2011 年東北地方太平洋沖地震津波における海岸林の諸相

1. はじめに 2011 年東北地方太平洋沖地震津波に おける海岸林の効果と限界例,海岸林海側樹木の被害 形態例を現地調査に基づいて論じる. 海側樹木の被害 形態例については、水理実験でその要因を検証する. 2. 海岸林の効果と限界例 巨大津波であったため, 多くの海岸林で津波減勢効果を確認できなかったが, 仙台海岸ではその効果が認められた. 蒲生と東浦にお ける例を図-1と2に示す. 図中のκ は植生密度で¹⁾, 図-1(b)と2(b)は津波被災前の海岸林の状況を示す。海 岸林の一部がいつ倒伏や抜根,流出等の被害を受けた か不明であるが,海岸林が残ったところの背後では, 浸水高 Z, 浸水深 h ともに低減していることが判る. ただし、東浦(蒲生)では海岸林の奥行きが 220 (80)m 程度あっても、浸水深は25%程度の低減であり、海岸 林に大きな津波減勢効果を期待することはできない. 3. 海側樹木の被害形態例 図-3 はロープで繋がっ

3. 海側個木の被害形態例 凶つ はロークで素から た養殖用の浮子群が防潮堤(津波来襲時海面からの天 端高 8.0 m)の背後の黒松林に捕捉され,作用する力 やモーメントの増大により海側の黒松が倒伏したと推 定される例である.海側背後の黒松は無事である.地 盤条件にもよるが²⁾,作用する力やモーメントの変化 が緩やかで,樹木に欠陥がないとき,倒伏は抜根や折 損より一般的に小さな力やモーメントで生じる³⁾.

図-4 は山の斜面にある杉林の麓部の樹木が津波で 折損した例である.手前側の舗装路面の高さは 2.7 m 程度,左奥の折損した樹木の根元の地盤高は 4.1 m 程 度,斜面での津波遡上高は 17.8 m 程度である.海側 1 列目の樹木はほとんどが折損し,背後の樹木は無事で ある.これらから,折損樹木には欠陥がなく,急激的 かつ大きな力やモーメントが作用したと推察される.

図-5 は防潮堤(天端高は未測定)を越流した津波氾 濫流により,海側の黒松が折損した例(図-3の場合と 被害形態が異なる)である.ロープで繋がった養殖用 の浮子群などの漂流物は捕捉されていない.見えてい る海側1列目の黒松はほとんどが折損し,背後の黒松 は無事である.この被害形態は図-4の場合と同じであ る.海側1列目の無事な黒松の根元近くに傷が認めら れる.ここでの折損には道路から剥がれたアスファル ト塊の衝突が関係しているかもしれない.

以上の例のように,海側とその背後で樹木の被害形 態が異なること(倒伏-無事,折損-無事)は容易に 理解できる.陸前高田市の海岸林のように,ほとんど が折損ということもある.海側1列目の樹木のみの折 損例が複数認められたことは,1列目の樹木に作用す る力やモーメントに特徴があることを示唆している. 秋田大学 正員 松冨英夫 茨城県 中下明洋



(a) 被災後(海岸林幅 200 m, 奥行き 80 m)



(b) 被災前((a)の図は四角囲い部分)図-1 海岸林の効果と限界例(仙台市蒲生)(Google Earth)



(b) 被災前((a)の図は四角囲い部分)図-2 海岸林の効果と限界例(仙台市東浦)(Google Earth)



図-3 養殖用浮子捕捉による抵抗増大(宮古市津軽石,黒松)

図-4 海岸林海側樹木の折損例(南三陸町戸倉,杉)



図−5 海岸林海側樹木の折損例(東松島市野蒜,黒松) 4. 海側樹木の被害形態の要因検証実験 海側樹木の 被害形態の要因を検証するため,水理実験を行った.

津波氾濫流は一様水深部,一様勾配斜面部を伝播し た後,平坦な陸上部を氾濫するゲート急開流れで模擬 した.実験水路の概略を図-6に示す.水路下流端の壁 は撤去してあり,氾濫流はそこを自由に透過できる.

樹木模型に働く力やモーメントの測定は4分力計(S SK社製,定格容量4.9N(0.5kgf)),浸水深の測定は超 音波式変位計(KEYENCE社製,UD-500),氾濫流速の 測定はプロペラ流速計(中村製作所製,直径3mm)で 行った.氾濫流速は一点法で測定した.分力計,変位 計と流速計の設置位置を図-6中に示す.変位計と流速 計の海側設置位置は陸上部(地盤高0.01m)の始端で, 陸側設置位置は海側から0.50m離れたところである.

海岸林模型は千鳥配置の低木群と高木群からなる複



図-7 樹木模型へ作用する水平流体力の経時変化例 層林とした.樹木模型の諸元を表-1に示す.高木域と 低木域の組合せは考えられるもの全てを採用した.海 岸林模型は陸上部始端から 0.180-0.365 m の範囲に配 置した.各層の樹木数は 33 本である.樹木模型材料と して硬度 60°(MODEL 1)と 70°(MODEL 2)の低比重シ リコンゴムを用いた.この材料選択は,各種流体力で は抗力が支配的として導かれた樹幹(冠)部相似則^{1),3)} に基づいている.樹冠部の空隙率λは 0.995 とした³⁾.

実験条件を表-2に示す. 縮尺は 1/200 としている.

海側 (PATTERN 1: 高木+低木),林内 (PATTERN 2: 高木+低木),陸側 (PATTERN 3:低木+高木)にお ける樹木模型への水平流体力の経時変化例を図-7 に 示す.図から,入射津波規模が大きくなると,海側樹 木に急激的かつ大きな水平流体力が働くことが判る.

5. おわりに 2011 年東北地方太平洋沖地震津波に おける海岸林の効果と限界例,海岸林海側樹木の被害 形態例を示した.海側樹木の被害形態として折損が少 なからず認められたが,海側樹木には急激的かつ大き な津波流体力が働き得ることを水理実験で確認した.

謝 辞: JST-JICA 地球規模課題対応国際科学技術協力 (佐竹健治),科研費(基盤研究(C))(松冨)と北東北 国立3大学連携推進研究(堺茂樹)の補助を受けた. 参考文献

1)松富6:海岸工学論文集,第51巻,pp.301-305,2004. 2)松富6:第61回理論応用力学講演会論文集,OS17-01,2012. 3)松富6:土木学会論文集 B2, Vol.67, No.2, pp.301-305,2011.