

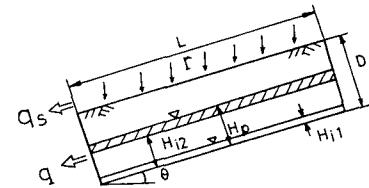
舞鶴工業高等専門学校 正員 田中祐一郎

1. はじめに 筆者は先に植生の影響を考慮した斜面崩壊の発生と、それによる生産土砂量の予測についての理論解析を行なった。¹⁾しかし考察の単純化のために、斜面の土質に関係なく降雨は全て地中に浸透すると云う大きな仮定を用いた結果、崩壊発生条件は土質によつてあまり変化しないと云う結論となつた。このようないくつかの仮定を満足する場合は少なく、実際への適用性において問題のあることから、今回は表面流の発生する場合も含めて理論の修正をはかり、た結果について報告するものである。

2. 斜面崩壊の発生条件 図-1に示すように、長さ L 、角度 θ の最も単純な斜面について考えることにする。地下水位も基面と平行であることにすると、この斜面の崩壊発生条件は Coulomb の式となり、

$$\tau \geq C + \bar{\sigma} \tan \phi \quad \dots (1) \quad \tau = \{(D-H)\delta_t + H\delta\} \sin \theta \cos \theta \quad \dots (2)$$

$$\bar{\sigma} = \{(D-H)\delta_t + H\delta\} \cos \theta \quad \dots (3) \quad \text{より次のように考えらる。}$$



$C \cdot \sec^2 \theta \leq \{(D-H)\delta_t + H\delta\} \tan \theta - \{(D-H)\delta_t + H\delta\} \tan \phi \quad \dots \dots (4)$ 図-1. 考慮した斜面のモデル
ここに、 τ = 土の剪断力、 C = 土の粘着力、 $\bar{\sigma}$ = 基面に垂直に作用する力、 ϕ = 土の内部摩擦角、 δ = 軟媒土の単位重量、 δ_t = 饱和土の単位重量、 δ' = 土の水中単位重量、 D = 風化土層厚、 H = 地面より地下水面までの距離である。降雨の中への浸透能子は近似的に $f = f_r$ (r は土の透水係数) と考えられる。降雨を (i) 無降雨期 t_{i0} 、(ii) 先行降雨期 t_{i1} 、(iii) 現降雨期 t_p に分す。また t_p を $t_p < t_{i1}$ の場合と $t_p > t_{i1}$ の場合とに分かつそれまでの期間を一まとめにして取り扱うことにす。さらに地下水流は Darcy の法則に従うものと仮定する。以上の事柄は次のように表現される。(i) $t \leq t_{i1}$ 、 $\delta = \text{単位中空率の地下水流量}$ 、 $\delta_s = \text{単位中空率の地表面流量} \text{ とする。} \int_{t_{i0}}^{t_{i1}} R_{i0} dt = 0 \quad \dots \dots (5) \quad \int_{t_{i0}}^{t_{i1}} R_{i1} dt = n_e H_{i1} \quad \dots \dots (6)$

$$\delta_{i0} = 0 \quad \dots \dots (7) \quad \delta_{i1} = k \cdot n_e \cdot H_{i1} \cdot \tan \theta \quad \dots \dots (8) \quad \delta_p = k \cdot n_e \cdot H_p \cdot \tan \theta \quad \dots \dots (9)$$

$$H = D - H_p \quad \dots \dots (10) \quad \delta_s = (t_p - k) L \quad (\text{ただし } t_p < k \text{ のとき } \delta_s = 0) \quad \dots \dots (11)$$

ここで n_e は土の有効空隙率である。また斜面上の降雨と地下水流、地表面流との間の質量保存則より、

$$\int_{t_{i1}}^{t_{i2}} R_{i2} dt - \frac{1}{L} \delta_{i2} (t_{i2} - t_{i1}) = n_e (H_{i2} - H_{i1}) \quad (12)$$

$$\int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt - \frac{1}{L} (\delta_p + \delta_s) (t_p - t_{i1}) = n_e (H_p - H_{i1}) \quad (13)$$

を得る。(12) に (6), (8) を代入して H_{i2} について解くと、

$$H_{i2} = \left(\int_{t_{i0}}^{t_{i1}} R_{i0} dt + \int_{t_{i1}}^{t_{i2}} R_{i2} dt \right) / n_e \{ 1 + \frac{k}{L} \tan \theta (t_{i2} - t_{i1}) \} \quad (14)$$

$$(14) \text{ に (11) を代入すると, } \int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt - \frac{1}{L} \delta_p (t_p - t_{i1}) = n_e (H_p - H_{i1}) \quad (15)$$

(15) に (9), (14) を代入して整理すると、

$$\int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt + R_i + \frac{k}{L} \tan \theta \int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt = n_e H_p \{ 1 + \frac{k}{L} \tan \theta (t_p - t_{i1}) \} / \{ 1 + \frac{k}{L} \tan \theta (t_{i2} - t_{i1}) \} \quad (16)$$

$$\text{を得る。} \therefore R_i = \int_{t_{i0}}^{t_{i1}} R_{i0} dt + \int_{t_{i1}}^{t_{i2}} R_{i2} dt + \int_{t_{i1}}^{t_p} R_{i2} dt \quad (17)$$

$$R_i \text{ である。さらに } t_a = t_{i2} - t_{i1}, \quad t = t_p - t_{i1}, \quad R_p = \int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt \quad (18)$$

とおく。現降雨に対する初期条件として考慮すべき先行降雨期間 t_a は地下水流が全て流出する時間と (2) 次のよきに与えられる。²⁾

$$t_a = 4.6 / n_e L / k \cdot \tan \theta \quad (19)$$

(18), (19) を (16) に代入して H_p を解くと、

$$H_p = \frac{\int_{t_{i1}}^{t_p} R_p dt + R_i / (1 + 4.6 / n_e)}{n_e (1 + \frac{k}{L} \cdot t \cdot \tan \theta)} \quad (20)$$

(4) に (10) を代入すると、崩壊発生条件式は次のようになる。

$$C \sec^2 \theta - D \delta (\tan \theta - \tan \phi) \leq \{(k_f - \delta) \tan \theta + (\delta - \delta') \tan \phi\} H_p \quad (21)$$

(21) := (11), (20) を代入すると、

$$R_p - \int_{t_{12}}^{t_p} \frac{\delta_s}{L} dt + \frac{R_i}{1+4.61ne} \geq \left\{ \frac{C \sec^2 \theta - D \delta (\tan \theta - \tan \phi)}{((k_f - \delta) \tan \theta + (\delta - \delta') \tan \phi)} \right\} ne \left(1 + \frac{k}{L} + \tan \theta \right) \quad (22)$$

を得る。上式の左辺は地中に浸透した総水量を意味しており、これが崩壊発生のための一つの条件式である。(しかし算者は先に過去に発生した崩壊発生のデータから実証的に $R_p, R_i \geq \text{const}$ が崩壊発生の降雨条件として有効であることを見出している。⁵⁾ R_p は累加雨量であり、 t に随して常に増加関数であり、 δ が R_p の微係数は R_p であり、また δ_s は (11) よりその関数であることを考慮すると、(22) を上で微分することにより、

$$R_p - \frac{\delta_s}{L} \geq \left\{ \frac{C \sec^2 \theta - D \delta (\tan \theta - \tan \phi)}{((k_f - \delta) \tan \theta + (\delta - \delta') \tan \phi)} \right\} ne \frac{k}{L} \tan \theta \quad (23)$$

となる。特別な場合を除き一般には $1 > \frac{k}{L} + \tan \theta$ として良いと思われるのを、(22), (23) の両辺を掛け合せると、 $R_p (R_p + \frac{R_i}{1+4.61ne} - \int_{t_{12}}^{t_p} \frac{\delta_s}{L} dt) \geq A (A \frac{k}{L} \tan \theta + \frac{\delta_s}{L})$

$$\text{となる。} \therefore A = ne \left\{ C \sec^2 \theta - D \delta (\tan \theta - \tan \phi) \right\} / ((k_f - \delta) \tan \theta + (\delta - \delta') \tan \phi) \quad (25)$$

である。(24) が崩壊発生のための降雨条件式であり、 $R_p < k$ のときは $\delta_s = 0$ とすると、

$$R_p \{ R_p + R_i / (1+4.61ne) \} \geq A^2 \frac{k}{L} \tan \theta \quad (26)$$

となる。前回までの降雨は全て地中に浸透すると仮定した場合の降雨条件式と一致する。

3. 崩壊発生確率と生産土砂量

(24) に (11) を代入し、 L について解くと次式を得る。

$$L \geq \frac{A^2 \cdot k \cdot \tan \theta}{R_p (R_p + \frac{R_i}{1+4.61ne} - \int_{t_{12}}^{t_p} \frac{\delta_s}{L} dt) - A (R_p - k)} \quad (27)$$

$$R_p < k \text{ の場合 } \delta_s = 0 \text{ とすると上式は } L \geq A^2 k \tan \theta / R_p (R_p + \frac{R_i}{1+4.61ne}) \quad (28)$$

となる。降雨は全て地中に浸透すると仮定した場合の崩壊発生斜面長の条件式に一致する。(27), (28) によると、降雨と斜面の境界条件によって決まる値以上の斜面長をもつ斜面が崩壊する。流域内の斜面長分布は半数正規分布をなすこと実事³⁾より、この斜面長分布の超過確率 $P(L)$ がある降雨条件における崩壊発生確率を与えることになる。そこでこの $P(L)$ を用いることにより、 S なる大きさの流域面積を持つ流域にて決まる期間降雨があった場合、斜面崩壊と云ふ形でによつて流域へ供給される生産土砂量の体積 V_s は次のように求めることできる。

$$V_s = \int_T D \cdot P(L) \cdot S dt \quad (29)$$

4. 崩壊に及ぼす植物の影響 斜面上に生育する植物の樹木根は、崩壊に入り込む影響を与えることが筆者により提示されていてある。⁴⁾ その結果の要旨を再記すると、植物の影響を考えると、 $C' = C (1+C_p)$ (30) のように土の粘着力が大きくなる。 C_p は植物株数と名付された係数である、次のように与えられる。

$$C_p = \cos \theta \left[\frac{P}{\pi d^2 C} + \frac{j \delta}{3C} (4+3 \tan \phi) + \sec \theta / (1+\sec \theta (2+\tan \phi)) \right] / (1+\tan \phi)^2 \quad (31)$$

ここに、 P = 樹木の重量、 j = 根の長さである。 j の値は植物の成長と共に変化するものであつて、詳しくは植物学的に調査、研究すべきであろうが、通常の樹木では枝の張り出しと同様と考えてオーダー的に十分であり、したがつて風化土層厚 D と近似的に等しいとして良いだろう。したがつて通常の針葉樹、広葉樹では樹木根は基面に達していないものと考えられ、これが崩壊に対して抵抗として大きな役割を演ずる理由である。

5. おむづち 以上により降雨の状況を観測することによつて、斜面崩壊発生の危険度の予測と、それによる生産土砂量の予測が可能となる。しかしこの危険判定値は対象斜面の条件によつて変化するので、これをかたなくとも (a) 植生の影響の有無、(b) 斜面の土質、とくにその大小によつて ($R_p \geq k$) 分けることにより、4種に大別して考えれば実用上有意義であろうと思われる。本研究はその一部に文部省科学研究所(試験研究58850115)の補助を受けたことを付記して謝意を表する。 1) 田中, 舞鶴高専紀要, 第18号, 2) 田中, 第37回年譲会, 3) 小川, 新垣, 吉村, オリジナル災害科学シンポ論文集, 4) 田中, 第38回年譲会, 5) 田中, 舞鶴高専紀要, 第16号,