## 堰基礎地盤での浸透破壊の研究

Study of Seepage Failure in Foundation of Dam

小松宜紘 田中忠次 KOMATSU Takahiro TANAKA Tadatsugu

## 1.はじめに

堰の浸透破壊に対する安定性の評 価手法として、クリープ比を用いた 方法が有名である。しかし一般には あまり正確でないと認識されている。 別の方法としては、Terzaghi の方法 が有名である。変形しない矢板での 浸透破壊に対して、比較的正確な破 壊水頭差を求めることができる。し かし、実際には堰には適用されない。 矢板基礎地盤での浸透破壊に対し、 有効な解析手法であると検証された 弾塑性有限要素法を、本研究では堰 に対して適用した。また実験と解析 により浸透破壊のメカニズムの解明 を行い、古典的手法についての考察 を行った。

 2 実験パターンと解析パターン 表1に本研究で行った堰(壁体)の種類を示す。

- 3 実験
- 3.1 模型実験の概要

実験の概要について説明する。模型実験槽は高さ 50cm、幅 100cm、奥行き 20cm。側面はガラス製である。 地盤材料としては豊浦砂を使用。壁体材料は表 1 を参照。

3.2 実験観測

徐々に水頭差を与え、浸透破壊が 発生するまで地盤変位の観察、測定 を行った。

4 解析

本解析では、まず浸透解析を行い、 求められた浸透力を外力として弾塑 性有限要素解析を行った。浸透流解 析と弾塑性有限要素法はそれぞれが 独立な関係となっている。

弾塑性有限要素解析はひずみ硬

化・軟化、せん断帯幅、異方性を考慮した構成式を採用しており、非線形解法には implicit-explicit 型の動的緩和法とリターンマッピング法を結合させている。収束判定には荷重ノルム 0.001 を用いており、最大100,000回の繰り返し計算を行った。

	壁体幅	根入れ	壁体材料(実験)
矢 板	0.3cm	5 c m	アルミ
Dam 1	1 c m	5 c m	アクリル
Dam 2	2 c m	5 c m	アクリル
Dam 3	2 c m	6cm	アクリル
Dam 4	4 c m	5 c m	アクリル
Dam 5	8 c m	5 c m	アクリル
Dam 6	12cm	1 c m	アクリル
Dam 7	12cm	5 c m	解析のみ

表 1:実験、解析パターン Table1: Dam Types of This Study

5 結果

5.1 根入れ深さが同じ場合の比較

図 1 に根入れ深さが等しい場合の 堰幅(壁体幅)と破壊水頭差の関係を示 す。実験値、Terzaghiの方法(注 1)、 弾塑性有限要素法(FEM)、クリープ比 の方法(注 2)ともに、堰幅に対し破壊 水頭差が比例して大きくなった。た だし、実験値とクリープ比の方法の 結果には大きな数値的な隔たりがあ る。(注 1:過剰間隙水圧の算出には 有限要素法を利用。注 2:クリープ比 =7(細砂))

5.2 クリープ長が同じ場合の比較
図 2 にクリープ長(地盤と壁体の境界長)が同じ場合(14cm)の堰幅(壁体幅)と破壊水頭差の関係を示す。クリープ比を用いた方法では、堰幅や根入れ深さに関係なく破壊水頭差は一

東京大学大学院農学生命科学研究科 Graduate School of Agricultural and Life Science, University of Tokyo キーワード:堰、浸透破壊、弾塑性有限要素法 定となり、実験と異なる傾向を示した。弾塑性有限要素法では実験値に 近い傾向を示した。それ以上に Terzaghiの方法が実験値の傾向を表 現した。

5.3 内部構造の推定

図 3 に堰(壁体)周辺の最大せん断ひ ずみ分布を示す。右側が下流である。 壁体下流直近と約 3.5cm 水平に離れ たところで、鉛直方向にせん断帯が 発達していることがわかる。このせ ん断帯に囲まれた部分と、Terzaghi が提唱した土柱(図中の破線の四角)の 大きさ、形状とよく一致する。つま り有限要素法などを用い、詳細で正 確な浸透流解析が可能であれば、堰 の場合でも Terzaghi の方法で破壊水 頭差を求めることが可能と言える。

## 6 まとめ

本研究により、クリープ比を用い た方法は安定性の評価手法として正 確でないことが証明された。一方、 本研究で用いた弾塑性有限要素法で は、実験値に対して比較的正確な破 壊水頭差の算定が行えた。また、堰 に対しても Terzaghi の方法で破壊水 頭差の算定が行えるという結果とな った。 一般的に Terzaghi の方法は矢 板にしか適用されない。これは地盤 中の浸透流計算が困難なためであり、 複雑な条件では適用することが困難 であったためであろう。現在では有 限要素法により正確で詳細な計算を 容易に行うことができる。この方法 は、堰の浸透破壊に対する簡便的な 解析手法として、信頼できると考え られる。

わが国には大小、新旧、様々な堰 が多く利用されている。特に小河川 に点在する小規模な堰は大正~昭和 30年代に建設されたものが多く、老 朽化が進んでいる。改修する場合、 事業規模の面から考えれば、安全で ればならない。そのためには、正確 な安定性の評価と設計が求められる。 本研究の弾塑性有限要素法を用いる ことによって、この要求を満たすこ とができると考える。







図 2: 堰幅-破壊水頭差関係(同クリープ長) Fig2: Dam Width and Critical Head (Same Creep Length)



Fig3: Distribution Map of Max Shear Strain