

乱さない粘性土の一軸圧縮強さのばらつきについて

神戸大学工学部 正員 〇 梶部大蔵
 学生員 井上 宏

土質構造物や基礎の設計は地盤調査の結果にもとづいてなされる。その方法は、まず調査結果を深さ方向にプロットし、つぎに視察によつて連続した土質とみなせる区間に分割して、それぞれの区間の土性を区間の平均で代表させる。一軸圧縮試験の結果も同様に整理されるが、この場合、測定値のプロットは大きいばらつきを示すのが普通である。

ところで、一軸圧縮強さにもとづく短期支持力や安定解析には必ず安全率が見込まれているが、安全率の内容は次のようなものであるといわれている； i) 標準調査による平均値の信頼性、 ii) 平均値からの分散に打つる評価、 iii) 一軸圧縮強さと短期支持力等の力学的関係の不明確さ。

この報告は、まず上記 ii) との関係において、一軸圧縮試験結果の整理方法を考察し、つぎに、一軸クリープ試験の結果と一軸圧縮強さの関連性についてのべる。

一軸圧縮試験結果の整理方法について

i) 地盤を連続土層とみなす判定規準について、図-1は大阪大正区で採取された乱さない試験料の一軸圧縮試験の結果である。ボーリング位置No.11とNo.12は近接しているので共通の「深さ～強さ関係」を保持するものとして、最小二乗法により直線をあてはめた。(ボーリングNo.5は地盤もはなれており、強さもばらつているので、強さは総平均で代表させることにする。) 図-2aは中瀬らの同様の試験結果である。図-1および図-2aの試験結果から、地盤が最小二乗法で求められた直線であらわされるのか、または数層に分けなければならぬのかは直ちに判定できない。図-2bのプロットは、図-2aにおいて同一深度に与えられている測定値の平均とその深さにおける最小二乗法による直線の横距の差を示している。平均値のかたよりの程度が大きければ、その深さの地盤は他と区別しなければならぬが、その判定の限界値ははっきりしない。ここでは、各深さの測定値ごとに不偏分散を求め

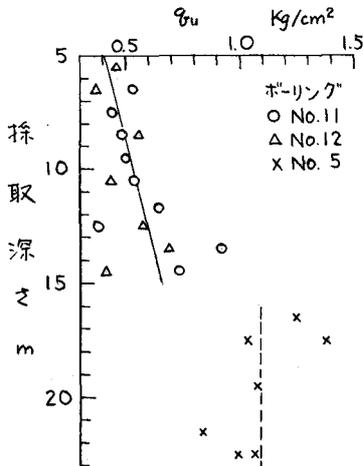


図-1. 大阪の粘土地盤

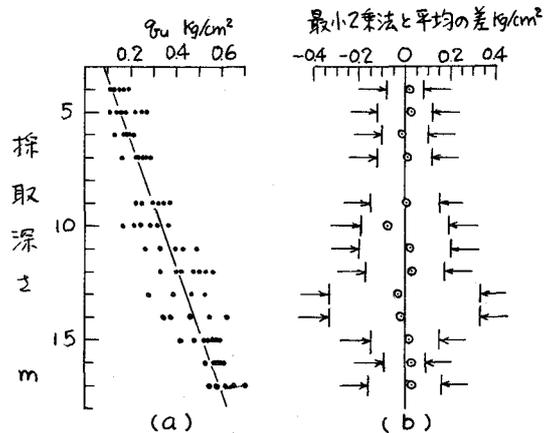


図-2 中瀬らによる試験結果

平均値のかたよりを有意水準5%で検定してみた。図-2bのトートで示される範囲は、その範囲に平均値が入っておればその値のかたよりは有意でないことをあらわしている。したがって図-2aの地盤を不連続層に分割すべき積極的理由はないことになる。

②ばらつきを設計にヒリ入れる方法について；地盤の「応力～ひずみ関係」が図-3の曲線aのように脆性的であれば設計に用いる強さは各深さごとの測定値の平均値でよいが、bのようにぜい性的であれば、破壊ひずみのばらつきや、残留強さを考慮しなければならぬ。図-4aは図-1のポーリングNo.12の試料の「応力～ひずみ関係」をあらわしている。これらの曲線のσ軸をそれぞれの品で割り「ひずみ～強度発揮率曲線」を求めておき、さらにこれらを平均したものが図-4bである。図-4bは、この地盤の強さが最小二乗法で求めた直線のあらわす強さの0.95倍しか発揮されないことを示している。

一軸クリープ試験について 図-1の試料を用いてクリープ試験をおこなった。載荷時間は1時間とし、破壊しなかった供試体については、クリープ荷重を除かないでいきなり一軸圧縮試験（圧縮速度1.25%/min）をおこなった。

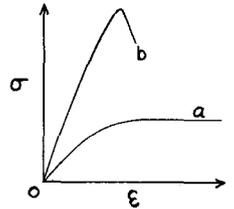


図-3

したがって破壊は、圧縮速度が1.25%/minとなった時刻で定義されている。図-5は横軸にクリープ荷重Pとその試料の一軸強度σの比εと、たて軸にその荷重比の範囲で試験された供試体数と破壊供試体数の比をとって試験結果をまとめたものである。図中の実線は、図-1の一軸圧縮試験結果を、「最小二乗法で得られた直線で与えられる強さ」と測定強さσの比と、その荷重比以下で破壊した供試体数の割合」で示したものである。図中のプロットの形はクリープ時間をあらわしているが、クリープ荷重を載荷した瞬間に破壊する割合は一軸圧縮試験の結果に似ている。クリープ時間の増加とともに荷重比が0.75以上の供試体の破壊率は増加するが、0.75より小さい荷重比の供試体は、いぜんとして破壊しない。（P/σ<0.75の試験は4回しか行なわれていないので確定的な結論ではない。）

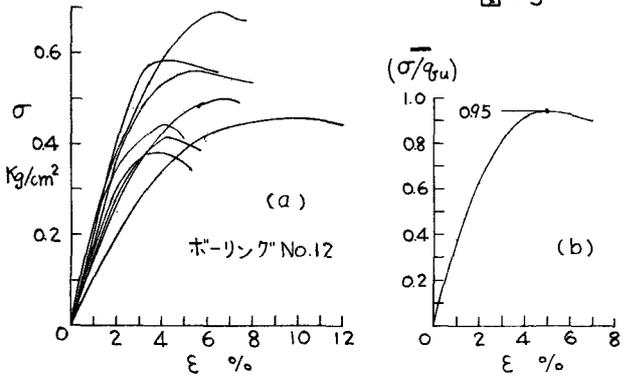


図-4 一軸圧縮試験の応力～ひずみ関係

もつて多数の供試体について、長時間のクリープ試験を行えば、荷重比（したがって一軸圧縮強度σ）と短期支持力の確率が求められるであろう。

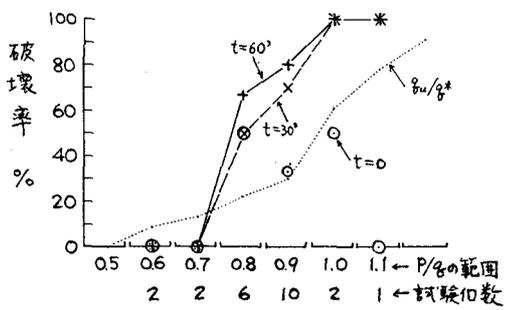


図-5 クリープ荷重と破壊率

参考文献 1) 土質試験法，土壌工学会編，1969
P 439