斜面構造物を対象とした地震時表層崩壊危険度評価手法について

| 香川大学工学部 | 正会員 | 長谷川修一 |
|---------|------|-------|
| 香川大学大学院 | 学生会員 | 佐々木 良 |
| 香川大学工学部 | 正会員 | 野々村敦子 |
| 四国総合研究所 | 非会員 | 池田 倫治 |

1.はじめに

来る南海地震では,広域で斜面崩壊が多発し,山岳地に建設されている送電用鉄塔,携帯電話などの移動基地局,テレビ塔,電波反射板に斜面崩壊の影響が及ぶと停電や情報通信機能などの支障が長期化する可能性がある.

地震時の斜面崩壊予測方法は,過去の地震による崩壊実績から地形等の要素と崩壊地分布の関係に基づく経験的手法 と土質調査などから斜面を構成する地盤の強度定数を求め,斜面安定解析を行う解析的手法に分けられる.後者の解析 的手法は,詳細な地盤情報や地形情報を用いることから信頼性は高いが,広域を対象とするのは困難である.従って, 広域を対象とした地震による斜面崩壊危険箇所の予測手法としては,地形など一般的に入手可能なデータを用いる経験 的手法が実用的である.本研究では,内田ら(2004)の判別式¹⁾に基づき,地震時の表層崩壊により影響を受ける可能性 が高い構造物を広域的かつ効率的に抽出する手法を検討したので,その概要を報告する.(図1).

2.数値標高モデルの選定

本研究では,日本全域が整備されており入手が容易な北海道地図株式会社により2万5千分の1地形 図の等高線から作成された 10m メッシュ数値標高 モデル(DEM)を用いた.

3. 地形量の算出と最大加速度の推定

本研究ではGIS ソフト ILWIS を用いて 10m メッ シュ DEM の解析により斜面勾配と平均曲率を算出 した.ここでの斜面勾配は,各メッシュの水平面か らの傾きを示す地形量である.平均曲率は,地形の 凹凸の指標として用いられるもので,曲面上のある 点を通る全ての測地線の曲率の最大値と最小値の平 均として定義される量である.最大加速度は,内閣 府中央防災会議の専門調査会による南海地震を想定 した模擬強震動波形から推定した.

4. 地震による表層崩壊危険度評価

算出した斜面勾配と平均曲率,推定した最大加速 度を説明変数とした内田ら(2004)の判別式(式1)¹⁾ から判別得点F値を算出した.

F=0.075×[斜面勾配(°)]-8.9×[平均曲率] +0.0056×[最大加速度(cm/s²)]-3.2・・(1) F値<0の場合崩壊の危険性はほぼなく,F値 0と



文献調査

過去の災害事例の分析

キーワード 表層崩壊 , 斜面 , 構造物 , F 値 , 数値標高モデル 連絡先 〒761-0396 香川県高松市林町 2217-20 香川大学工学部 長谷川研究室 TEL 087-864-2155

なれば崩壊の危険性がある.F値の値が大きくなるほど崩壊発生確率が高くなる傾向があるとされている.本式は,兵 庫県南部地震の際に花崗岩から構成される六甲山地の崩壊分布実績により提案された経験式であるが,新潟県中越地震 および新潟県中越沖地震を受けた第三紀~第四紀の軟岩斜面の表層崩壊に対して有効性が確認されている²⁾³⁾.

南海地震の最大加速度 150~200gal を想定した表層崩壊危険度分布図の例を図 2 に示す.図 2 では,F 値を 4 ランク に分け表示した(表1).

5.構造物周辺斜面の表層崩壊危険度評価

構造物周辺斜面に影響を及ぼす危険性のある表層崩壊の評価方法の検討を行う.評価方法としては図3に示すように構造物の中心位置がある1ピクセルを対象として評価を行う方法と構造物の中心位置の1ピクセルとその周辺8つのピクセルを合わせた9ピクセルを対象として評価を行う方法の2つで検討を行う.構造物の幅や周辺で発生した崩壊の影響を考慮できることから9ピクセル評価が妥当と判断される.

6. 地震時の表層崩壊が構造物へ及ぼす影響度評価

地震時の表層崩壊が構造物へどの程度影響を及ぼすかにつ いて検討を行う.地震時の表層崩壊深度を過去の地震の崩壊 深分布⁴⁾から 2mと仮定する.そして構造物の基礎形式,基 礎の根入れ深さなどに基づき,表層が 2m欠除した場合の残 存根入れ深度から三段階に影響度ランク分けを設定する(表 2).

7.構造物を対象とした地震時表層崩壊危険度評価

地震時の構造物周辺斜面の表層崩壊危険度ランクおよび地 震による表層崩壊の重要構造物への影響度ランクに基づき, 構造物を対象とした地震時表層崩壊危険度評価を行う(表 3). ランクAからDにつれて危険度が高くなっていく. 表1 構造物周辺斜面の表層崩壊危険度ランク分け





図3 左:1 ピクセル評価,右:9 ピクセル評価

表2 構造物への影響度ランク分け(案)

地震による構造物周辺斜面の表層崩壊危険度

ランク3

А

В

С

ランク4

А

С

D

| ランク | 構造物への影響度 | 残存根入れ深さx(m) |
|-----|----------|-------------|
| а | なし | 5.0 X |
| b | 少し影響あり | 3.0 x < 5.0 |
| С | あり | x < 3.0 |

表3 構造物を対象とした地震時表層崩壊危険度評価(案)

ランク2

А

А

В

ランク1

А

А

А

8.まとめと今後の課題

本研究では,山地における構造物周辺斜面の 地震時表層崩壊危険度評価手法について提案し 今後は,実際に構造物を対象とした地震時表層 崩壊危険度評価を行い,その適用性を検討する 必要がある.なお,本手法は表層崩壊を対象と

しており,今後は地すべりや大規模崩壊に関する検討も必要である.

参考文献:

1)内田太郎,片山正次郎,岩男忠明,松尾修,寺田秀樹,中野泰雄,杉浦信男,小山内信智:地震による斜面崩壊危険度評価手法に関する研究,国土技術政策総合研究所資料,204,p.91,2004.

の構 ランクa

ランクb

ランクι

影造

響物

度へ

2)小山内伸智,栗原淳一,藤澤和範,花岡正明:地震に起因する土砂災害対策の現状と課題,土木技術資料 Vol.47,No.12, pp.24-29,2005 3) 西村俊明,野々村敦子,山中稔, Ranjan Kumar Dahal,長谷川修一:地形量に基づく斜面崩壊予測手法は新潟県中越沖地震による斜面 崩壊地点を予測できるか,土木学会四国支部平成20年自然災害フォーラム論文集, pp.31-36,2008.

4) 中村浩之, 土屋智, 井上公夫, 石川芳治, 地震砂防, p.82, 古今書院, 2000.