杭構造物における波の打ち上げ高に関する三次元数値解析

隆英	〇本田	正会員	研究部	社会基盤技術	技術センター	(株)	大成建設
一教	伊藤	「ロー会員	: フュ	同上			
幸伸	織田	正会員	-	同上			

1. はじめに

洋上風力発電施設の杭基礎に作用する波力は,杭径 D が波長 L に対して小さい場合 (D/L<0.2),モリソン 式により求められる¹⁾.このとき,D/L<0.2 では波の進行を阻害しないものとして,波力の作用上限は通過波 の最高水位とされる.ただし,来襲波浪により杭基礎前面で通過波の最高水位を大幅に超える打ち上げが発 生した場合,水塊が風車羽根に衝突し,運転に支障をきたす恐れがある.そこで本研究では杭基礎を対象と し,杭基礎の断面形状や波形勾配が異なる条件で,波の打ち上げ高に関する数値解析を実施した.

2. 数值解析方法

数値解析には、VOF 法に基づく気液二相の三次元流体解析コード OpenFOAM[®](v1806)を使用した.解 析領域を図-1 に示す.解析は三次元とし、平面領域の中央に円柱または角柱の杭基礎を配置した.沖側境 界から波高 H,周期 T の規則波を入射させ、陸側端部で吸収境界を設定した.解析ケースは表-1 に示すよ

うに、海底が水平床で入射波高・周期は固定して杭 径を変化させた CASE 1 と、海底に一様斜面を設け て杭基礎の直前または直後で砕波する複数の波形勾 配の来襲波浪を対象とした CASE 2 を設定した. 解 析格子サイズおよび解析時間は、予備解析により次 の通りとした. 解析格子は $\Delta x = \Delta y = \Delta z = 1m$ の構造 格子を標準とし、杭基礎周辺は SnappyHexMesh 機 能(level 1)により細分化した. 解析時間は、造波 開始から打ち上げ高がほぼ安定する 4 波程度とし た. 杭基礎前面の水位は VOF 値を海底から積分す ることで算出し、初期水面 z = 0mを基準とした最 高水位を打ち上げ高 η_{max} とした.

3. 解析結果

CASE 1 の結果として、杭径 D を波長 L で無次元 化した D/L と打ち上げ高 η_{max} の関係を図-2 に示 す.同図には、D = 0m として杭基礎を設置しない 通過波による最高水位と、杭基礎設置位置(x =50m)に直立壁を設置した完全反射条件での打ち上 げ高を合わせて示す.打ち上げ高 η_{max} は、D/Lの増大に伴って大きくなり、円 柱に比べて角柱の方が大きい.CASE 1 で は、波浪阻害の影響がほとんどないとみ なされる D/L<0.2の条件で杭径 D を設定 したが、本結果では通過波の約 2 倍の打



表-1 解析ケース

CASE 1	CASE 2
4.0	$4.0 \sim 6.0$
8.0	$6.0 \sim 15.0$
$0 \sim 14.0$	7.0
421	あり
	(図-1(b)の点線)
	CASE 1 4.0 8.0 0 ~ 14.0 プまし

キーワード 杭構造物,打ち上げ,数値解析,OpenFOAM

連絡先 〒245-0051 神奈川県横浜市戸塚区名瀬町 344-1 大成建設(株)技術センター TEL 045-814-7234

ち上げ高が算出された.次に砕波条件で入射波を変化 させた CASE 2 について,円柱の場合の結果を図-3 に 示す.入射波の周期 T および波高 H の増大にともな い,打ち上げ高 η_{max} は大きくなっている.打ち上げ高 η_{max} を入射波高 H で無次元化し,波形勾配 H/L で整理 したものを図-4 に示す.図-2 と同様に打ち上げ高は角 柱の方が大きく,砕波条件において波形勾配 H/L が小 さいほど入射波高に対する打ち上げ高 η_{max} /H は大きく なる結果が得られた.次に,打ち上げ水塊の厚さ η_R と 波形勾配 H/L の関係を図-5 に示す.同図の縦軸は,図 -6 に示すように杭基礎前面で発生した打ち上げ水塊の 鉛直厚さ η_R を入射波高 H で無次元化したものであ

る.図-5より,円柱の場合は入射波高 H の 0.1~0.2 倍 程度の厚さの打ち上げ水塊が発生し,角柱については ばらつきがあるものの最大で 0.8 倍の厚さの打ち上げ 水塊が算出された.

4. まとめ

本解析結果より, 杭径が波長の 0.2 以下であっても打 ち上げ高は通過波の 2 倍程度に大きくなる場合があり, 特に来襲波が杭基礎前後で砕波する条件では波形勾配 が小さいほど顕著であることが分かった. 杭基礎の断 面形状によっては, 打ち上げが大きく, 洋上風力発電施 設では風車羽根への水塊衝突の検討の必要性が示唆さ れた. 今後は, 本解析で得られた結果の水理模型実験に よる検証と, 打ち上げ高の増大が波力増加に及ぼす影 響の検討を実施する予定である.

参考文献

 土木学会(2011):風力発電設備支持物構造設計指 針・同解説[2010 年版], 582p.



図-5 波形勾配と打上げ水塊の関係(CASE 2)



図-6 打上げ水塊の発生状況と打上げ厚 η_R の算出方法(CASE 2,円柱,H=6.0m,T=12.0s)