

京都大学 工学部 正員 小林昭一
野田敏夫

1.はじめに

土木構造物は、地工、地下を用ひず並存する巨大化する傾向にあり、また極めて苛酷な地質条件の下においても建設を余儀なくされるよう努められる。これに伴って、地質および岩(地)盤の特性をより正確に把握するべく強く要請されるようになると共に、調査試験の複雑性が高く認識されるようになつた。このような状況下で、多くの試験法が開発され、数多く実施されたようになつた。しかしながら、これらの試験法の中などゝものは、多大の経費と長時間の準備および実験段階が必要である上、地表面とか空洞壁面とかより比較的大きなスペースの自由表面上での試験しか実施できないという欠点があり、巨大化した構造物に伴う広大な応力伝達域に含まれる岩(地)盤とか、最大トンネルで試験するようには、その延長線上で著しく変動する岩(地)盤の調査に適用し、その結果を設計や施工計画に迅速に反映させることが困難であった。したがって、このような目的のために、簡便でかつ比較的信頼性の高い試験法を要請された。

本研究は、このようふ実用的、地質調査のために穿孔したボアホールを利用して、これに特殊ジャッキを挿入し、加圧することにより、従来の試験法の適用を許さなかつた地質の岩(地)盤の特性とも容易に、かつ迅速に推定することを目的として、ボアホール・ジャッキ^{*}(後述)を設計試作し、実用化を試みたものである。このような簡便な試験法により構造物周辺岩(地)盤の力学特性、特に人間の立ち入り難い地質、例えば海底岩盤、大理層や断層、破碎帶などの力学特性を推定できれば、設計、施工管理などびに防災面に寄与するところは大きいと考えられる。以下では、試験装置および予備試験結果の概要を述べる。

2. ボアホール・ジャッキ試験装置の概要

試作したボアホール・ジャッキの概要および装置系統図の概略を図-1に示す。加圧盤は標準巾り 2.0 m 付で換えることが可能である。ジャッキの可動範囲は、直徑で 60 mm ~ 80 mm であり、また油圧の範囲は 400 kg/cm² まで、したがって、加圧盤下の平均圧力に換算すると、圧系数例では、100 kg/cm² までの試験が可能である。また、平均圧力の下限は、この場合には 2 kg/cm² となる。

加圧盤間の距離の変化は差動トランスを用いて感知し、変位計により読み取らようになっている。直流の場合には、5段切換えにより 0.0005 mm ~ 10.00 mm の範囲で読み取らうことができる。

油圧は、ブルドン管圧力計で、あらかじめ同時に圧力表換器を用いて配気室に接続し、ストレーンメータで読みこむことである。なお、差動トランスおよび圧力表換器の出力を増幅し、XY-レコーダ[†]に入力することにより、油圧-変位関係を直接描くことである。

* 同様なものに KKT 試験装置(川崎地質 K.K.)がある。类似のものとして LLT 試験装置(元田地質 K.K.)がある。

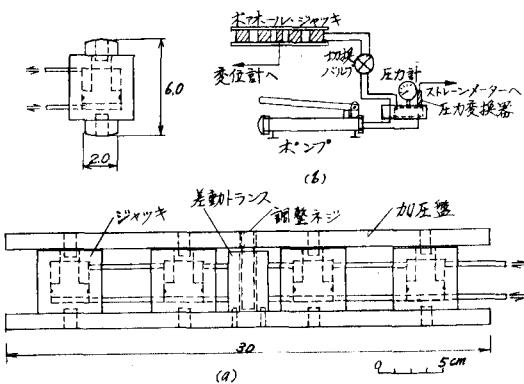


図-1

また、差動トランジスタ調整は、調整用ネジを用いて手で設定し、微調整は表計算の工具調整ツマミにより行なうようになっている。

3. 予備試験結果

木アホーレジャッキを用いて岩盤の弹性係数を求めることを想定して、以下に述べるモデル試験を行った。
次のよう配合 A, B, C

A; セメント:水:砂 = 3:1:6 , B; セメント:水:粗骨材:砂 = 3:1:3:3

C : 水 $\times \sqrt{t}$: 水 : 粗骨料 : 砂 = 2.5 : 1 : 5.5 : 4 (粗骨料: 20^{mm} 均一)

のモルタルおよびコンクリートを、約 $32\text{ cm} \times 32\text{ cm} \times 40\text{ cm}$ の大きさの塑枠内に、中央に $\phi 60\text{ mm}$ の円孔を残して打設した。28日間室内で室温養生した後、円孔にボアホールシャリッキを挿入、加圧して加压盤の変位を測定した。圧力計の読みと加压盤の変位の関係の一例を示せば図-2のようである。

るが、圧力計を検定する目的で、圧力計の後ろとボアホール・ジャッキより加えられる荷重との関係を不能試験機を用いて手動検定した。油圧計の 1kg/cm^2 は、ジャッキから荷重 15kg に相当することが分った。

加速度盤からの指重と加速度盤間の変位との関係と有効要素法により求めた結果によると、図-1 に示した寸法で加速度盤を用いた場合には、弹性係数 E は次のように与えられることになる。

$$E = \frac{1.5 \times P}{\delta \times l} \quad (\text{kg/cm}^2)$$

＝2k，簡単にためにモアソン比は0.2と仮定した。Pは柱底盤からの全荷重(kg)

ℓ は加湿盤の厚さ (cm), δ は加湿盤間の距離 (cm) である。

予備試験結果よりEを求めると次のようにある。

$$A; E_A = 1.8 \sim 1.5 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2, B; E_B = 2.1 \sim 1.0 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$$

$$\zeta; E_c = 2.2 \sim 1.1 \times 10^5 \text{ erg/cm}^2$$

$\gamma = \gamma_1$, 前の値は鉛直方向加速度, 後の値は水平方向加速度によるものである。

一方，供試体($\phi 10\text{ cm} \times 20\text{ cm}$) の一軸圧縮試験より彈性係数 E' を求めると、次のようになります。

$$A; E_A' = 2.37 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2, B; E_B' = 2.76 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2, C; E_C' = 2.67 \times 10^5 \text{ kg/cm}^2$$

E と E' とを比較すると、船直角方向加圧により求めた E は E' の約75%～80%であることが分かる。 E' は、直角より10%程度大きくなることを考えると、両結果はよく一致していると言えるであろう。なお、水平方向加圧では、ボアホール中心にシザーワンの下部を一致させることが難しく、そのため加圧盤の下部に沿る局部変形となり、想定したモデル計算の仮定とは異なる。したがって、このような変形を式に代入するとは掛け海上は、弹性係数が低下する結果となる。また、信頼性も悪くなる。

予備試験結果では、弾性係数がはは同程度のものになってしまったが、弾性係数の小さなモデルについても実験中であろりで、その結果は当日発表であらう。

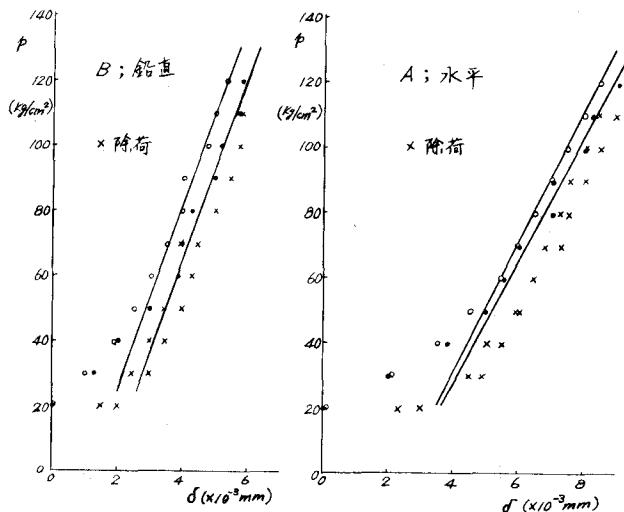


图-2