한국해안·해양공학회 학술발표논문집 (2008) 2008년 9월 25일-9월 26일 제17권, pp. 196-199

# 지구온난화에 의한 해양환경변화와 해수면 상승이 연안방재시스템의 처오름과 월파에 미치는 영향

Effects of sea level rise and intensified sea state due to Global warming on the run-up and overtopping across the coastal defense system

> 조용준<sup>1</sup>, <u>송태관</u><sup>2</sup>, 김민균<sup>3</sup> Young Jun Cho<sup>1</sup>, Tae Kwan Song<sup>2</sup> and Min Kyun Kim<sup>3</sup>

## 1.서 론

최근 급속히 진행되고 있는 지구온난화로 지난 10년간 우리나라 주변 해수온은 약 0.67℃ 상승하 였으며 이로 인한 해수면 상승이 진행되고 있다. 해수온도의 상승으로 인해 북태평양 남서부에서 발생하여 한반도를 향해 접근하는 과정에서 그 세 력이 약해지던 열대성 저기압은 태풍에 공급될 수 있는 수증기 량의 증가로 그 세력을 유지할 수 있 다. 이는 향후 우리가 일찍이 경험하지 못한 초대 형 태풍과 폭풍해일이 서해안 일대를 강타 할 수 있음을 시사한다.

차세대 우리나라 성장동력이자 아이콘인 다양한 문화적 콘텐츠를 배후에 지니게 될 새만금 방조제 처럼 우리나라 연안방재시스템의 대부분은 준설토 매립으로 축조되어 침식에 대단히 취약하다. 또한 도파고 혹은 월파량을 줄이기 위해 과거 평균해수 면 인근에 거치된 소단으로 인해 수면이 상승하는 경우 상당한 월파가 유발될 수 있어 방조제의 안 전은 위협 받게 된다. 뿐만 아니라 황해 남동측에 존재하는 帶狀 泥土층 등에서 공급되는 세립토사 의 퇴적이 진행되는 것으로 추정되므로 이러한 퇴 적에 따른 수심 감소로 인해 천수효과는 극대화 되어 새만금 방조제의 안전을 위협할 수 있다.

그동안 꾸준하게 개선된 PC계산능력의 향상에 기초하면 최근 가장 강건한 파랑모형인 Navier-

Stokes을 정교한 수치기법인 SPH(Smoothed Particle Hydrodynamics)을 활용하여 직접 해석하는 수치파 랑모형이 최근 완성단계에 이른 것으로 보인다 (Dalrymple and Knio: 2000, Dalrymple and Rogers: 2006, 조용준과 이헌: 2007, 조용준과 김민균: 2007, 조용준 등: 2008, 조용준과 김권수: 2008).

본 연구에서는 먼저 지구온난화로 인한 우리나 라 서해 해수면 증가량을 산정하고 이어 새만금 방조제에 피해를 끼칠 수 있는 슈퍼 태풍의 세기 와 접근 경로를 정의한다. 둘째 수치모의된 기상 해일의 정량적 평가가 이루어진다. 기상해일의 정 량적 평가에 기초하여 새만금 전면해역을 아우르 는 광활한 해역을 대상으로 차세대 풍성파 모형인 SWAN에 기초하여 새만금 방조제의 전면해역에 대한 파황을 재분석하였다. 이어 수치모의된 결과 를 토대로 해수위 증가가 기상해일과 파랑의 천수 거동에 미치는 영향을 평가한다. 이어 가장 강건 한 파랑모형인 Navier-Stokes과 정밀수치해석 기법 인 SPH와 LES 난류모형을 활용하여 최대 처오름 높이, 월파량을 산정한다.

## 2. 기본방정식

#### 2.1 동수역학 모형

기본 방정식으로는 가장 강건한 파랑모형인 Navier-Stokes식과 질량보존식을 사용하였으며 이 를 나열하면 다음과 같다.

<sup>1</sup> 서울시립대학교 토목공학과 교수

<sup>2</sup> 발표자: 한국농촌공사 농어촌연구원 수리시험연구실 팀장

<sup>3</sup> 서울시립대학교 토목공학과 박사 후 과정

$$\frac{d\rho}{dt} = -\rho \nabla \cdot \boldsymbol{u} \tag{1}$$

$$\frac{d\boldsymbol{u}}{dt} = -\frac{1}{\rho} \nabla p + \boldsymbol{g} + \frac{1}{\rho} \nabla \cdot \tau_{\nu} + \frac{1}{\rho} \nabla \cdot \tau_{t}$$
(2)

여기서, ρ는 밀도, p는 압력, g는 중력가속도, u는 유속, τ<sub>ν</sub>와 τ<sub>t</sub>는 각각 점성에 의한 응력과 sub-particle sacle에서의 난류응력 혹은 잔차응역을 나타내며 각각 다음과 같이 기술된다.

$$\tau_{\nu_{ij}} = 2\rho\nu \left(S_{ij} - \frac{1}{3}S_{kk}\delta_{ij}\right), \ \tau_{t_{ij}} = 2\rho\nu_t \left(S_{ij} - \frac{1}{3}S_{kk}\delta_{ij}\right) \ (3)$$

$$S_{ij} = \frac{1}{2} \left( \frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right), \quad \nu_t = (C_s \Delta l)^2 |S|$$
(4)

식 (3), (4)에서  $S_{ij}$ 는 strain rate tensor,  $\delta_{ij}$ 는 Dirac delta function,  $\nu$ 는 dynamic viscosity,  $\nu_t$ 는 eddy viscosity,  $\Delta l$ 은 입자간격을 나타내며 차용된 입자망에 용해되는 난류의 규모도로 해석될 수 있 으며  $C_s$ 는 Smagorinsky 상수를 각각 나타낸다 (Smagorinsky, 1963). 식 (2)에 기술된 압력은 밀도 에 종속하며 압력에 대한 정보를 얻기 위해서는 추가적으로 시 영역의 때 구간별로 Poission식을 해석하는 것이 고전적인 방법이나 본 연구에서는 이러한 번거로움을 피하기 위해 Monaghan(1994)에 기초하여 다음과 같이 정의되는 상태방정식을 차 용하여 해석하였다(Batchelor, 1974).

$$p = K [(\rho/\rho_o)^{\gamma} - 1]$$
<sup>(5)</sup>

여기서, γ=7, ρ<sub>o</sub>=1000kg/m<sup>3</sup>는 기준밀도로서 식 (5)는 밀도의 미세한 변화로 인해 압력에는 큰 변화가 진행된다는 것을 이야기 하며, 이러한 성 질은 압축성 유체의 일반적 특성과 부합한다. 계 수 *K*는 유체가 실질적으로 비압축성 조건을 충족 하도록 다음과 같이 조절된다.

$$K = \frac{200\rho gH}{\gamma} \tag{6}$$

#### 2.2 저면 경계조건

저면을 구성하는 입자도 수체를 구성하는 입자 와 더불어 식 (1), (2)에 기초하여 진화하나 시 영 역에서 하나의 적분과정이 완료될 때마다 다시 u=0의 유속을 부과하기 위하여 No slip 경계조 건을 구현하였다. 이와 더불어 경우에 따라 유체 입자가 저면을 구성하는 입자층 사이에 투과하는 수치적 오류는 유체입자가 저면을 구성하는 입자 층에 임계치  $r_o$ 이하로 접근하는 경우 인위적인 반 발력을 부과하여 해결하였다. 반발력  $PB_{ij}$ 를 기술 하면 다음과 같다.

$$PB_{ij} = \begin{cases} D\left[\left(\frac{r_0}{r_{ij}}\right)^{n_1} - \left(\frac{r_0}{r_{ij}}\right)^{n_2}\right] \frac{\mathbf{x}_{ij}}{r_{ij}^2}, \left(\frac{r_0}{r_{ij}}\right) > 1\\ 0, \qquad \left(\frac{r_0}{r_{ij}}\right) \le 1 \end{cases}$$
(7)

여기서,  $n_1 = 12$ ,  $n_2 = 4$ 이고,  $r_{ij}$ 는 유체입자와 저면을 구성하는 입자 사이의 이격거리를 나타내 며 *D*는 유동계에 종속하는 계수로 보통 최대유속 의 제곱 정도의 크기로 조절된다.

#### 2.3 SPH정식화

SPH기법에서 유동계는 일련의 유체입자로 해석 되며 이산적으로 거치되는 있는 각 입자에서의 물 리량과 그 미분량은 가중함수(kernel function) W 를 활용하여 표현된다.

식(1), (2)는 유체입자를 중심으로 다음과 같이 정식화 된다(Dalrymple과 Rogers, 2006).

$$\frac{d\rho_i}{dt} = \sum_j m_j (u_i - u_j) \cdot \nabla_i W_{ij} \tag{8}$$

$$\frac{du_i}{dt} = -\sum_j m_j \left( \frac{p_i}{\rho_i^2} + \frac{p_j}{\rho_j^2} \right) \nabla_i W_{ij}$$

$$+ \sum_j m_j \left( \frac{\tau_{\nu_i}}{\rho_i^2} + \frac{\tau_{\nu_j}}{\rho_j^2} \right) \nabla_i W_{ij}$$

$$+ \sum_j m_j \left( \frac{\tau_{t_i}}{\rho_i^2} + \frac{\tau_{t_j}}{\rho_j^2} \right) \nabla_i W_{ij} + g$$
(9)

여기서,  $\nabla_i W_{ij} \doteq \{(\boldsymbol{x}_i - \boldsymbol{x}_j)/r_{ij}\}\{\partial W_{ij}/\partial r_{ij}\}$ 이며,  $\boldsymbol{x}_i$ 와  $\boldsymbol{x}_j$ 는 입자 i, j의 위치벡터,  $r_{ij}$ 는 유체이자 간의 거리를 나타낸다.

### 3. 수치모의

수치해석한 새만금 방조제 전면해역 해양환경변 화를 토대로 평균해수면은 현재 기준조위 E.L 12m 보다 각각 Δh=1.5m[RUN1], 2.5m[RUN2] 상 향 조정하였으며 비교를 위해 E.L 12m[RUN3]인 경우도 포함하였다. 이러한 수치는 Super typhoon 에 의한 기상해일고 1.0m, 지구온난화에 의한 해 수면 상승 분 0.5m를 반영한 수치이나 월파를 허 용하지 않는 방조제의 특성상 좀더 보수적 평가를 위해 Δh=2.5m인 경우도 포함하였다. 단면실험을 위한 대표단면으로는 새만금 방조제 중 태풍 취약 구간으로 거론되는 A'-A'구간(Fig.1 참조)을 선 정하였다. 파고와 주기는 SWAN 수치모의결과를 토대로 각각 H<sub>max</sub>=6m, T=10.4s로 선정하여 Dean과 Dalrymple(1991)의 조파이론과 새만금 방조제 기단



Fig. 1. Bathymetry around Saemangeum Sea dike

부(x=0)로부터 300m 이격하여 거치한 wave paddle 를 사용하여 조파하였다(Appendix A 참조). Fig.2 에 도시된 계산영역은 0.5m씩 이격하여 거치한 유체입자를 사용하여 수치모의하였다. 각 경우에 대해 시간간격 Δt=0.001s, Smagorinsky계수 C<sub>s</sub>는 Moin과 Kim(1982)의 연구결과에 기초하여 기존에 선호되던 0.12보다 적은 0.06으로 동일하게 유지 하였다.

Fig.3에는 RUN 1, 2, 3에서의 초기 plunger 생성 시 수면형을 비교하여 도시하였다. 수치모의 결과 RUN 1, 2의 경우 목표한 파랑이 조파판에서 정확 히 조파되어 정연하게 방조제를 향해 진행되는 것 을 알 수 있었으나 RUN 3의 경우 x=-190 전후에 서 쇄파가 진행되었다. 이러한 현상은 RUN 3에서 비선형 정도를 나타내는 데 흔히 사용되는 수심 대비 진폭비(a/h=0.25)가 상대적으로 크다는 사실 에서 부분적으로 설명될 수 있으나 본 연구에서 저면에 적용된 no-slip 경계조건도 일정 부분 영향 을 미쳤을 것으로 판단된다.

## 4.결 론

지구온난화에 의한 해양환경변화와 해수면 상승 이 연안방재시스템의 처오름과 월파에 미치는 영 향을 가장 강건한 파랑모형인 Navier-Stokes방정식, SPH, LES기법을 활용하여 수치 해석하였다. 해수 면 상승은 1992년 IPCC에 의해 설정된 시나리오 IS92a(Best Estimate), IS92e(High Estimate)에 의거 2100년까지 각각 50cm, 100cm 증가하는 것으로 추산하였다. 해수온도의 상승으로 더욱 강력해진 태풍을 Super typhoon이라 정의하고 과거 새만금 방조제를 위협했던 Irving(7910)과 Prapiroon (0012) 의 이동경로를 토대로 총 10개의 Super typhoon의 경로를 선정하여 Maemi(0314)급의 위력을 부여하 였다. 선정된 Super typhoon을 대상으로 수치모의 를 수행한 결과, Super typhoon에 노출시 새만금 방조제 전면해역 수심은 최대 1m까지 상승하였 다. 이와 더불어 최근 한국해양연구소를 중심으로 상향 조정된 설계파고와 주기를 토대로 새만금 방 조제 인근 해역 파황을 차세대 풍성파 모형인 SWAN을 사용하여 수치모의 하였다.

우리의 예상대로 이러한 해양환경변화와 해수면 상승은 새만금 방조제 사면에서의 처오름과 월파 에 상당한 영향을 미쳤으며 IS92a의 경우 plunging 형태의 쇄파가 이차소단 전면부에, IS92e의 경우 plunging 형태의 쇄파가 이차소단에서 발생하였다. 또한 쇄파로 인한 거친 전단류가 방조제 정점을 지나 상당량 월류하였다. 이러한 결과는 처오름을 저감하기 위해 EL 12m에 거치된 이차소단이 물에 잠김으로써 무력화되어 발생한 것으로 보이며 현 재 운영중인 연안방재시스템의 전면적인 재검토가 필요함을 시사한다.



**Fig. 3.** Change in the incipient breaking point by varying depth(RUN1: Top, RUN2: Middle, RUN3: Bottom)



Fig. 2. Schematic sketch of numerical wave flume

# Appendix A

### A.1 해수온도 상승에 의한 슈퍼태풍

미 합동태풍경보센터(JWTC)의 자료를 활용하여 1975~2004년 사이에 한반도에 상륙한 태풍을 분 석하면 1970년대에 초속 20m안팎이던 태풍의 순 간 최대풍속이 2000년대에 이르면 초속 40m로 급 상승하였다. 이는 바람의 세기가 매년 초속 0.7m 씩 빨라지고 있음을 의미하며 이러한 현상은 지구 온난화에 의한 해수면 온도 상승으로 태풍에 공급 될 수 있는 수증기량의 증가로 발생된 것으로 판 단된다. 최근 급속히 진행되고 있는 지구 온난화 는 앞으로도 상당기간 지속될 것으로 보인다.

이러한 인식에 기초하여 본 연구에서는 Irving (7910)과 Prapiroon(0012)의 이동경로(Fig.A1 참조) 를 토대로 Maemi(0314)급을 강도를 부여하여 Super typhoon을 재현하였다.



Fig. A1. Hypothetical tracks of super typhoon via the west sea

## A.2 해수온도 상승에 의한 슈퍼태풍

해수면 융기가 기상해일에 미치는 영향을 평가 하기 위해 새만금 전면해역을 아우르는 광활한 해 역을 대상으로 전 절에서 선정된 슈퍼 태풍의 세 기와 접근 경로를 대상으로 MIKE 21 HD 모듈을 사용하여 수치모의 하였다. Fig. A2(a)에는 정의한 Super typhoon으로 발생된 기상해일고의 분포를 도시하였다.

#### A.3 새만금 방조제 인근해역의 파황

해수면 상승과 보다 강력해진 태풍에 적절히 대 처하기 위해 최근 한국해양연구소를 중심으로 상 향 조정된 설계파고와 주기를 토대로 새만금 방조 제 인근 해역 파황을 차세대 풍성파 모형인 SWAN을 사용하여 수치된 파고분포를 Fig. A2(b) 에 도시하였다. 새만금 방조제 A'-A'구간에서의 최대파고는 위도가 지니는 차폐효과로 W, NWN 방향에서 발생하며 최대 Hs=3.0m에 이르는 것으 로 판단된다.



Fig. A2. Storm surge height due to Super typhoon and wave height distribution near Saemanguem Dike

# 참고문헌

- 조용준, 김민균, 2007, Immersed water channel과 water chamber로 구성된 환경친화적 직립방과제 의 해수교환효과와 파에너지 축출체로서의 가 능성에 대하여, 대한토목학회논문집, 27, 4B, pp. 441-453.
- 조용준, 이헌, 2007. Lagrangian Dynamic Smagronsky 난류모형과 SPH를 이용한 쇄과역 에서의 비선형 천수거동에 관한 연구. 한국해 안해양공학회, 제19권, 제1호, 81-96.
- 조용준, 김권수, 유하상, 2008. Swash 대역에서의 해빈표사 부유거동에 관한 연구. 대한토목학회 논문집, 제 28권, 제1호, 95-109.
- 조용준, 김권수, 2008. 제체의 갑작스런 붕괴로 인 한 충격파 수치해석 - SPH를 중심으로, 대한토 목학회 논문집, 제28권, 제3B호, 261-270.
- Batchelor, G. K., 1974, An Introduction to fluid dynamics, Cambridge Univ. Press, Cambridge, UK
- Dalrymple, R. A., Dean, R. G., 1991, Water wave mechanics for engineers and scientists, World Scientific
- Dalrymple, R. A. and Knio, O., 2000. SPH Modelling of water waves. Proc. Coastal Dynm., Lund 2000.
- Dalrymple, R.A. and Rogers, B.D., 2006, Numerial modeling of water waves with the SPH method, Coastal Engineering, Vol.53, 141-147.
- Mohaghan, J. J., 1994, Simulating free surface flow with SPH, Journal of Computational Physics, 110, pp. 399-406.
- Moin, P. and Kim, J., 1982. Numerical investigation of turbulent channel flow, J. Fluid Mech., 118, 341-377.
- Smagorinsky, J., 1963. General circulation experiments with primitive equations, I. the Basic Experiment, Monthly Weather Review, Vol. 91, 99-164.