



مرکز بررسی‌ها و مطالعات دریایی

سازمان بنادر و دریانوردی به عنوان تنها مرجع حاکمیتی کشور در امور بندری، دریایی و کشتی‌رانی بازرگانی به منظور ایفای نقش مرجعیت دانشی خود و در راستای تحقق راهبردهای کلان نقشه جامع علمی کشور مبنی بر "حمایت از توسعه شبکه‌های تحقیقاتی و تسهیل انتقال و انتشار دانش و سامان‌دهی علمی" از طریق "استانداردسازی و اصلاح فرایندهای تولید، ثبت، داوری و سنجش و ایجاد بانک‌های اطلاعاتی یکپارچه برای نشریات، اختراعات و اکتشافات پژوهشگران"، اقدام به ارایه این اثر در سایت SID می‌نماید.



سازمان بنادر و دریانوردی



## مدلسازی عبور موج از روی موج شکنهای مستغرق متخلخل

سید محمود برقمی  
دانشیار دانشکده مهندسی عمران  
دانشگاه صنعتی شریف

اصغر بهلولی  
کارشناس ارشد سازه های هیدرولیکی  
کارشناس مرکز تحقیقات آب

### مقدمه

موج شکنهای مستغرق از انواع متداول سازه های ساحلی است که برای کاهش انرژی موج در نواحی ساحلی احداث می شود، در این مقاله یک روش عملی بر اساس محاسبات عددی برای تعیین اثر موج روی بسترهای نفوذپذیر ساحلی مثل موج شکنهای مستغرق و سواحل شنی ارائه می شود. در سواحل با مصالح درشت و یا موج شکنها تخلخل تأثیر قابل توجهی بر حرکت موج و نحوه برخورد آن با ساحل دارد. در یک چنین مسأله و استفاده از مدل های فیزیکی مورد توجه قرار می گیرد، ولی مشکلات موجود در کارهای آزمایشگاهی و از جمله هزینه های بالای آن رجوع به روشهای عددی را با ارزش می سازد.

اعمال اثر تخلخل با توجه به نا مشخص بودن شرائط مرزی و پیچیدگی برخورد جریان دو محیط کار دشواری می نماید. اما با بعضی ساده سازیها و قبول مقداری خطا می توان به نتایج مناسبی دست یافت. مدلهایی توسط Kobayashi & Wurjanto (1990) و Van Gent (1992) در این زمینه تهیه شده که هنوز کاربرد تحقیقاتی دارد

بر پایه تحقیقات Van Gent و توسعه کارهای وی یک مدل یک بعدی حرکت موج بر روی سطوح متخلخل توسط بهلولی (۲۰۰۰ م) تهیه و با مدل ODIFLOCS مقایسه گردید، در اینجا با توسعه مدل ذکر شده حرکت موج بر روی موج شکنهای متخلخل مستغرق نیز شبیه سازی شده است.

### فرمولاسیون

اساس معادلات به کار رفته در این مقاله معادلات حاکم بر امواج بلند می باشد این معادلات با فرضهای، یکنواختی سرعت در ارتفاع، غیرچرخشی بودن جریان، تراکم ناپذیری سیال، هیدرواستاتیک بودن فشارها و ناچیز بودن شتابهای قائم، به شکل معادلات (۱) برای محیط هیدرولیکی و به شکل معادلات (۲) برای محیط متخلخل بدست می آید.

$$\frac{\partial(hu)}{\partial t} + \frac{\partial(hu^2)}{\partial x} = -gh \frac{\partial h}{\partial x} - gh \tan \theta - .5 fu|u| + qq_x \quad (1)$$

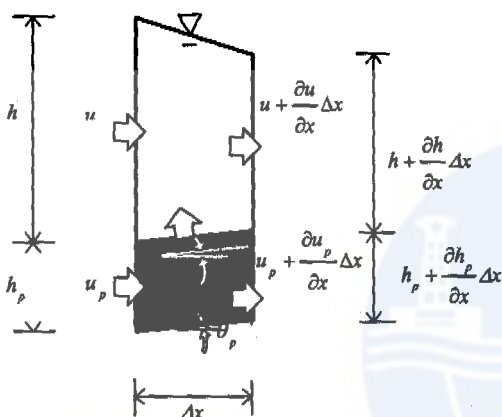
$$\frac{\partial h}{\partial t} + \frac{\partial(hu)}{\partial x} = q$$

$$(1+c_A) \frac{\partial(h_p u_p)}{\partial t} - c_A u_p \frac{\partial h_p}{\partial t} + \frac{1}{n} \frac{\partial(h_p u_p^2)}{\partial x} = -ng \frac{\partial(h_p(h_p/2+h))}{\partial x} - ng(h+h_p) \tan \theta_p$$

$$\dots + ngh \tan \theta - ngh_p (c_{1p} + c_{2p} |u_p|) - \frac{qq_x}{n} \quad (2)$$

$$\frac{\partial h_p}{\partial t} + \frac{1}{n} \frac{\partial(h_p u_p)}{\partial x} = -\frac{q}{n}$$

برای درک بهتر در شکل (۱) متغیرها به شکل مناسبی نمایش داده شده اند



شکل (۱). نحوه تقسیم بندی ناحیه متخلخل.

همانطور که مشاهده می شود مقاومت محیط متخلخل به صورت غیر خطی متناسب با سرعت و با استفاده از ضرایب اول و دوم فورسایمر در نظر گرفته می شود.

برای آنالیز معادلات (۱) و (۲) از روش تفاضلهای محدود و به شیوه لکس - وندروف مرتبه دو که یک روش صریح با مشتقگیری مرکزی میباشد استفاده شده است. در این تحقیق با ترکیب معادلات (۱) و (۲) از طریق حذف فاکتور  $q$  بین معادلات پیوستگی دو محیط، حل همزمان مشخصهای جریان در محیط هیدرولیکی و محیط متخلخل صورت می گیرد. معادلات مرکب بدست آمده بر اساس روش لکس - وندروف به شکل زیر قابل نمایش می باشد.

$$U_j^{n+1} = U_j^n + \Delta t \left( \frac{\partial U}{\partial t} \right)_j^n + \frac{\Delta t^2}{2} \left( \frac{\partial^2 U}{\partial t^2} \right)_j^n + \dots \quad (3)$$

پس از ساده سازی و جایگزینی معادله (۲) خواهیم داشت:

$$U_j^{n+1} = U_j^n - \Delta t \left( \frac{\partial F}{\partial t} + G \right)_j^n + \frac{\Delta t^2}{2} \left( \frac{\partial}{\partial x} \left( \frac{\partial F}{\partial U} \left( \frac{\partial F}{\partial x} + G \right) \right) + \frac{\partial G}{\partial U} \left( \frac{\partial F}{\partial x} + G \right) \right)_j^n \quad (4)$$

### شرایط مرزی

در مسئله حاضر ۲ شرط مرزی وجود دارد که در ذیل به آنها خواهیم پرداخت.

الف - شرط مرزی طرف دریاندر طرف دریا تراز سطح آب با مشخص بودن پریود موج ورودی (T) و ارتفاع موج (H) به صورت یک رابطه زمانی بر اساس تئوری استوکس بدست می آید. علاوه بر آن موج ورودی اثر انعکاس امواج نیز با استفاده از روش تومیه شده توسط Kobayashi در نظر گرفته می شود. بدین ترتیب با داشتن عمق جریان سرعت جریان با استفاده از روش مشخصه ها به شکل زیر بدست می آید.

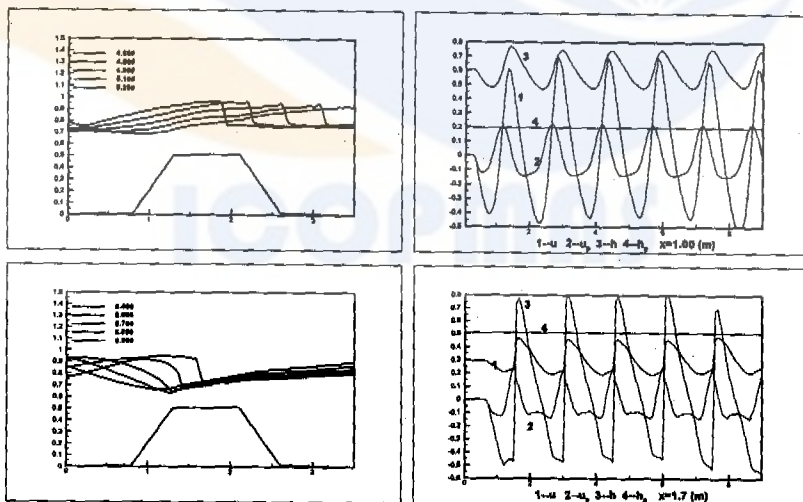
ب-شرط مرزی طرف خشکی: در این ناحیه ارتفاع و دبی جریان موج هر دو نامعلوم هستند. در این ناحیه یک مرز باز در نظر گرفته شده و عمق و دبی جریان موج با توجه به جهت حرکت مشخصه ها و اینکه این مشخصه ها به چه نسبت به نقاط طرف چپ و یا راست خود وابسته هستند، تعیین می شود.

### ارائه مدل کامپیوتری

بر اساس آنچه گفته شد مشخصه های هیدرودینامیک جریان در دو محیط متخلخل و محیط هیدرولیکی در هر زمان قابل دستیابی است و بر همین مبنا مدلی ارائه شده است که با در نظر گرفتن مشخصه های هندسی و فیزیکی محیط بتواند شرایط هیدرودینامیکی سواحل شنی و موج شکنها را تا حد قابل قبولی پیش بینی نماید. این مدل قادر است بر اساس یک سری فرضیات و با استفاده از مشخصه های جریان یک بعدی، میدان جریان دو بعدی در ارتفاع را نیز مدل نماید، علاوه بر آن در مدل ارائه شده تمهیدی اندیشیده شده تا یک ناحیه طولانی از ابتدای محل مورد نظر که خطای عددی کمتری در آن بوجود می آید با گام زمانی و مکانی دوبرابر آنالیز شود، بدین ترتیب صرفه جویی زیادی در زمان محاسبات صورت می گیرد.

### آزمون و مقایسه مدل

برای آزمایش مدل، یک موج شکن نفوذ پذیر با ابعاد آزمایشگاهی در نظر گرفته شده است. این مثال توسط مدل ارائه شده توسط Van Gent مورد آزمایش قرار گرفته و معیار خوبی برای آزمون و مقایسه مدل به نظر می رسد. نتایج نشان می دهد این مدل تطبیق مناسبی با مدل ODIFLOCS در ناحیه هیدرولیکی و متخلخل تا قبل از شکست موج دارد اما بعد از شکست مقایسه نتایج دو مدل اختلافاتی را نشان میدهد، اما اینکه حتما سریعتر و بهتر از آن عمل می کند یا خیر نیاز به آزمون هر دو مدل با یک مدل آزمایشگاهی واحد دارد.



شکل (۲) نتایج حاصل از مدل ارائه شده.

### قدردانی و تشکر

در پایان از آقای دکتر امیر علیخانی که با استفاده از تجربیات ایشان آغاز این کار میسر گردید، همچنین از مسئولین محترم مرکز تحقیقات آب که با قرار دادن امکانات لازم در آن مرکز در ادامه راه ما را یاری رساندند تشکر و قدردانی می‌شود.

### مراجع اصلی

- [1] Kobayashi, N., Otta, A.K. and Roy I. (1987). "Wave Reflection and Run Up on Rough Slopes." J. Waterways, Port, Coast, and Oc. Engrg., ASCE, Vol. 113, No. 3, 282-298.
- [2] Kobayashi, N., Worjanto, A. (1992). "Irregular Wave Interaction with Permeable Slopes." Proc. 23<sup>rd</sup> ICCE, 1299-1312.
- [3] Van Gent, M.R.A, (1992a). "Numerical Model for Wave Action On and In Coastal Structure." Communications on Hydraulic and Geotechnical Engineering, No. 92-6, ISSN 0169-6548, Delft University of Technology, Delft.
- [4] Van Gent, M.R.A, (1992b). "Formulae to Describe Porous Flow." Communications on Hydraulic and Geotechnical Engineering, No. 92-2, ISSN 0169-6548, Delft University of Technology, Delft.
- [5] Van Gent, M.R.A, (1994). "The Modeling of Wave Action On and In Coastal Structure." Coast Engrg., No. 22, 311-339.
- [6] Van Gent, M.R.A, (1995). "Wave Interaction with Berm Breakwaters." J. Waterways, Port, Coast, and Oc. Engrg., ASCE, Vol. 121, No. 5, 229-238.

[۷] بهلولی اصغر (۱۳۷۹). "مدلسازی حرکت موج در سواحل با بستری متخلخل"، مجموعه مقالات ICOPMAS 2000، چهارمین کنفرانس بین المللی سواحل، بنادر و سازه های دریایی آبانماه ۷۹.

ICOPMAS

## Modeling of Waves passing over Porous Submerged Breakwaters

A Bohlouli

MSc in hydraulic structures, Water Research Center, Ministry of Energy

S M Boghei

Sharif University of Technology

### Abstract:

The submerged breakwaters are the common type of coastal structures which are constructed for lowering wave energy in coastal areas. In the present article, a practical method is presented which is based on numerical computations done for defining the effect of wave on permeable coastal areas such as submerged breakwaters and sand shores. In coasts with coarse materials or breakwaters, the porosity has a significant effect on wave movement and the way waves hit coast. In this situation, use of physical models is considered to be important, but problems such as high costs of laboratory works make the numerical models more precious than laboratory works. Considering the uncertainty of border condition and complexity of currents in two work environments, applying the porosity effect becomes difficult. But, with some simplifications and accepting some error, appropriate results may be achieved. Some models were done by Kobayashi and Wurjanto (1990) and van Gent (1992) which are practical yet. Based on the researches done by Van Gent and development of its work, a one dimensional model of wave movement on porous surfaces was designed and compared with ODIFLOCS model. So, by developing the above mentioned model, the movement of wave on porous submerged breakwaters is simulated in the present article.

**Key words:** modeling, porous submerged breakwater