9 Q

NA 06. 17

Study on Stress Wave Propagation Through Saturated Cohesive Soils by Means of Triaxial Shock Tube (衝撃三軸装置による飽和粘性土中の応力波伝播に関す 正幸・霜上民生 赤井浩一, 堀

図・13,写真・2,表・3,参文・10 土木学会論文報告集 (1974), No. 228, pp. 99~108,

られた動的応力-ヒズ:曲線の接線弾性係数 E, は前記の E, と一致する。 さらに, ある応 田の 2/5 乗に比例する。この波速から算出された動的弾性係数 Ba は拘束圧に比例して増 加し、静的三軸試験で得られる初期接線弾性係数の3~6倍となる。また応力波伝、時に得 のときのヒズミは 10-1% 程度であり, これよりこのヒズミレベル以下では土の岪性的性質 この研究は,ある拘束圧をうける飽和粘性土中を伝べする応力波を rod wave としてみる ことにより,士のもつ動的諸特性を波動論的立場から考察したものである。パルス的圧力載 荷装置としてのショックチューブに試作した大型三軸室 (長さ 176 cm, 外径 32.4 cm) を連 結し、その中で試料として使われた飽和粘性土が空気側圧により圧密完了した時点で被動伝 パ実験を行なった。 波速 G_R と有効拘束圧 P_c の関係は $G_R = mP_n^n$ で与えられ, 玻速は拘束 力レベル以上のパルス応力を粘性土に与えると応力被は距離とともに急速に减衰するが、こ **が顕著であると推論される。(赤井)**

2つの関数が経路によらない状態量として考え得ることを三軸試験の結果を用いて示してい

る。 $S_s^* = \lceil dW_s/p'$ および $S_{cs}^* = \lceil dW/p'(dW_s:$ 外力によるセン断塑性仕事,

した。すなわち、砂のような粒状体では外力によってなされる仕事は状態量ではなく、次の

土の変形挙動を明確には握し定式化するためには、粒状体自身の変形特性に着目した独自 のアプローチによらねばならないとする立場から,砂の変形機構を説明する状態関数を提案

土木学会論文報告集 (1974), No. 229, pp. 77~86, 図・19, 参文・15

砂の変形における状態関数 諸戸靖史・河上房義

NA 06. 19

D7

る。また砂の状態の変化を表わすには平均主応力 り、とセン断ヒズミアを採用するのが適当である。ついで状態量 S*を用いて砂のセン断における降伏条件を示し、等セン断ヒズミ線

示した。またこの S* によって最上の粒状体理論を検討し,その一般化を試みている。(赤

応力-ヒズ:曲線/降伏/三軸圧縮試験/砂/塑性/破壊

がこの条件を表わすものであること,およびその形は Mohr-Coulomb の条件に近いことを

仕事のみならず等方圧縮に関する弾性的なエネルギーにも関与するため初期密度に依存す

前者は砂の初期密度にあまり関係しないが、

による全仕事, タ、: 平均主応力)。

後者は塑性

dW:外力

応力-ヒズミ曲線/間ゲキ比/滅衰/試験装置/衝撃荷重/動的/粘性土/<u>被動</u>

NA 06. 18

E7/K1

NA 06 . 20

Finite Element Analysis of Interface Problems in Groundwater Flow (地下 水の二層流問題の有限要素解析)

士木学会論文報告集(1974), No. 228, pp. 109~116, 図・11, 参文・5

を適用して,その有用性を示すとともに解析結果の検討を行なったものである。まず, 地下水の淡水一塩水の境界が満足すべき条件を考察することによって,一般の自由地下水面は, 2 層流問題の有限要素解析の基礎理論,具体的な解析手法について論じ,その中で特に淡水 一塩水の境界面が海水中に出る,いわゆる浸出点の決定に際して独自の便宜的な手法を提示 この種の地下2層流問題の境界面の特殊なケースに帰することを示している。つぎに、地下 している。解析例として、矢板で締め切られた淡水池より矢板の下を回って海へ流出する地 下水流の問題を取り上げ、有限要素解析による結果が高い精度で厳密解を近似することを示 している。つぎに,地下水の揚水により,淡水一塩水の境界面が上方へ移行する現象の解析 塩水クサビの帯水層への浸入する現象に対しての有限要素解析例をも示 無岸地下水を過剰揚水すると地下水の塩水化現象が生じるが, これは比重が異なる淡水と 塩水のバランスがくずれることに起因する。この研究はこのような問題に対して有限要素法 例を示し,最後に, している。(赤井)

海岸/水位低下/地下水/貯水池/矢板壁/有限要素法

E

地盤の非線形的性質を考慮した組杭の水平抵抗に関する一解法

参文・9 土木学会論文報告集 (1974), No. 229, pp.87~97, 図・13, 表・2,

は、地盤の非線形的性質を考慮した一般的な組グイへの有力な手がかりを与えるものである。(赤井) 単ブイを対象としてすでに著者により提案された複合地盤反力法を組グイに適用するに際 して,特に問題となる点は塑性領域の深さを求めることにある。任意の傾斜角をもった組グ イを単グイの集まりと考えれば、個々のクイ頭に生じるクイ軸直角方向力ならびに曲げモー メントが異なることになり、それぞれのクイに対する塑性領域の深さも異なり、計算が相当に 面倒になる。そこで、ここでは組グイを構成しているすべての単グイに対する塑性領域の深 さが等しい場合として、フーチングに対して平行に外力が作用する鉛直組グイに関する解法 について述べている。また, 一般に組*グ*イの解法に関しては水平方向の地盤の特性のほか に、クイ軸方向のばお特性としては線形性、クイ頭の剛結度に関してはクイ頭とフーチング とが完全に剛結されている場合を対象としている。このような特殊な場合を対象とした解法

群グイ/支持力/地盤/塑性/模型実験