2MW ダウンウィンド風車搭載浮体式洋上風力発電設備

支持構造物の荷重予測*

Load Prediction of Support Structure of a 2MW Downwind Floating Offshore Wind Turbine

山口 敦^{**} スパナポン・ダヌポン^{**} Atsushi VAMACUCHI Subananan Danuna

石原 孟**

Atsushi YAMAGUCHI Subanapon Danupong

Takeshi ISHIHARA

1. はじめに

浮体式洋上風力発電設備の支持構造物の設計では, 着床式洋上風力発電設備にも作用する風荷重・波荷重 に加えて浮体の動揺による荷重も考慮する必要があ る. 設計時にこれらの荷重を推定するために, 動解析 が行われているが,問題点も残されている. Ishihara and Zhang¹⁾ はセミサブ浮体に搭載した 2MW 風車を対象 とした動解析を実施した.しかしながら浮体に搭載さ れた風車では, 浮体の弾性変形のため固有周期がもと もとの風車タワーの固有周期より長くなるという問 題が知られており、疲労荷重の高精度な同定のために はこの効果を考慮したモデルが必要とされている. Robertson et al.²⁾は, 種々の動揺解析モデルを用いて NREL 5MW 風車を搭載したセミサブ式浮体の動揺解 析を行い水槽実験により検証したが、すべての動揺解 析が、水槽実験で計測される浮体の固有周期近傍の浮 体動揺応答を過小評価するという問題点を指摘した. しかしながら,水槽実験では計測ケーブル等が浮体動 揺に影響を与えることが避けられず、実機による検証 が必要とされている. また Xu and Ishihara ³⁾ は風車停 止時に浮体のピッチ動揺とサージ動揺が浮体式洋上 風車のタワー荷重に与える影響を定量的に評価した がピッチ動揺による荷重とサージ動揺による荷重の 相関が1であると仮定しているため荷重を過大評価し ている.

そこで本研究では福島県沖に設置された 2MW ダウ ンウィンド風車を搭載したセミサブ浮体式風力発電 設備(図 1)を対象とし,浮体の弾性変形を考慮したモデ ル化手法を提案するとともに,波および風の外力を考 慮した動解析を行い風車タワーに作用する荷重を推 定し,実測により検証する.また,浮体式風車のタワ ーに作用する荷重の成因を分析するとともに,それぞ れの相関を考慮して合成する手法を提案する.



図1福島沖2MW風車搭載セミサブ浮体

2. 風車・浮体・外力のモデル化

風車モデルとしては、山口ら⁴⁾によって提案された 2MW 標準風車モデルを用いた.制御モデルとしては Yousefi et al.⁵⁾ によって提案されたモデルを用いた.こ のモデルでは発電機のトルク制御は全域にわたり発 電機回転数の関数とするとともに、ピッチ制御は発電 機回転数を用いた PI 制御としている.

浮体式洋上風力発電設備の動解析を行うためには, 風車モデルに加えて、浮体・係留のモデル化を行う必 要がある.本研究では浮体は剛体と仮定し,6自由度 を持つものとした. 浮体に作用する流体力係数は Liu and Ishihara⁷⁾ に従い設定した. また波強制力について はポテンシャル理論に基づく数値解析により求めた. また, 浮体式に搭載された風車では浮体の弾性変形が 全体の固有モードに影響するため、浮体を剛体として モデル化する場合には風車タワーの固有周期がずれ ることが指摘されている.このため、本研究では浮体 を FEM によりモデル化し、境界条件を自由端とした 固有値解析を行い(図2),浮体式洋上風力発電設備全 体の固有モードと固有振動数を求めることによりタ ワーの1次モードに相当する固有周期を求め、この固 有周期に一致するようにタワーの剛性を調整した.こ の効果については次節で説明する.

^{*}第42回風力エネルギー利用シンポジウムにて講演 **会員 東京大学工学系研究科 〒113-8656 東京都文京区本郷 7-3-1



図2 浮体式風車の FEM モデルとタワー1次モード

動解析の入力の一つである風速場は国際標準 IEC61400-1 で定められている Kaimal モデルを用い, 乱流強度は同標準で定められた標準乱流モデルを用 いた.また風速の鉛直分布を規定するべき指数は 0.1 とした.もう一つの重要な入力である波は JONSWAP スペクトルモデルに従う不規則波を用い,形状パラメ ータは 2.87 とした.



図 3 タワー基部モーメントのパワースペクトル密度: (a) 停止時; (b) 運転時

3. 浮体式風力発電設備の応答解析と検証

前節で述べたように,浮体を剛体としてモデル化するとタワー1次固有周波数が実際より高くなる.本研究では剛体の浮体上に設置された風車タワーの剛性

を調整することによりこの問題を解決した.表1に示 す風車停止時および運転時を対象として,浮体動揺シ ミュレーションを行った結果から求めたタワー基部 モーメントのパワースペクトル密度を観測値ととも に図3に示す.風車運転時,停止時ともに見られる 0.2Hz以下の低周波域のピークは浮体の剛体運動の固 有周波数に相当するものである.また風車停止時には 0.6Hz付近にピークが見られるが,これはタワー1次 モードのピークである.当初モデルではこのピークが 0.7Hz付近に見られるが,これは浮体を剛体と仮定し た際のタワー1次固有周期である.実際の浮体は弾性 体であるため,タワーの1次固有周期は低周波側に少 し移動するが,本研究で提案したモデルではこの現象 が再現できていることがわかる.



(a)平均值; (b)標準偏差

次に風車運転時において風速がタワー頂部と基部 のモーメントに与える影響を評価する. ピーク波周期 $T_p = 10s$,有義波高 $H_s = 1.75m$,風向と波向のミスア ラインメント $\theta_{mis} = 0^\circ$ の場合に風速を変化させてタ ワーモーメントを解析し、実測と比較した(図 4).実測 データは $8s \le T_p < 12s$, $1.5m \le H_s < 2.0m$, $-15^\circ \le$ $\theta_{mis} < 15^\circ$ の範囲の全てのデータを風速ビン別に平均

表1 解析の対象とした観測データ

公王/HF/1ジバ家とした院院/ /							
日時	風車状態	風速	乱流強度	風向	有義波高	ピーク周期	平均波向
(JST)		(m/s)	(%)	(deg)	(m)	(s)	(deg)
2015/3/16 09:50	停止	2.7	7.0	113	1.2	8.0	153
2015/4/4 3:20	運転	15.3	5.2	7	2.1	8.9	176

したものである.平均成分・変動成分ともに風速に大 きく依存し,タワー基部モーメントの平均値は定格風 速周辺で最大値を示す.また,シミュレーション結果 は観測とよく一致している.

ピーク波周期 $T_p = 10s$,風速u = 9m/s,風向と波向 のミスアラインメント $\theta_{mis} = 0^\circ$ の場合に有義波高を 変化させてタワーモーメントを解析により評価し,実 測と比較した(図 5).実測データは $8s \le T_p < 12s$, $8m/s \le u < 10m/s$, $-15^\circ \le \theta_{mis} < 15^\circ$ の範囲の全て のデータを波高ビン別に平均したものである.解析結 果と観測結果はよく一致している.また,平均モーメ ントは有義波高に依存しないが,モーメントの変動成 分は有義波高に依存し,波高が増大するにつれて変動 モーメントが増大することがわかる.またタワー基部 と比較してタワー頂部では波高の影響が少ないこと もわかる.



図 6 風車運転時の波周期別タワータワーモーメントの平均値(a)および標準偏差(b)

有義波高 $H_s = 1.75$ m,風速u = 9m/s,風向と波向の ミスアラインメント $\theta_{mis} = 0^\circ$ の場合にピーク波周期 を変化させてタワーモーメントを解析し,実と比較し たものを図6に示す.解析結果は実測とよく一致して いる.また,有義波高の場合と同様に平均モーメント はピーク周期に依存しないが,変動モーメントは依存 する.また,ピーク周期が増大するにつれ,タワーモ ーメントの変動成分は低減する.これは,波高が同じ 場合には,周期が短いほうが浮体の加速度が大きくな り,加速度に起因する慣性力によるモーメントが相対 的に大きくなるためと考えられる.

4. 発電時のタワー荷重の成因とモデル化

前節で述べたようにタワー基部モーメントは,浮体 の加速度に起因する慣性力による成分がある.この成 分はさらに浮体のピッチ運動に起因する成分および サージ運動に起因する成分に分解できる. その他の 変動モーメントの原因としては,浮体傾斜角の変動に よる重力,運転時の変動スラスト力が考えられる.こ れらの成分がどのように風車基部タワーモーメント に影響を与えているかについて,表1に示す運転時と 停止時の例についてシミュレーション結果を用いて 考察した.この場合の風車タワー基部モーメントの変 動成分のパワースペクトル密度を図 5 の黒線で示す. また、変動スラスト力に起因する変動タワー基部モー メント、浮体傾斜時の重力に起因する変動タワー基部 モーメント、浮体ピッチ運動の加速度に起因する変動 タワー基部モーメント、浮体サージ運動に起因する変 動タワー基部モーメントをシミュレーション結果か ら求め、それぞれのパワースペクトル密度を図.7の赤 点線,赤鎖線,青一点鎖線,青鎖線で示す.またそれ ぞれの成分を時刻歴で合成したもののパワースペク トル密度を黒点線で示す.0.4Hz以下の低周波域では, 合成したものは参照値にほぼ等しく、風車タワー基部 モーメントはこれらの成因によって説明できること がわかる. 0.4Hz 以上の高周波域では、合成したもの にはタワーの1次固有周期などの共振成分が含まれな いため、運転時・停止時とも参照値と比較して小さく なっている.



図 7 前後方向タワー基部モーメントのパワースペ クトル密度: (a)風車停止時; (b)風車停止時

以上の考察に基づいてタワーモーメントの変動成 分の各成因からタワーモーメントの標準偏差を推定 する.ここでは風速 6m/s, 有義波高 1m のケースにつ いて波高別のシミュレーション結果を用いた.これま での議論ではそれぞれの成分を時刻歴で加えたが,標 準偏差から推定するためにはそれぞれの成分の相関 を考慮する必要がある.風車停止時・運転時について 各成分の相関を図8に示す.図8から下記のことがわ かる.

- 浮体のピッチ加速度に起因するモーメントと浮体傾斜による重力に起因するモーメントの相関 (p_{ag})は空力減衰の影響が無視できる停止時には1 であり、運転時には0.6である.
- 1)で求めた浮体のピッチ運動に起因するモーメントと浮体のサージ運動に起因するモーメントの相関(p_{Mpi})は、浮体のピッチ加速度とサージ加速度の相関(p_{Api})に等しい.
- 2)で求めた浮体運動に起因するモーメントと変 動スラスト力に起因するモーメントの相関(p_{tf})は 0である.

これらの仮定に基づき求めたタワー基部および頂 部のモーメントをシミュレーションから求めた参照 値と比較したものを図9に示す.参考までに風車停止 時に関しては従来の Xu and Ishihara³⁰の手法により 推定した値も示す.従来の手法では過大評価していた モーメントを本手法では精度よく評価できているこ とがわかる.



図 8 各成分の相関: (a)停止時; (b)運転時



図 9 タワー基部モーメント: (a)停止時; (b)運転時

5. まとめ

本研究では、浮体式洋上風力発電設備の動揺を解 析し、支持構造物に作用する荷重を予測し、実測デー タを用いて検証し、以下の結論を得た.

1. 浮体の弾性変形を考慮するために風車タワーの

剛性を調整する方法を提案した.提案した手法を 用いて予測した浮体搭載風車のタワーモーメン トは実測とよく一致した.

- タワーモーメントの平均荷重・変動荷重は風速に よって大きく変動する.またタワーモーメントの 平均荷重は波高・波周期には影響されない一方, 変動荷重は波高が増大するにつれ増大し,周期が 増大するにつれ減少することを明らかにした.
- タワー基部モーメントの変動成分は風車に作用 するスラストカの変動,浮体加速度による慣性力, 浮体傾斜による重力によって説明できる.またピ ッチ動揺に起因するモーメントとサージ動揺に 起因するモーメントの相関は,ピッチ加速度とサ ージ運動の相関にほぼ等しいことを明らかにし た.これらのことを用いてタワーモーメントの標 準偏差を推定することを可能にした.

謝辞

本研究は経済産業省の委託事業である福島浮体式洋 上ウィンドファーム実証研究事業(Fukushima FOWarD) の一部として実施された.ここに記して関係者の皆様 へ感謝の意を表す.

参考文献

- T. Ishihara and S. Zhang. Prediction of dynamic response of semi- submersible floating offshore wind turbine using augmented Morison's equation with frequency dependent hydrodynamic coefficients, *Renewable Energy*, 131, 1186-1207, 2019.
- A. Robertson et al., OC5 Project Phase II: Validation of Global Loads of the DeepCwind Floating Semisubmersible Wind Turbine, *Energy Procedia*, 137, 38-57, 2017.
- N. Xu and T. Ishihara, Prediction of tower loading of floating offshore wind turbine systems in the extreme wind and wave conditions, *Wind Engineering*, 38(5), 463-476, 2014.
- 4) 山口敦・林岑蔚・石原孟, 浮体式洋上風車風力発電支持 構造物の荷重予測(その1)2MWダウンウィンド標準 風車モデルの作成と実測による検証, 土木学会第回年 次学術講演会, 2020.
- I. Yousefi, A. Yamaguchi and T. Ishihara, The Effect of Control Logic on Wind Turbine Tower Load, *Grand Renewable Energy Conference*, Yokohama, 2018.
- Y. Liu. and T. Ishihara, Prediction of dynamic response of semi-submersible floating offshore wind turbines by novel hydrodynamic coefficient model, *Journal of Physics: Conference Series*, 1356(1), 2019.