第4章 地震と土砂災害

第1節 宝永地震による土砂災害事例

宝永地震(1707 年 10 月 28 日, M 8.4 ~ 8.6)では、表 4 - 1 に示したように、 大規模な土砂災害が発生した(中村ほか 2000,田畑ほか 2001,水山ほか 2011)。 本節ではこれらの土砂災害のうち、概況 の分かっているものを挙げて、その特徴 を示す。

なお、宝永地震の49日後の宝永四年 +一月二十三日(1707年12月16日)か ら16日間、富士山では中腹(宝永火口) から大規模な噴火が発生している。多量 のテフラが偏西風に乗って、富士山の東 側の地域に降下・堆積した。テフラが厚 く堆積した地区では、その後の豪雨によっ て洪水・土砂氾濫を繰り返し、激甚な土 砂災害が発生した(角谷ほか2002,井上 2005)。 また、奥宮正明が記した『谷陵記』は、 土佐国の宝永地震による災害の状況を詳 しく述べている(図4-1)。



図4-1 『谷陵記』

表4-1 宝永地震による土砂災害一覧表

	大規模土砂移動と地震の関係						大規模土砂移動の特性							天然ダムの有無			
地点	緯度	経度	都道府県・市町村	土砂移動個所名	崩壊 発生日	誘因	面積A1 (m ²)	土砂量V1 (m ³)	長さL (m)	幅W (m)	比高D (m)	斜面型	地質	形成の 有無	湛水高H2 (m)	湛水量V3 (m ³)	決壊 時期
1	35.412	138.491	山梨県身延町	下部·湯之奥	当日	地震	80,000	1,200,000	900	250	360	凹型谷型	新第三紀正常堆積物	有	70	3,700,000	土砂埋没
2	35.334	138.267	山梨県早川町	八潮崩れ	当日	地震	280,000	14,000,000	1,600					無			
3	35.334	138.000	静岡県富士宮市	白鳥山	当日	地震	100,000	5,000,000	400	250	350	直線直線	新第三紀正常堆積物	有	30	5,600,000	3日後
4	35.309	138.313	静岡県静岡市	大谷崩れ	当日	地震	1,200,000	120,000,000	1,000	1,800	1,100	미型谷型	付加複合体	有	30	4,700,000	徐々に堆砂
5	35.075	138.543	静岡県静岡市	由比·薩埵峠	当日	地震											
6	34.698	138.211	静岡県牧之原市	相良町坂井・津波土砂崩れ	当日	津波											
7	34.648	137.149	愛知県田原市	伊川津町・津波土砂崩れ	当日	津波											
8	34.719	136.506	三重県津市	安濃津の崩れ	当日	津波											
9	34.005	135.955	奈良県下北山村	下北山村·崩壊	当日	地震											
10	33.819	135.218	和歌山県印南町	山崩れ死者あり	当日	地震											
11	33.675	135.888	和歌山県那智勝浦町	那智大滝の崖崩壊	当日	地震											
12	33.487	135.796	和歌山県串本町	橋杭岩	当日	津波											
13	34.362	134.140	香川県高松市	五剣山の落石(岩)	当日	地震	不明						新第三紀火山岩類	兼			
14	33.470	134.151	高知県室戸市	佐喜浜川・加奈木崩れ	当日	地震	470,000	8,500,000	1,000	500	470	凸型尾根	付加複合体	無			
15	33.517	134.217	高知県東洋町	野根・池山の崩れ	当日	地震											
16	33.538	133.242	高知県越知町	横倉別府山の崩れ	当日	地震											
17	33.567	133.234	高知県越知町	仁淀川中流・舞ヶ鼻	当日	地震	130,000	4,200,000	450	250	270	凸型尾根	付加複合体	有	18	29,000,000	4日後

「宝永四丁亥年十月四日未之上刻、大 地震起こり、山穿て水を漲りし、川埋 まりて丘となる。國中の官舎民屋 悉く 轉倒す。逃げんとすれども 眩 いて壓に 打たれ、或は頓絶の者多し。または幽岑 寒谷の民は巖石の為に死傷するもの若干 也・・・」と記されている。平野部の人 家の倒潰や津波被害だけでなく、山間部 で多くの土砂災害が発生したことが分か るが、具体的な地名は記載されていない。

🚺 静岡県静岡市・大谷崩れ

(1) 安倍川流域と大谷崩れの概要

静岡市を南北に流下する安倍川は、南 アルプス東南端に位置する大谷嶺(標高 200 m)からほぼ直線的に約51 km流下し、 駿河湾にそそぐ急流河川である。安倍川 流域の東側山地には、北北西に通過する 十枚山地質構造線が、また西側山嶺部に ほぼ南北に併走する笹山地質構造線が存 在する急峻(比高400~500 m)な地形 を呈している。このため流域を構成する 古第三紀の瀬戸川層群(主たる地質は、 頁岩・砂岩の互層)は、糸魚川 – 静岡構 造線と篠山構造線の2つの衝上断層によ る構造運動によって断層化・褶曲され破 砕が著しい極めて脆い地盤となっている。

大谷崩れ北側の山梨県側の富士川右支・ 早川には、宝永地震(1707)や安政東海 地震(1854)によって大崩壊が引き起こ された「八潮崩れ」と「七面山崩壊」が 存在する。

安倍川流域の山地地形の一般的な特徴 は、長大な急斜面が谷に面すること、山 頂部の起伏が小さく平坦面や緩傾斜面地 形が各所に残存していることである。流 域西縁の山稜を見ればなだらかな山頂小 起伏面がほぼ連続的に分布しているが、 山腹急斜面との間には明瞭な勾配の変換 点があり、基岩から風化した岩屑が厚く 堆積している場所がみられる。このよう な地形・地質的特徴から、洪水時には上 流から大量の砂礫を運搬しつつ氾濫を繰 り返していたため、安倍川の中下流域か ら河口にかけて砂礫が堆積した幅広い河 床を形成している。

大谷崩れは宝永地震により、安倍川最 上流部、右支川大谷川の谷頭部で発生し た崩壊である。「鳶崩れ」、「稗田山崩れ」 とならび、日本の三大崩れに数えられる 大規模土砂災害である(写真4-1)。崩 壊の推定規模は幅1800 m、高低差800 m、 深さ70 m、崩壊面積1.8 km²、崩壊土量は 約1億2千万m³と推定されている。

しかし、大谷崩れの末端部には大きな流 れ山地形は存在しないことから、崩壊土砂 量1.2億m³のすべてが宝永地震で崩れた というよりも、数百年~数千年間で複数回 の大規模崩壊があったと推定される。

「大谷崩」の名称が記載されている最も 古い古文書は1709年(宝永六年) 4月



写真4-1 大谷崩れ全景写真 (富士砂防事務所 2007)

に書かれた「駿河国安倍郡梅が島村差出 シ」である。「『大谷崩』という崩壊地が あり、さらに下流には長さ一里(約4km) 横幅10丁(約1.1km)の池がある」とい う報告である。このことから大規模崩壊 は1707年に発生した宝永地震により生じ た可能性が高いとされている。

(2) 土砂移動による地形変化

図4-2に示したように、宝永地震 (1707)時の大谷崩れの土砂は安倍川の河 谷を埋積し、支流の西日影沢や三河内川、 タチ沢よりも河床が高くなったため、天 然ダムを形成した。西日影沢の天然ダム は湛水深 50 m、湛水量 81 万m³、三河内 川の大池はそれぞれ 30 m、470 万m³、タ チ沢は 30 m、4.4 万m³となった。これ らの天然ダムは塞き止め土砂が極めて多 かったために、決壊することなく、支川 上流からの土砂流入によって次第に埋積 され消滅していった。タチ沢との合流点 付近では大谷崩れの土砂で河谷が埋まり、 河床が上昇して、本来は小さな尾根筋で あった部分から徐々に流出し始め、赤水 滝が形成された。

安倍川には宝永地震後の豪雨時に数回 に分かれて土砂が流出し、連続する数段 の河岸段丘が形成された(土,1997)。埋 積された河床面の低位段丘面上には、明 治時代に新田集落や赤水集落が形成され た(梅ヶ島村教育委員会,1968)。

大谷崩れから流下する大谷川は、8km 下流の新田集落で三河内川に合流し、安 倍川となる。図4-3に示したように、 大谷崩れと安倍川の7km下流の孫差島ま での河谷には、延長7km、谷幅平均300m、



図4-2 大谷崩れ位置図 (崩壊位置は「地震砂防」を元に作成)



図4-3 大谷崩れと下流に分布する堆積段丘 (土屋, 2000)

崖の比高20~50mに及ぶ大規模な堆積 段丘が存在する。段丘面は2段あり、高 位面と低位面の比高差は20~30mを示 す場所もある。新田集落の近くの三河内 川には明治初頭まで大池が存在しており、 ボーリング調査の結果によれば、湖成堆 積物と土石流堆積物が存在し、河床から 約30mの厚さで粘土や砂、砂礫層の互層 がみられ、その下位には層厚12mの粘土 層が確認された。

赤水の滝より下流の低位と高位の段丘 は大谷崩れ当時の石礫を多量に含む岩屑 なだれではなく、それ以降の豪雨時の水 流の運搬作用による堆積物が多く分布す る。高位面は赤水の滝から上流で連続性 があり、滝を境にして不連続となる。段 丘堆積物は全体にルーズで直径2~3m の砂岩礫を含み、固化は進んでいない。 大谷川から赤水の滝までの区間の堆積構 造はランダムな状況を示すが、赤水の滝 から孫佐島までの下流区間は流水の侵食・ 堆積作用による成層構造が認められる。 このことから、大谷崩れ起源の崩壊土砂 が土石流となって押し寄せたのは赤水の 滝までの5km区間と推定される。

大谷崩れから赤水滝間の上位段丘面から堆 積当時の土砂量を推計すると、大谷崩れから 流出した一次堆積物は約9400万m³となると 考えられる。一方、現存量との差をみると約 2900万m³(33%)が侵食され、下流の孫差 島区間に流入したと考えられる。孫差島区間 では約2900万m³が二次堆積していると推定 されるので、残りの約900万m³相当が今日ま でに下流に流出したと考えられる。

安倍川の源頭部には大谷崩れが存在し、 宝永地震(1707)によって大規模崩壊が 発生し、赤水滝まで一次堆積物が堆積し た。その後の洪水などによって、赤水滝 より下流の安倍川中・下流に多量の土砂 が流下堆積した。それだけではなく、谷 壁斜面での崩壊現象も多く発生し、安倍 川の流砂系としての問題が今なお大きな 課題となっている。

|2| 静岡県静岡市・白鳥山崩れ

(1) 白鳥山の概要

白鳥山(標高 568 m)は、富士山火口 から15 kmほど北側の富士川中流右岸側に そびえる比高 500 mの急峻な山である。

宝永地震の2年前の豪雨時にも白鳥山 の南側が崩壊し、塩出村で35名が犠牲と なった記録があり、宝永地震以前から崩 壊地は存在していたと考えられる。この 災害によって現在の塩出村集落は境川上 流約500mに移転したとされている。

周辺の基盤地質は新第三紀中新世富士川 層群身延累層で、礫岩・砂岩を主体に泥岩 を挟んでいる。この身延層群中にはひん岩 が所々に貫入している。このひん岩は白鳥 山の崩壊上部東側斜面から北北東に向けて サンドイッチ状に分布している。

(2) 土砂流出状況

a. 宝永地震時の状況(1707年10月)

宝永地震により大崩壊を起こし、崩壊 土砂は富士川を堰き止め、天然ダムを形 成するとともに対岸の長貫村を襲い、22 名(上流の橋上部落では8名)を死亡さ せた(図4-4)。この時の崩壊土砂は 富士川を3日間堰き止めた後決壊し、下 流で土砂氾濫被害を起こした。 現在崩壊地に堆積している崖錐(写真 4-2)の下位の堆積物は宝永地震によ るものであると考えられ、堆積物の量は 地形図より140万m³程度と推測される。 富士川に流出し堆積した推定土砂量500 万m³と合わせると640万m³であるの で、宝永地震時には崩壊土量の約8割が 流出したと考えられる。

b. 安政地震時の状況(1854 年 12 月)

崩落した土砂が対岸に達し、富士川 を閉塞し、これによる水位上昇が閉塞 地点から約4km上流に位置する万沢部 落まで及んだ史実がある。

流出土砂は約50万m³と考えられ、 富士川をせき止めた土砂は翌日決壊し た。流出した土砂により上流の橋上部 落で6名の死者を出した。また、せき



図4-4 白鳥山崩壊位置図

止めた土砂が決壊したことにより下流 の富士川扇状地にも被害をもたらした。

山梨県身延町下部・湯之奥崩れ

下部温泉上流の富士川左支・下部川上 流で、天然ダムが形成された(図4-5) (水山ほか,2011)。市川大門町教育委員 会(2000)の『市川大門町一宮浅間宮帳』



写真4-2 白鳥山崩壊地を対岸の長貫から望む (富士砂防事務所, 2007)

(市川大門町郷土資料集,6号)によれば、宝永四年十月四日未刻(1707年10月28日13時半頃)に、

「十月大己卯朔日、壬午四日の未の刻ば かりに、にわかに地二つ震い大地震。震 天地鳴動してはためき渡るかと思う所に 東西を知らず震い、諸人庭に出て立たん とするに足立たず、盆に入れたる大豆の ごとく所にたまらず、四方の山より黒白 の煙天をかためて立ちのぼる。地は裂け て水湧き上る。その水の湧くこと水はじ きのごとし。後また五日の朝辰(10月29 日8時)の頃に大地震あり。四日に残り たる家、この時に崩る(後略)。

湯奥と言う村、山崩れ谷を埋め、湯川(下 部川)を押しとどめて水海をなす。この水 を切りほすとて川内筋の人夫二千八百人に



図4-5 天然ダムと下部温泉との関係 (水山ほか, 2011)

て切りたれども、少し沢を立たるばかりに て切りほす事かなわず。川鳥市をなすと 云々。俗に言う長さ三里横一里の水海と言 う。この川下、下部その他の村、この水を 恐れて山に上がり、小屋に住む。」とある。

 1/2.5万地形図をもとに計測すると、湛 水標高450m、湛水深70m、長さ900m、
幅250m、湛水面積16万m²、湛水量370 万m³となる。

下部川(湯川)の川下にある下部村(下 部温泉)などの村は、天然ダムの決壊・ 洪水を恐れて、一時的に山に上がり小屋 に住んだ。当時の技術力ではほとんど掘 削できず、排水することはできなかった。 天然ダムは急激な決壊をせず徐々に水位 が低下したため、下流の村には大きな被 害を与えなかったと推定される。 天然ダムの湛水域には、その後多量の 土砂が流入し、この付近は「海河原」と 呼ばれるようになった。図4-6に示し た湯之奥金山博物館所有の『湯之奥村絵 図』(天保九年四月,1838年5月)には、 河道閉塞地点が紺色で示されているが、 海河原地点には湛水は描かれていない。 宝永地震から131年後の絵図であるため、 河道閉塞地点より上流の湛水は土砂の堆 積によって消滅していたと考えられる。

4 静岡県静岡市・由比地すべり

静岡県静岡市清水区の由比・薩埵峠 は、東海道の難所で、地震や豪雨によっ て過去何度も土砂災害を受けてきた(国 土交通省中部地方整備局富士砂防事務所, 2007)。薩埵峠付近を通る東海道は、承応



図4-6 湯奥村絵図、天保九年四月(1838年5月)湯之奥金山博物館蔵

年間(1655年)までは海岸の岩間を通る「下 道」(古道とも呼ばれる)が使われていた。 この道は、「親知らず子知らず」と呼ばれ た難所であった(児玉,1979)。江戸時代 の前期まで東西交流の道として長期間利 用された「下道」であったが、明暦元年 (1655)四代将軍家綱の将軍就任を祝う朝 鮮通信使一行の通行に際し「下道」は危 険と判断され、幕府は薩埵峠の山道を切 り開き「中道」を造った。さらに、天和 二年(1682)五代将軍綱吉代替り祝賀の 朝鮮通信使来朝の際にも、「中道」は大波 の危険があるとして、その上を通る「上道」 を開いた。

図4-7の浮世絵で、旅人達が手をかざ して富士山を眺めている道が「中道」であ る。眼下の海は駿河湾で、物資を積んで湾 内の湊を往来する帆船が浮かんでいる(堀, 1997)。宝永地震(1707)や安政東海地震 (1854)、あるいは豪雨によって、薩埵峠の 山道は何度も崩壊や地すべりを起こし、し ばしば交通不能となった。宝永地震の状況 は詳しくわかっていないが、安政東海地震 によって海岸が1.5 m隆起したことで、通 行量が減少していた「下道」が復活し、本 道となった。このため、峠越えの「中道」、「上 道」は安政年間まで利用されていたものの、 以後は荒廃の一途をたどった(建設省静岡 河川事務所, 1992)。

1887年以降、薩埵峠地区で鉄道建設工 事が本格的に始まった。1889年4月1日 には東海道線の国府津一静岡間が開業し、 7月1日に全線(新橋一神戸間)が開通 した。東海道線の建設工事は非常に難航 したが、海岸線に沿って線路が敷設され、 国道1号線も平行して開通した。しかし、 その後頻繁に大規模な崩壊や地すべりが 発生し、鉄道の運行に支障をきたした。 特に1961年の由比・寺尾地区の地すべ りは非常に規模が大きく、東海道線は長 期間通行止めとなった。地すべり現象を 止めるため、頭部土塊を排土して運搬し、 海岸線に盛土して平場を造った。

この平場を利用して、1969年には東名 高速道路が開通した。現在の薩埵峠地区 は、新幹線(トンネル)、東名高速道路、 国道1号線、JR東海道線、通信ケーブル など、日本を支える大動脈が集中する交 通の要衝となっている(写真4-3)。太 平洋岸における東西の交通・通信は、こ の地域を通過することで成立する。



図4-7 歌川広重:東海道五十三次『由比』 (保永堂版,東海道広重美術館蔵)



写真4-3 薩埵峠からみた富士山と由比地すべり地 (JR東海道線、国道1号線、東名高速道路) (富士砂防事務所,2006年)

5 香川県高松市・五剣山の崩れ

香川県高松市の旧牟礼町・庵治町の境 に位置する五剣山八栗山寺は四国遍路の 85番札所である。宝永南海地震では、五 剣山を構成する五の峰南東のそそりたっ た上半分が崩落した(牟礼町教育委員会・ 香川大学工学部長谷川研究室,2002)。五 剣山の崩落した岩塊は、五の峰の牟礼町 側を襲った。図4-8に示したように、 五の峰の急崖を構成している火山角礫岩 の中には、強度が比較的小さな凝灰岩層 が水平に2層挟まれている。宝永南海地 震前までにこの層に水平な開口割れ目が 形成され、それより上位は浮石状態となっ ていたために地震動によって崩壊した可 能性がある。

宝永地震前の元禄二年(1689)発行の 『四国逼礼霊場記』には、崩壊前の五剣山 が描かれている。また、一の峰については、 元禄十一年二十(1698年6月27日)に豪 雨を誘因として崩壊したようである。そ の後、地震により壊滅的な被害を受けた 八栗寺の復興を目的として、高松藩主の 松平頼豊は建築予想図にあたる『八栗伽 藍絵図』を描かせた。図4-9はこの絵 図と同じ画角の写真を並べたものである。



図4-8 五の峰断面復元模式図 (牟礼町教育委員会・香川大学工学部長谷川研究室, 2002)

絵図に描かれた山容は、現在の写真とほ ぼ一致することから、その後大きな崩壊 は発生していないと判断される。



図4-9 現在の五剣山と『八栗伽藍絵図に 描かれた山容の比較』 (牟礼町教育委員会・香川大学工学部長谷川研究室, 2002)

6 高知県室戸市・加奈木崩れ

崩壊地(写真4-4)の緒元は以下の 通りである(千木良,2000)。

崩壊地面積:47ha 崩壊地標高:1040 ~ 570 m 一次堆積物:面積 36ha,

堆積土量 360 万m³

二次堆積物:面積 49ha,

堆積土量 490 万m³

したがって、加奈木崩れの全崩壊土砂 量は850万m³、あるいはそれ以上である と推定される。



写真4-4 加奈木崩れ全景写真 (高知営林局 1967)

高知営林局(1967)によれば、図4-10に示す範囲が加奈木崩れとされ、佐喜 浜川の最上流部に位置する。左岸側が急 傾斜で、右岸側が相対的に緩傾斜となっ ている。左岸側の上方は山頂緩斜面となっ ており、そこには多数の線状凹地や山向 き小崖が分布している。これらは、北東 -南西方向に伸び、深さ(比高)が数m から10m程度で、最大長さは400mもあ る。加奈木崩れの最上部の北側縁は、こ れらの線状凹地や山向き小崖、緩斜面を 切断している。したがって、元々これら の地形的弱線をもった緩斜面が崩壊した と推定される。

現存する堆積物の内、約360万m³が宝 永地震によって堆積した土量と考えられ る。加奈木崩れの堆積物は、崩壊直下か ら約3.5㎞下流まで至っており、二段の 堆積面が識別される。

上段は高標高部に位置し(図4-10オ レンジ色部)、堆積面の位置も最も高いこ とから崩壊の一次堆積物で、岩屑流の堆 積物であると考えられる。これは加奈木 崩れの下流約700mの位置まで分布し、 佐喜浜川が東南東から真東に向きを変え る場所までは狭く分布し、そこから扇状 地状に広がっている。この体積物は佐喜 浜川を3カ所でせき止めており、それぞ れの支流にはせき止め湖の堆積物が堆積 している。

下段は一次堆積物の堆積面を切断し(図 4-10茶色部)、前述の佐喜浜川が向き を変える場所付近から下流に分布し、一 次堆積物と推定されるものである。一次 堆積物との間に4~5m程度の比高をも つ明瞭な段丘崖となっている。この堆積 物は厚さ10m以上あり、最大礫径2m程 度の砂岩ブロックと砂岩と頁岩の小岩片 の不規則な混合物であり、所々で成層構 造をなしている。



図4-10 加奈木崩れ位置図 (崩壊地、堆積物は千木良(2000)による)

7 高知県越知町・舞ヶ鼻崩れ

宝永南海地震によって、高知県高岡郡 越知町鎌井田の舞ヶ鼻地先で仁淀川に天 然ダムが形成されたという記述のある石 碑と史料がある(井上・桜井, 2009)。

越知町(1984)の『越知町史』巻末の 越知町史年表によれば、1707年の項に「大 地震で舞ヶ鼻崩壊し、仁淀川を堰き止め 洪水を起こす」と記されている。越知町 柴尾部落の長老・山本佐久實氏によれば、 「4日間湛水し、満水となって決壊し、仁 淀川下流のいの町に被害をもたらした」 とのことであった。写真4-5は、天然 ダムを形成したと考えられる崩壊地の跡 地形である。写真4-6に示したように、 仁淀川の対岸には角礫状の巨礫を多く含 む台地状地形が存在し、河道閉塞地点で あることが分かる。

河道閉塞を起こした地すべり性崩壊地の 面積は12.5万m²、移動土砂量442万m³、 河道閉塞土砂量240万m³程度となる。こ の天然ダムの湛水面積と湛水量を1/2.5万 地形図をもとに推定すると、湛水面積は 480万m²、水深18mであるので、湛水量 は2880万m³程度と見積もられる。決壊ま での時間が4日であるので、この時の仁淀 川の平均流入量は約80m³/sであったこと になる。

この地点から上流の越知盆地周辺には、 標高がほぼ同じ(61 m)地点の5か所(柴 尾・場所ヶ内・原・女川・文徳)に宝永 の天然ダムのことを記録した石碑が現存 している。図4-11に、天然ダムの湛水 範囲と石碑の位置を示した(今成の石碑 は見つかっていない)。

女川の石碑(写真4-7)のみ阿弥陀 堂の中にある。石碑は「南無大師扁照金 剛 宝永七 尾名川村 惣中」と読むこ



写真4-6 巨大な硬質角礫が密集する台地 (2008)



写真4-5 天然ダムを形成した仁淀川左岸の崩壊地形 (2008)



写真4-7 越知町女川の石碑 (2008)

とができ、宝永四年の災害から3年後の 宝永七年(1710)に建立されたことがわ かる。他の石碑は風化が進み、文字が読 みにくくなっているが、祈願文と年次の 文字は同じで、地名だけが建立地点の地 域名になっている。

宝永南海地震で形成された天然ダムの 湛水標高は61 mで、現在の越知町の集落 はこの湛水標高より上部の河成段丘上に 大部分が位置している。地元では「石碑 より下に家を建てるな」という言い伝え が残っており、61 mより低い地域は現在 でも大部分が水田となっている。



図4-11 仁淀川越知町の天然ダムの河道閉塞地点と湛水範囲,石碑の位置 (井上・桜井 2009)

第2節 他の地震との比較

1 震度階別の大規模崩壊発生状況

記録に残る地震寄因の大規模な斜面崩 壊数は、宝永地震によって発生したもの は17か所、安政地震によって発生したも のは35か所程度が確認されている(井上 ら2013a, 2013b)。

図4-12に宝永地震(1707)の、図4 -13に安政地震(1854)の震度5、6エ リアと記録に残っている土砂災害の概略 の位置を示す。また、図4-14に東北地 方太平洋沖地震(2011)の震度5、6以 上のエリアと崩壊の分布図を示し、表4 -2にそれぞれの海溝型地震における崩 壊諸元の集計結果を示す。

宝永地震、安政地震、東北地方太平洋 沖地震の海溝型地震3事例で発生した斜 面崩壊の震度階毎の崩壊発生密度を図 4 - 15 に示した。宝永地震、安政地震に おける震度 5 以上、震度 6 以上のエリア における記録に残る斜面崩壊の発生密度 は同じようなオーダーの値となった。ま た東北地方太平洋沖地震で発生した面積 5000 m² 以上の崩壊を対象として算出した 崩壊密度でも宝永地震、安政地震のもの と比較して同じような傾向となっている。

2 内陸直下型地震との比較

岩手・宮城内陸地震(2008)では、震度 5以上の範囲で崩壊面積 5000 m²以上のも のが 149 個(崩壊密度約 0.02 個 / km²)で あるのに対して、全数では 3,500 個以上の 崩壊(崩壊密度約 0.46 個 / km²)が確認さ



図4-12 宝永地震と土砂災害 (土志田ほか 2013 を元に作成)



図 4 - 13 安政地震と土砂災害 (土志田ほか 2013 を元に作成)



図4-14 東北地方太平洋沖地震で発生した崩壊と震度の分布 ※1 崩壊地データは国土交通省国土技術政策総合研究所 砂防研究室 調べ ※2 震度5、震度6以上のエリアは気象庁HPの震度分布図を使用した

れており、崩壊面積 5000 m² 以上の大規 模なものの 20 倍程度の数の崩壊が発生し ていることが分かる。これは東北地方太平 洋沖地震でもほぼ同様の傾向となっている が、一方で密度は岩手・宮城内陸地震の方 が 50 倍程度の値となっている。

兵庫県南部地震(1995)においては、 六甲山地周辺の約174 km²の範囲に限った 判読ではあるが、震度5強以上の範囲の 崩壊密度が約13.50個/km²と極めて高い 値となる(内田ほか 2004)。

さらに、伊藤ほか(2009)は北陸地方 における近年の3件の地震による崩壊実 態を報告している。図4-16に最も崩壊 密度の大きかった新潟県中越地震(2004) と東北地方太平洋沖地震の全判読か所の 崩壊密度を示したが、2オーダー以上新 潟県中越地震(内陸型)の方が大きい。 以上の事例は、地質や地形条件、判読 条件が異なるために単純な比較はできな いものの、同じ震度の範囲での斜面崩壊 密度は海溝型地震によるものよりも内陸 型の方が大きくなる傾向(中村ほか2000) を支持している。

また、東北地方太平洋沖地震以降、内 陸直下型地震の活動が活発化していると の報告(東京大学地震研究所2011)もあ ることから、海溝型巨大地震が発生した 場合には、大規模な深層崩壊が発生する 可能性があるばかりでなく、多数の表層 崩壊も発生する状態を想定しておく必要 があり、さらにその後に誘発される内陸 直下型地震によって土砂災害が発生する 危険性の高い状態が継続することが示唆 される。

地震	名	震度範囲	震度範囲別面積 (km ²)	崩壊地数 (個)	崩壊面積 (m ²)	崩壊密度 (個/km ²)	
中 之-	u 雪	震度5以上	90217	17	-	0.0002	
玉水,	心辰	震度6以上	15277	12	-	0.0008	
安西	h雪	震度5以上	98982	35	-	0.0004	
安政	心辰	震度6以上	5620	9	-	0.0016	
	今 品博	震度5以上	56747	514	788,397	0.0091	
	土朋校	震度6以上	12244	317	471,957	0.0259	
事业地士士 亚洋油地雪	岩枝王珪1000 ² 11 L	震度5以上	56747	171	654,680	0.0030	
朱北地力太十八八地辰	朋場面槓1000m 以上	震度6以上	12244	118	390,574	0.0096	
		震度5以上	56747	31	355,837	0.0005	
	朋場面槓5000m-以上	震度6以上	12244	21	174,873	0.0017	

表4-2 海溝型地震における震度エリア毎の崩壊地諸元

※震度5以上…震度5弱、5強、6弱、6強、7 震度6以上…震度6弱、6強、7



図4-15 海溝型地震による崩壊密度の比較

(宝永・安政地震の崩壊事例は文献に残るような大規模な事例が主。東北地方太平洋沖地震は崩壊面積が5000 m² 以上の事例で算出。)

※東北地方太平洋沖地震の崩壊地データは国土交通省国土技術政策総合研究所砂防研究室 調べ ※震度5以上…震度5弱、5強、6弱、6強、7 震度6以上…震度6弱、6強、7



図4-16 内陸型・海溝型地震による崩壊密度の比較

第3節 海溝型巨大地震に対する留意点

南海トラフ巨大地震想定震度 分布と深層崩壊危険度

南海トラフ沿いの巨大地震対策を検討 する際に想定すべき最大クラスの地震・ 津波については、平成23年8月に内閣府 に設置された「南海トラフの巨大地震モ デル検討会」において示された。震度分 布を推計する強震断層モデルについては、 中央防災会議(2003)モデル、2011年東 北地方太平洋沖地震や世界の巨大地震の 特徴等を踏まえて、強震動生成域を4ケー ス設定することとしており、それぞれの ケースについて強震波形計算を行い、250 mメッシュ単位で震度を推計している。

図4-17に基本ケース(中央防災会議

による東海地震、東南海・南海地震の検 討結果を参考に設定)を示すが、いずれ のケースにおいても震度5以上のエリア は宝永地震、安政地震時に推定されてい る震度5以上のエリアとおおむね整合し ている。

(独) 土木研究所が発表している深層崩 壊推定頻度マップ(図4-18) と対比し てみると、震度6以上の強い揺れが想定さ れ、かつマップで危険性が高く評価され、 大規模な崩壊が懸念されるのは、①宮崎県 北部山沿い、②高知県中部・東部、③紀伊 半島中部、④静岡県の東部山沿い、などで ある。これらの地域についての詳細な評価 やリスク低減事業が重要と言える。



図4-17 ケース①基本ケースにおける想定震度分布 (H25 中央防災会議 南海トラフ巨大地震対策検討ワーキンググループ 最終報告書)



図4-18 深層崩壊危険度マップ (独立行政法人土木研究所作成 国土交通省 2010)

2 海溝型巨大地震により発生が 想定される土砂災害

海溝型巨大地震によって発生が想定さ れる土砂災害としては、以下のようなも のが考えられる。

①多数の崩壊

表4-2の東北地方太平洋沖地震 の崩壊実績を見ると、全崩壊数は崩 壊面積 5000 m²以上のものの約 17 倍発生している。したがって、宝永 地震・安政地震時に記録が残ってい た大規模な崩壊の数十倍程度の数の 崩壊は発生していたと考えるべきで あり、震度 5 強程度以上が想定され ているエリアの土砂災害警戒区域に おいては、事前対策も積極的に推進 しておくべきである。

②天然ダムの形成

近年では海溝型地震よりも、内 陸型地震(岩手・宮城内陸地震や 長野県西部地震)や豪雨(紀伊半島) 時に天然ダムが形成されるような ケースが目立っているが、一方で 収集した歴史地震時の土砂移動現 象について見ると、宝永地震時に も大谷崩れや白鳥山の崩壊が発生 した際に天然ダムが形成されてい る。また、過去の深層崩壊の履歴 を反映した「深層崩壊推定頻度マッ プ」の危険度の高いエリアは、想 定される震度の大きな地域と重な る部分が多く、地形的な特徴にも 共通点が多い。このことから、近 年の事例はないものの、海溝型地 震によって天然ダムが発生する可 能性は十分に想定される。

天然ダムの発生場所を事前にし ぼり込むことは困難であるが、可 能性の高い地域に対しては、発生 直後の応急対策を機動的に展開で きる体制づくりをすることが重要 である。

③誘発地震による土砂災害

海溝型地震の発生後には本震に 伴って、内陸直下型も含む余震、 誘発地震が多数発生する。これら の余震、誘発地震による土砂災害 発生リスクの増大・継続について も配慮しなければならない。

④長期的な土砂流出

歴史地震によって引き起こされた 土砂災害に関しては、大谷崩れを擁 する安倍川のように、その後何百年 にもわたって崩壊跡地等から活発な 土砂供給を続けているものもある。 強い地震による影響を受け、多くの 崩壊が発生したり、地すべりの活動 が活発化したような流域において は、その後の降雨に対する脆弱性も 増大していると考えられ、長期的な 土砂流出による流砂系全体への影響 は無視できない。

(小山内信智・井上公夫)

引用文献 -

千木良雅弘 (2000): 3.5 加奈木崩れ, 中村ほか: 地震砂防, 古今書院, p.38-41

中央防災会議災害教訓の継承に関する専門調査会(2006):1707富士山宝永噴火報告書,190p

土志田正二・井上公夫・島田徹・藤原信也・森島成昭・齊藤仁(2013):海溝型地震による大規模斜面崩壊発生地域の分布特性,

平成25年度砂防学会発表会概要集,p.A2-3

- 堀晃明(1997):天保壊宝堂中図で辿る広重の東海道五十三次旅景色,人文社, 160p
- 市川大門町教育委員会(2000):『市川大門町一宮浅間宮帳』,市川大門町郷土資料集,6号,228p
- 井上公夫(2005):元禄地震(1703)と富士山宝永噴火(1707)による土砂災害と復興過程ー神奈川県山北町における最新の史 科学・考古学的成果による再検討ー,歴史地震,第20号, p.247-255

井上公夫(2013a):関東地震と土砂災害,古今書院,口絵,16p,本文,226p

- 井上公夫 (2013b):関東大震災・横浜の現地見学会報告-1923年9月1日のプールの逃避行ルートを歩く-,地理,58巻12号, 口絵,8p,本文,p.82-91
- 井上公夫・桜井亘(2009): 宝永南海地震(1707) で形成された仁淀川中流(高知県越知町)の天然ダム,砂防と治水,187号, p.71-75

伊藤英之・小山内信智・西本晴男・臼杵伸浩・佐口治(2009):地震による崩壊発生箇所と震度分布との関係,砂防学会誌, vol.61, No.5, p.46-51

角谷ひとみ・井上公夫・小山真人・冨田陽子 (2002):富士山宝永噴火 (1707)後の土砂災害,歴史地震,第18号,p.133-147 建設省静岡河川事務所 (1992):直轄河川改修60周年記念,安倍川治水史,357p

児玉幸多(1979):東海道分間延絵図,第6巻 解説編,53p

国土交通省中部地方整備局富士砂防事務所(2007):富士山周辺の地震と土砂災害,72p

高知営林局(1967): 佐喜浜川大道南山国有林崩壞地山腹既施工調査報告書, 72p

水山高久・森俊勇・坂口哲夫・井上公夫編著(2011):日本の天然ダムと対応策,古今書院,口絵,4p,本文,187p

牟礼町教育委員会・香川大学工学部長谷川研究室(2002):1707年宝永地震による五剣山の崩壊に関する調査研究報告書,25p 中村浩之・土屋智・井上公夫・石川芳治編(2000):地震砂防,砂防学会地震砂防研究会,古今書院,口絵,16p,p.114-115 田畑茂清・水山高久・井上公夫(2001):天然ダムと災害,古今書院,口絵,8p,本文,206p

- 東京大学地震研究所(2011):2011年東北地方太平洋沖地震前後の活断層周辺における地震活動度変化, 地震予知連絡会会報, vol.87, p.97-100
- 内田太郎・片岡正次郎・岩男忠明・松尾修・寺田秀樹・中野泰雄・杉浦信男・小山内信智(2004):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 No.204, p.3-9