# 수치시뮬레이션을 이용한 사석잠제의 거동특성 검토 Analysis of Behavior Characteristics of Submerged Breakwater by Numerical Simulation

# 박영석<sup>1</sup>, 윤성진<sup>2</sup>, 김규한<sup>3</sup>, 편종근<sup>4</sup> Young-Suk Park<sup>1</sup>, Seong-Jin Yoon<sup>2</sup>, Kyu-Han Kim<sup>3</sup> and Chong-Kun Pyun<sup>4</sup>

# 1.서 론

해안역 시설의 안전을 위해 설치된 콘크리트제 의 해안구조물인 제방이나 호안, 소파제 등은 수 면위로 돌출한 구조물로서 아름다운 해안공간에 서 경관을 훼손하는 중요한 원인의 한가지로서 비판을 받고 있다. 이에 따라 해안을 이전의 자 연적인 해변환경으로 되돌리고, 해변을 친숙하게 만들기 위한 노력이 이루어지고 있으며, 환경, 경관, 이용, 친수 등 다양한 측면을 고려할 수 있는 해안정비가 요구되고 있다. 따라서, 종래의 해안방호 기능에 추가적으로 자연환경과 이용자 측면을 고려한 해안정비가 요구되고 있으며, 이 에 따라 기존의 선적인 방호방식보다는 양빈공법 과 인공리프를 조합한 Perched Beach의 형태 또 는 완경사호안을 조합하는 등의 면적방호방식이 향후 해안정비의 기본이 되고 있다.

인공리프는 연안역에 설치되는 소파구조물이 며, 고파랑 내습 시의 쳐오름높이와 월파량의 저 감, 또는 해안선의 장기적인 안정을 도모하는 것 을 목적으로 하여 설치되는 해안보전시설로서, 최근 채택되어 시공되는 경우가 증가하고 있다. 인공리프는 자연의 산호초군이 잠수형 구조임에 도 불구하고 넓게 분포하기 때문에 파랑감쇠 효 과를 발생시키는 기능을 모방한 구조물이며, 천 단상에서의 강제쇄파에 의한 파랑감쇠 효과를 얻

- 1 (주)한동E&C 대표이사
- 2 관동대학교 첨단해양공간연구센터 선임연구원
- 3 관동대학교 토목공학과 교수
- 4 명지대학교 토목환경공학과 교수

을 수 있다. 따라서, 인공리프는 천단폭이 상당 히 넓은 잠제(광폭잠제)로 정의하고 있으며, 물 속에 잠겨있는 잠수형 구조물이기 때문에 경관을 훼손하지 않고 해수교환성도 우수하여 양호한 어 장으로서도 기대할 수 있다.

이러한 해안구조물의 설계에서는 통상 설계외 력에 대한 제체의 안정성의 검토만을 수행하고 그 이상의 외력에 대한 제체의 변형 및 변형에 따른 수리특성의 변화는 검토하지 않는 것이 일 반적이다. 그러나, 설계외력 이상의 파랑 특히, 장주기성 고파랑이 내습할 가능성이 존재하고 이 러한 경우의 제체변형 및 수리기능의 변화를 파 악해두는 것은 설계 및 유지·보수에 있어서 매우 중요하다.

따라서, 본 연구에서는 소파구조물인 인공리프 를 대상으로 하여 각 파랑제원에 따른 인공리프 제체의 거동을 파악함과 동시에 수치시뮬레이션 에 의해 그 거동을 재현 및 검증하여, 향후 인공 리프 설계 시 수치시뮬레이션 결과를 이용할 수 있도록 하는 것을 목적으로 한다.

# 2. 수치시뮬레이션

#### 2.1 DEM의 개요

인공리프(잠제)의 안정성 검토방법으로서 전단 면이 균일한 질량의 사석구조 또는 전단면이 이 형소파블럭 구조의 경우에는 구조물의 중요도에 따라서 다소의 변형을 허용한 설계도 가능해지고 있다. 그러나, 슬리트케이슨 등의 단일구조물이 아닌 사석의 집합체로서 구조물이 형성되는 경 우, 외력에 의해 표층의 피복재에 거동, 탈락 등 의 피해가 발생하기 시작되면 구조물 자체에 커 다란 영향을 미칠 수 있기 때문에 단일개체의 거 동Mechanism을 파악할 필요가 있다.

CundallStrack(1979)에 의해 제안된 개별요소 법은 사석방파제나 피복석을 이용한 인공리프의 단면변형예측의 방법이며, 개개의 요소(사석)가 운동방정식을 만족하고 요소간의 힘의 전달이 작 용·반작용의 법칙에 따르는 것을 조건으로서 개개 요소의 운동을 추적하여 요소의 집합체에 대한 전체적인 동역학적 거동을 수치적으로 해석할 수 있는 방법이다.

개별요소법(DEM, Discrete Element Method)은 암반이나 지반재료 등의 불연속체 해석방법으로 서, 다수의 독립된 개별요소(사석 또는 블럭)를 이용하여 개별요소 간에 서로 충돌하면서 발생하 는 접촉력과 마찰력을 서로 작용시켜 개개의 요 소가 이동하는 변화량을 예측할 수 있게 된다. 이와 같이 요소로부터 임의의 재료가 힘을 받아 서 크게 변형될 경우 그 변형은 고체요소 자체의 변형이 아니라, 고체요소 간의 상대운동의 결과 로서 개개요소의 이동이 발생하게 된다. 따라서, 유한요소법 등의 연속체 해석방법에서는 해석이 곤란한 파괴·분리·재접촉 문제 등을 개별요소법에 서는 간단한 알고리즘으로 해석할 수 있는 특징 이라고 할 수 있다.

#### 2.2 기초방정식

식(1)~(3)에 이동 및 회전에 대한 운동방정식 을 나타내었으며, 각각의 요소(사석)는 이하의 운동방정식을 만족하여야 한다.

$$(m_i + m_i')\dot{u}_{pi} = \sum_j [F_{xi}]_j + [f_{xi}]$$
(1)

$$(m_i + m_i')w_{pi} = \sum_j [F_{zi}]_j + [f_{zi}] - V_i(\rho_s - \rho)g$$
 (2)

$$(I_i + I_i')\omega_{pi} = \sum_j [M_i]_j \tag{3}$$

여기서,  $m_i$ 는 요소i의 질량,  $u_{pi}$ ,  $w_{pi}$ ,  $\omega_{pi}$ 는 각각 요소i의 속도의 x(수평), z(연직)방향성분 및 각속도,  $V_i$ 는 요소i의 체적, g는 중력가속 도,  $\rho_s$ ,  $\rho$ 는 사석 및 물의 밀도,  $m_i$ ,  $I_i$ 는 부가 질량 및 부가관성모멘트,  $\sum_j [F_{xi}]_j$ ,  $\sum_j [F_{zi}]_j$ ,  $\sum_j [M_i]_j$ 는 각각 요소i가 접촉하고 있는 요소로 부터 발생하는 x, z방향의 힘의 총합 및 모멘 트의 총합,  $[f_{xi}]$ ,  $[f_{zi}]$ 는 요소i에 작용하는 파 력의 x, z방향성분을 나타낸다.

본 계산에서는 요소를 원형으로 가정하고 Fig. 1에 나타내는 바와 같은 좌표계를 사용하였다. 2 개의 요소가 충돌하는 경우에 사석간의 상호작용 은 접촉점간에 삽입되었다고 가정한 탄성용수철 (용수철정수 *K<sub>n</sub>*)와 점성의 완충장치(점성감쇠계 수 *η<sub>n</sub>*)로 나타낼 수 있다.

#### 2.3 접촉시의 상대변위와 작용력

DEM 계산에서 요소로서 사용한 형상은 계산조 건의 편의상 원(구체)으로 가정하였다. 좌표계는 Fig. 1에 나타내는 바와 같고, 요소*i*(반경*r<sub>i</sub>*)와 요소*j*(반경*r<sub>i</sub>*)의 접촉판정은 식(4)와 같다.

$$r_i + r_j \ge R_{ij} \tag{4}$$

od 7] Å] , 
$$R_{\!i,j} = \sqrt{(x_i - x_j)^2 + (z_i - z_j)^2}$$



또한, 공통법선의 축과 이루는 각(반시계 방향 을 정)을  $\alpha_{ij}$ 로 하고, 접촉중의  $\Delta t$ 간의 법선방향  $\Delta u_n$ (접근을 정) 및 접선방향  $\Delta u_s$ (반시계 방향 을 정)의 상대변위 증분은 식(5), 식(6)에 나타 내었다.

$$\begin{aligned} \Delta u_n = (\Delta u_i - \Delta u_j) \cos \alpha_{ij} \\ + (\Delta w_i - \Delta w_j) \sin \alpha_{ij} \end{aligned} \tag{5}$$

$$\Delta u_s = -\left(\Delta u_i - \Delta u_j\right) \sin \alpha_{ij} + (\Delta w_i - \Delta w_j) \cos \alpha_{ij} + \left(r_i \Delta \varphi_i + r_j \Delta \varphi_j\right)$$
(6)

여기서, 
$$\sin \alpha_{ij} = -(z_i - z_j)/R_{ij}$$
  
 $\cos \alpha_{ij} = -(x_i - x_j)/R_{ij}$ 

법선방향의 작용력은 Fig. 2(a)에 나타내는 바 와 같이 시간Step  $\Delta t$ 간의 법선방향의 상대변위증 분  $\Delta u_n$ 에 비례한 응력증분(탄성용수철에 의한 항 력)  $\Delta e_n$ 을 발생시킨 탄성작용(용수철정수  $K_n$ ) 과, 상대변위속도  $\Delta u_n/\Delta t$ 에 비례한 응력(점성의 완충재에 의한 항력)  $\Delta d_n$ 을 발생시킨 점성완충 장치(점성감쇠계수  $\eta_n$ )의 병렬배치를 가정한다.

$$\Delta e_n = K_n \Delta u_n \tag{7}$$

$$\Delta d_n = \eta_n \Delta u_n / \Delta t \tag{8}$$

시각 t에 있어서 법선방향의 탄성항력  $[e_n]_t$ 와 점성항력  $[d_n]_t$ 는 다음의 식으로 나타낼 수 있다.

$$\left[e_{n}\right]_{t} = \left[e_{n}\right]_{t-\Delta t} + \Delta e_{n} \tag{9}$$

$$\left[d_n\right]_t = \Delta d_n \tag{10}$$

따라서, 시각 t에 있어서의 두 요소간의 법선 방향 압축력은 이하와 같다.



Fig. 2. Image of Action Force

접선방향의 작용력에 대해서도 Fig. 2(b)에 나 타내는 바와 같이 전단항력에 해당되는 탄성용수 철(용수철정수 K<sub>n</sub>)과 점성완충장치(점성감쇠계수 η<sub>n</sub>)의 병렬배치를 가정한다. 탄성항력증분 Δe<sub>s</sub>와 점성항력증분 Δd<sub>s</sub>는 각각 다음과 같이 나타낼 수 있다.

$$\Delta e_s = K_s \Delta u_s \tag{12}$$

$$\Delta d_s = \eta_s \Delta u_s / \Delta t \tag{13}$$

시각 t에 있어서의 접선방향의 탄성항력  $[e_s]_t$ 와 점성항력  $[d_s]_t$ (요소i에 관하여 시계방향을 정으로 한다)은 각각 다음과 같이 나타낼 수 있다.

$$\begin{bmatrix} e_s \end{bmatrix}_t = \begin{bmatrix} e_s \end{bmatrix}_{t - \Delta t} + \Delta e_s \tag{14}$$

$$\left[d_s\right]_t = \Delta d_s \tag{15}$$

따라서, 시각 t에 있어서의 두 요소간의 접선 방향 전단력 [f<sub>s</sub>] 은 이하와 같다.

$$\left[f_s\right]_t = \left[e_s\right]_t + \left[d_s\right]_t \tag{16}$$

#### 2.4 계산조건

입자 충돌 시의 입자간 작용파력의 산정에 필 요하게 되는 용수철의 탄성계수, 점성의 완충장 치의 점성감쇠계수 및 계산시간 간격은 안정한 계산이 수행될 수 있도록 Table 1에 나타낸 값을 사용하였다.

Table 1. Values of Constants

탄성계수	(법선방향)	$K_n = 6.86 \times 10^5$
	(접선방향)	$K_{\!s}=3.92\times10^3$
점성감쇠계수	(법선방향)	$\eta_n=5.51\times10^3$
	(접선방향)	$\eta_s=1.0\times10^1$
마찰계수		$\mu = 0.6$
계산시간 간격		$\varDelta t = 5.0 \times 10^{-6}$

또한, 파력산정에 이용한 Morison식 중의 항력 계수  $C_D$  및 관성력계수  $C_M$ 은 사석요소(원요소) 에 작용하는 파력을 고려하여 항력계수  $C_D$ =0.7, 관성력계수  $C_M$ =1.5 로 하였다.

Fig. 3에 인공리프 제체의 제원을 나타내었으 며, 요소(사석)의 입경은 1.5~2.0cm의 원형으로 구성하였다.



Fig. 3. Profile of Submerged Breakwater

또한, 천단수심 R=2cm이고, 파고 H=6~10cm, 주

기 T=1.6~2.9sec의 규칙파로 하였다.



Fig. 4. Flow-chart of DEM

## 2.5 계산결과

DEM 계산 시 외력으로서 작용하는 파력의 산정에 는 Morison식을 이용하였으며, 이 때 필요한 유속값 은 별도의 CADMAS-SURF 계산결과를 이용하였다.

Fig. 5에 수치시뮬레이션 결과의 일례(파고 8.0cm) 를 나타내었으며, 초기단면과 300파 작용 후의 단면 을 나타내고 있다.

결과를 보면, 제체의 심해측 사면상단부 및 천단상 에서 변형이 크게 발생하면서 정수면(z/h=0)으로 돌 출되는 현상을 보이고 있다. 또한, 단주기(T=1.6sec) 의 경우에 비해 장주기(T=2.9sec)의 경우에 피해가 더 욱 크게 발생하는 것을 알 수 있다.

# 3.결 론

개별요소법(DEM)을 이용하여 일반적인 주기와 장주기파에 의한 인공리프의 파괴형태를 비교·검 토한 결과, 일반주기에서는 심해측의 사면상단부 주변에만 파괴가 발생하지만, 장주기파에 의해서 는 더욱 넓은 범위의 파괴가 발생하는 것을 확인 하였다.

DEM을 이용한 수치시뮬레이션에 의해 사석구조 물의 파괴형태를 비교적 간편하게 예측하여 파괴 시 보강여부 및 위험단면의 보강위치를 결정하는 데 유용하게 사용할 수 있으리라 사료된다.

현재, 2차원 단면수리모형실험을 수행하고 있 으며, 이 결과와의 비교·검토를 통한 수치시뮬레 이션 결과의 검증작업을 수행중에 있다.



Fig. 5. Results of Numerical Simulation

# 감사의 글

본 연구의 일부는 RIC 사업의 지원에 의한 것입 니다.

## 참고문헌

- Cundall, P. A. and Strack, O. D. L. (1979). A discrete numerical model for granular assemblies, Géotechnique 29, No. 1, pp. 47-65.
- Araki, S., Fujiwara, Y., Miyazaki, T. and Deguchi, I. (2001). Numerical Calculation on Deformation of Submerged Breakwaters with Discrete Element Method, Proceedings of the 1st Asian and Pacific Coastal Engineering Conference, Vol.2, pp. 630-639.