熱帯泥炭地海岸における限界崩壊距離の推定

香川 拓輝¹⁾・小田 辰海²⁾・山本 浩一¹⁾・
Muhamad YUSA³⁾・神山 惇⁴⁾・鈴木 素之¹⁾
¹⁾山口大学大学院創成科学研究科
²⁾山口大学工学部社会建設工学科
³⁾リアウ大学工学部

4)宮崎大学工学教育研究部土木環境工学プログラム

1. はじめに

泥炭地崩壊は、イングランド北部やアイルランドの北方泥炭地で 16 世紀以降に多く報告されて きた泥炭地での地すべり現象である¹⁾. 熱帯泥炭地ではあまり報告例²⁾がなかったものの、熱帯泥 炭地のインドネシア国ブンカリス島北部海岸で頻発している. ブンカリス島での泥炭地崩壊の被 災状況は深刻化しており、地元メディアは、2021 年 12 月 30 日には Sesai Panjang 海岸での被災を 取り上げた³⁾. インドネシア国ブンカリス島北部海岸は海岸侵食を伴い泥炭地崩壊が発生してい る. 海岸侵食によって泥炭地の泥炭地の崖が形成されている.

インドネシア国ブンカリス島北部海岸の泥炭地崩壊の深刻化に伴って、対策と同時にハザード マップの作成が急務である.本研究では、海岸からの累積の地盤安全率が1.0,1.3,1.5を下回る 海岸からの距離を推定し、この距離を限界崩壊距離と定義した.ブンカリス島北部海岸を対象と して、泥炭地崩壊を伴った海岸侵食を考慮した現地の海岸地形の進展に適応したハザードマップ の作成のために、ブンカリス島北部海岸における限界崩壊距離を推定することを研究目的とした.

2. 研究方法

2.1. 衛星画像 (DEMNAS · Landsat data)

泥炭地盤断面の地盤高は、インドネシア国家数値標高モデル(DEMNAS: National Digital Elevation Model in Indonesia)を使用した. DEMNAS の空間分解能は 0.27 秒角で、ジオイドモデルの鉛直デ ータをもとに補正されている. DEMNAS は、IFSAR(分解能 5m)、TERRASAR-X(分解能 5m)、 ALOS PALSAR(分解能 11.25m)の標高データを統合したものである. 海岸線上の 100 m 間隔の 位置の海岸に対して法線方向の測線を作成し、法線の DEMNAS の標高を GIS 上で取得した. DEMNAS の元データには、植生の影響が考えられたため、植生の影響を除去した⁴⁾.

1988 年から 2013 年間に撮影された Landsat5 の衛星画像を使用して海岸侵食速度を算出した. Landsat5 は解像度 30 m である. GIS 上で 1988 年と 2013 年の画像の海岸線を 100 m 間隔でプロットし,海岸に対して岸沖方向に進行する海岸侵食距離を計測し,年単位の撮影期間で除すことで海岸侵食速度とした.また,海岸の方位角と海岸侵食速度を一般化した.

Google Earth Engine (GEE) 上で, Landsat8 の全バンドを使用して機械学習 (SVM) で 2014 年 から 2024 年までの崩壊域を特定した. Landsat8 の解像度も 30 m である.

2.2. アブラヤシの形態・バイオメトリクス調査

2024 年 8 月 31 日,9月 1 日にブンカリス島北西部の Meskom 村,9月 4 日に Meskom 村の東部 に位置する Simpang Ayam 村で現地のアブラヤシの地上部・地下部の形態・バイオメトリクス調査 を実施した.地上部については、樹高 (*n*=15)、幹部の胸高直径 (*n*=15)、断面積 (*n*=15)、胸高部 のコアの湿潤単位体積重量 (*n*=15)、乾燥単位体積重量 (*n*=15)、含水率 (*n*=15)、含水比 (*n*=15) 及び葉部については葉軸長(n=10), 葉軸の先端から 170 cm 位置の葉軸コア 5 cm (n=10), コア の断面積(n=10), 湿潤単位体積重量(n=10), 乾燥単位体積重量(n=10), 含水率(n=10), 含水 比(n=10)を計測した. 幹部の胸高部のコアのサンプリングについては, インクリメントボア

(Haglof 社製のコア長:400 mm, 直径:5.15 mm, スレッド:3 (刃数/枚)用)を用いて採取し, 採取後にファルコンチューブに入れ, コンパクト天秤 (AND 社製の EW-150i)を使用して計量し た.乾燥重量については,9月16日までファルコンチューブに格納した後に9月16日から2日 間105℃で乾燥させ,同様に計量した.アブラヤシの果実については,収穫された直後の果実の湿 潤重量を計測した(*n*=9).地下部については,海岸部において根の成長範囲の計測を行った(*n*=7).

2.3.植生の荷重の算出方法

現地の植生は、アブラヤシと泥炭湿地林が主に支配している.そこで、本研究の地盤安全率は、 アブラヤシと泥炭湿地林の荷重を考慮した.アブラヤシの荷重については、アブラヤシの形態・ バイオメトリクス調査とアロメトリック方程式 ⁵⁰を使用して、地上部の各部位の重量を算出した 後に荷重を計算した.Landsat 画像より、現地のアブラヤシプランテーションは 2003 年~2005 年 にかけて建設されたものと考えられ、現地のアブラヤシは樹齢 19 年から 20 年程度であると想定 される.アブラヤシは樹齢 25 年程度まで成長するため、現地のアブラヤシの生産性はピークに近 づいているものと考えられる.この際に、アブラヤシの果実は、20 から 30 房であると仮定し、葉 部は 40 から 50 枚であると仮定した.2017 年 3 月 4 日に UAV に Meskom 村の沿岸部約 68 ha の空 中写真測量を実施し、空中写真測量の結果からオルソ画像を作成し、オルソ画像からランダムに アブラヤシを選択し、50 サンプルの樹冠投影面積を算出した.

泥炭湿地林については、現地で調査することが不可能であったため、文献値を使用した.中央 カリマンタンにて 1998 年から 1999 年にかけて調査された泥炭湿地林の乾燥バイオマス のと西カ リマンタンにて 1993 年と 1994 年に調査された泥炭湿地林の含水比 ⁷⁾を使用して重量を算出した 後に荷重を計算した.植生の荷重は、平均値・平均値±標準偏差で個体差・計測誤差を評価した.

2.4. 現地地盤の物理的性質及び強度特性の一般化

現地地盤の深度別の湿潤密度を調査するために,2014 年 8 月 20 日から 24 日にかけて Meskom 村にてオランダ式ピートサンプラー (大起理化工業社製の DIK-105A)使用してコアサンプリング を実施した.コアサンプリングは 50 cm ピッチで深度 6 m まで実施した.採取したコアの深度 1 m間隔で平均することによって,地盤安全率の計算に使用する湿潤密度を算出した.

現地地盤の強度特性の粘着力と内部摩擦角については,2015年から2021年に土層強度検査棒 を使用して深度別に調査された文献値⁸⁹⁹¹⁰⁾を用いて一般化した.2015年から2021年までの調査 結果の1m刻みで同一深度の垂直応力とせん断応力の散布図を作成し,近似直線を求めることで ブンカリス島北部海岸の深度別の粘着力と内部摩擦角とした.

2.5. 現地の植生及び地盤特性を考慮した地盤安全率の算出方法

植生の影響を考慮した地盤安全率の計算は盛んに研究されている.その多くは植生の根系の斜 面崩壊の抑止効果によって安定するものである¹¹⁾.本研究では、今井の地盤安全率の式¹¹⁾を使用 した.海岸から内陸に向かって1,000 mの平坦な2次元地形モデルを仮定し、地盤高は2 m から 10 m まで変動させ、一様に裸地、アブラヤシの影響、泥炭湿地林の影響があるモデルを計算した. 各モデルにおいてすべり面の角度は0°から20°まで0.1°刻みで変動させて計算した.また、地 盤は表面まで飽和の条件とした.植生を考慮した地盤安全率の式を式(1)に示す.本研究では、現 地の沿岸部の状況から泥炭地の植生の根は浅く抑止効果がないものと考えた.

$$F_{s} = \frac{c' + (\gamma z + W_{V} - h\gamma_{w}z)\cos^{2}\beta\tan\phi'}{(\gamma z + W_{V})\sin\beta\cos\beta}$$
(1)

ここで、 $c'(kN m^2)$ は粘着力、 $\gamma(kN m^3)$ は泥炭土塊の湿潤単位体積重量、z(m)はすべり面までの深度、 $W_V(kN m-2)$ は植生の単位面積当たりの重量、h(-)はすべり面から地下水位までの割合、 $\gamma_W(kN m^3)$ は水の単位体積重量、 $\beta(\circ)$ はすべり面の角度、 φ' は内部摩擦角(\circ)である.

さらに、植生の影響を考慮した上で現地地盤の深度別の物理特性及び強度特性を考慮した地盤 安全率の計算を行った.植生と深度別の物理特性及び強度特性を考慮した地盤安全率の式を式(2) に示す.

$$F_{s} = \frac{c' + \left(\sum (\gamma z - h\gamma_{w} z) + W_{v}\right) \cos^{2} \beta \tan \phi'}{\left(\sum (\gamma z) + W_{v}\right) \sin \beta \cos \beta}$$
(2)

そして,式(3)を用いて海岸線から内陸に向かって水平方向と鉛直方向の累積の地盤安全率を計算した.

$$\sum F_s = \frac{\sum (c' + (\sum (\gamma z - h\gamma_w z) + W_v) \cos^2 \beta \tan \phi')}{\sum (((\sum (\gamma z)) + W_v) \sin \beta \cos \beta)}$$
(3)

地盤高は2mから10mまで変動させ、それぞれの地盤高において式(3)のΣF_s=1.0を下回る海岸からの距離を限界崩壊距離とした.

2.6. 限界崩壊距離のマッピング及び評価方法

GIS 上で DEMNAS を使用して、ブンカリス島北部沿岸部(2,782 ha)の海岸地形断面を 100 m 間隔で n=288 測線取得した. GEE で土地被覆の分類を行った結果から、各画像時期の海岸線から 1 年後の限界崩壊距離を推定した.各方位角の海岸侵食速度で海岸侵食が進行するものと仮定し、 1 年間で想定される侵食距離の中で、地盤安全率 $\Sigma F_s=1.0$ を下回る地盤高がある場合、その地点か ら泥炭地崩壊がそれぞれの限界崩壊距離に応じた崩壊が発生するものとして、n=288 の測線にお いて推定した.崩壊が発生しないと推定された地点においては、方位角に応じた海岸侵食速度で 海岸侵食が進行するものとした.その後、GIS 上でマッピングし、GEE の土地被覆の分類で得ら れた泥炭地崩壊が発生した領域と比較した.比較は混同行列を計算することによって推定精度を 評価した.

3. 研究結果と考察

地盤安全率は植生の有無で大きな変化はなかった.そのため,植生が崩壊限界距離に与える影響は最小限であった.崩壊限界距離が最も長かったのは裸地条件で,最大距離は標高 10m で発生した.この裸地条件では.崩壊限界距離は $\Sigma F_s=1.0$ で555 m, $\Sigma F_s=1.3$ で559 m, $\Sigma F_s=1.5$ で560 m と算出された.2014年から2024年までの崩壊域は,GEE上での機械学習によりLandsat 8 衛星画像を使用して特定された.推定された崩壊限界距離のマッピング結果をGIS上の図-1に示す. **表**-1は、 $\Sigma F_s=1.0$ の場合の現地の地盤条件を反映した本研究の推定精度を示している.2014年から2024年までの崩壊域の推定面積は、GEEで分類された崩壊域と28%の重なり率であった.泥炭地崩壊リスクの予測には前例が少なく、比較基準の設定が難しいため、この重なり率を評価することは困難である.しかし、GEEの解析期間を短縮し、実際の降雨条件下での地盤の地下水位



図−1 限界崩壊距離のマッピング結果

表-1 限界崩壊距離のマッピング結果と GEE による崩壊履歴の比較結果

	Overlap Ratio Precision		Union (IoU)		True Positive Rate (TPR)		False Positive Rate (FPR)		Accuracy		F1 Score	
2014		0.2637		0.1495		0.2566	0.0174		0.0237		0.2601	
2015		0.5073		0.0901		0.0988	0.0129		0.1184		0.1653	
2016		0.3589		0.1636		0.2312	0.0481		0.1044		0.2812	
2017		0.1890		0.1328		0.3087	0.0591		0.0427		0.2345	
2018		0.2637		0.2087		0.5000	0.0362		0.0253		0.3453	
2019		0.2334		0.1892		0.5000	0.0322		0.0192		0.3182	
2020		0.2418		0.1637		0.3365	0.0363		0.0332		0.2814	
2021		0.2373		0.1619		0.3375	0.0360		0.0321		0.2787	
2022		0.2388		0.1602		0.3273	0.0385		0.0356		0.2761	
2023		0.2578		0.1826		0.3851	0.0391		0.0341		0.3089	
2024		0.2340		0.1678		0.3724	0.0411		0.0326		0.2874	
Total Area (2014-2024)		0.6618		0.3782		0.4689	0.0628		0.2076		0.5489	
Average		0 2751		0 1609		0.3322	0.0361		0.0456		0 2761	

を明らかにすることで、精度が向上する可能性がある.

4. 結論

熱帯泥炭海岸における泥炭地崩壊の発生するポテンシャルのある領域を推定するために、崩壊 限界距離が提案された.その結果,最大 560 メートルの大規模崩壊が発生する可能性があり,高 位泥炭地のピートドームの頂部に近づくにつれて崩壊の危険性・規模が増加する可能性がある.

謝辞

本研究は、令和6年度若手研究者による研究プロジェクトに対する支援事業によって、山口大学基金の支援を得て実施した。

参考文献

- 1) Dykes P, A. and Warburton, J.: Mass movements in peat: A formal classification scheme, *Geomorphology* 86, pp.73-93, 2007.
- 2) Wilford, G. E.: Peat landslide in Sarawak, Malaysia, and its significance in relation to washouts in coal seams, *Journal of sedimentary Research*, 36(1), pp.244 247, 1966.
- RiauOnline, Impact Of Abrasion In Simpang Ayam Vil-lage, Bengkalis Island Threatened To Be Washed Away (Review: 09022025)https://www.riauonline.co.id/riau-pesisir/read/2022/12/14/dampak-abrasi-di-desa-simpang-ayam-pulau-bengkalisterancam-hanyut)
- Kagawa, H. et al.: Estimation of particulate organic carbon export to the ocean from lateral degradations of tropical peatland coasts, EGUsphere [preprint], https://doi.org/10.5194/egusphere-2024-3547, 2024.
- 5) Lewis, K., Rumpang, E., Kho, L.K. et al. An assessment of oil palm plantation aboveground biomass stocks on tropical peat using destructive and non-destructive methods. *Sci Rep 10*, 2230, 2020.
- 6) Osaki, M. and Tsuji, N.: Tropical Peatland Ecosystems Chapter10, Springer, pp.159, 2016.
- 7) Suzuki, E.: Diversity in specific gravity and water content of wood among Bornean tropical rainforest trees, *Ecological Research*, 14, pp.211–224, 1999.
- Suzuki, M. et al.: Peat Soil Investigaiton in Indonesia Bengkalis Island by Sounding Test, in: Proceedings of 51rd Geotechnical Engineering Research Meeting (Okayama City), 2016.
- Koyama, A. et al.: Investigation of Peat Landslide in Indonesia Bengkalis Island by Sounding Test, in: Proceedings of 53rd Geotechnical Engineering Research Meeting (Takamatsu City), 2018.
- 10) Yusa, M., et al.: Geotechnical Characterization Of Bengkalis' Peat Using Portable Tools, International Journal of GEOMATE, Vol.20, Issue 80, pp. 113-120, 2021
- 11) Imai, H.: Study on the Slope Failure Prevention Effect of Tree Root Systems. Hazama Research Annual Report, pp.34-52, 2008.