مجله علوم و فنون دریایی

دوره ۱۴، شماره ۴، زمستان ۱۳۹۴

ارزیابی سکوهای دریایی نوع جکت به روش آنالیز موج افزایشی

رضا موحدىنيا*، ميرعبدالحميد مهرداد، سعيد پورزينلى

گروه مهندسی عمران، دانشکده فنی و مهندسی، دانشگاه گیلان

تاريخ پذيرش: ١٣٩۴/٣/٢

تاریخ دریافت: ۱۳۹۳/۱۱/۲۰

چکیدہ

سکوهای دریایی به طور مداوم در معرض نیروهای جانبی ناشی از موج، جریان و باد هستند. سکوهای دریایی در طول فعالیت خود ممکن است در معرض امواج و جریانات بزرگتر از امواج و جریانات طرح قرار گیرند. با توجه به دائمی بودن نیروهای ناشی از موج، جریان و باد بر روی سکوها، بررسی نقش و میزان تاثیر آن بر ارزیابی طول عمر سکوهای دریایی موجود، برای ادامه بهرهبرداری اهمیت بالایی دارد.اخیراً روشی با عنوان تحلیل استاتیکی و یا دینامیکی موج افزایشی به منظور ارزیابی عملکرد سکوهای دریایی در برابر نیروی امواج پیشنهاد شده است که مبنای آن روش تحلیل IDA است. در این روش مجموعهای از ارتفاع امواج منظم با نرخ افزایشی در گامهای محاسباتی جداگانه به صورت منفرد و تکتک به سازه اعمال می شود تا مرحلهای که گسیختگی نهایی در سیستم سازهای مشاهده شود. نزدیک بودن شرایط بارگذاری به الگوی واقعی بار امواج، امکان در نظر گرفتن اثر موج بر عرشه و برقراری ارتباط نتایج با سطوح مختلف خطر موج از ویژگیهای برجسته روش تحلیل موج افزایشی است. روش موج افزایشی میتواند حد گسیختگی نهایی را به درستی تخمین بزند. علاوه بر آن پارامتری مناسب، ارتفاع موج شکست (موج فرویاشی)، متناظر با ظرفیت نهایی سازههای فراساحلی ارائه می دهد. نتابج حاصل از این روش از دقت و کارایی بهتری نسبت به تحلیل بارافزون مرسوم برخوردار است. در این پژوهش، روش تحلیل موج افزایشی تشریح شده و برای سکوی مورد مطالعه با استفاده از روش آنالیز موج افزایشی، حد گسیختگی نهایی، موج فروپاشی و منحنی ظرفیت محاسبه شده است. میزان حساسیت سازه سکو به نحوه توزيع جرم عرشه بر روى سازه، بررسى شده كه نتايج، نشاندهنده عدم تاثير نحوه توزيع جرم عرشه بر پارامترهای ارزیابی است. همچنین میزان حساسیت سکو به مقدار جرم عرشه مورد بررسی قرار گرفته که نتایج، نشاندهنده تاثیر بسیار زیاد مقدار جرم عرشه بر پارامترهای ارزیابی است.

واژگان کلیدی: سکوهای پایه ثابت دریایی، امواج دریا، آنالیز موج افزایشی، ارتفاع موج فروپاشی، جرم عرشه.

r.movahedinia@yahoo.com * الكترونيك:r.movahedinia@yahoo.com

^{&#}x27;Collapse Wave Height (CWH)

۱. مقدمه

برای برآورد ظرفیت سازهها و تایید آنها برای ادامه خدمترسانی معمولاً از تحلیل حد نهایی یا همان تحليل بارافزون استفاده مى شود. تحليل بارافزون مرسوم، تحليل استاتيكي غيرخطي افزاينده است که در آن بارگذاری جانبی با استفاده از موج طراحی ۱۰۰ ساله مخصوص منطقهای که سکو در آن ساخته شده انجام می شود. بارگذاری به این صورت است که الگوی بار به صورت یکنواخت افزایش پیدا می کند تا فروریزش کلی در سازه اتفاق بیفتد. در نهایت ظرفیت نهایی سازه در برابر بار موج با استفاده از ضريب مقاومت ذخيره بيان می شود. با توجه به اشکالاتی که این روش دارد، گرافشانی و همکارانشان (۲۰۱۱) روشی به نام تحلیل استاتیکی و یا دینامیکی موج افزایشی^۲ به منظور ارزیابی عملکرد سکوهای دریایی در برابر نیروی امواج پیشنهاد کردهاند، که مبنای این شيوه، روش تحليلي ديناميكي افزايشي است (تابش پور و همکاران، ۱۳۹۱). تحلیل دینامیکی افزایشی^۳ روش شناخته شدهای است که در آن از مفهوم مقياس كردن ركوردهاى تحريك زمين لرزه حهت شناخت و تبيين رفتار سازه در برابر بارگذاری های نادر و تعیین ظرفیت نهایی سازه استفاده می شود. به کمک این روش مطالعات مختلفی نیز بر روی انواع سازه های دریایی انجام شده است (متیننیکو، ۱۳۹۱). از روش آنالیز موج افزایشی میتوان برای طراحی یا ارزیابی سکوی نفتی استفاده کرد. به علاوه با کمک این روش میتوان ظرفیت نهایی و رفتار فروریزش سازه را به دو صورت تحلیل غیرخطی استاتیکی و دینامیکی موج، مورد بررسی قرار داد (تابش پور و همکاران، ۱۳۹۱).

در پژوهش حاضر به منظور مطالعه تاثیر جرم

عرشه بر پارامترهای ارزیابی، با فرض ثابت بودن تمام پارامترها و عدم قطعیتها، جرم عرشه در حالتهای توزیع مطابق با واقعیت و توزیع یکنواخت بر روی سازه و مقادیر متفاوت جرم عرشه، آنالیزهای موج افزایشی انجام گردیده و پارامترهای ارزیابی محاسبه شده است. همچنین میزان حساسیت پارامترهای ارزیابی به مقدار و توزیع جرم عرشه بر پایه نتایج بدست آمده مطالعه و مقایسه شده است.

۲. مواد و روش ها ۱.۲. مدلسازی

سازه مورد مطالعه، سكوى فراساحلى FX مستقر در منطقه نفتی فروزان در خلیجفارس است که در عمق ۵۰ متری آب قرار دارد. مدلسازی سهبعدی هندسه سکو در نرمافزار ANSYS، زیربرنامه Mechanical APDL و با استفاده از المان Pipe289 انجام شده است. این المان برای آنالیز اعضا با ضریب لاغری بزرگتر از ۳۰ و برای کاربردهای خطی، چرخشهای بزرگ و کرنشهای بزرگ غیرخطی مناسب است. امکان تعریف پارامترهای خاص همچون فشار داخلی و خارجی، جرم افزوده هیدرودینامیکی و نیروی شناوری وجود دارد. لازم بهذکر است که هیچکدام از المان های موجود در Ansys قادر به مدل کردن پدیده کمانش به صورت مستقیم نیستند و در واقع تنها خرابی که در اعضا اتفاق می افتد، خرابی مقاومتی است. جهت مدل کردن پدیده کمانش اعضا، از انحراف اوليه در وسط المانها بهره گرفته شده است. برای این منظور در وسط عضو، نقطهای تعریف شده و سپس این نقطه به اندازه ۰/۰۰۱ تا ۰/۰۰۲ طول المان جابجا شده است (Hezarjaribi, 2013). نسبت میرایی سازه همانند مقدار متداول در تحلیلهای دینامیکی برابر ۰.۰۵

[']Reserve Strength Ratio (RSR)

^r Static or Dynamic Incremental Wave Analysis ^rIncremental Dynamic Analysis (IDA)



شکل ۱. مدل سازه سکوی FX در نرمافزار Ansys

جهت لحاظ کردن جرم عرشه، چهار بار متمرکز به كمك المان Mass21 بر روى سازه توزيع شده است. به این منظور، سازه عرشه در نرمافزار SACS 5.3 مدل و آنالیز استاتیکی شده و عکسالعمل های تكيه گاه عرشه (بر روى جكت) بهدست آمده است. با توجه به اینکه الگوی بار در این تحقیق، بار جانبی است و اینکه محل اعمال بار بر میزان تغییر شکلهای سازه تاثیر گذار است، با استفاده از مدلسازی المانهای اصلی از عرشه در ANSYS، وزن عرشه از نظر ارتفاعی، در مرکز ثقل محاسبه شده با SACS، قرار داده شده است. به دلیل کوچک بودن مقدار عکسالعمل های جانبی تکیه گاههای عرشه نسبت به بار قائم عرشه (به میزان کمتر از ۳ درصد)، از در نظر گرفتن عکسالعملهای جانبی تکیهگاههای عرشه بر روی جکت صرفنظر شده است. در شکل ۲ و جدول ۳ نحوه توزیع جرم عرشه بر روی سازه در نرمافزار Ansys ارائه شده است:

منظور گردیده است و ضرایب میرایی^{$1} \alpha$ و β بر اساس مودهای اول و دوم (مودهای با بیشترین مشارکت جرمی) محاسبه و به نرمافزار معرفی شدهاند (لطفاللهی یقین، ۱۳۹۰). (۱) و (۲)</sup>

$$\alpha = 2\xi \frac{1}{\omega_i + \omega_j}$$

$$\beta = 2\xi \frac{\omega_i \cdot \omega_j}{\omega_i + \omega_j}$$

$$\beta = 2\xi \frac{\omega_i \cdot \omega_j}{\omega_i + \omega_j}$$
However, and the equation of the e

جدول ۱. مشخصات هندسی اعضای جکت

| مقطع هندسی (میلیمتر) | | . 1. 11 | |
|----------------------|-------------|----------------|--|
| قطر | ضخامت | المان | |
| ۸۳۸ | ۱۲/۵ | پايه جکت | |
| 787 | ۲۵/۴ | شمع | |
| 401 | 17/1 | | |
| 4.5 | Λ/V | بادبندهای قائم | |
| ۳۰۳ | ٩/٣ | | |
| ۵۰۸ | ۹/۵ | | |
| 4.5 | ۹/۵ | اد بر دام افت | |
| ۳۵۵ | ۹/۵ | بادبندهای افعی | |
| ۳۲۳ | ٩/٣ | | |

| جدول ۲. خصوصیات خطی و غیرخطی فولاد | | | |
|------------------------------------|---------|-----------------|--|
| واحد | مقدار | مشخصه | |
| Kg/m3 | ۷۸۵۰ | وزن مخصوص | |
| N/m2 | 2.1E+11 | مدول الاستيسيته | |
| - | • /٣ | ضريب پواسون | |
| N/m2 | 3.6E+08 | تنش تسليم | |
| N/m2 | 2.0E+10 | مدول پلاستيسيته | |
| N/m2 | 4.7E+08 | مقاومت نهایی | |

[†] Damping Coefficients



شکل ۲. نحوه توزیع جرم عرشه سکوی FX در نرمافزار Ansys

| شده بر روی سازه | جرم های اعمال ا | جدول ۳. مقادير |
|-----------------|-----------------|----------------|
|-----------------|-----------------|----------------|

| مقدار (تن) | پارامتر |
|------------|---------|
| ٧٠٠ | M1 |
| ۳۰۰ | M2 |
| 4 | M3 |
| 1 | M4 |

آب دریا (سیال) با چگالی ۱۰۲۵ کیلوگرم بر مترمکعب به نرمافزار معرفی شده و به مقاطع مدنظر به عنوان متریال داخلی و خارجی اختصاص داده شده است. عمق نفوذ شمع سکوی FX، ۴۵ متر است که، الف: با توجه به اینکه الگوی بار در این پژوهش، موج الف: با توجه به اینکه الگوی بار در این پژوهش، موج دریا است، ب: بر پایه تجربه مهندسی (طول گیرداری شمع برای سکوهای طراحی شده در خلیجفارس از ۹ شمع برای سکوهای طراحی شده در خلیجفارس از ۹ (Asgarian .et al, در این تحقیق از طول گیرداری به اندازه ۱۰ برابر قطر شمع استفاده شده است.

در این تحقیق تحلیل موج افزایشی با استفاده از امواج منظم استوکس مرتبه ۵ انجام می شود. به منظور تناسب میان پریود امواج با ارتفاع امواج حدی، مطابق

آیین نامه DNV-RP-C205 از رابطه زیر استفاده شده است: (۳)

 $T_{H \max} = a. H_{\max}^b$ که در این رابطه a و b مقادیر تجربی هستند که برای فلات نروژ به ترتیب برابر ۲.۹۴ و ۵.۰ هستند. به علت نزدیکی این دو مقدار با مشاهدات منطقه خلیجفارس، در این تحقیق نیز از این مقادیر استفاده شده است. (متیننیکو، ۱۳۹۱ و ۱۳۹۱ جریانهای دریایی منطقه در جدول ۴ مشخصات جریانهای دریایی منطقه فروزان ارائه شده است.

| جدول ۴. مشخصات سرعت جریان دریایی | | | |
|----------------------------------|--------------|--|--|
| سرعت جریان (m/s) | عمق آب | | |
| •/٩ | سطح آب | | |
| •/٩ | میانه عمق آب | | |
| • /۶ | کف دریا | | |

۲.۲.روش انجام آناليز

در طراحی متعارف سکوهای نفتی فرض بر آن است که برای تمامی حدود نهایی (فتار اعضا به صورت الاستیک خطی است و اتصالات کاملا صلب هستند و اعضا براساس تئوری الاستیک خطی کنترل میشوند و اجازه هیچگونه کمانش و تسلیمی ندارند. در نتیجه فروریزش کلی سازه برابر با خرابی اولین عضو در سازه تعریف میشود. بنابراینرویکرد، قابلیت توزیع مجدد نیرو بعد از به بنابراینرویکرد، قابلیت توزیع مجدد نیرو بعد از به مرایای درنظر گرفتن رفتار کلی سازه به جای درنظر گرفتن مقاومت اعضا به صورت تک تک تاکید دردر در در داویی

برای انجام تحلیل استاتیکی موج افزایشی، سازه سکو در معرض چندین موج با ارتفاع متفاوت قرار گرفته است و برای هر ارتفاع موج یک تحلیل استاتیکی

^{&#}x27; Limit States

^v Ultimate Limit State Analysis

قبل از رسیدن به تراز نیرویی معادل با یک، سازه دچار فروپاشی شود. در این حالت با استفاده از نقاط برش پایه و تغییرمکان مربوط به هر ارتفاع موج و ترسیم آنها در مقابل هم نموداری به دست میآید که منحنی رفتاری یا منحنی ظرفیت سازه نامیده میشود. شکل ۳ به صورت گرافیکی مراحل کار را نشان میدهد(تابشپور و همکاران، ۱۳۹۱). غیرخطی انجام می شود؛ ما سازه فقط تا نیروی همان موج، پوش می شود. به عبارت دیگر به جای تحلیل سازه تا نقطه خرابی، سازه تا نیروی معادل یک برابر نیروی موج تحلیل می شود. سپس برش پایه و تغییرمکان معادل با این نقطه (تراز نیروی برابر با یک) ثبت شده و تحلیل با یک موج با ارتفاع بیشتر تکرار می گردد. این کار تا زمانی ادامه می یابد که سازه دیگر قادر به تحمل نیروی موج نباشد. به عبارت دیگر



احتمال وقوع این ارتفاع موج را میتوان احتمال خرابی سکو دانست. احتمال وقوع موجهایی با ارتفاع متفاوت را نیز میتوان به راحتی از منحنی خطر موج به دست آورد. معادله زیر این مفهوم را به صورت واضحتری نشان میدهد: (۴)

 $P_f = P[h \ge CWH]$ در این معادله P_f احتمال خرابی سکو و [(rightarrow function fu نمودارهای به دست آمده از تحلیل استاتیکی موج افزایشی به راحتی میتوانند در تعیین حد فروپاشی (خرابی) سکو در برابر بارگذاری امواج به کار گرفته شوند. با توجه به تعریف ارائه شده در آئیننامه فما ۳۵۰ (۲۰۰۰)^۱ ، در جایی که تغییر ناگهانی در شیب منحنی ظرفیت ایجاد می گردد (به عنوان مثال شیب منحنی کمتر از ۱۵ درصد شیب اولیه شود) به عنوان نقطه فروپاشی سکو انتخاب می شود (Hezarjaribi, 2013). با توجه به اینکه این ارتفاع موج، سکو را به حالت فروپاشی می رساند، در نتیجه از دیدگاه کلی،

۱۰۲

^{&#}x27;Fema 350 (2000)

^r Collapse

ظرفیت سکوی FX ترسیم و یارامتر CWH آن محاسبه شده است. سازه در چهار جهت اصلی بطور جداگانه تحت ارتفاع موجهای مختلف آنالیز شده و نتایج در اشکال ۴ تا ۷ ارائه شده است.



شکل ۷. منحنی ظرفیت موج افزایشی برای راستای ۲۷۰ درجه

نقطهای که تغییر ناگهانی در شیب منحنی ظرفیت ایجاد می گردد (شیب منحنی کمتر از ۱۵ یا ۲۰ درصد شيب اوليه شود) به عنوان نقطه فروياشي (گسیختگی) اسکو معرفی و ارتفاع موج متناظر با آن، موج شکست۲نامیده می شود. در جدول ۵ نتایج آنالیز موج افزایشی در لحظه گسیختگی برای راستاهای مختلف ارائه شده است:

| له گسیختگی | ی در لحظ | موج افزايش | نتايج آناليز | جدول ۵. |
|------------|----------|------------|--------------|---------|
|------------|----------|------------|--------------|---------|

| جدول ۵. تنایج انالیز موج افرایسی در تخطه کسیختگی | | | | |
|--|------------------|----------------------|--------------|-----------------|
| برش پايه (كيلونيوتن) | جابجایی (متر) | پريود موج (ثانيه) | CWH (متر) | راستا (درجه) |
| 7880 | •/۴۵ | 1818 | ۲۲/۵ | • |
| V901 | •/۴۹٧ | 18/58 | ۲١/۵ | ٩٠ |
| Y104 | •/44 | 18/89 | 22/20 | ۱۸۰ |
| ٨٠۵٢ | ٠/۴٧ | 18/53 | ۲١/۵ | ۲۷۰ |

علت کاهش شیب منحنیها آنست که با تسلیم شدن اعضای سازهای در اثر افزایش ارتفاع امواج، سازه مقاومت خود را از دست داده و شاهد تغییر شکل های بزرگ را تجربه خواهد کرد که این امر کاهش شدید

[\]Collapse

^rCWH

روشن تری منجر شود (Golafshani, 2011). ۳. نتايج ۱.۳. منحنی ظرفیت موج افزایشی و محاسبه موج فروپاشی در این بخش بر پایه توضیحات ارائه شده، منحنی 9000 8000 7000 KN) 6000 5000



شکل ۴. منحنی ظرفیت موج افزایشی برای راستای صفر درجه







شکل ۹. منحنی ظرفیت موج افزایشی برای راستای صفر ۹۰ در حالت توزیع یکنواخت جرم عرشه

| جدول ۶. نتایج آنالیز موج افزایشی در لحظه گسیختگی برای | | | | | |
|---|-----------------------------|-----------|-------|--------|--|
| | حالت توزيع يكنواخت جرم عرشه | | | | |
| برش پايه | جابجايي | پريود موج | CWH | راستا | |
| (كيلونيوتن) | (متر) | (ثانيه) | (متر) | (درجه) | |
| ۷۷۰۸ | ٠/۴ | 18/47 | 22 | • | |
| ٨١٦١ | ٠/۴٧ | 18/53 | ۲١/۵ | ٩٠ | |

است و می توان ادعا کرد نحوه توزیع جرم عرشه بر روی سکو تاثیری بر معیار CWH ندارد.

1.۳. حساسیت CWH به مقدار جرم عرشه

در این بخش میزان حساسیت معیار CWH به مقدار جرم عرشه بر روی سازه بررسی می شود.در اینجا سازه را در حالتهای بدون جرم عرشه، نیمی از جرم واقعی عرشه، ۱.۵ ، ۲ و ۲.۵ برابر جرم واقعی عرشه برای راستای صفر درجه تحت آنالیزهای موج افزایشی قرار داده و نتایج به صورت منحنیهای ظرفیت و CWH ارائه شده است. نسبت توزیع جرم بر روی پایهها بر اساس نسبتهای حالت واقعی است. میزان افزایش برش پایه را به همراه خواهد داشت. به بیان دیگر انرژی ورودی به سیستم صرف تغییرشکل اعضا شده و سهم کمتری از آن به برش پایه منتقل میشود.

۲.۳. بررسی حساسیت CWH به نحوه توزیع جرم عرشه بر روی جکت

در این بخش میزان حساسیت معیار CWH به دقت و نحوه توزیع جرم عرشه بر روی سازه بررسی خواهد شد.در اینجا با فرض توزیع یکنواخت جرم بر روی سازه، حساسیت CWH مورد تحقیق و بررسی قرار گرفته و منحنیهای ظرفیت به دست آمده است. منظور از توزیع یکنواخت، پخش جرم عرشه با توجه منظور از توزیع یکنواخت، پخش جرم عرشه بر ۴ تقسیم به تعداد پایهها است. در اینجا جرم عرشه بر ۴ تقسیم شده و بر روی پایهها قرار داده شده و در دو راستای صفر و ۹۰ درجه آنالیزهای موج افزایشی انجام شده است.

با بررسی CWH های به دست آمده در حالت توزیع یکنواخت جرم عرشه با حالتهای توزیع واقعی، تغییر بسیار کوچک مشاهده میشود که قابل چشمپوشی



شکل ۸. منحنی ظرفیت موج افزایشی برای راستای صفر درجه در حالت توزیع یکنواخت جرم عرشه







جرم عرشه (2.5M)

جدول ۷. حساسیت CWH به تغییرات جرم عرشه

| عرشه | جرم عرشه | | |
|------|----------|----------------|--|
| Mass | ton | - C W II (III) | |
| 0M | ٠ | 75 | |
| 0.5M | ۷۵۰ | ۲۵ | |
| 1M | 10 | 22/2 | |
| 1.5M | ۲۲۵۰ | ۲ • /۵ | |
| 2M | ۳۰۰۰ | ١٧ | |
| 2.5M | ۳۷۵۰ | ١۴ | |





عرشه (0.5M)







شکل ۱۵. نمودار حساسیت CWH به تغییرات جرم عرشه از شکل ۱۵ استباط می شود که CWH به تغییرات جرم عرشه حساسیت بالایی دارد وجرم عرشه تاثیر بسیار بالایی در تعیین موج شکست است.

۲. بحث و نتیجه گیری

در این مقاله تاثیر امواج با فرکانسها و پریودهای مختلف برای به دست آوردن منحنی ظرفیت سکو به روش آنالیز موج افزایشی مورد مطالعه قرار گرفت. برای این منظور، سکوی FX بصورت سه بعدی شبیه سازی شده و در معرض امواج منظم استوکس مرتبه ۵ قرار گرفته و منحنیهای ظرفیت، حد فروپاشی و امواج شکست در راستاهای مختلف برای حالات مختلف (توزیع دقیق جرم عرشه، توزیع یکنواخت جرم عرشه بر روی سکو و همچنین مقادیر مختلف جرم عرشه) به دست آمده است.

معیار CWH برای راستاهای صفر و ۱۸۰ درجه برابر ۲۲.۵ متر و برای راستاهای ۹۰ و ۲۷۰ درجه برابر ۲۱.۵ متر به دست آمده است. با توجه به اینکه موج ۱۰۰ صد ساله طراحی، برای سکوهای پایه ثابت (نوع جکت) در منطقه فروزان، ۱۱ متر است، می توان پیش بینی کرد که سکوی FX در برابر نیروی امواج دچار خرابی کلی و فروپاشی نخواهد شد و از بابت سازه ای مقاومت لازم را دارد.

در خصوص سنجش میزان حساسیت معیار CWH به نحوه توزیع جرم عرشه، جرم عرشه بصورت مساوی بر روی چهار پایه جکت توزیع شد. در این حالت CWHبه دست آمده با حالت توزیع واقعی برابر شد (با تقریبی کمتر از ۵.۰ متر). بنابراین نحوه توزیع

جرم عرشه تاثیر بسیار اندکی در WH دارد. بدیهی است این نتیجه کمک بزرگی در ارزیابی سازه ای سکوهای دریایی می کند و صرفه مالی و زمانی را در پی دارد. در خصوص سنجش میزان حساسیت معیار WH به مقدارِ جرم عرشه، جرم عرشه در پنج حالت مختلف نسبت به حالت واقعی بررسی شد. نتایج نشان از نسبت به مالت واقعی بررسی شد. نتایج نشان از بنابراین در ارزیابی و طراحی سکوی پایه ثابت به روش موج افزایشی مقدار جرم عرشه اهمیت بالایی دارد.

منابع

متین نیکو، ح. ۱۳۹۱. بر آورد احتمالاتی ظرفیت سکوهای دریایی نوع جکت به کمک روش امواج تصادفی افزایشی. نشریه علمی-پژوهشی مهندسی دریا، شماره شانزدهم، سال ینجم، ص. ۱–۱۸.

تابش پور، م.، فاطمی، س. ۱۳۹۱. مروری بر روش ها و مطالعات انجام گرفته در زمینه ارزیابی سکوهای پایه ثابت برای بار موج و زلزله. چهاردهمینهمایشصنایعدریایی ایران. لطف اللهی یقین، م. ۱۳۹۰. دینامیک سازههای

فراساحلی. انتشارات دانشگاه تبریز. ص. ۲۸۵.

Asgarian, B., Lesani, M. 2008. Pile-soilstructure interaction in pushover analysis of jacket offshore platforms using fiber elements. Journal of Constructional Steel Research 65: 209-218.

Dastan, M., Mohajernassab, S., Seif, M., Tabeshpour, M., Mehdigholi, H. 2014.Assessment of offshore structures under extreme wave conditions by Modified Endurance Wave Analysis. Marine Structures 39: 50-69.

Golafshani, A., Bagheri, V., Ebrahimian, H., Holmas, T. 2011. Incremental wave analysis and its application to performance-based assessment of jacket platforms. Journal of Constructional Steel Research 67: 1649-1657. Hezarjaribi, M., Bahaari, M., Bagheri, V., Ebrahimian, H. 2013.Sensitivity analysis of jacket-type offshore platforms under extreme waves. Journal of Constructional Steel Research 83: 147-155

ASSESSMENT OF FIXED JACKET PLATFORM USING INCREMENETAL WAVE ANALYSIS

Reza Movahedinia¹, Mir Abdolhamid Mehrdad, Saied Pourzeinali

Department of Civil Engineering, Faculty of Engineering, University of Guilan, Rasht, Iran.

Abstract

Jacket-type offshore platforms play an important role in oil and gas industries in shallow and intermediate water depths such as Persian Gulf region. Such important structures need accurate considerations in analysis, design and assessment procedures. Incremental wave analysis for performance-based assessment of jacket platforms is established in 2011 to estimate different limit states and accurate behavior of jacket platform against environmental wave loading. IWA can be appropriate substitute to current pushover practice. The IWA can estimate the collapse-prevention limit state of jacket platforms is introduced which is called Collapse Wave Height (CWH). The CWH can be utilized as a substitute to RSR parameter in the design and assessment of jacket platforms. In this paper, IWA is explained. IWA curves, collapse-prevention limit state and CWH for case study platform is calculated. Effect of deck mass and its distribution on CWH is examined.

Keywords: Fixed Jacket Platform, Seastate, Incremental Wave Analysis, Collapse Wave Height, Deck weight

Corresponding author, E-mail: rezamovahedinia@yahoo.com