







- 1.新潟県は全国有数の地すべり多発県
- 2.地すべりの集中分布域 中越地域 上越地域
- 3.地すべり多発地域の岩種 新第三紀堆積岩
- 4.地すべりの素因 褶曲による地層の脆弱化 風化による泥質岩の軟弱化

5.地すべりの誘因 梅雨期、台風期豪雨/融雪



## 中越地震の概要

- 1.本震の加速度波形と速度波形
- 2.地震の最大速度と最大加速度との関係
- 3.震源域の地殻構造推定断面図
- 4,余震分布
- 5. 断層破壊モデル



# 地震による斜面崩壊の特徴 (豪雨による斜面崩壊との相違)

- 1. 豪雨の場合では比較的安全な緩斜面でも、地震の場合は 斜面崩壊が発生する。
- 2.表土層のない切り立った崖も崩落する。 雨の場合よりも広い勾配範囲にわたって崩壊が発生する。
- 3.地震動は側面からの抑えが小さい地形的凸部で大きくなる。 尾根や山稜などで崩壊が多発する。
- 4.雨の浸透は表層部に限られるのに対し,地震動は山体の 全体に作用する。 規模が巨大化する可能性がある。









#### 斜面災害発生予測の限界

地震による斜面災害は、発生場所の限定が難しい。

- 1.調査研究事例が極めて少ない。 近代的研究が開始されて以来、山地における地震は ほとんど発生していない(1984年長野県西部地震M6.9、 1999年台湾集集地震M7.7、など)。
- 2. 自然斜面の多様性(2つとして同じ地形形状はない)。
- 3.自然条件(土質、地質、水文、土壌水分、植生など)の 多様性。
- 4.結果として、地震による災害形態は毎回異なる。
- 以上は、他分野に比べて、研究が遅れている要因でもある。

#### 地震による斜面崩壊の留意点

危険箇所と発生予測

- 1. 地震による斜面崩壊では発生場所・時間の特定が極めて困難。
- 2.大規模な斜面崩壊・地すべりも発生する可能性がある。
- 3. 先行降雨といった前駆条件が無い場合でも発生する。

#### 避難と対策

- 1.対応が極めて困難であり、事前避難の余地はほとんどない。
- 2.個人の力では到底対応できない場合が多い。

### 危険性の継続と影響範囲の拡大

- 1. 地震時に崩壊が生じなくても, 地震動によって山体が脆くなり, その後の豪雨や融雪で崩壊が生じることがある。
- 2. 上流の不安定土砂の移動によって、下流にも影響が及ぶ。

中越地震による地すべり発生状況の事例 山古志村における農地の被災状況(10月27日撮影) 山古志村芋川最上流域における農地の被災状況(12月10日撮影)

山古志村芋川最上流域尼谷地地区地すべりによる被災状況 (12月10日撮影)

油夫川を挟んだ地すべり状況

虫亀地すべり発生直後の状況 1980年4月発生 1985年対策工施工完了

虫亀地すべりの現況(2005年6月7日撮影)

中越地震による三石川地すべり



山古志村における農地の被災状況(10月27日撮影)

















# 中越大震災における地すべり・斜面崩壊の形態

全国有数の地すべり地域(山古志村)直近で強い直下型地震。 多数の斜面崩壊や地すべりが発生。

# 主要な現象形態:

- 1.標高の高い、尾根付近の急斜面における崩壊 2.河川沿いの渓岸崩壊
- 3.両者の中間の比較的緩い斜面における地すべり 3-1 流れ盤地すべり(地層の傾斜方向に移動) 3-2 旧地すべりの再移動地すべり 4.崩落土砂による地すべりダム(河道閉塞)の形成

- ・地すべりダムの決壊防止のための緊急対応が急務。 ・積雪期直前に対応を完了

























# <u>東竹沢地区地すべりダム</u>

- ダムを形成した地すべりの規模: ・延長:約350m ・幅:約295m
- ・すべり面深度:約30m
- ·移動土量:約130万m<sup>3</sup>
- ・頭部で約70mの移動量
- 基岩地質:
- ・砂質シルト岩および砂質シルト岩と細粒砂岩の互層
- ・地層の走向、傾斜:N15°E、20°W
- ・傾斜方向に移動する「流れ盤地すべり」
- ・旧地すべりの一部が再活動

















東竹沢地すべり側面写真(上流側)(11月3日撮影)







東竹沢地すべりによる河道閉塞 により形成された貯水池



木篭地区における堆砂状況(1年間で橿度に堆砂が進行)



#### 「地震による地すべりダム対策」

#### 地震発生

地すべりダムの形成 第一

- 地すべりダムの規模・形状・成因の把握(緊急調査) 段階 流域条件の把握ー保全対象の有無・位置 大規模地すべりダム決壊危険度の判定 - 緊急対応 地すべり土塊の安定性評価(概略評価)
- 第二 地すべりダムの詳細特性の把握(応急調査) 段階 流域水理・水文条件の把握 二次災害危険度の判定 応急対応 地すべり土塊の安定性評価 (土質試験・ボーリング調査・安定解析)
- 恒久対策計画のための詳細調査 工法検討・構造物設計・流域全体計画との整合性 第三 段階 恒久対策

	-	
地すべりダムの安定性の検討		夏
1 ) 水圧による決壊 2 ) パイピングによる決壊		<u>水圧に</u> ・水深 大き ・水圧
3)越流による決壊		<u>パイピ</u> ・地す
		・堤体 体比 ・パイ さい

東竹沢地すべりダムの安定性	
<u>水圧による決壊の危険性:</u> ・水深に対して地すべりダム堤体の規模がかなり 大きい。 ・水圧により一挙に決壊する危険性は小さい。	
<ul> <li>パイピングによる決壊の危険性:</li> <li>・地すべり土塊による堰き止め幅は約295m。</li> <li>・堤体幅は水圧(水圧高28m)の作用する堤体比高の10倍近い。</li> <li>・パイピングの発生による破壊の可能性も小さい。</li> </ul>	











# 地すべりダムに関する緊急対応:

- 降雨が降り続いたため地すべりダム背後の貯水池 水位が上昇 起流による決壊の危険性が増大
- -1) ポンプによる緊急排水
- -2) 予備として埋設管路による代替排水路を設置
- -3) 十分な断面を有する仮排水路の掘削
- -4) 地すべり土塊の二次移動防止のための切土施工









- 台船による資材輸送には限界がある。 - 合流点付近で前沢川を陸路横断するために埋立工事中。

























































胡川川流域における大規模地すべりと河道閉塞箇所の状況(5月12日撮影)







# <u>斜面災害への長期的対応</u>







- 中山間地域(農地)の保全は国土の保全につながる。



- 1. 震源地域とパキスタンの概略地質
- 2.地殻変動量と活断層
- 3. 地震断層の分布
- 4. 大規模表層崩壊
- 5.大規模地すべり







地すべりによる道路崩落箇所 (首都イスラマパードから被災中心地ムザファラパード間)





























