## 緩い砂模型斜面の浸透による破壊実験 Model test of loose sand for slip failure induced by seepage

堀俊和<sup>\*</sup> 毛利栄征<sup>\*</sup> 松島健一<sup>\*</sup>

HORI Toshikazu<sup>\*</sup>, MOHRI Yoshiyuki<sup>\*</sup> and MATSUSHIMA Kenichi<sup>\*</sup>

<u>1.はじめに</u> 築造年代が古い農業用ため池は、 締固めが不十分なものが多く、豪雨時にすべり破 壊が発生する事例が見られる。本研究では、緩い 砂模型を作成して浸透実験を行い、模型内のサク ションおよび模型表面の変位を詳細に測定し、破 壊に至るメカニズムについて検討を行った。 2.実験方法

Fig.1 に実験に用いた模型の形状を示す。模型の 奥行きは 150cm である。底面から 20cm 部分は霞 ヶ浦砂を良く締固めて基盤とし、その上に同じく 霞ヶ浦砂を用いて緩詰の斜面を作成した。緩詰の

斜面部の含水比、乾燥密度と霞ヶ浦砂の物理的性質を Table1 に示 す。また下流法尻には浸食防止用のドレーンを設置している。 Fig.1 に示す PS1~PS8 にテンシオメータ、DH1~DH4 に水平方向 の変位計、DV1~DV5 に鉛直方向の変位計を設置した。水位は基 盤面(緩詰砂と密詰砂の境界面)から水面までの距離で示してい る。始めに、上流側水位を 20cm、下流側の水位を 0cm まで上昇



Fig.2 上流側水位の時間変化 Record ofwater level at the upper stream tank





Fig.1 模型形状およびセンサー配置 単位:cm Model and distribution of sensor

Table1 材料・模型の性質 Properties of sand and model Kasumigaura

sand type	Kasumigaura sand
w (%)	7.1
$\rho_d (g/cm^3)$	1.403
Dr (%)	1.0
D <sub>50</sub> (mm)	0.2998
Gs (g/cm <sup>3</sup> )	2.715



**Fig.3** サクション・間隙水圧の変化 Record of suction and pore water pressure

[\*農業工学研究所][\*National Institute for Rural Engineering][ため池,すべり破壊,浸透,飽和コラップス]

させ、定常浸透状態となるまでこの水位を維持した。定常浸透状態の後、上流側水位を 40cm まで一気に上昇させて模型斜面を崩壊させた。Fig.2 に上流側水位の時間変化を示す。

<u>3 . 実験結果</u> Fig.3 に模型内の間隙水圧の変化を示す。また、Figs.4,5 に模型表面の水 平変位、鉛直変位の一例を示す。また Figs.2~5 中に点線で示す(a)初期状態、(b)水位上昇 開始 15 分後、(c)200 分後、(d)1000 分後、(e)1200 分後、(f)1230 分後の時点での間隙水圧 分布と変位を Fig.6(a)~(f)に示す。変位は大きさを 20 倍としたベクトルで示している。

Fig.6(a)は模型を作成して約 12 時間経過後のサクション分布である。上流側水位を 20cm 上昇させる(Fig.6(b)、(c))と、模型の天端及び法肩は沈下しながら上流側へと傾くよう に変形していることが分かる。更に模型内に浸透が進むと、下流法尻部分が法先方向へと 変形しはじめ、天端にへアークラック(crack1)が生じた(Fig.6(d))。次に水位を 40cm に 上昇すると、試験開始後 1200 分および 1230 分で、Fig.6(e)、(f)に示すように、下流斜面上 段に 2 本目(crack2)、中段に 3 本目のクラック(crack3)が生じた。クラックは引張によ るものであり、時間の経過とともに開口幅が拡大した。試験開始後 1236 分後、下流法尻部 分の変形が進行し、Fig.7 に示すように crack2 から法先にかけてのすべり崩壊が発生した。 <u>4 考察</u> 本実験から、緩い砂模型の場合、浸透に伴って天端及び法肩部分が上流側に 傾くように変形・沈下し、下流法尻部分は法先方向へと変形することが分かった。更に、

変形に伴って、引張クラックが生じ、クラックを起点として下流法先を通るすべり破壊に 進展することが分かった。このような変形は飽和に伴う飽和コラップスと下流斜面のせん

断変形によって生じるものと考えられる。Kohgo(1997) はアースダムの解析結果を行い、初期湛水に伴う飽和 コラップスによって、上流側への回転変形が生じ、ク レスト付近に引張クラックが生じる可能性があると述 べているが、本実験結果はこの解析結果と同様な結果 となった。ため池のような締固め度が低い土構造物で は、降雨や貯水からの浸透によって発生する飽和コラ ップスが崩壊に関与する可能性があることが分かった。



Fig.7 崩壊後の模型断面の形状 Shape of model failure



参考文献: Yuji Kohgo(1997):Method of analysis of saturation collapse behavior, JIRCAS Journal No.4,p1-28