

بررسی مدلسازی عددی اندرکنش موج نامنظم و سازه موج شکن صندوقه‌ای حفره‌دار

روح‌اله امیرآبادی^{۱*}، احمد رضایی مزیک^۲، علی قاسمی^۳

^۱ استادیار، گروه مهندسی عمران، دانشکده فنی و مهندسی دانشگاه قم؛ r.amirabadi@qom.ac.ir

^۲ دانشجوی دکتری، گروه سازه‌های دریایی، دانشکده عمران و محیط زیست دانشگاه تربیت مدرس؛ a.rezaemazyak@modares.ac.ir

^۳ دانشجوی دکتری، گروه مهندسی عمران، دانشکده فنی و مهندسی دانشگاه قم؛ a.ghasemi@stu.qom.ac.ir

اطلاعات مقاله

چکیده

تاریخچه مقاله:

تاریخ دریافت مقاله: ۱۳۹۶/۰۹/۱۳

تاریخ پذیرش مقاله: ۱۳۹۷/۰۵/۰۴

کلمات کلیدی:

موج شکن کیسونی حفره‌دار

اندرکنش موج و سازه

روگذری موج

انعکاس موج

موج‌شکن‌ها یکی از رایج‌ترین سازه‌های حفاظت ساحلی هستند که کاربرد اصلی آن‌ها استهلاک انرژی امواج و ایجاد حوضچه آرامش جهت پهلوگیری شناورها در بنادر است. یکی از روش‌ها برای تامین این منظور، احداث یک دیوار صلب در مقابل امواج است که به عنوان موج‌شکن‌های کیسونی شناخته می‌شوند. لذا در این مقاله اندرکنش طیف موج نامنظم با موج‌شکن کیسونی با استفاده از نرم افزار FLOW-3D مورد مطالعه قرار گرفته است. از این‌رو به منظور واسنجی و صحت‌سنجی، نتایج سطح آزاد، فشار روی سطح کیسون و روگذری حاصل از مدل‌سازی عددی با مطالعات آزمایشگاهی انجام شده توسط لارا و همکاران مقایسه شده است. نتایج بررسی‌های انجام گرفته نشان از تطابق مناسب نتایج مدلسازی عددی و آزمایشگاهی دارد. در ادامه تاثیر ایجاد شیار بر دیواره موج‌شکن در پاسخ‌های هیدرولیکی سازه بررسی گردیده است. نتایج مدلسازی نشان می‌دهد، با ایجاد حفره در دیواره جلویی موج‌شکن کیسونی نسبت به موج‌شکن کیسونی با دیواره یکپارچه، میزان روگذری و انعکاس موج به شدت کاهش می‌یابد. همچنین با مقایسه نتایج حاصل از روگذری موج از موج‌شکن کیسونی حفره‌دار با نتایج Euro top 2016، تعریف عدد بی بعد جدید با در نظر گرفتن عرض حفره داخل کیسون توصیه می‌شود.

Numerical Modeling Investigation of Irregular Wave Interaction with Perforated Caisson Breakwater

Rouhollah Amirabadi^{1*}, Ahamd Rezaee Mazyak², Ali Ghasemi³

¹ Assistant Professor, Civil Engineering Department, Faculty of Engineering, University of Qom; r.amirabadi@qom.ac.ir

² Ph.D. student, Faculty of Civil and Environmental Engineering, TMU; a.rezaemazyak@modares.ac.ir

³ Ph.D. student, Civil Engineering Department, Faculty of Engineering, University of Qom; a.ghasemi@stu.qom.ac.ir

ARTICLE INFO

Article History:

Received: 4 Dec. 2017

Accepted: 26 Jul. 2018

Keywords:

Perforated caisson breakwater
Interaction of wave and structure
Wave overtopping
Wave reflection

ABSTRACT

Caisson breakwater is one the most common coastal protection structures which their main application is to reduce wave energies and create a calm basin for berthing of the ships in ports. A simple approach to achieve this is to build a solid wall against the waves which are known as caisson breakwater. In this paper interaction of irregular waves with normal and perforated-wall caisson breakwater using FLOW-3D is studied. In this paper, the appropriate numerical model has been selected and then the model setup is explained. After the model setup, sensitivity analysis, calibration and verification of the model results with available laboratory data are presented. When the model performance is verified, the interaction of irregular wave with the perforated-wall caisson breakwaters is evaluated. The modeling results show that the perforated caisson breakwater compared to the vertical breakwater has a better hydraulic performance. In comparison to perforated-wall caisson breakwater results and euro top 2016 results, define a new dimensionless number to consider width of chamber to be recommended.

۱ - مقدمه

موج شکن ها یکی از رایج ترین سازه های حفاظت ساحلی هستند که کاربرد اصلی آن ها استهلاک انرژی امواج و ایجاد حوضچه آرامش جهت پهلویی شناورها در بنادر است. یکی از روش ها برای تامین این منظور، احداث یک دیوار صلب در مقابل امواج است که به عنوان موج شکن های کیسونی شناخته می شوند. با توجه به استفاده از موج شکن های کیسونی در اعماق نسبتاً زیاد، تعیین ابعاد بهینه این سازه در شرایط هیدرولیکی و ژئوتکنیکی گوناگون از اهمیت به سزایی برخوردار است. از این رو مطالعات فراوانی در خصوص واکنش های هیدرولیکی همچون فشار سیال بر بدنه سازه و روگذری امواج که متاثر از اندرکنش سازه و سیال است، انجام شده است. تحقیقات آزمایشگاهی و عددی متعددی پیرامون بررسی اندرکنش موج و موج شکن کیسونی انجام شده است. تحقیق Xie (۱۹۸۹)، از جمله نخستین مدل سازی های آزمایشگاهی جهت بررسی اندرکنش موج ایستاده و موج شکن قائم می باشد. در مطالعه Sakakiyama و Liu (۲۰۰۱)، تغییرات سطح آزاد و میدان سرعت در جلوی یک موج شکن کیسونی بصورت آزمایشگاهی مورد بررسی قرار گرفته است [۱]. Kudella و همکاران (۲۰۰۹)، یک مدل آزمایشگاهی بزرگ مقایس را مطالعه کردند و نتایج مطالعات آنها نشان می داد که فشار منفذی باقی مانده ناشی از نیروی موج شکسته می تواند باعث لغزش و شکست کیسون شود [۲]. Roul و همکاران (۲۰۱۴)، در دانشگاه آلبروگ برای کیسون هایی با اوزان متفاوت و هندسه مشابه تحت برخورد موج های منظم و نامنظم مطالعات خود را انجام دادند. آنها دریافتند که تحت اثر موج شکسته یک عدم دقت در پیش بینی نیروی موج و نیروی لغزش کیسون وجود دارد [۳].

علاوه بر مطالعات آزمایشگاهی انجام گرفته، با پیشرفت های سخت افزاری و نرم افزاری در سال های اخیر مدل سازی عددی فرایندهای دریایی نیز از محبوبیت زیادی برخوردار گردیده است. به عنوان مثال Suh و همکاران (۱۹۹۵)، به توسعه یک مدل عددی برای محاسبه میزان برگشت موج منظم از یک موج شکن حفره دار پرداختند. با توجه به اینکه مدل عددی بر مبنای معادلات موج خطی توسعه یافته بود، عدم همخوانی نتایج مدلسازی با افزایش اثرات غیرخطی دیده می شود [۴]. Suh و همکاران (۲۰۰۶)، با استفاده از نتایج مدلسازی عددی و آزمایشگاهی به محاسبه انعکاس موج منظم و نامنظم از یک موج شکن کیسونی پرداختند [۵]. همچنین Lara و همکاران (۲۰۰۸)، با استفاده از کد COBRAS-UC که بر اساس معادلات VARANS^۱ توسعه یافته است، به مدل سازی دو بعدی اندرکنش موج و موج شکن کیسونی مرکب پرداختند. نتایج مطالعات همخوانی مناسبی با نتایج آزمایشگاهی نشان می دهد [۶]. Liu و همکاران (۲۰۰۸) با تاکید بر پارامتر فشار

به بررسی اثر ایجاد حفره در موج شکن صنوقه ای پرداخته و با مقایسه نتایج حاصل از مدل سازی با داده های آزمایشگاهی برای موج نامنظم صحت سنجی مطالعات انجام گردید [۷]. Xuefeng و همکاران (۲۰۱۱) با استفاده از مدل سازی عددی، توزیع فشار روی کیسون حفره دار و در داخل چمبره ها را بررسی کردند و به مقایسه نتایج حاصل از مدل سازی عددی با نتایج آزمایشگاه پرداخته اند [۸].

Misra و همکاران (۲۰۱۱)، با استفاده از معادلات دوبعدی RANS-VOF به مطالعه پاسخ های هیدرودینامیکی موج شکن کیسونی پرداختند. صحت سنجی نتایج مدل آزمایشگاهی، نشان از موفقیت مدل عددی توسعه یافته در شبیه سازی روگذری در مقابل تغییرات سازه تاج موج شکن می باشد [۹]. همچنین در مطالعات Higuer و همکاران (۲۰۱۵)، با استفاده از مدل عددی IHFOAM بازوی اصلی موج شکن بندر Laredo در کشور اسپانیا را با ابعاد و اندازه واقعی مدل سازی کرده و با انجام این مدل سازی پایداری موج شکن در محل های متفاوت در اثر موج با زاویه برخورد های مختلف بررسی گردیده است [۱۰].

قاسمی و همکاران (۲۰۱۶)، با استفاده از مدل عددی FLOW-3D به بررسی میزان روگذری از موج شکن های توده سنگی با در نظر گرفتن اثر تخلخل پرداخته و نتایج مدل عددی را با مطالعات آزمایشگاهی و روابط تجربی مقایسه و بررسی کردند [۱۱]. Ching و همکاران (۲۰۱۸) به مدل سازی عددی اندرکنش موج و موج شکن کیسونی حفره دار پرداختند و هندسه جدیدی از حفره و موج شکن کیسونی را مدل سازی و با داده های آزمایشگاهی مقایسه کردند [۱۲].

علاوه بر مطالعات آزمایشگاهی و مدلسازی های عددی، روابط نیمه تجربی که از تجزیه و تحلیل پاسخ های هیدرودینامیکی و هیدرولیکی موج شکن کیسونی در آزمایشگاه بدست آمده است، نیز وجود دارد که از آن ها برای طراحی این نوع سازه استفاده می گردد. از جمله مهمترین این روابط عبارتند از: Goda (۱۹۸۵)، Takashi و همکاران (۱۹۹۵) برای موج شکن قائم [۱۳]، [۱۴].

با توجه به بررسی مطالعات پیشین می توان نتیجه گرفت که استفاده از مدل های عددی برای مدل سازی اندرکنش موج و سازه های دریایی رو به گسترش می باشد. لذا در این مقاله اندرکنش موج نامنظم با موج شکن کیسونی با استفاده از نرم افزار FLOW-3D مورد مطالعه قرار گرفته است. از این رو به منظور واسنجی و صحت سنجی مدلسازی عددی، از نتایج سطح آزاد، فشار روی سطح کیسون و روگذری حاصل از مطالعات آزمایشگاهی انجام شده توسط Lara و همکاران (۲۰۰۸) در دانشگاه کانتابریا استفاده شده است. نتایج بررسی های انجام گرفته نشان از تطابق مناسب نتایج مدلسازی عددی و آزمایشگاهی دارد. در ادامه تاثیر ایجاد شیار بر

دیواره موج‌شکن بر پاسخ‌های هیدرولیکی این نوع سازه دریایی مورد بررسی قرار گرفته است.

۲- متدولوژی مطالعات

با توجه به روند مدلسازی عددی، شیوه این مطالعات نیز منطبق با الگوی استاندارد این گونه مدلسازی‌ها انتخاب گردیده است. در اولین گام به انتخاب مدل عددی مناسب پرداخته شده است. در ادامه با تهیه داده‌های آزمایشگاهی جهت کنترل نتایج مدلسازی به برپایی مدل پرداخته شده است. پس از برپایی مدل و انجام تحلیل حساسیت پارامترهای تاثیرگذار بر نتایج (مانند ابعاد مش و مدل آشفتگی)، واسنجی و صحت‌سنجی نتایج مدل عددی جهت اطمینان از نتایج مطالعات مورد توجه قرار گرفته است. در نهایت پس از اطمینان از عملکرد مدل، به مدلسازی اندرکنش موج نامنظم و موج‌شکن کیسونی حفره‌دار پرداخته شده است.

۲-۱- انتخاب مدل عددی

با افزایش قدرت محاسباتی کامپیوترها، مدل‌های عددی به ابزار محبوب و کارآمد در شبیه‌سازی پدیده‌های فیزیکی تبدیل شده‌اند. در این بین دینامیک سیالات محاسباتی^۲ یکی از ابزارهای پر قدرت و توانا برای تحلیل رفتار جریان سیال در سیستم‌های با هندسه ناموزون و معادلات حاکم پیچیده می‌باشد.

در بین نرم‌افزارهای دینامیک سیالات محاسباتی، FLOW-3D یکی از نرم‌افزارهای قوی در این زمینه می‌باشد. این نرم‌افزار برای تحقیق در مورد رفتار یک، دو و سه بعدی دینامیک سیالات در محدوده کاربردی وسیعی طراحی شده است. تا کنون از این نرم‌افزار در مطالعات متعددی استفاده گردیده است. نتایج مطالعات نشان می‌دهد که این مدل قابلیت فراوانی در شبیه‌سازی میدان سیال پیرامون سازه‌های دریایی و هیدرولیکی دارد [۱۵].

۲-۲- معادلات حاکم

معادلات حاکم بر جریان سیال، بیانگر قوانین فیزیکی بقا به صورت عبارت ریاضی می‌باشد. بنابراین معادلات حاکم مورد استفاده در مدل FLOW-3D نیز مانند سایر نرم‌افزارهای این زمینه، عبارتند از:

✓ معادله پیوستگی (قانون بقای جرم)

معادله پیوستگی از قانون بقای جرم و با نوشتن معادلات تعادل جرم برای یک حجم از سیال و با فرض تراکم ناپذیری سیال در سه جهت x ، y و z به صورت رابطه (۱) بدست می‌آید.

$$\frac{\partial(u)}{\partial(x)} + \frac{\partial(v)}{\partial(y)} + \frac{\partial(w)}{\partial(z)} = 0 \quad (1)$$

که در آن u ، v و w مولفه‌های سرعت به ترتیب در جهت‌های x ، y و z هستند.

✓ معادله مومنتم - معادلات ناویر استوکس (قانون بقای

اندازه حرکت یا قانون دوم نیوتون)

این قانون بیان می‌کند نرخ تغییر اندازه حرکت با برابری نیروهای وارد بر سیال برابر است. با در نظر گرفتن جریان غیر قابل تراکم و ثابت فرض کردن ضریب ویسکوزیته، معادله ناویر استوکس بصورت رابطه (۲) می‌باشد:

$$\begin{cases} \rho \left(\frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} + v \frac{\partial u}{\partial y} + w \frac{\partial u}{\partial z} \right) = -\frac{\partial P}{\partial x} + \rho g_x + \mu \left(\frac{\partial^2 u}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 u}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 u}{\partial z^2} \right) \\ \rho \left(\frac{\partial v}{\partial t} + u \frac{\partial v}{\partial x} + v \frac{\partial v}{\partial y} + w \frac{\partial v}{\partial z} \right) = -\frac{\partial P}{\partial y} + \rho g_y + \mu \left(\frac{\partial^2 v}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 v}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 v}{\partial z^2} \right) \\ \rho \left(\frac{\partial w}{\partial t} + u \frac{\partial w}{\partial x} + v \frac{\partial w}{\partial y} + w \frac{\partial w}{\partial z} \right) = -\frac{\partial P}{\partial z} + \rho g_z + \mu \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial z^2} \right) \end{cases} \quad (2)$$

در این معادله‌ها g_x ، g_y و g_z شتاب‌های جرم، μ ویسکوزیته سیال، ρ چگالی سیال بر حسب کیلوگرم بر متر مکعب و P فشار سیال بر حسب پاسکال می‌باشند.

علاوه بر معادلات حاکم، در این مدل عددی از روش حجم سیال برای مدلسازی سطح آزاد استفاده می‌گردد. همچنین در نرم افزار امکان بهره برداری از چندین مدل آشفتگی از جمله $k-\epsilon$ ، RNG و LES فراهم می‌باشد. از مهم‌ترین قابلیت مدل FLOW-3D که کاربرد آن را در مدلسازی فرآیندهای ساحلی افزایش داده است امکان اعمال شرایط مرزی موج به صورت موج منظم و نامنظم است [۱۵].

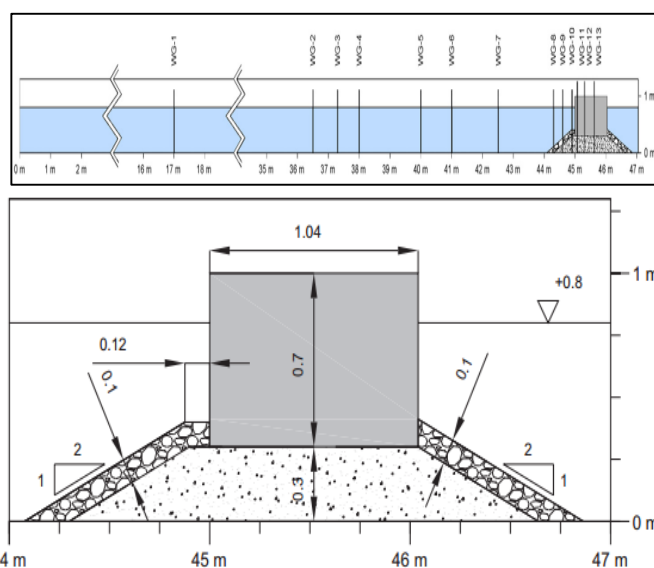
۲-۳- معرفی مدل آزمایشگاهی

همانطور که پیشتر نیز مورد اشاره قرار گرفت، جهت اطمینان از نتایج شبیه‌سازی عددی نیاز به واسنجی و صحت‌سنجی نتایج مدل عددی با مشاهدات آزمایشگاهی می‌باشد. از این‌رو در این مطالعات از نتایج مدل آزمایشگاهی انجام شده توسط Lara و همکاران (۲۰۰۸) در دانشگاه کانتابریا استفاده گردیده است [۶]. نمای فلوم موج و موج‌شکن کیسونی در شکل ۱ نشان داده شده است.

فلوم موج مورد استفاده دارای ۶۰ متر طول، ۲ متر عرض و ۲ متر ارتفاع می‌باشد. عرض موج‌شکن کیسونی ۲ متر، قطر سنگدانه‌های هسته و فیلتر مورد استفاده به ترتیب ۰/۳۵ و ۳/۵ سانتی‌متر است. همچنین با استفاده از طیف JONSWAP سه شرایط موج با مشخصات ارتفاع موج‌های مشخصه ۰/۱۸، ۰/۱۸ و ۰/۲۱ متر که پریود آن‌ها به ترتیب عبارتند از ۵، ۶ و ۳ ثانیه، مورد مطالعه قرار گرفته‌اند.

۴-۲- برپایی مدل

پس از آشنایی با مشخصات مدل آزمایشگاهی، تنظیمات کلی نرم-افزار که جهت صحت سنجی نتایج مدل عددی و آزمایشگاهی استفاده شده، اشاره می گردد. جهت مدل سازی، مدل یک فازی با سیال غیرقابل تراکم با مدنظر قرار دادن تغییرات قابل توجه سطح آب، مورد استفاده قرار گرفته است. فیزیک های متنوعی جهت مدل سازی پدیده های مختلف وجود دارد، ولیکن در مدلسازی انجام گرفته دو فیزیک گرانش و ویسکوزیته-آشفستگی فعال گردیده است. با آگاهی از مشخصات هندسه مدل آزمایشگاهی مطابق شکل ۱، این هندسه در نرم افزار اتوکد ساخته و بصورت یک جسم صلب با پسوند STL به نرم افزار معرفی شده است. در مدل سازی های انجام گرفته از تخلخل لایه های سنگی صرف نظر گردیده است.



شکل ۱- نمای فلوام موج و موج شکن کیسونی در مدل های آزمایشگاهی
Lara و همکاران [۶]

۳- واسنجی و صحت سنجی مدلسازی عددی

پس از برپایی مدل عددی لازم است اطمینان حاصل شود که مدل عددی مشابه با آزمایشگاه، پارامترهای استفاده شده را مدل سازی می کند یا خیر. لذا لازم است ابتدا واسنجی مدل عددی انجام شود و در ادامه به منظور اطمینان از نتایج مدلسازی عددی صحت سنجی انجام می شود. پیش از شروع واسنجی ابتدا تحلیل حساسیت مدل عددی نسبت به تعداد سلول محاسباتی و مدل آشفتگی انجام می-شود. پس از تعیین شبکه محاسباتی و مدل آشفتگی مناسب به واسنجی و صحت سنجی مدل پرداخته شده است.

۳-۱- تحلیل حساسیت

در این بخش حساسیت نتایج مدلسازی به تغییرات ابعاد شبکه محاسباتی و مدل آشفتگی مورد بررسی قرار گرفته است. با توجه

به اینکه نتایج این بخش در مطالعات واسنجی مورد استفاده قرار می گیرد، تغییرات تراز سطح آب، فشار و روگذری برای موج نامنظم با ارتفاع موج مشخصه ۰/۱۸ متر و پریود پیک ۵ ثانیه مورد بررسی قرار گرفته است. نتایج سطح آزاد و فشار به ترتیب برای نقطه WG10 (44.9m) و نقطه PG4(45m-0.772m) مقایسه شده- است.

✓ شبکه محاسباتی: جهت تعیین شبکه محاسباتی مناسب، ابعاد مش در سه بعد مساوی در نظر گرفته شد. بر این اساس سه شبکه محاسباتی با ۱ میلیون مش (ابعاد مش در هر سه جهت تقریباً ۳/۵ سانتی متر)، ۵۰۰ هزار مش (ابعاد مش در هر سه جهت تقریباً ۷ سانتی متر) و ۲۵۰ هزار مش (ابعاد مش در هر سه جهت تقریباً ۱۴ سانتی متر) مورد مطالعه قرار گرفت. مقایسه نتایج شبکه بندی های مختلف در شکل ۲ نشان داده شده است.

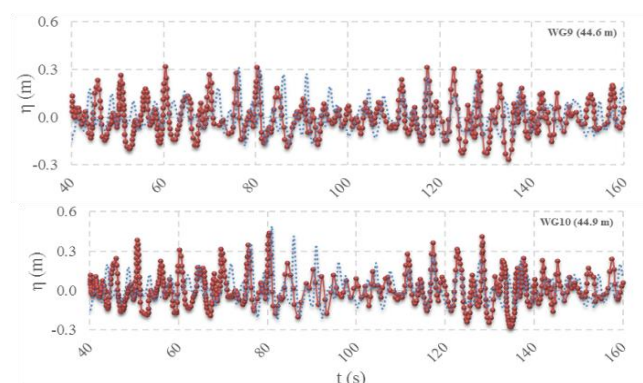
✓ مدل آشفتگی: انتخاب مدل آشفتگی به منظور تولید طیف موج مشابه با موج نامنظم تولید شده در آزمایشگاه نیز از اهداف حساسیت سنجی انجام شده در این مرحله می باشد. از اینرو برای سه مدل آشفتگی K-ε، RNG و LES مدل سازی ها انجام گرفته است. مقایسه نتایج سه مدل آشفتگی در شکل ۳ ارائه شده است.

با در نظر داشتن برآورد کلی از نتایج آزمایشگاهی، مدنظر داشتن زمان مدل سازی و تجارب مدل سازی های پیشین، مدل با پانصد هزار سلول محاسباتی و مدل آشفتگی RNG برای ادامه مدلسازی-ها انتخاب گردید.

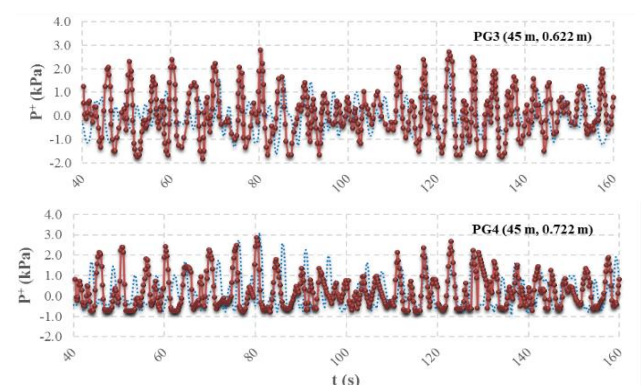
۳-۲- واسنجی

به منظور رسیدن به یک سازگاری بهینه بین داده‌های اندازه‌گیری شده و محاسبات مدل عددی برای متغیرهای شبیه سازی شده واسنجی مدل عددی انجام می‌شود؛ لذا با آگاهی از مشخصات مدل آزمایشگاهی و مدنظر داشتن نتایج حساسیت‌سنجی انجام شده، موج شکن و جزئیات لازم برای مدل سازی به نرم افزار معرفی می‌شود.

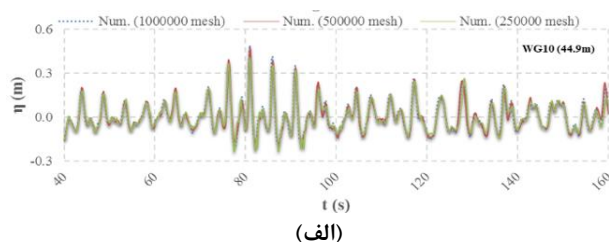
از میان سه مدل سازی آزمایشگاهی انجام شده، با توجه به در اختیار بودن تاریخچه زمانی تغییرات تراز سطح آب و فشار برای موج نامنظم (طیف JONSWAP) با ارتفاع موج مشخصه ۰/۱۸ متر و پریود پیک ۵ ثانیه، واسنجی مدلسازی عددی نیز برای این مشخصات موج انجام شده است. نتایج واسنجی مدل عددی برای متغیرهای تغییرات سطح آب، فشار روی سطح کیسون و روگذری بترتیب در شکل ۴، شکل ۵ و شکل ۶ ارائه شده‌اند. نتایج واسنجی نشان از همخوانی مناسب نتایج مدل عددی و آزمایشگاهی دارد. از اینرو برای اطمینان از اینکه مدل عددی در شرایط متفاوت نیز به درستی رفتار می‌کند، با ثابت نگه داشتن همه پارامترها، صحت سنجی مدل عددی برای اطلاعات موج مختلف انجام می‌شود.



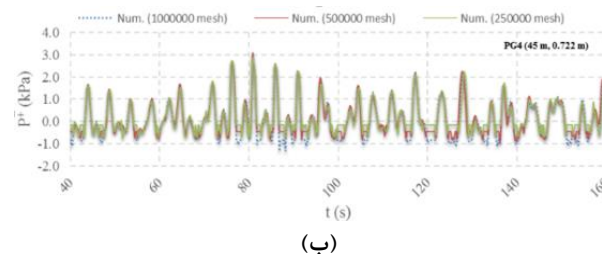
شکل ۴- مقایسه تاریخچه زمانی نتایج تغییرات تراز سطح آب در مقابل موج شکن (قرمز = آزمایشگاهی، آبی = مدلسازی عددی)



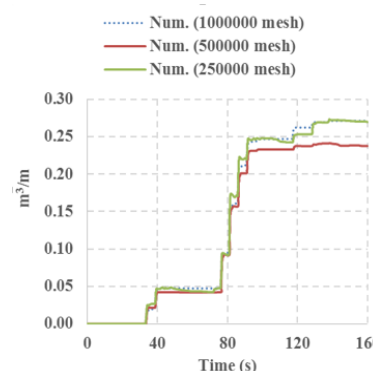
شکل ۵- مقایسه تاریخچه زمانی نتایج تغییرات فشار بر روی بدنه موج شکن کیسونی (قرمز = آزمایشگاهی، آبی = مدلسازی عددی)



(الف)

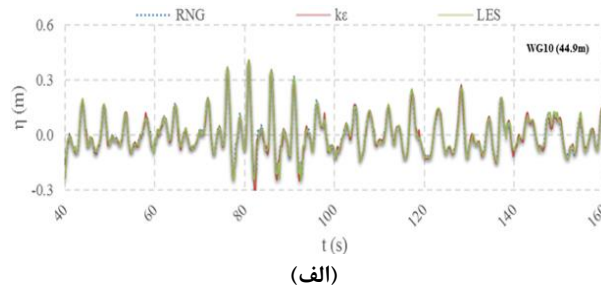


(ب)

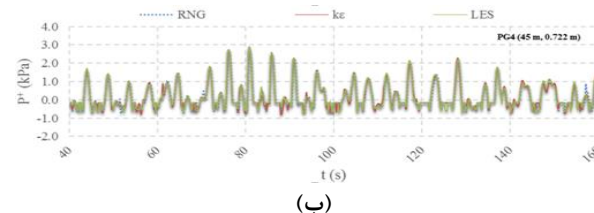


(ج)

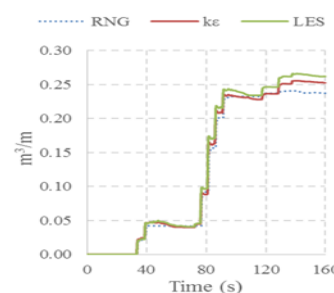
شکل ۲- نتایج تحلیل حساسیت مدل عددی نسبت به تعداد سلول محاسباتی (الف) سطح آزاد (ب) فشار دینامیکی (ج) روگذری



(الف)

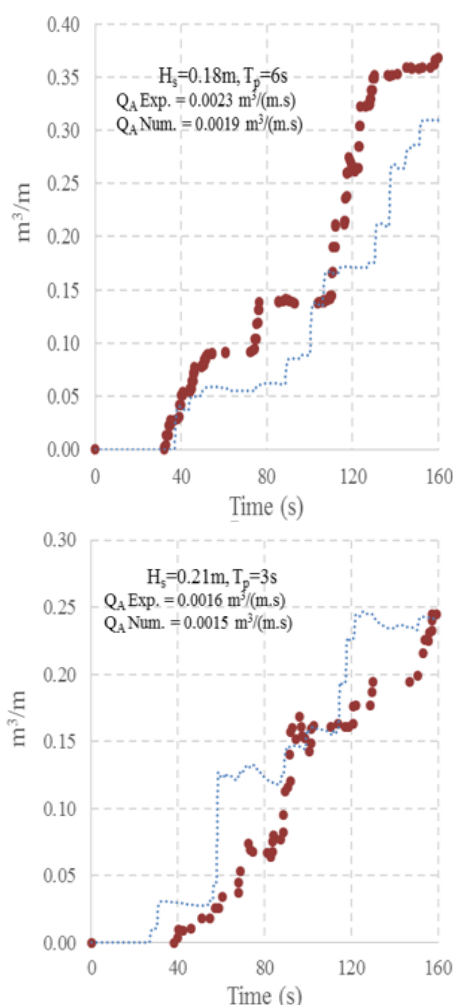


(ب)



(ج)

شکل ۳- نتایج حساسیت سنجی مدل عددی نسبت به مدل‌های آشفتگی (الف) سطح آزاد (ب) فشار دینامیکی (ج) روگذری



شکل ۷- تاریخچه زمانی تغییرات روگذری (قرمز= نتایج مدلسازی آزمایشگاهی، آبی= نتایج مدلسازی عددی)

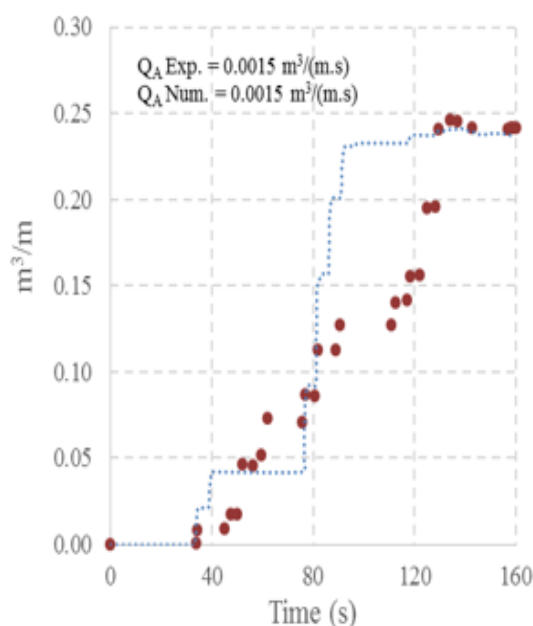
۴- موج شکن کیسونی حفره دار

ارائه هندسه جدید برای موج شکن های کیسونی به منظور ایجاد عملکرد هیدرودینامیکی بهتر برای این سازه ها در سالهای اخیر همواره مورد توجه محققین بوده است. در این تحقیق نیز با الگو قرار دادن هندسه استفاده شده در مدل Suh و همکاران (۱۹۹۵)، به مدلسازی عددی این نوع موج شکن پرداخته شده است و عملکرد موج شکن کیسونی حفره دار با دو هندسه متمایز با موج شکن کیسونی سنتی مقایسه شده است [۵].

۴-۱- هندسه موج شکن

با در نظر داشتن مدل Suh و همکاران (۱۹۹۵)، هندسه موج شکن کیسونی حفره دار در نرم افزار اتوکد بصورت شکل ۸ تولید می شود. به منظور بررسی عملکرد بهینه حفره های موجود در هندسه موج شکن حفره دار، برای دو نوع حفره بصورت شکل ۸ مدل سازی عددی انجام می شود.

لازم به ذکر است که در مطالعه حاضر با در نظر داشتن ملاحظات اجرایی تنها هندسه حفره مستطیلی مورد بررسی قرار گرفته است، و



شکل ۶- تاریخچه زمانی تغییرات روگذری (قرمز= نتایج مدلسازی آزمایشگاهی، آبی= نتایج مدلسازی عددی)

۳-۳- صحت سنجی

این مرحله به نوعی تایید توانایی مدل عددی در مدلسازی پدیده های مورد نظر می باشد. با توجه به در اختیار نبودن اطلاعات آزمایشگاهی سطح آزاد و فشار برای سایر شرایط موج، در این بخش از مطالعات تنها به بررسی میزان روگذری برای دو شرایط موج با مشخصات ارتفاع موج مشخصه ۰/۱۸ متر و پریود پیک ۶ ثانیه و ارتفاع موج مشخصه ۰/۲۱ متر و پریود پیک ۳ ثانیه پرداخته شده است. مقایسه نتایج آزمایشگاهی و عددی برای شرایط موج در نظر گرفته شده در شکل ۷ ارائه شده است. همانگونه که مشخص می باشد، مدل عددی به کار گرفته شده، قابلیت مناسبی در شبیه سازی اندرکنش موج نامنظم و موج شکن کیسونی دارد. نکته قابل توجه در شکل ۷ کاهش مقدار روگذری در بخش هایی از نمودار می باشد. علت این موضوع این است که مکانیزم روگذری اتفاق افتاده مانند جریان روی یک پله بر عکس می باشد که تشکیل ناحیه برگشتی^۴ در ناحیه پای پله باعث برگشت موج می گردد و در محاسبات نرم افزار به صورت منفی عمل کرده و منتج به کاهش حجم روگذری گردیده است. این نتایج در مطالعات حذف نگردید تا دقت شبکه محاسباتی در اندازه گیری پدیده ها نشان داده شود و تفسیری از این نوع روگذری نیز ارائه گردد [۱۶].

۴-۲- برنامه آزمایش‌ها

با در نظر گرفتن دو هندسه ارائه شده در شکل ۸، جهت تفسیر کلی عملکرد هیدرولیکی موج‌شکن‌های حفره‌ای شرایط موج با ارتفاع موج مشخصه ۹، ۱۸ و ۳۶ سانتی‌متر و پریودهای ۵/۲، ۵ و ۱۰ ثانیه مورد بررسی قرار گرفته است. لازم به ذکر است، با توجه به هندسه و عمق آب پای سازه، اطلاعات موج نامنظم به گونه‌ای انتخاب شده‌است که نماینده مناسبی برای پارامترهای مورد بررسی باشد.

۵- تحلیل نتایج مدلسازی کیسون حفره‌دار

با در نظر گرفتن مدلسازی‌های انجام شده، پارامترهای هیدرولیکی و هیدرودینامیکی مانند میدان سرعت پیرامون موج‌شکن، روگذری امواج و ضریب انعکاس برای اطلاعات موج مطرح شده در برنامه آزمایش و با در نظر گرفتن دو هندسه حفره‌دار نوع اول و نوع دوم، بررسی شده است که در ادامه ارائه می‌شود.

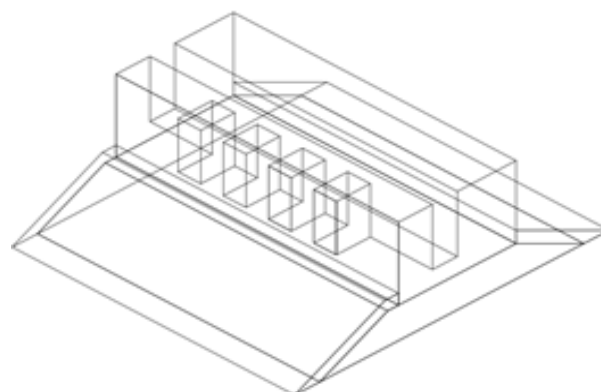
لازم به ذکر است تمامی مبانی و نیازمندی‌های لازم برای یک مدل عددی، در مدلسازی کیسون حفره دار، مشابه موارد ذکر شده در مرحله صحت سنجی می‌باشد. در مورد مدل آشفته‌گی ذکر این نکته حائز اهمیت است که با تغییر هندسه موج‌شکن الگوی آشفته‌گی جریان در جلو موج‌شکن دچار تغییر خواهد شد اما لزوماً نیاز به استفاده از مدل آشفته‌گی جدید نیست زیرا مدل‌های آشفته‌گی را حالت کلی بوده و تغییرات تا این اندازه در الگوی آشفته‌گی را پوشش خواهند داد، لذا در این قسمت نیز از مدل آشفته‌گی RNG استفاده می‌گردد.

۵-۱- میدان سرعت پیرامون موج‌شکن

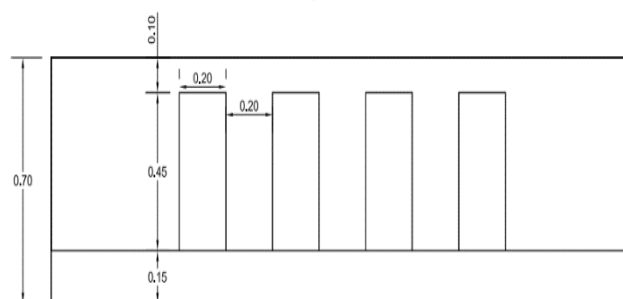
با توجه به وجود حفره داخل موج‌شکن کیسونی مورد مطالعه و لزوم ارزیابی تاثیر آن بر اضمحلال انرژی امواج، میدان سرعت موج روی کیسون و تغییرات سطح آب بر اساس خروجی مدلسازی‌های عددی صورت گرفته، مورد بررسی قرار گرفته‌اند. در شکل ۹ نتایج حاصل از مقایسه پارامترهای مذکور برای هر سه هندسه موج‌شکن کیسونی ارائه شده‌است.

همانطور که نتایج ارائه شده در شکل ۹ نشان می‌دهد با مقایسه مقادیر و بردارهای سرعت موج در مقابل موج‌شکن در موقعیت رخداد بیشترین روگذری مشخص می‌شود که با حفره‌دار شدن کیسون، سرعت افقی موج روی کیسون می‌تواند تا نصف کاهش پیدا کند که نشان از عملکرد بهینه هندسه حفره‌دار می‌باشد. همانطور که شکل نشان می‌دهد با بزرگتر شدن چنبره جلوی موج-شکن موج برگشتی از چنبره حجم بیشتری داشته و باعث زوال بیشتر موج ورودی و کاهش سرعت آن می‌شود.

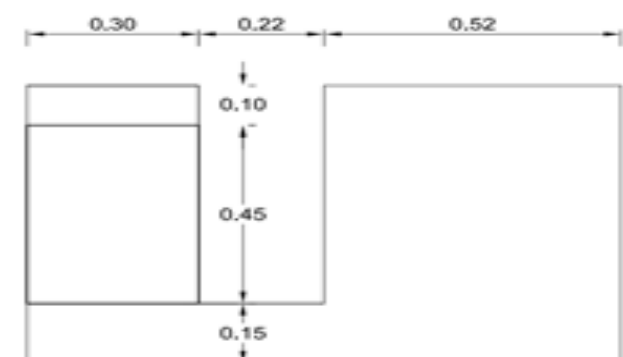
سایر اشکال مانند لوزی و دایره قابل بررسی بوده ولی با توجه به مشکلات اجرایی فقط جنبه مطالعاتی داشته و کاربردی بنظر نمی‌رسد.



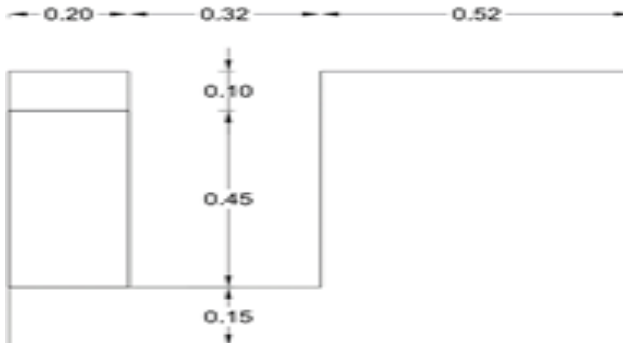
نمای سه بعدی موج‌شکن کیسونی



وجه جلویی موج‌شکن کیسونی حفره‌دار



موج‌شکن کیسونی حفره‌دار - نوع اول

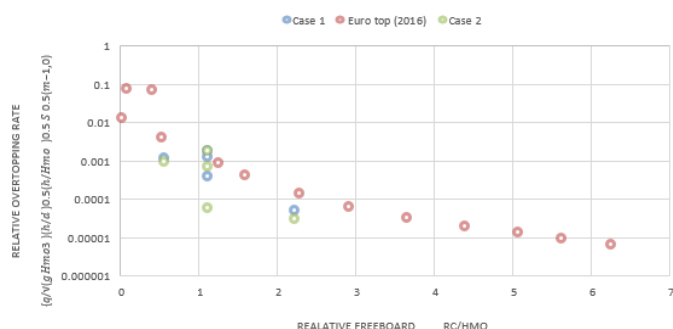


موج‌شکن کیسونی حفره‌دار - نوع دوم

شکل ۸- نمای سه بعدی و مشخصات هندسه‌های متفاوت موج‌شکن کیسونی حفره‌دار

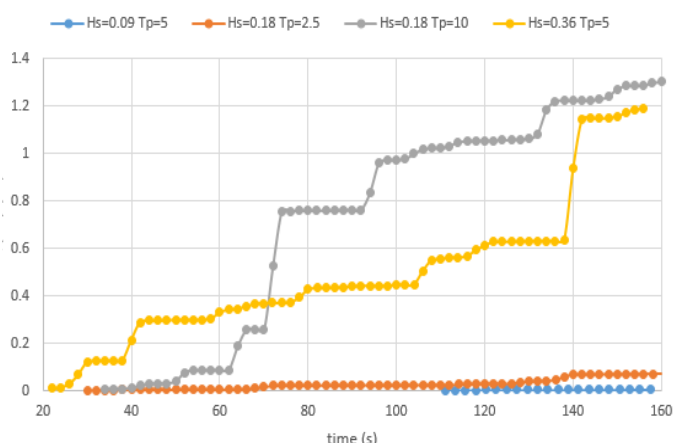
۵-۲- روگذری امواج

روگذری امواج از سازه های ساحلی یکی از مهمترین واکنش های هیدرودینامیکی است که در طراحی این نوع سازه ها مدنظر قرار می گیرد. لذا با توجه به مدل سازی های انجام شده، به منظور برآورد و مقایسه اولیه مقادیر روگذری، مقدار روگذری بدست آمده از مدل عددی با مقادیر ارائه شده در آیین نامه Eurotop 2016 در شکل ۱۰ مقایسه شده است [۱۷].

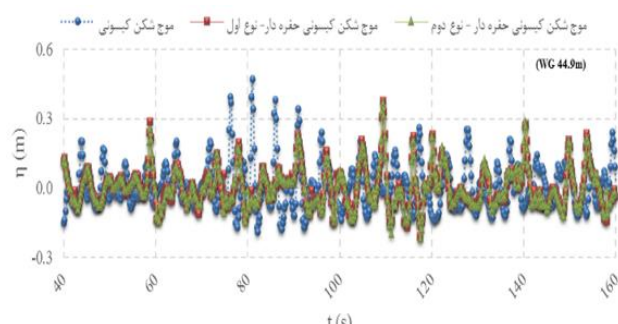


شکل ۱۰- مقایسه نتایج مطالعات با EUROTOP 2016

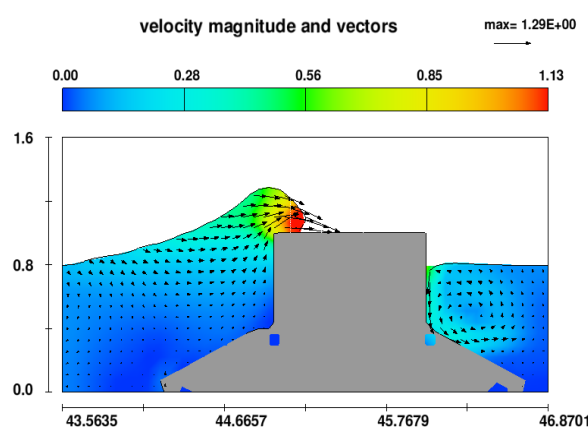
با توجه به شکل ۱۰ و اختلاف بین نتایج روگذری حاصل از مدل عددی و آیین نامه Euro top 2016 تعریف پارامتر بی بعد جدید با در نظر گرفتن شرایط کیسون حفره دار و اضافه کردن عرض حفره کیسون به اعداد بی بعد استفاده شده پیشنهاد می شود. در ادامه با توجه به مدلسازی های انجام شده، برای هندسه حفره دار نوع اول و دوم و شرایط مختلف موج، مقادیر روگذری به ترتیب بصورت شکل ۱۱ و شکل ۱۲ می باشد.



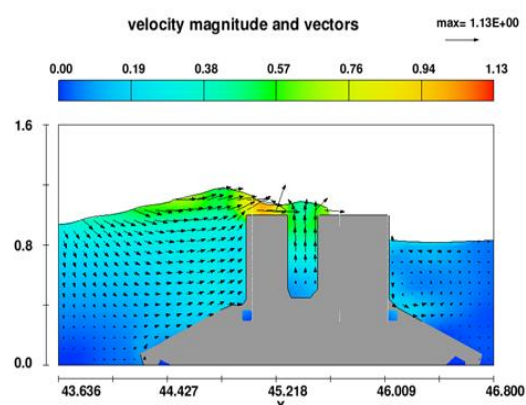
شکل ۱۱- اثر مشخصات موج در مقدار روگذری موج از موج شکن کیسونی حفره دار نوع یک



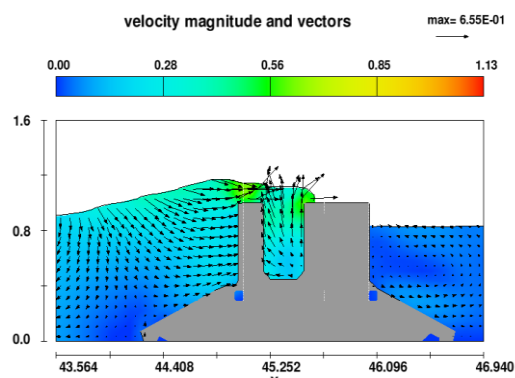
تغییرات تراز سطح آب در مقابل موج شکن



میدان سرعت موج برای موج شکن کیسونی

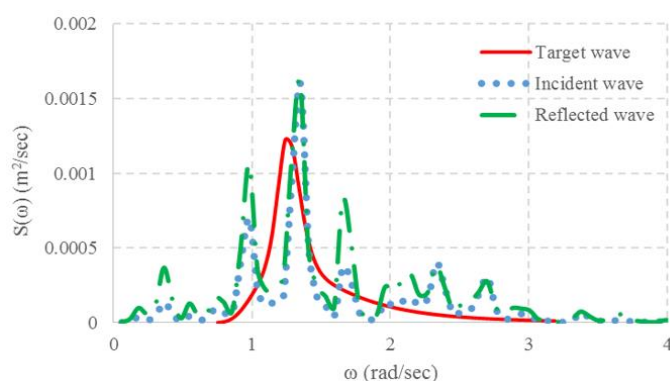


میدان سرعت موج برای موج شکن کیسونی حفره دار- نوع اول



میدان سرعت موج برای موج شکن کیسونی حفره دار- نوع دوم

شکل ۹- تغییرات تراز آب و میدان سرعت موج برای هر سه هندسه موج شکن کیسونی برای ارتفاع موج مشخصه ۰/۱۸ متر و پریود ۵ ثانیه



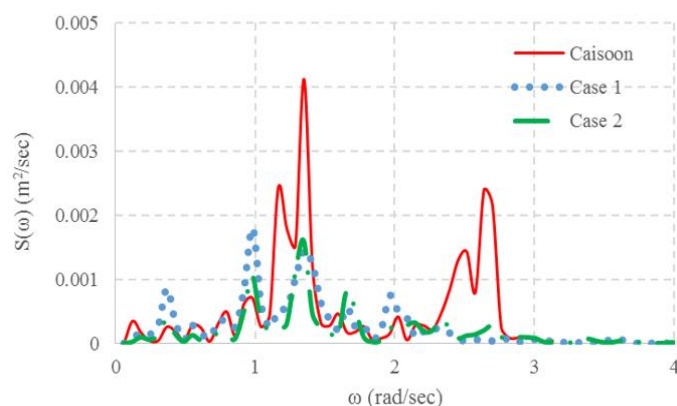
شکل ۱۳- نمونه‌ای از نتایج جداسازی امواج برای موج با ارتفاع مشخصه ۰/۰۹ متر و پریود ۵ ثانیه در موج‌شکن حفره‌دار نوع اول

بر اساس محاسبات انجام گرفته، میزان متوسط ضریب انعکاس (C_R) به صورت رابطه (۳) قابل محاسبه می‌باشد.

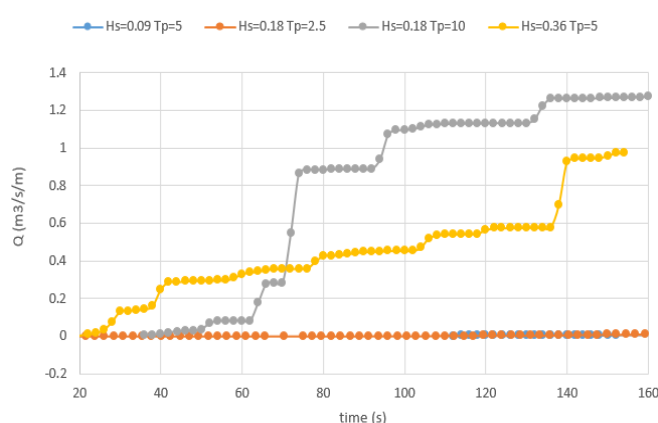
$$C_R = \sqrt{\frac{\int_{f_{\min}}^{f_{\max}} S_R(f) df}{\int_{f_{\min}}^{f_{\max}} S_I(f) df}} \quad (3)$$

که در آن S_R طیف موج بازگشتی و S_I طیف موج برخوردی می‌باشد.

در شکل ۱۴ تغییرات طیف موج انعکاسی برای سه نوع موج‌شکن کیسونی و موج‌شکن کیسونی حفره‌دار نوع اول و دوم نشان داده شده است. مقدار ضریب انعکاس محاسبه شده برای این سه نوع موج‌شکن به ترتیب برابر ۰/۹۵، ۰/۸۱ و ۰/۸ است. مقادیر بدست آمده نشان از کاهش حدود ۱۵-۲۰ درصدی مقدار ضریب انعکاس دارد. البته همانگونه که در شکل نیز مشخص می‌باشد، ماهیت امواج بازگشتی نیز در موج‌شکن‌های حفره‌دار تغییر کرده است.



شکل ۱۴- مقایسه طیف انعکاسی از موج‌شکن کیسونی، موج‌شکن کیسونی حفره‌دار نوع اول (Case 1) و موج‌شکن کیسونی نوع دوم (Case 2) برای موج با ارتفاع مشخصه ۰/۱۸ متر و پریود ۵ ثانیه



شکل ۱۲- اثر مشخصات موج در مقدار روگذری موج از موج‌شکن کیسونی حفره‌دار نوع دو

مقایسه نتایج ارائه شده در هر یک از نمودارها نشان از اهمیت قابل توجه پریود موج در مقدار روگذری دارد، به صورتی که با دو برابر شدن پریود و نصف شدن ارتفاع موج، مقدار روگذری در نوع اول ۱۶٪ و در نوع دوم ۳۰٪ افزایش پیدا می‌کند. همانطور که در نمودارها مشخص است، اولین جهش روگذری نسبت به سایر جهش‌ها قابل توجه بوده است و در ادامه با کاهش عمق آب در پای سازه به دلیل برگشت موج حاصل از بالاروی و روگذری، مقدار روگذری کاهش می‌یابد.

با مقایسه نتایج روگذری انجام شده از موج‌شکن نوع اول و دوم و بررسی اثر هندسه حفره‌های موجود در بدنه صندوقه کیسون، مشخص می‌شود که در نوع دوم و با توجه به افزایش حجم محفظه، نسبت به نوع اول مقدار روگذری کمتری رخ می‌دهد.

۵-۳- ضریب انعکاس موج

ضریب انعکاس موج از موج‌شکن‌های کیسونی، یکی از پارامترهای مهم در ارزیابی عملکرد این نوع سازه دریایی می‌باشد. از این‌رو در این بخش از مطالعات به بررسی ضریب انعکاس امواج از موج‌شکن کیسونی حفره‌دار پرداخته شده است.

روش‌های جداسازی موج انعکاسی از موج برخوردی در مراجع مختلف ارائه شده است [۱۸]، [۱۹]. با توجه به اینکه در مطالعات عددی انجام گرفته امکان استخراج تغییرات تراز آب در هر موقعیتی از فلولم موج عددی فراهم می‌باشد، از متدلوژی به‌روزتر روش Skjelbreia و Zelt در این مطالعات استفاده شده است [۱۹].

در شکل ۱۳ نمونه‌ای از نتایج جداسازی امواج نشان داده شده است. با توجه به اطلاعات مدل، طیف قرمز مرز ورودی مدل، طیف آبی موج برخوردی و طیف سبز موج انعکاسی می‌باشد.

11. Ghasemi, A. Shafee Far, M and Panahi, R. (2016). Numerical Simulation of Wave Overtopping From Armour Breakwater by Considering Porous Effect. , Jurnal of Marin Engineering, vol. 11, no. 22.(In Persian)
12. Tsai, Ching-Piao, Chun-Han Ko, and Ying-Chi Chen. (2018), Investigation on Performance of a Modified Breakwater-Integrated OWC Wave Energy Converter. Sustainability 10.3 : 643.
13. Ito, V., 12. Historical development of breakwater structures in the world, in Coastal Structures and Breakwaters: Proceedings of the Conference Organized by the Institution of Civil Engineers, and Held in London on 6-8 November 1991, 1992, p. 193.
14. Goda, Y. (1994), Dynamic response of upright breakwaters to impulsive breaking wave forces, Coast. Eng., vol. 22, no. 1-2, pp. 135-158, 1994. International Journal of Heat and Mass Transfer, Vol. 15, p.1787-1790.
15. Hirt, C. W., & Nichols, B. (1988). Flow-3D User's Manual. Flow Science Inc.
16. D. M. Driver, H. L. Seegmiller, and J. G. Marvin, "Time-dependent behaviour of a reattaching shear layer," AIAA Journal, vol. 25, no. 7, pp. 914-919, 1987.
17. S. Edition, EurOtop Manual on wave overtopping of sea.
18. Mansard, E.P.D. & Funke, E.R. (1987) On the reflection analysis of irregular waves. Tech. Rep. TR-HY-017, NRCC No. 27522, National Research Council of Canada.
19. Zelt, J.A. & Skjelbreia, J.E. (1992) Estimating incident and reflected wave fields using an arbitrary number of wave gauges. Coastal Engineering, ASCE, pp. 777-789.
- pore pressure generation underneath a caisson breakwater, J. Waterw. port, coastal, Ocean Eng., vol. 132, no. 4, pp. 310-324.
- 3.Engineering, C. and Sv, A., (2000), EXPERIMENTAL INVESTIGATION ON CAISSON BREAKWATER SLIDING Piero Ruol, Paolo Martin, Thomas Lykke Andersen and Luca Martinelli 1, pp. 1-11.
- 4.Suh, K.D., and Park, W.S., (1995), Wave reflection from perforated-wall caisson breakwaters, Coast. Eng., vol. 26, no. 3-4, pp. 177-193.
- 5.Suh, K.D., Park, J.K., and Park, W.S., (2006), Wave Reflection from Partially-Perforated-Wall Caisson Breakwater, Coast. Eng., vol. 26, no. 3-4, pp. 177-193.
- 6.Losada, I.J., Lara, J.L., Guanche, R., and Gonzalez-Ondina, J.M., (2008), Numerical analysis of wave overtopping of rubble mound breakwaters, Coast. Eng., vol. 55, no. 1, pp. 47-62.
- 7.Huang, Zhenhua, Yucheng Li, and Yong Liu. (2011), Hydraulic performance and wave loadings of perforated/slotted coastal structures: A review." Ocean Engineering 38.10: 1031-1053.
- 8.Chen, Xuefeng, Yucheng Li, and Liu Long. (2011), Simulation Of Irregular Wave Pressure On Perforated Breakwaters. Coastal Engineering Proceedings 1.32 : 29.
- 9.Misra, S., Narayanaswamy, M., Bayram, A., and Shi, F., (2011), Optimizat on of Caisson Breakwater Superstructure Geometry Using 2DV RANS-VOF Numerical Model, Coast. Eng. Proc., vol. 1, no. 32, p. 49.
10. Higuera, P.C., (2015), Aplicaci' on de la Din' amica de Fluidos Computacional a la Acci' on del Oleaje Sobre Estructuras, Tesis Doctoral, Universidad de Cantabria, 2015.