームに作用する側圧(半径方向圧縮荷重)Pとの関係を図-4に示す。5次掘削時までは、掘削の進行にともなって弾性変形量、側圧ともに増加し、その軌跡がほぼ直線となることから、R C リングビームは切梁と同様に弾性支承としての効果があるものと考えられる。このときの平均的なバネ定数は $8,750\text{t/m}$ であり、事前の予測計算に用いた設計値に近い値となっている。6次掘削以降においては、側圧が一定状態でリングビームの変形が減少する傾向となっているが、土留壁先端が掘削側にはらみ出しているためではないかと考えられる。なお、4段リングビームについても図-4と同様の計測結果が得られている。

#### 4.まとめ

以上、掘削深さに比べて掘削平面寸法が小さい場合の円形土留壁の挙動についての一実測例を紹介した。結論的には次のことが言えるが、今後の設計手法確立の一助となれば幸いである。

①円形土留壁には円周方向にかなり大きな圧縮応力が発生して作用外力を吸収するため、二次元梁として解析する従来の設計法をそのまま適用するには、壁剛性あるいは作用外力の設定に当たって配慮する必要がある。

②R C リングビームは、切り梁と同様に、弾性支承として考えることが可能である。

- 参考文献> 1).宮崎・森脇・清;小平面掘削における山留め設計法、第24回土質工学研究発表会  
 2).岡田・栗原;地下連続壁を用いた立坑土留壁の掘削時の挙動解析、土木学会第40回年次学術講演会  
 3).小瀬・田辺・山崎;LNG地下式貯槽施工時における連続地中壁の挙動、土木学会第38回年次学術講演会  
 4).窪田・岡部・保井;アースアンカー併用によるソイルセメント壁の曲げ剛性について、第21回土質工学研究発表会

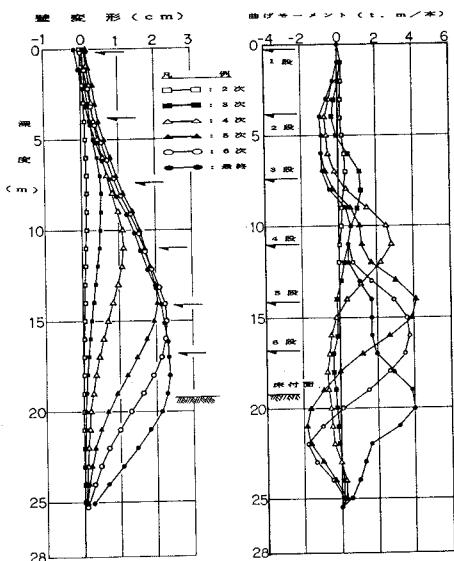


図-2 土留壁の実測挙動

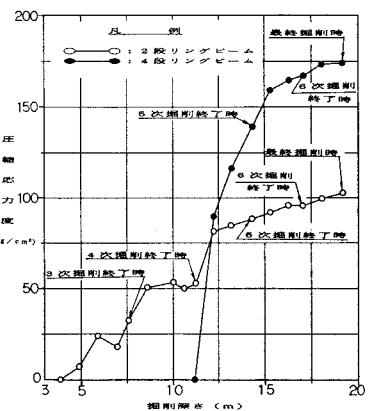


図-3 リングビーム圧縮応力度

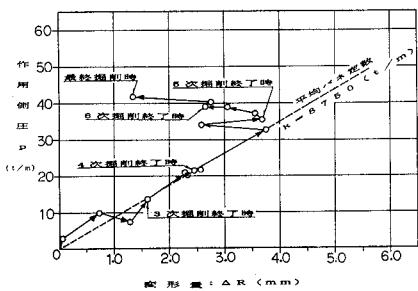


図-4 2段リングビームバネ定数