小規模集水域における判別分析法を用いた斜面崩壊ハザード解析

日本通運(株)(正)○穴藏正俊、愛媛大学(正)バンダリ・ネトラ ネパール・トリブバン大学(非)Dahal R. K.、愛媛大学理工学研究科(学)谷成恭輔

<u>1. はじめに</u>

日本では、豪雨による土砂災害が多発しており、その被害を 防ぐために、ハード、ソフト対策を行うことが急務となってい る。また、その双方の対策のバランスをとることは難しい土砂 災害では、大規模な災害を想定した際に、砂防ダムなどのハー ド対策は必要であるが、ハード面でのコストなどを考慮すると、 ソフト面での対策が必要であることがいえる。本研究では、近 年、データベースでの多変量解析を長所としている GIS をツー ルとし、GIS 解析ではあまり行われていない小規模地域を対象 としたハザードマップを作成し、そのマップ値から判断分析を 行うことで判別関数の導出を目的とした。

2. 対象地域および現地調査

本研究では、愛媛県新居浜市多喜浜地区東福辺川を対象地域 として選定した(図-1参照)。その理由として、この渓流では、 2004 年に台風による豪雨によって多数の斜面崩壊が発生した ことがあり、また、地質帯が和泉層群で、砂岩や頁岩が多く分 布し、斜面崩壊が起こり易い地質であるなどが挙げられる。ま た、このような小規模地域における GIS 利用として、課題に挙 げられるのが、パラメータ分布の決定である。具体的には、広 域であると、地質や降雨分布などが挙げられる。それらのパラ メータを補うために本研究では現地調査による現地試験ならび に試料を採取し、室内実験を行うこととした。行った実験は次 の通りである。現地試験では簡易貫入試験、長谷川式透水試験、 室内実験では、土粒子密度試験、現地乾燥密度、含水比粒度分 布試験、飽和時の一面せん断試験を行った。また、行った箇所 は、観測・簡易貫入試験が75点、透水試験・試料採取が38点 である。これらの箇所および結果を図-2、表-1に示す。結果 から、和泉層群特有の砂質土が多く、また各値にばらつきが見 られた。これらの結果を用いて、各値の分布マップを作成し、 斜面の安定解析を行う。

3. GIS による分布マップ作成および斜面の確率分布マップ



B-1 tyshutDiamondariaD

図-2 現地調査·試料採取箇所

表-1 谷試験結果					
透水係数 k (cm/s)	表層土厚 H (cm)	粒度分布	土粒子密度 (g/cm ³)	C (kN/m²)	φĈ)
4.13E-4~4.98E-3	0~191 (0em は基岩含む)	細砂、中砂、粗砂	2.5~2.65	$0.31 \sim 8.52$	22~42

前述の試験結果から GIS を使用し、まず、のクリギングという内挿演算機能から、表層土厚分布マップを作成した。 そのマップと等高線から区画分けを行い、その各値をマップにするために、GIS の機能を使用し、各ラスタマップを

作成した。GIS の機能では、ラスタ演算という機能があり、そ れを使用することで、各ピクセルにおける演算を行うことが出 来る。その各値のマップを図-3 に示す。これにより斜面の安 定解析および確率分布マップをそれぞれ作成した。その際に使 用した式が次に示す式(1)~式(8)である。

$$F_{s} = \frac{C + C_{r} + ACos^{-2}\beta Tan \phi}{BSin \beta Cos \beta}$$
(1)

$$A = q_0 + H(t)(\gamma_{sat} - \gamma_w) + \gamma_t (H - H(t))$$
⁽²⁾

$$B = q_0 + H(t)\gamma_{sat} + \gamma_t \left(H - H(t)\right)$$
(3)

$$H(t) = \frac{R}{n} \left[t + \left(\frac{\varepsilon}{2}\right) V_s t^2 \right]$$
(4)

$$F_{s} = \alpha_{1}C + \alpha_{1}C_{r} + \alpha_{2} \tan\phi \qquad (5)$$

$$\alpha_{1} = \frac{1}{BSin\betaCos\beta} \qquad \alpha_{2} = \frac{ACos\beta}{BSin\beta}$$

$$Z = \frac{F_{s}(1) - E[F_{s}]}{\sqrt{V[F_{s}]}} \qquad (6)$$

$$V[F_{s}] = \alpha_{1}^{2}V[C] + \alpha_{1}^{2}V[C_{r}] + \alpha_{2}^{2}V[\tan\phi] \qquad (7)$$

$$V[X] = \frac{(X_{\max} - X_{\min})^{2}}{12} \qquad (8)$$

ここで、C は土の粘着力、Cr は根の抵抗力、 β は斜面勾配、 φ は内部摩擦角、 q_0 は植生の重 量による圧力、 γ_t 、 γ_{sat} は湿潤、飽和単位体積重 量、H は表層土厚、H(t)は基岩からの飽和土高 さとなっている。また、式(4)について、R は降 雨強度(m/s)、n は間隙率、t は一日の時間(秒)、 ϵ は曲率、Vs は透水係数に依存する土中の水分伝 播速度(m/s) である。また、斜面の安定計算に おける発生確率を考慮するために、式(1)を土質 パラメータに依存する線形式に置き換えた。そ





図-4 確率分布マップとその照査結果

危険区分 崩壊地ピクセル数(個) 割合 4 0.044 s MS 14 0.156 0.267 QS 24 US 48 0.533 合計 90 1.000 0.7 凡例 河川 崩壊地 OS MS 危険度区分 US



れが式(6)である。ここで、Z は標準正規分布を利用する際のZ 値、F_s(1)は、安全率が1のときを意味し、また、E[F_s] は各ピクセルの安全率となる。そして、V[F_s]は式(7)、式(8)に示すように、式(5)における分散式として、定義した。 これらの式でラスタ演算を行うことにより、斜面崩壊確率分布マップを作成した。その図及び ROC 曲線における照 査結果を図-4 に示す。この照査は 85%の確率制度となり、これを元に判別分析によるハザード解析を行った。 4. 判別分析

本研究での判別分析で使用したパラメータはどの渓流でも使用できる地形パラメータであり、斜面勾配[slope]、斜面方向[aspect]、曲率[curvature]、湿潤指標[Wetness Index]の4つで考えた。そこで導出した判別関数を次に示す。また、式(9)による適用した結果を図-5に示す。

Df = 0.009[slope] - 0.003[aspect] + 49.573[curvature] - 0.166[WetnessIndex] + 0.454

(9)

5. まとめおよび今後の課題

今回導出した判別関数をより高精度のものにするために、今後は、現地調査のポイントの追加、各値のマップの分 布精度の向上、判別分析における地形パラメータの増加や組み合わせの考慮を行うことが重要であるといえる。

参考文献: Dahal R. K., DEM-based deterministic landslide hazard analysis in the Lesser Himalaya of Nepal GeoRisk 2008 Hammond C. et al., Level Stability Analysis (LISA) Documentation for Version 2.0