K 2/C 2

NA 11. 77

平戸大橋におけるゆるい砂岩のクリーブ変形について

去万知力

士と基礎 (1976) Vol. 24, No. 1, pp. 27~33, 図・7, 表・3, 写真・2, 参文・9

平戸大橋の田平町側橋脚の支持地盤は比較的ゆるい砂岩を部分的にはさんでおり,クリープ変形の生じる恐れありとして,室内クリープ試験を実施し,長期のクリーブ変形はて で検討したものである。クリープ試験に先だって実施した 高圧三軸圧縮試験の 結果を含と で、5 段階程度の敷荷で破壊に到るように軸荷重の大きさを立た。実験結果の整理であた っては、(1)とメミが時間の対数に比例する場合,(2)を時間の対数との関係は非線 形であるが,ヒメミ速度の対数と時間の対数との間に直線関係がある場合,の二面りの仮定 による整理を行なっているが,結局(1)の仮定を用いても差し支えないと判断されたので, 以後の計算はこの仮定の下に行なっている。 権脚基礎のクリーブ変形量の計算に当たっては、土カブリ圧による光下は終了している。 を脚基礎のクリーブ変形量の計算に当た。その は、土カブリ圧による光下は終了しているものと考え, 載荷重による地中応力は一定の角度で分散するものとし、また地盤内応力状態は静止土圧状態に近いものとして計算した。その 結果,ヒメミは時間の対数に比例して増大し,クリープ変形量は初期変位を含めて 4~5cm 以内であることがわかったとしている。(北郷)

<u>岩盤/基礎/クリープ/三軸圧縮試験/室内実験/枕下/変形/レオロジ</u>

NA 11. 78

F6/G2

孔内載荷試験と岩盤の変形に関する特性の研究

武内俊昭,田中荘一,鈴木楯夫

土と基礎 (1976) Vol. 21, No. 1, pp. 35~41, 図・15, 写真・1, 表・1, 参文・8

孔内嵌荷試験から得られる測定結果が岩盤のどのような性質と関係するのかについて、平板載荷試験の結果と対比しながら検討したものである。まず、孔内載荷試験装置の原理について述べ、これを岩盤に対して適用する際の問題点を指摘し、さらにこの問題点を改身すべく著者らが開発したエラストメーターの原理を紹介している。つぎに、この概度を改良すべたおれた孔内測定結果を整理・検討して下記のようにまとめている。(1)平板載荷試験から得られる変形係数と比較すると、変形係数の大きい岩盤では孔内載荷試験のよまを用いて構造が大きく、変形係数の小さな岩盤ではその逆になる。(2)孔内載荷試験の結果を用いて構造物基礎岩盤の変形を考える場合、変形係数のと、文は存性を考慮すべきである。(3)孔内載荷試験による変形係数と降伏荷重とは、岩盤の違いによりずかなりよい相関を示す。(4)エラストメーターによるクリープ載荷から、岩盤の粘弾性的性質がは握できる。(4)エラストメーターによるクリープ載荷から、岩盤の粘弾性的性質がは握できる。(4)エ

岩盤ノクリープ/原位置試験/試験装置/地盤係数/測定/タテ坑/粘弾性/プレッシャー メーター試験/平板載荷試験/変形

NA 11. 79

F 6/G 2/H 1

薬液注入における注入範囲の電気的測定

吉住永三郎・菅野 強・斉藤 章

士と基礎 (1976) Vol. 24, No. 1, pp. 43~50, 図・16, 表・2, 参文・7

薬液注入工法において, 注入前後の比抵抗の相対的な変化を測定することは注入効果の有 力な判定材料の一つになるとして, 比抵抗測定による判定法について説明したものである。 まず, 薬液注入の立場から見た地盤の電気的性質について説明し、ついで注入と比抵抗測定 を同一ボーリング孔内で実施できるように試作した注入測定管の機構およびそれを用いた測 定法の特徴について記述している。つぎに測定結果の表現法として比抵抗注入てん充率を導 入し、実際に注入測定管を用いて行なわれた。つの現地実験例について説明している。この 結果, 比抵抗注入てん充率の分布からの注入範囲および注入状態をは握できることがわかっ た。ところで, 薬液注入工法の施工目的からいえば, 力学的性質と止水的性質が判定の対象 である。したがって,比抵抗注入てん充率から力学的性質や止水的性質を判定される。 両者の間の関係図表などを別に作成しておくことが必要だとしている。(北郷)

現地調查/止水/測定/地下水/注入/電気/物理地下探查

NA 11. 80

C 2/C 7

岩盤調査ボーリングにおける湧水層の検知 藤原忠一 土と基礎(1976)Vol. 24, No. 1, pp. 51∼57, 図・16, 参文・13 岩盤調査ボーリングにおける湧水層の検知は,電気検層・温度検層により定性的に行なっているのが現状であるが,本文は泥水比抵抗検層(これは、ボーリング孔内の泥水あるいれているのが現状であるが,本文は泥水比抵抗検層(これは、ボーリング孔内の泥水あるいれ水の比抵抗を連続的に測定するもの)を行なって、その結果から湧水層の位置を確認する方法について説明したものである。まず、従来の電気検層・温度検層の原理・判定器について説明しいた滞水層の判定法について説明し、ついで泥水比抵抗検層の原理・測定器について説明している。泥水比抵抗検層による湧水層の判定法はつぎのようである。すなわち、孔井内の泥水あるいれ、内水の比抵抗は温度の影響を除けば全深度にわたって一様であるはずで、滞水層から湧水があればその周辺の泥水の比抵抗が変化すると考えるものである。つぎに泥水比抵抗検層に電気・温度検層を併用して行なった5つの実例について説明している。これらの実例から、湧水層の検知には電気検層・泥水比抵抗検層・温度検層を併用することが望ましいが、最小限度電気検層・泥水比抵抗検層とことが解釈を有利にするとしている。

岩盤/現地調査/地下水/電気/物理地下探査/ボーリング

NII-Electronic Library Service