2019年に国内で発生した土石流災害について

Debris Flow Disaster Occurred in Japan, in 2019

竹林洋史・藤田正治

Hiroshi TAKEBAYASHI and Masaharu FUJITA

Synopsis

Field observation and numerical analysis were performed for the debris flows which were occurred in Koyasu, Marumori, Miyagi in Oct, 2019 and in Kinryu, Saga in Aug, 2019. Three debris flows were happened in Koyasu area and those debris flows destroyed a house completely. The results of the numerical analysis show that the debris flow approached at the residential area in 40 sec. and it is very difficult to evacuate after the occurrence of debris flow. On the other hand, the debris flow approached at the residential area in 600 sec. in Kinryu, because development of debris flow was slow. People, therefore have enough time to evacuate after the occurrence of debris flow.

キーワード: 土石流, 子安, 金立, 数値解析, 土砂災害 Keywords: Debris flow, Koyasu, Kinryu, Numerical analysis, Sediment disaster

1. はじめに

2019(令和 1)年は Fig. 1 に示すように,国内で 422件の土石流災害が発生した.2006年~2013年の 平均年間土石流発生件数は221件であり(国土交通 省砂防部),2019年は土石流災害が多い年であった ことがわかる.その多くが2019年10月の台風19号 による豪雨によるものである.

本報告では、2019年10月の台風19号による豪雨 によって家屋が全壊する被害が発生した宮城県丸森 町子安で発生した土石流と2019年8月の豪雨によっ て広い土砂堆積域が途中に存在する佐賀市金立の渓 流で発生した土石流について現地調査と平面二次元 の土石流数値シミュレーションによって土石流の流 動特性を明らかにし、今後の土砂災害対策に資する 情報を提供する.

2. 宮城県丸森町子安で発生した土石流

2.1 対象地域の概要

2019年10月12日から13日にかけて,台風19号 による豪雨によって宮城県南部に位置する伊具郡丸

2019年6月下旬~7月上旬 梅雨前線による豪雨
土石流:9
2019年7月20日 梅雨前線及び台風5号による豪雨
土石流:1
2019年8月28日 前線に伴う豪雨(佐賀県など)
土石流:2
2019年9月3日 新見豪雨
土石流:2
2019年9月8日 台風15号による強風
土石流:1
2019年10月12日 台風19号による豪雨
土石流:407,死者:5人,行方不明者:1人,負傷者:1人
2006年~2013年の平均年間土石流発生回数:221 (国土交通省砂防より)

Fig. 1 Debris flow disaster in 2019

森町子安で複数の土石流が発生し、家屋が破壊され て4名の死者・行方不明者が発生した. 台風 19 号に よる土砂災害の数は 2019 年 12 月 24 日時点で 952 と なっており、一つの台風による土砂災害の数として は過去最多であった. Fig. 1 に示すように、土石流の 数は 407, がけ崩れは 501, 地滑りの数は 44 であり、 死者数は 16 人、行方不明者数は 1 人、負傷者数は 10 人であった(いずれも 2019 年 12 月 24 日時点). なお、宮城県の土砂災害の数は 254 であった.



Fig. 2 Location of Koyasu, Marumori, Miyagi



Fig. 3 Geological condition around Koyasu area (GSJ)

Fig. 2 に調査対象地点の位置を示す.子安地区は阿 武隈川右岸側の阿武隈高地北端付近に位置している. 子安地区には南北方向に道路があり,道路沿いに一 世帯所有の二軒の家屋が存在していた.斜面は西向 きであり,被災家屋よりも上流域の斜面勾配は約 18 度,被災家屋よりも下流域の斜面勾配は約 9 度であ る.

2.2 地形·地質

Fig.3に研究対象地点周辺の地質図を示す(産業技術総合研究所).対象地点の斜面上部は花崗岩地帯, 被災家屋周辺は花崗閃緑岩となっている.2017年の 九州北部豪雨被災地の赤谷川流域の地質は広い範囲 で花崗閃緑岩となっており,2018年の西日本豪雨被 災地の広島市は広い範囲で花崗岩地帯となっており, 研究対象地点と同様の地質である.また,風化の度 合いも似ており,粒径 1mm 前後の細粒土砂が多い一 方で直径数 m から数十 cm の球状風化したコアスト ンも見られた.

2.3 降雨

Fig. 4 に C-X 合成レーダーによって得られた土石 流発生地点における降雨強度の時間的な変化を示す. 降雨は,2019年10月12日午前9時ぐらいから10 月13日午前2時ぐらいまで降り続いており,12日 午後9時6分に最大降雨強度を記録している.近く に住んでいる住民によると,午後9時7分に土石流 が発生したとのことであり,ちょうど最大降雨強度 の発生時間と一致している.



Fig. 4 Temporal change of rain intensity obtained by CX-band radar at Koyasu area



Fig. 5 Erosion by debris flow at the upstream of the damaged house

2.4 現地調査

Fig.5に家屋上流の土石流流動域の様子を示す.比 較的明確な土石流の流動痕が三筋確認できるため, 土石流は少なくとも三カ所から発生し,家屋の方に 流れてきたと考えられる.また,土石流による地盤 浸食深が非常に浅いことがわかる.Fig.6に対象地点 周辺の斜面の様子を示す.周辺の斜面でも,非常に 多くの土石流が発生していることがわかる.なお, これらの土石流は下流の宅地まで到達していない. これは,対象地域は斜面勾配が20度以上の場所がほ とんど無く,土石流発生斜面としては比較的緩やか であるとともに,斜面の途中に土石流の堆積域とな る緩勾配域が存在しているためと考えられる.また, 斜面上の不安定土砂の厚さが薄く,土石流の規模が それほど大きくならないことも原因と考えられる. 3 宮城県丸森町子安で発生した土石流を対象 とした数値シミュレーション

3.1 基礎方程式

数値シミュレーションに用いた基礎方程式は,水 と土砂の混合物を一つの流体として扱った一流体連 続体モデルである平面二次元土石流モデルによるも のを用いる(Takebayashi & Fujita, 2020).構成則は江 頭ら(江頭・伊藤, 2004)によるものを用いる.本 解析モデルでは,細粒土砂が水と混合することによ って液体として振る舞う相変化を考慮している.

3.2 解析条件

平均格子幅は 2m である. 地盤データには国土地 理院による 5mDEM データを用いた. 本解析では, Fig. 5 で示した斜面崩壊起源の三つの土石流を考慮 している. 土砂の平均粒径は 1cm としている.



Fig. 6 Slope of the upstream of the damaged house



Fig. 7 Spatial distribution of flow depth (70s after the landslides)

3.3 解析結果

Fig. 7 に土石流の流動深の空間分布を示す. 土石流 発生から宅地までの到達時間は約40秒と短く,降雨 強度が時間雨量約80mmと強かったことを考えると, 土石流発生後に別の場所に避難をすることは非常に 難しかったと考えられる.また,斜面での平均流速 が10m/sと速く,家屋全体が流出しているため,二 階への垂直避難では助からないことがわかる.ただ し,宅地前の道路に沿って北,もしくは南に60m程 度移動した場所は土石流流動域から外れるとともに 谷地形ではないため,土石流による被災確率は非常 に低い.そのため,そのような場所に一時避難場所 を確保することができれば,容易に避難でき,生存 確率を高めることが可能である.

4 佐賀市金立で発生した土石流

4.1 対象現象の概要

2019 年 8 月 28 日の早朝, 佐賀市北部に位置する 金立川で土石流が発生し,下流域の宅地に大量の土 砂が流れ込んだ.その結果,複数の家屋が破壊され るとともに,氾濫した土砂によって農地が埋没した.

4.2 地形·地質

Fig.8に調査対象地点の位置を示す.金立川は佐賀市の北部を南下して流れており、土石流が氾濫した領域の南限付近に高速道路(長崎道)が東西に建設されている.氾濫した土石流の一部は、高速道路に



Fig. 8 Location of Kinryu, Saga



Fig. 9 Geological condition around Kinryu area (GSJ)

衝突・堆積し,一部はボックスカルバートを通って 南下した(国土交通省,2019).なお,ボックスカル バートに流入した土砂量はわずかである.土石流の 流動距離は約2.3kmである.発生後の500m程度は 真っ直ぐ南下し,その後,南西に方角を変えて300m 程度進んだ後に南東に方向を変えて宅地まで真っ直 ぐ流下している.崩壊の発生した斜面は約35°の勾 配を有している.しかし,その下流の約600mの区 間は河床勾配が約6°と緩やかである.さらに下流 は再び河床勾配が急になり,約10°となっている.

Fig. 9 に調査対象地点周辺の地質図を示す(産業 技術総合研究所).対象地点は花崗岩地帯となってお り,前述の宮城県丸森町,2018年7月の広島市など と同様の地質である.また,風化の度合いも似てお り,粒径 1mm 前後の真砂土が多い一方で,直径数 m から数十 cm の球状風化したコアストンも見られた.

4.3 降雨

Fig. 10 に CX レーダーによって得られた土石流発 生地点における降雨強度の時間的な変化を示す.降 雨は, 2019年8月25日正午ぐらいから8月28日正 午ぐらいまで断続的に降っている.途中,8月26日 午後,8月27日21時~24時など,雨がほとんど降 っていない時間帯もある. 土石流が宅地に流れ込ん だ時刻は8月28日午前6時20分ごろであり、後述 の数値シミュレーションの結果によると、斜面崩壊 発生(土石流発生)から宅地に土石流が到達するま での時間が約10分であるため,斜面崩壊の発生時刻 は8月28日午前6時10分ごろと考えられる.CXレ ーダー雨量によると、6時7分~9分の間に時間雨量 換算で 100mm 以上の高強度の雨が降り, 6 時 11 分 には時間雨量換算で 50mm 以下となっている. つま り,6時7分~9分の高強度の雨が斜面崩壊の引き金 となった可能性が高いと同時に, あと数分早く雨が



Fig. 10 Temporal change of rain intensity obtained by CX-band radar at Kinryu area



Fig. 11 Temporal change of rain intensity obtained by CX-band radar at Kawasumi, Kumano, Hiroshima in July 2018

降り終わっていたら本土石流は発生していなかった 可能性がある.

8月25日正午からの総降雨量は554mmとなって おり,非常に大きい値となっている. Fig. 11 に 2018 年7月の西日本豪雨時に広島県安芸郡熊野町川角で 土石流が発生した地点の CX レーダーによって得ら れた降雨強度の時間変化を示す.広島市のケースで は,総降雨量153mmで土石流が発生しており,金立 川とは斜面崩壊発生時の総降雨量に大きな違いがあ る.これは、金立川では、無降雨・弱雨の時間帯が 度々あり, 土中の水分が流出して斜面表層の含水率 が高くなりにくかったことが一つの原因と考えられ る. もう一つの原因は、二つの崩壊の内の一つ、も しくは両方が,8月27日の17時30分ごろの高強度 降雨時に既に崩壊して土石流が発生していた可能性 である. もし, 17 時 30 分ごろの高強度降雨時に発 生していたのであれば,8月26日午後の無降雨期間 後の総降水量は約200mmであり、広島県安芸郡熊野

町川角の土石流発生時の総降水量に近い値となる.8 月27日の17時30分ごろの高強度降雨時に既に斜面 が崩壊して土石流が発生していた可能性については, 後述の土石流の数値シミュレーション結果にもとづ いて再度検討する.

4.4 現地調査

Fig. 12 に土石流発生地点から約 400m 下流の広幅 河道領域を示す.土石流は二カ所から流れてきて合 流していることがわかる.この領域は河道幅が広く, 一度堆積した土砂が浸食された状況が見られ,小規 模な土石流による流出土砂が過去に堆積していた可 能性がある.

Fig. 13 に土石流発生地点から約 750m 下流の様子 である.対象地点は河床勾配が緩やであるとともに 川幅が狭くなっており、大量の流木と直径 2m 程度 のコアストンが堆積しており、河道が閉塞している. また、河道左岸側の道路にも多くの土砂が氾濫した



Fig. 12 Confluence of valleys and wide channel width area



Fig. 13 Choked channel

Fig. 14 Erosion area



Fig. 15 Sediment inundation on farm land

痕跡があり,道路上の最大堆積深は 2m 程度となっ ている. Fig. 14 は, Fig. 13 に示した地点から約 50m 下流の様子である.河床と河岸は大きく浸食されて おり,河岸には過去の土石流堆積物である真砂土と 花崗岩が見える. Fig. 15 は,下流に位置する農地で ある.農地にも細粒土砂と流木が氾濫している.

5 佐賀市金立発生した土石流を対象とした数 値シミュレーション

5.1 基礎方程式

数値シミュレーションに用いた基礎方程式は、子

安地区の解析と同様に,水と土砂の混合物を一つの 流体として扱った一流体連続体モデルである平面二 次元土石流モデルによるものを用いる.ただし,解 析精度及び解析効率を高めるため,基礎方程式は一 般座標系に変換したものを用いる.

5.2 解析条件

Fig. 16 (a) に解析に用いた計算格子を示す. 平均 格子幅は 2m であり,格子総数は 167767 である(流 下方向 1321,横断方向 127). なお,デカルト座標系 の基礎方程式を用い, Fig. 16 (b) に示すような平均 格子幅 2m の正方形格子を用いた場合, 395997 の格



(a) General coordinate



(b) Cartesian coordinate

Fig. 16 Numerical grid used in analysis



Fig. 17 Temporal change of flow depth of debris flow

子が必要である(流下方向1211,横断方向327).また,Fig.16(b)に示す格子を用いると,土石流が格子を斜めに横断することが多く,一般座標系による基礎式を用いた解析と同様の解析精度を確保しようとすると1m以下の格子サイズが必要となる.その結果,一般座標系による基礎式を用いることにより,デカルト座標系の基礎方程式を用いた場合に比べ数倍の解析速度となる.

本解析では、二つの斜面崩壊の内、西側の崩壊の みを考慮している.河床材料の平均粒径は 1cm,不 安定土砂の厚さは 0.5m としている.

5.3 解析結果

Fig. 17 に土石流の流動深の空間分布の時間変化を 示す. 土石流発生から宅地までの到達時間は約 600 秒である. そのため, 宅地で 8 月 28 日午前 6 時 20 分ごろに土石流の流下が確認されたことを考えると, 土石流の発生は 6 時 10 分ごろと考えられる. 土石流 発生から宅地までの到達時間は約 600 秒であること を考えると、二つの土石流合流点付近に土石流セン サーを設置しておけば、土石流発生後であっても避 難が可能である.

土石流は流下しながら河床・河岸を浸食し、浸食 した土砂と水を自身に取り込みながら規模を拡大さ せる.しかし、本土石流は、流向が南東に変化する までの約 800m はほとんど規模が変化していない. 流向を南東に変化させてからは土石流の規模は流下 とともに大きくなっている. 上流域で土石流がそれ ほど発達しないのは、上流域の河床勾配が緩やかで あるとともに川幅が広い領域も存在し、土砂が堆積 しやすいためと考えられる. つまり, 金立川は上流 域に自然の遊砂地を有していることになる.これは, 2016年の土石流が下流まで到達していないこととも 一致する.また,流向が南東に変化するまで土石流 が発達しないことを考えると、流向が南東に変化す る地点付近に砂防ダムを建設すれば, 比較的小規模 の砂防ダムでも土石流を止めることができ,砂防ダ ム建設費を低く抑えられると考えられる.



Fig. 18 Spatial change of bed deformation

土石流の平均速度は約 3.2m/s である.前述の広島 県安芸郡熊野町川角の土石流の平均速度が約 10m/s であることを考えると,非常に低速の土石流である ことがわかる.これは,上流域で土石流があまり発 達しなかったことが影響している.

Fig. 18 に土石流流下後の河床変動量の空間分布を 示す.図に示すように、上流域では土砂の堆積域が 多く見られ、青で示される広い浸食域は斜面崩壊発 生地点周辺の急河床勾配の領域のみである.一方、 下流域は河床の浸食域が広く、宅地周辺になると土 砂の堆積域が増えている.

これらの結果と降雨データ及び現地調査の結果を 総合すると、金立川は上流域の河床勾配が緩やかで あるとともに川幅が比較的広くなっているため、河 道上流域が自然の遊砂地としての役割を有している. また,広幅河道域のすぐ下流に川幅の狭い領域があ り,河道閉塞が発生しやすい.そのため,土石流が 発生しても上流域で停止して下流の宅地まで流れな い場合がある.これらのことを総合すると,8月27 日の17時30分ごろの高強度降雨時に既に斜面が崩 壊して土石流が発生し, 上流域で停止していた可能 性は十分あると考えられる.また,金立川のように 渓流の途中に広い土砂堆積域を有する流域はよく見 られ,2017年の九州北部豪雨が発生した福岡県朝倉 市の赤谷川の支川や 2018 年に岐阜県飛騨市の宮川 の支川で発生した土石流渓流などがある.これら3 つの渓流は、上流の土砂堆積域に民家はない. その ため、上流域におい土石流が発生していても下流ま で流れてこないため,気づかない内に上流域で大量 の土砂が貯留される可能性がある.また、下流域ま で土石流が流れてくるかどうかは、上流域の土砂堆 積域よりも下流に土石流が流れるかどうか,つまり, 上流域の土砂堆積域に十分土砂が貯まっているかど うかがパラメータとして加わるため、降雨量と土石

流の発生との関係が得られにくく、宅地まで流動し てきた過去の土石流の情報のみを用いた CL 曲線な どでは宅地まで流れる土石流の発生・非発生の判断 が困難であるため、注意が必要である.

6 おわりに

2019 年の台風 19 号による豪雨によって宮城県丸 森町子安で発生した土石流と2019 年 8 月の豪雨によ って佐賀市金立の渓流で発生した土石流について現 地調査と平面二次元の土石流数値シミュレーション によって土石流の流動特性を検討した.得られた成 果をまとめると,以下のようである.

- (1) 子安地点の斜面上部は花崗岩地帯,被災家屋周 辺は花崗閃緑岩となっており,粒径 1mm 前後の 細粒土砂が多い一方で,直径数 m から数十 cm の 球状風化したコアストンも見られた.
- (2) CX バンドレーダー雨量によれば、子安地点では 2019年10月12日午後9時6分に最大降雨強度を 記録しており、土石流発生時刻と一致している。
- (3) 子安地点の土石流は少なくとも三カ所から発 生し,家屋の方に流れてきたと考えられる.また, 土石流による地盤浸食深が非常に浅い.
- (4) 子安地点の土石流は発生から宅地までの到達時間は約40秒と短く、土石流発生後に別の場所に避難をすることは非常に難しかったと考えられる.また、斜面での平均流速が10m/sと速く、家屋全体が流出しているため、二階への垂直避難では助からないことがわかる.
- (5) 子安地点の被災家屋から道路に沿って 60m 程 度移動した場所は土石流流動域から外れるとと もに谷地形でないため、土石流による被災確率は 非常に低い.よって、そのような場所に一時避難 場所を確保することによって、容易に避難ができ、 生存確率を高めることが可能である.

- (6)金立では降り始めからの総降雨量が554mmの時点で宅地まで流れる土石流が発生した.一方,2018年に広島県安芸郡熊野町川角で発生した土石流の発生時点での総降雨量は153mmであり,1/3程度の値である.これは、金立川では無降雨・弱雨の時間帯が度々あり、土中の水分が流出して斜面表層の含水率が高くなりにくかったことが一つの原因と考えられる.また、二つの崩壊の内の一つ、もしくは両方が、半日前の総降雨量が少ない8月27日の17時30分ごろの高強度降雨時に既に崩壊して土石流が発生し、上流域に生産された土砂が堆積していたことが推測される.
- (7)金立における土石流の発生から宅地までの到 達時間は約600秒である.そのため、宅地で8月 28日午前6時20分ごろに土石流の流下が確認さ れたことを考えると、土石流の発生は6時10分 ごろと考えられる.
- (8)金立で発生した土石流は、流向が南東に変化するまで発達しないことを考えると、流向が南東に変化する地点付近に砂防ダムを建設すれば、比較的小規模の砂防ダムでも土石流を止めることができ、砂防ダムの建設費を低く抑えられると考えられる。
- (9) 上流の民家の無い場所に土砂堆積域を有する 渓流は、上流域において土石流が発生していても 下流まで流れてこないため、気づかない内に大量 の土砂が上流域で貯留される可能性がある.また、 下流域まで土石流が流れてくるかどうかは、上流

域の土砂堆積域に十分土砂が貯まっているかど うかがパラメータとして加わるため,降雨量と土 石流が宅地に流れてくるかどうかの関係が得ら れにくいため,注意が必要である.

謝辞

丸森町,金立町の住民の皆様から発災時に多くの 情報を提供頂いた.また,佐賀大学・大串浩一郎教 授から金立町での被災の状況について詳しい情報を 提供頂いた.ここに記して感謝致します.

参考文献

- 江頭進治・伊藤隆郭(2004):土石流の数値シミュレ ーション,日本流体力学会数値流体力学部門 Web 会誌, Vol.12, No. 2, pp. 33-43.
- 国土交通省(2019): http://www.mlit.go.jp/river/sabo /jirei/r1dosha/190930_saikan_sabo_kinryuu.pdf.
- 国土交通省砂防部:https://www.mlit.go.jp/mizukokudo /sabo/.
- 産業技術総合研究所:地質ナビ.
- Takebayashi H., Fujita, M. (2020) : Numerical Simulation of a Debris Flow on the Basis of a Two-Dimensional Continuum Body Model. *Geosciences*, 10, 45.

(論文受理日: 2020年9月14日)