

일차원 하천 흐름모형 SNS의 개발

Development of One Dimensional Open Channel Flow Model : SNS

김 원*, 김종우**

Won Kim, Jong Woo Kim

요 지

본 연구에서는 새로운 일차원 하천 흐름모형인 SNS(Super- and Sub critical flow model)를 개발하였다. 이 모형은 연속 방정식과 운동량방정식을 상류이송기법을 이용하여 해석하고, 생성항을 처리할 수 있는 특별한 기법을 사용하고 있다. SNS 모형은 보나 여수로 등에서 발생하는 불연속 흐름을 모두 해석할 수 있고, 우리나라와 같이 하상의 변화가 매우 심한 하천에서도 쉽게 적용할 수 있는 장점이 있다.

본 연구에서 개발한 SNS 모형은 우리나라 하천에서와 같이 하상의 변화가 매우 심하고, 보와 같은 구조물이 많이 설치되어 있는 하천에서 추가적인 작업없이 바로 적용할 수 있다. 또한 댐 여수로와 같이 매우 빠른 흐름, 도수가 발생하는 흐름에서도 추가적인 내부경계조건없이 다양한 조건의 흐름을 해석할 수 있는 장점이 있다. 부정류 상태의 다양한 흐름을 모의할 수 있고, 상하류 경계조건을 고정하여 부정류를 모의할 수도 있다.

본 연구에서 개발한 SNS 모형은 우리나라의 특별한 상황에 대한 고려가 미흡하였던 기존의 모형에 비해 여러 가지 장점을 지니고 있기 때문에 국내 하천의 다양한 흐름조건에 널리 사용될 수 있을 것으로 판단된다.

핵심용어 : SNS 모형, 하천 흐름 해석, 일차원 모형, 불연속 흐름, 여수로

1. 서론

우리나라에서 하천정비기본계획 등을 위해 일반적으로 사용되고 있는 하천흐름 해석 모형은 HEC-RAS이다. HEC-RAS는 기존의 부정류 해석모형인 HEC-2 모형을 개선하여 부정류까지 해석할 수 있는 모형으로, 부정류 해석을 위해 에너지방정식을 이용하며 표준축차 계산법에 의해 수위를 계산한다. 부정류에 대해서는 연속방정식과 운동량방정식을 4점 음해법에 의해 해석하는 이 모형은 점변류를 대상으로 하기 때문에 하천 구조물 주위 등에서 발생하는 급변류를 해석할 수 없으며, 비교적 완만한 경사의 하천에 적용해야 한다. 특히, 보나 댐의 여수로 등에서 발생하는 불연속 흐름을 해석할 수 없다. 또한 하상의 변화가 심한 경우에는 부정류 해석에 매우 큰 불안정성이 발생하는 문제도 있다.

이와 같은 한계로 인해 우리나라와 같이 하상의 변화가 매우 심하며, 취수를 위한 하천 횡단구조물에 의해 급변류가 발생하고, 평상시 유량이 매우 작은 하천에서는 HEC-RAS 모형의 적용에 많은 한계가 있는 것이 사실이다. 김원과 한건연(2000)은 상류이송기법을 이용하여 불연속흐름을 해석할 수 있는 기법을 개발한 바 있으며, 이를 바탕으로 생성항의 효율적인 처리기법을 개발하여 자연하천의 흐름을 해석할 수 있는 기법도 개발한 바 있다(김원 등, 2005).

본 연구에서는 상류이송기법과 생성항 처리기법을 이용하여 우리나라 하천 특성에 적합한 일차원 하천흐름 모형인 SNS(Super- and Sub- critical flow) 모형을 개발하였다.

* 정회원 · 한국건설기술연구원 수자원연구부 수석연구원 · E-mail : wonkim@kict.re.kr

** 정회원 · 한국건설기술연구원 수자원연구부 박사후연구원 · E-mail : jw-kim@kict.re.kr

2. SNS 모형의 기본 이론

1차원 하천흐름의 지배방정식은 다음과 같이 나타낼 수 있다.

$$\frac{\partial U}{\partial t} + \frac{\partial F}{\partial x} + S = 0 \quad (1)$$

여기서

$$U = \begin{pmatrix} A \\ Q \end{pmatrix}; \quad F = \begin{pmatrix} Q \\ \frac{Q^2}{A} + gI_1 \end{pmatrix}; \quad S = \begin{pmatrix} -q \\ -gI_2 - gA(S_o - S_f) \end{pmatrix} \quad (2)$$

식 (1)과 (2)에서 A = 단면적, Q = 유량, g = 중력가속도이며, I₁은 단면에 작용하는 정수압력을 나타내는 것으로 다음 식으로 표현된다.

$$I_1 = \int_0^{h(x,t)} \{h(x,t) - \eta\} \beta(x, \eta) d\eta \quad (3)$$

여기서 h는 수심이며, β는 수심 η에서의 수면폭으로 다음과 같이 나타낸다.

$$\beta(x, \eta) = \frac{\partial A(x, t)}{\partial \eta} \quad (4)$$

식 (2)에서 q는 지류 횡유입량을 나타내며, I₂는 하도 단면의 축소 또는 확대에 의해 발생하는 힘을 나타내는 것으로 다음 식으로 정의된다.

$$I_2 = \int_0^{h(x,t)} \{h(x,t) - \eta\} \frac{\partial \beta(x, \eta)}{\partial x} d\eta \quad (5)$$

또한 S_o는 하상바닥경사이며 S_f는 마찰경사로서 Manning 식에 의해서 정의될 수 있다.

본 연구에서는 상류이송기법과 생성항 처리기법을 이용하여 다음과 같이 차분방정식을 구성하였다.

$$\left[I + \Delta t a \left(\frac{\partial J^{+n}}{\partial x} + \frac{\partial J^{-n}}{\partial x} + G^n \right) \right] \Delta U^{n+1} = -\Delta t \left\{ (\hat{J}^+ + \hat{J}^-) \frac{\partial F}{\partial x} + (\hat{J}^+ + \hat{J}^-) S \right\}^n \quad (6)$$

3. SNS 모형의 구성 및 기능

3.1 SNS 모형의 구성

SNS 모형은 크게 다음과 같이 구성된다.

- 단면자료 입력부 : HEC-2나 HEC-RAS 형태의 입력, 또는 임의형태로 단면자료 입력
- 단면자료 처리부 : 단면의 수정, 보완, 추가, 삭제, 내삽 등 단면 처리
- 모형자료 입력부 : 모형의 입력변수, 조도계수, 초기조건, 경계조건, 측정수위 등의 입력
- 모형 실행부 : 모형의 실행
- 결과 표출부 : 테이블 형태의 결과, 종단도, 수문곡선, 수위-유량관계, 단면 수위 등의 표출

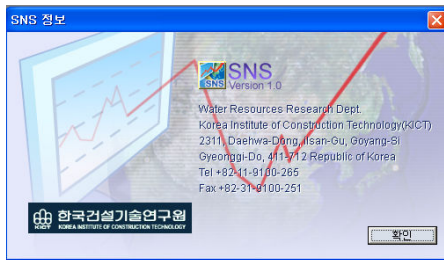


그림 1 메인 화면

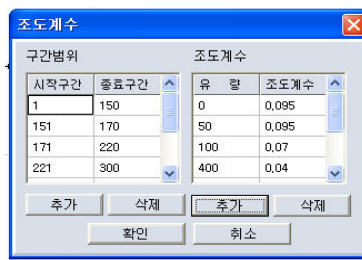


그림 2 조도계수 입력 화면



그림 3 경계조건 입력 화면

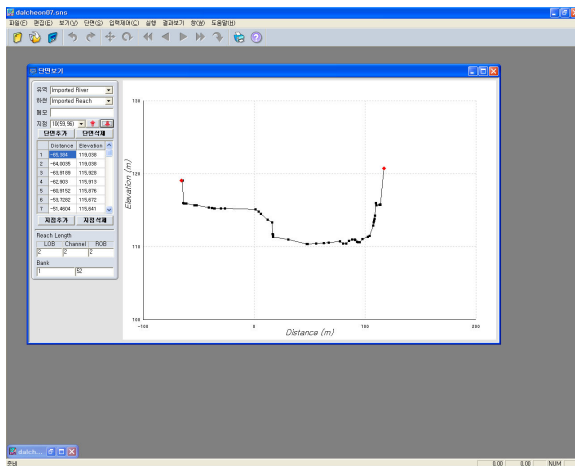


그림 4 단면자료 처리 화면

점간	지점번호	거리(m)	수위(m)	유속(m/s)	수심(m)	수위변화율	C/S	F/S	C/S/F
1	17	0.0000	1.9400	0.0000	17.000	176.416	0.0000	0.0000	0.0000
2	16.5	0.0015	1.9340	0.0000	17.000	176.416	0.0000	0.0000	0.0000
3	16	0.0030	1.9280	0.0000	17.000	176.416	0.0000	0.0000	0.0000
4	15.5	0.0045	1.9220	0.0011	17.000	206.400	0.0000	0.0000	0.0000
5	15	0.0060	1.9160	0.0022	17.000	177.284	0.0000	0.0000	0.0000
6	14.5	0.0075	1.9100	0.0033	17.000	113.821	0.0000	0.0000	0.0000
7	14	0.0090	1.9040	0.0044	17.000	71.214	0.0000	0.0000	0.0000
8	13.5	0.0105	1.8980	0.0055	17.000	90.279	0.0000	0.0000	0.0000
9	13	0.0120	1.8920	0.0066	17.000	100.643	0.0000	0.0000	0.0000
10	12.5	0.0135	1.8860	0.0077	17.000	96.149	0.0000	0.0000	0.0000
11	12	0.0150	1.8800	0.0088	17.000	84.669	0.0000	0.0000	0.0000
12	11.5	0.0165	1.8740	0.0099	17.000	86.279	0.0000	0.0000	0.0000
13	11	0.0180	1.8680	0.0110	17.000	82.484	0.0000	0.0000	0.0000
14	10.5	0.0195	1.8620	0.0121	17.000	79.989	0.0000	0.0000	0.0000
15	10	0.0210	1.8560	0.0132	17.000	78.000	0.0000	0.0000	0.0000
16	9.5	0.0225	1.8500	0.0143	17.000	76.416	0.0000	0.0000	0.0000
17	9	0.0240	1.8440	0.0154	17.000	75.000	0.0000	0.0000	0.0000
18	8.5	0.0255	1.8380	0.0165	17.000	73.714	0.0000	0.0000	0.0000
19	8	0.0270	1.8320	0.0176	17.000	72.500	0.0000	0.0000	0.0000
20	7.5	0.0285	1.8260	0.0187	17.000	71.354	0.0000	0.0000	0.0000
21	7	0.0300	1.8200	0.0198	17.000	70.279	0.0000	0.0000	0.0000
22	6.5	0.0315	1.8140	0.0209	17.000	69.279	0.0000	0.0000	0.0000
23	6	0.0330	1.8080	0.0220	17.000	68.354	0.0000	0.0000	0.0000
24	5.5	0.0345	1.8020	0.0231	17.000	67.500	0.0000	0.0000	0.0000
25	5	0.0360	1.7960	0.0242	17.000	66.714	0.0000	0.0000	0.0000
26	4.5	0.0375	1.7900	0.0253	17.000	66.000	0.0000	0.0000	0.0000
27	4	0.0390	1.7840	0.0264	17.000	65.354	0.0000	0.0000	0.0000
28	3.5	0.0405	1.7780	0.0275	17.000	64.779	0.0000	0.0000	0.0000
29	3	0.0420	1.7720	0.0286	17.000	64.279	0.0000	0.0000	0.0000
30	2.5	0.0435	1.7660	0.0297	17.000	63.854	0.0000	0.0000	0.0000
31	2	0.0450	1.7600	0.0308	17.000	63.500	0.0000	0.0000	0.0000
32	1.5	0.0465	1.7540	0.0319	17.000	63.214	0.0000	0.0000	0.0000
33	1	0.0480	1.7480	0.0330	17.000	63.000	0.0000	0.0000	0.0000

그림 5 결과 테이블



그림 6 수위종단도 결과 화면

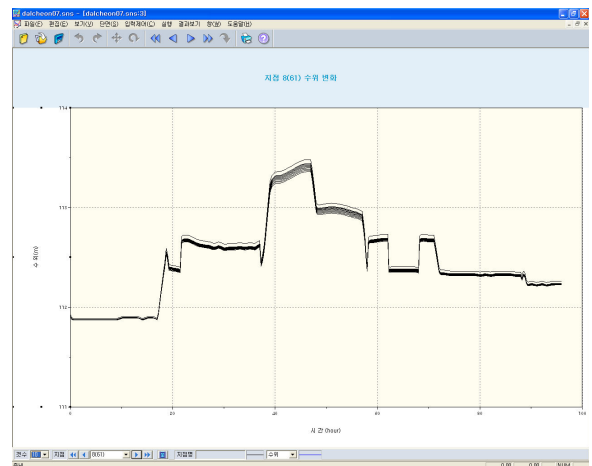


그림 7 수문곡선 결과 화면

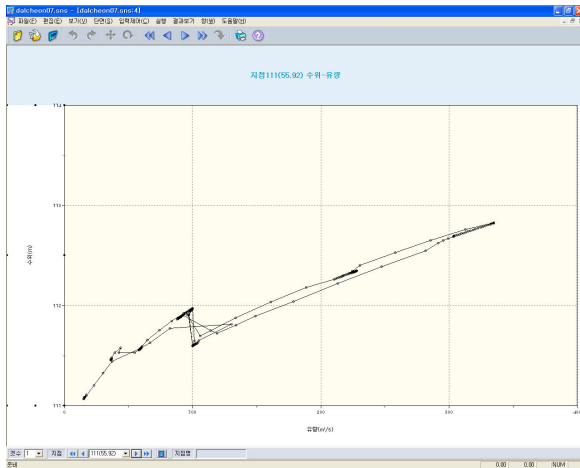


그림 8 수위-유량관계 결과 화면

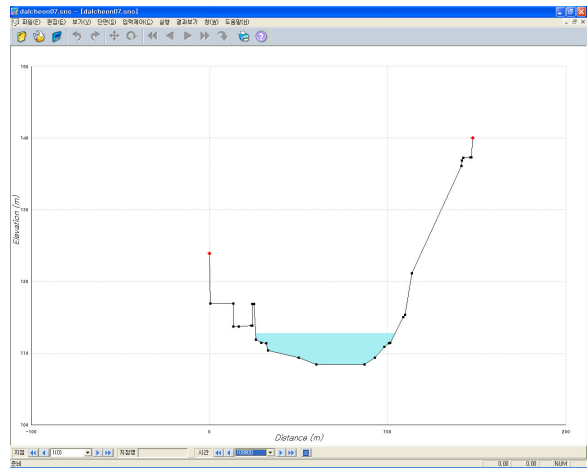


그림 9 단면 수위 결과 화면

3.2 SNS 모형의 기능

본 연구에서 개발된 SNS 모형의 주요 기능은 다음과 같다.

① 정상류(steady flow) 및 비정상류(unsteady flow) 모의

SNS 모형은 정상류 뿐만아니라 비정상류의 모의가 가능하다. 상하류단에 경계조건을 부여할 수 있으며 이를 바탕으로 비정상류의 모의도 가능하다.

② 댐붕괴과 모의

SNS 모형은 댐붕괴로 인해 발생하는 급변류의 모의가 가능하다.

③ 연속 및 불연속 흐름 모의

SNS 모형은 연속 및 불연속 흐름에 대한 모의를 특별한 내부 또는 외부의 추가적인 조건 입력없이 자동적으로 계산할 수 있다. 따라서 대상구간내의 임의지점에서 임의시간에 발생하는 불연속 흐름을 아무런 조건 없이 자동적으로 계산할 수 있다.

④ 보를 월류하는 불연속 흐름 모의

SNS 모형은 추가적인 내부 경계조건없이 하천에 설치된 보를 넘으면서 발생하는 불연속 흐름에 대한 모의가 가능하다. 보 지점에 대한 단면형상의 입력만으로도 보 지점에서 발생하는 불연속 흐름의 계산이 가능하다.

⑤ 댐 여수로 흐름 모의

SNS 모형은 내부의 특별한 경계조건없이 댐 여수로에서 발생하는 매우 빠르고, 도수가 발생하는 흐름의 자동적인 모의가 가능하다. 뿐만아니라 댐 저수지 상류 하천에서 저수지, 여수로, 도수, 하류 하천으로 이어지는 전체 흐름을 지형조건만을 이용하여 동시에 계산할 수 있다.

⑥ 자연하천에서 발생하는 흐름 모의

SNS 모형은 매우 불규칙한 단면을 가진 자연하천의 흐름을 최심하상고나 단면의 보정없이 있는 그대로의 단면을 이용하여 흐름을 계산할 수 있다.

⑦ HEC 단면 자료의 이용

SNS 모형은 가장 중요한 입력자료인 단면자료를 내부에서 입력하거나 기존의 HEC-2 또는 HEC-RAS 파일을 그대로 사용할 수 있다.

⑧ 조도계수 입력

SNS 모형은 구간별, 수심별로 자유롭게 조도계수를 설정할 수 있다.

⑨ 기타

SNS 모형은 단면의 복사, 내삽, 추가, 삭제, 수정 등이 자유로우며, 전체적인 단면의 3차원 보기가 가능하다. 또한 다양한 형태로 결과의 표출이 가능하며, 애니메이션 기능을 보유하고 있어 연속적인 변화를 나타낼 수 있는 기능이 있다.

4. 결론

본 연구에서는 일차원 하천흐름모형을 새로이 개발하였다. 본 연구에서 개발한 SNS 모형은 기존에 널리 사용되는 모형과는 달리 다양한 하천조건을 있는 그대로 쉽게 반영할 수 있으며, 하천에서 발생하는 다양한 흐름의 모의가 가능한 특징을 지니고 있다. 특히 SNS 모형은 우리나라 하천 지형 특성을 정확하게 반영할 수 있는 특징이 있기 때문에 하천정비기본계획의 수립, 댐 여수로 설계, 보 등 하천구조물 설계 뿐만아니라 홍수예보 등을 위해서도 널리 사용될 수 있을 것으로 판단된다.

감 사 의 글

본 연구는 과학기술부가 출연하고 한국과학재단에서 위탁시행한 2005년도 특정연구개발사업중 “웹기반 홍수 정보시스템 Prototype 개발사업”(과제번호 : M1-0402-02-0002-04-002-02-000-00)에 의한 것으로 관계 당국에 감사드립니다.

참 고 문 헌

1. 김원, 한건연 (2000). “고정확도 수치기법을 이용한 하천 천이류 해석 I. : 모형개발.” 한국수자원학회 논문집, 제34권, 제1호, pp. 45-55.
2. 김원, 한건연, 우효섭, 최규현 (2005). “상류이송기법에서의 새로운 생성항 처리 기법.” 한국수자원학회 논문집, 제38권, 제2호, pp. 155-66.