

자기 조정력을 가진 퍼지제어기법에 의한 우수배제펌프의 적응제어

An Adaptive Control of Inland Pumping Station using
Self-Tuning of Fuzzy Control Technique

심 재현* 조 원철** 이 원환***

1. 서론

가속되는 도시화에 따라 불투수성 지역이 급격하게 증가하게 되고, 도시로의 인구집중으로 인해 하천 연변의 저지대에 까지 택지가 조성되어 지고 있어, 홍수피해의 위험성이 가중되고 있는 것이 수도 서울의 실정이다.^{1, 2, 3)} 따라서 점차 많은 곳에 내수배제를 위한 유수지 및 우수배제펌프장이 계획, 설치되고 있다. 그러나 시설용량 확충에 비해 기존의 시설용량의 적절한 사용에 대한 연구는 미흡한 편이다^{3, 6, 7)}. 따라서 본 연구에서는 우수배제펌프장의 기존 시설용량으로 적절하게 홍수에 대처하기 위한 펌프제어기법을 개발하기 위해 퍼지제어기법을 사용하였으며¹⁾, 퍼지제어에서 선행되는 초기가정의 오류로 인한 제어의 쪽오를 막기 위해 수위가 증가할 때에는 유입량을 모두 배수 시킨다는 방침을 기저 제어량 (auxiliary control) 으로 가정하고, 이를 근거로 각 제어시각마다 유수지 수위와 유입량의 정보량에 따라 제어규칙을 재조정하는 self-tuning control 기법을 사용하였다.

2. 퍼지제어이론

2.1 구성함수

1965년 Zadeh 교수는 "Fuzzy Sets"라는 논문을 발표하면서 이치논리에 근거하는 특성함수 (characteristic function) 와 다치논리에 근거하는 구성함수 (membership function) 를 다음과 같이 정의하였다.^{9, 11)}

* 연세대학교 토목공학과 박사과정

** 연세대학교 토목공학과 부교수

*** 연세대학교 토목공학과 교수

$$C_A(x) = \begin{cases} 1 & (x \in A) \\ 0 & (x \notin A) \end{cases} \quad (2.1)$$

여기에서 $C_A(x)$ 를 특성함수라 하며, x 라는 원소가 집합 A 에 속하는 가, 속하지 는 가에 따라 1, 0 의 진리값을 갖게 된다.

이에 반해 다치논리에 의한 구성함수는 다음과 같이 정의하였다.

$$\mu_A(x) : X \rightarrow [0, 1] \quad (2.2)$$

여기에서 $\mu_A(x)$ 를 구성함수라 하며 x 라는 원소가 A 라는 퍼지집합에 속하는 정도로 $[0, 1]$ 사이의 모든 실수 값을 진리값으로 가질 수 있다.

다시 말하자면 $\mu_A(x)$ 가 0에 가까울 수록 x 가 A 에 속할 가능성이 없는 것을 의미하고, 1에 가까울 수록 x 가 A 에 속할 가능성이 높다는 것을 의미한다.

2.2 퍼지추론

일반적인 삼단논법을 식으로 나타내면 다음과 같다.

전제 1. : If x is A then y is B

전제 2. : If y is B then z is C

결론 : If x is A then z is C

(2.3)

여기에서 A , B , C 는 각각 전체집합 U , V , W 의 퍼지집합이다. 식 (2.3) 을 추론의 합성규칙을 사용하면 다음 식으로 나타낼 수 있다.^{10, 12, 15)}

$$R = (A \rightarrow B) \cdot (B \rightarrow C) \quad (2.4)$$

이를 max-min 합성을 사용하여 얻은 결과를 구성함수로 나타내면 다음과 같다.

$$\mu_{(A \rightarrow B) \cdot (B \rightarrow C)}(u, w) = \max_v \{\mu_{(A \rightarrow B)}(u, v) \wedge \mu_{(B \rightarrow C)}(v, w)\} \quad (2.5)$$

이를 Mamdani의 추론법 R_y 의 경우에 대입하면,

$$R_y = (A \times B) \cdot (B \times C) \quad (2.6)$$

B 가 정규라고 가정하면 식 (2.6)은 다음과 같이 전개된다.

$$\mu_{(A \rightarrow B) \cdot (B \rightarrow C)}(u, w) = \max_v \{[\mu_A(u) \wedge \mu_B(v)] \wedge \mu_C(w)\}$$

$$\begin{aligned}
 &= \mu_A(u) \wedge \mu_C(w) \wedge [\max_v \mu_B(v)] \\
 &= \mu_A(u) \wedge \mu_C(w) = \mu_{(A \rightarrow C)}(u, w)
 \end{aligned} \tag{2.7}$$

식 (2.7)에서 알 수 있듯이 Mamdani의 추론법은 식(2.3)의 삼단논법의 결과와 일치한다.

2.3 퍼지규칙

본 연구에서는 유수지 수위와 유수지로의 유입량을 입력퍼지정보량으로 정하였으며 제어출력을 결정하기 위해 각 입력정보량을 7 개의 퍼지변수로 구분하였다.^{7, 16)} 즉 매우 적다(VS), 적다(SM), 조금 적다(AS), 보통이다(ME), 조금 크다(AB), 크다(BI), 매우 크다(VB)로 설정하였다. 각 정보량의 상황에 의해 출력량 역시 적정 퍼지변수로 결정하는 과정을 제어규칙의 설정이라 할 수 있다. 각 입력정보량의 상황에 따라 출력량의 상황을 합리적으로 표현하면 다음과 같은 6 개 정도로 나열할 수 있다.¹⁶⁾ 이들을 각각 제어규칙 1~6 이라 명명하였는데 이중 제어규칙1과 제어규칙6을 표로 나타내면 다음과 같다. 표에서 공백으로 나타난 부분은 출력제어량이 없음을 의미한다. 각 제어규칙간의 관계는 각 입력상황에 대해 출력상황을 한 단계씩 증가시켜 제어규칙1에서부터 제어규칙6 까지 이루어 진 것이다.

표 2.1 제어규칙 1

X Y	VS	SM	AS	ME	AB	BI	VB
VS			VS	VS	SM	SM	SM
SM			VS	VS	SM	SM	AS
AS	VS	VS	SM	SM	SM	AS	AS
ME	VS	VS	SM	SM	AS	AS	ME
AB	VS	SM	SM	AS	AS	ME	ME
BI	SM	SM	AS	AS	ME	ME	AB
VB	SM	AS	AS	ME	AB	AB	AB

표 2.2 제어규칙 6

X Y	VS	SM	AS	ME	AB	BI	VB
VS			AS	AS	ME	ME	AB
SM			AS	AS	ME	ME	AB
AS	AS	AS	AS	ME	ME	AB	AB
ME	AS	ME	ME	ME	AB	AB	BI
AB	ME	ME	AB	AB	AB	BI	BI
BI	ME	AB	AB	BI	BI	VB	VB
VB	AB	AB	BI	BI	VB	VB	VB

3. 유수지로의 유입량 산출

본 연구에서는 설계강우량을 10 년, 30 년, 50 년의 3 가지로 선정하였다. 또한 각 재현기간에 해당하는 확률강우량을 구하기 위해 1954~1990년 까지 서울지방 매년 최대치 강우계열로 부터 얻어진 확률강우강도식을 사용하였다.^{3, 5, 6)} 또한 결정된 강우지속기간내에 설계강우량을 분포시키는 기법으로는 순간강우강도법(Instantaneous Intensity Method)과 Huff의 방법을 택하여 5분 간격

으로 설계강우량을 분포시켰다.^{4,8,14)} 결정된 설계강우가 해당유역에 발생할 경우 유출사상을 모의 발생시키기 위해 사용된 유출모형은 RRL (Road Research Laboratory) 모형과 ILLUDAS (Illinois Urban Drainage Area Simulator) 모형으로 선정하였다.¹⁷⁾

4. 적응제어

선정된 유출모형에 의해 나타나는 유출사상에 의해 유수지내로 유입되는 유입량을 기존의 시설로 적절하게 배수시키기 위해 본 연구에서는 유입량이 증가하는 상황에서는 유입량 전체를 방류시킨다는 방침을 세우고, 그 이외의 상황에 대해서는 설정된 퍼지제어규칙에 의해 펌프의 대수를 조절한다는 펌프조작 규칙을 기저제어량으로 가정하였다. 다시 말하자면 유입량이 증가하는 경우 전술한 6 개 퍼지제어규칙에 의한 출력량중 기저제어량을 비교하여 가장 적절한 퍼지제어규칙을 선정하고, 선정된 퍼지규칙에 의해 펌프대수를 조절해 가는 방법을 채택하였다.

5. 비교고찰

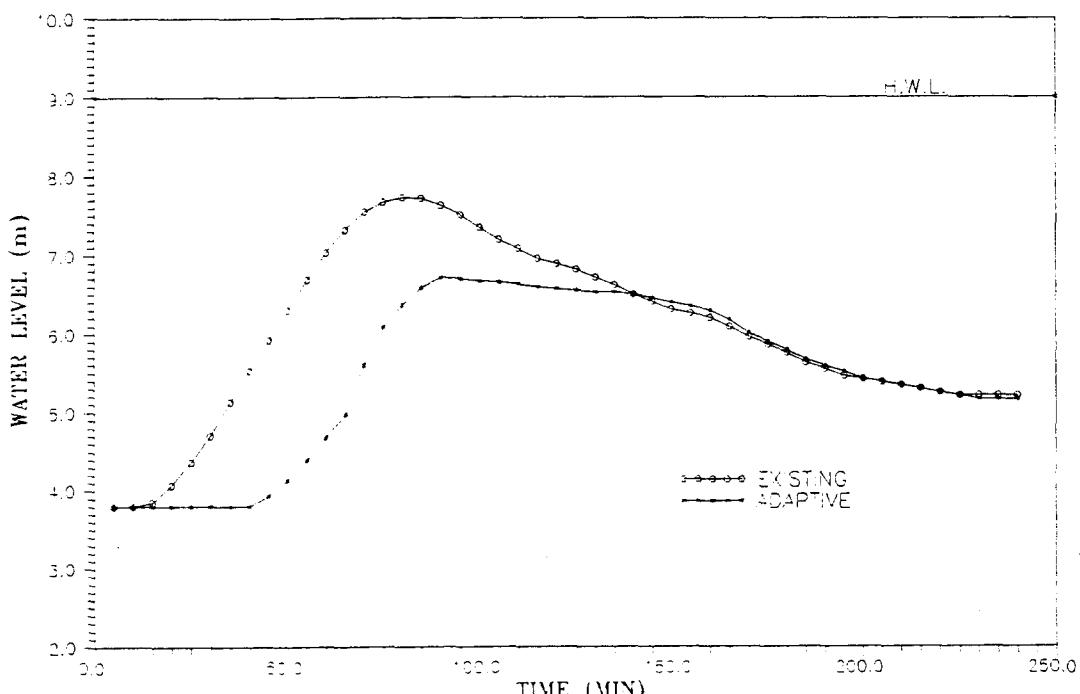


그림 5.1 재현기간 10년의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (양평 1, ILLUDAS, Huff)

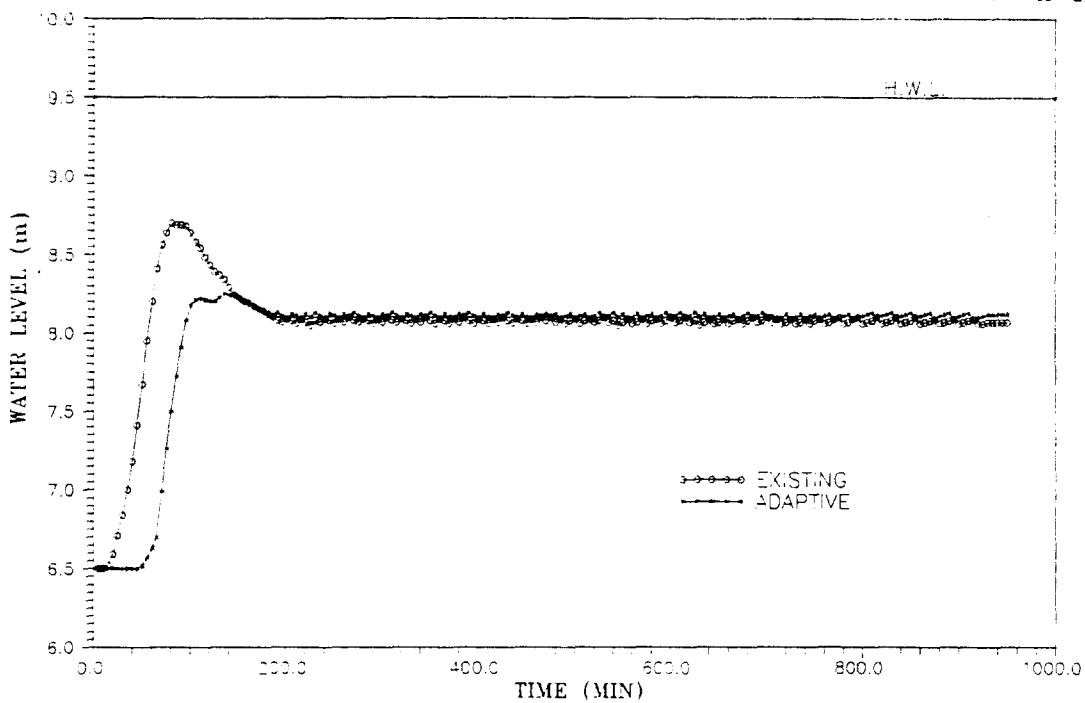


그림 5.2 재현기간 10년 의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (도림 1, ILLUDAS, Huff)

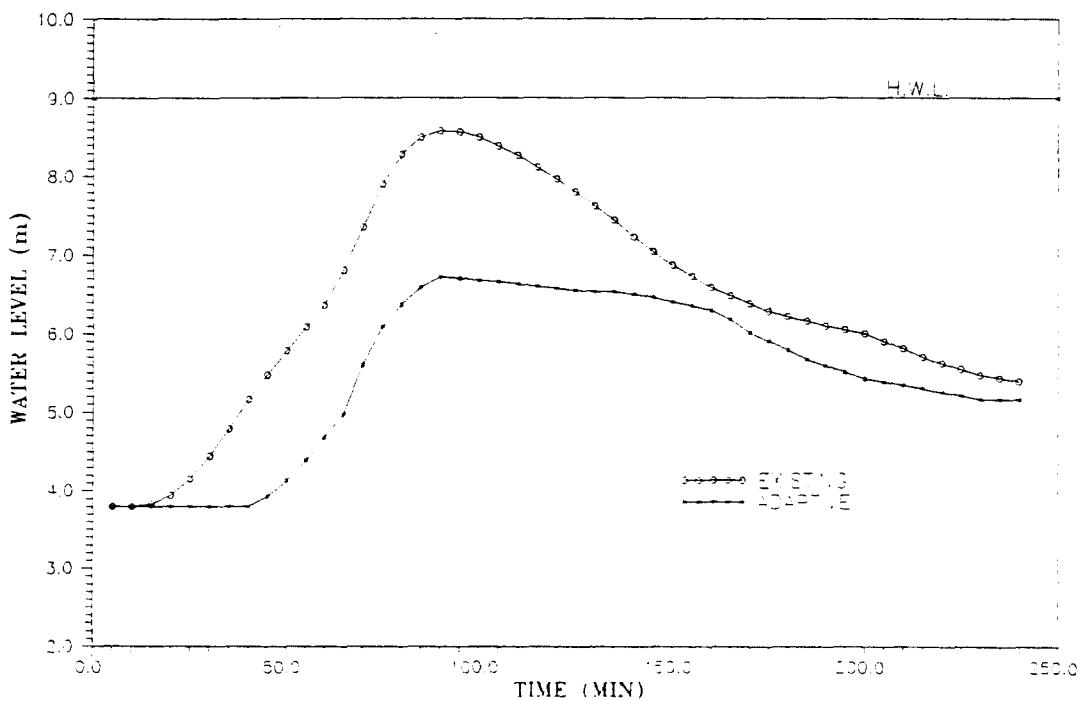


그림 5.3 재현기간 30년 의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (양평 1, ILLUDAS, IIM)

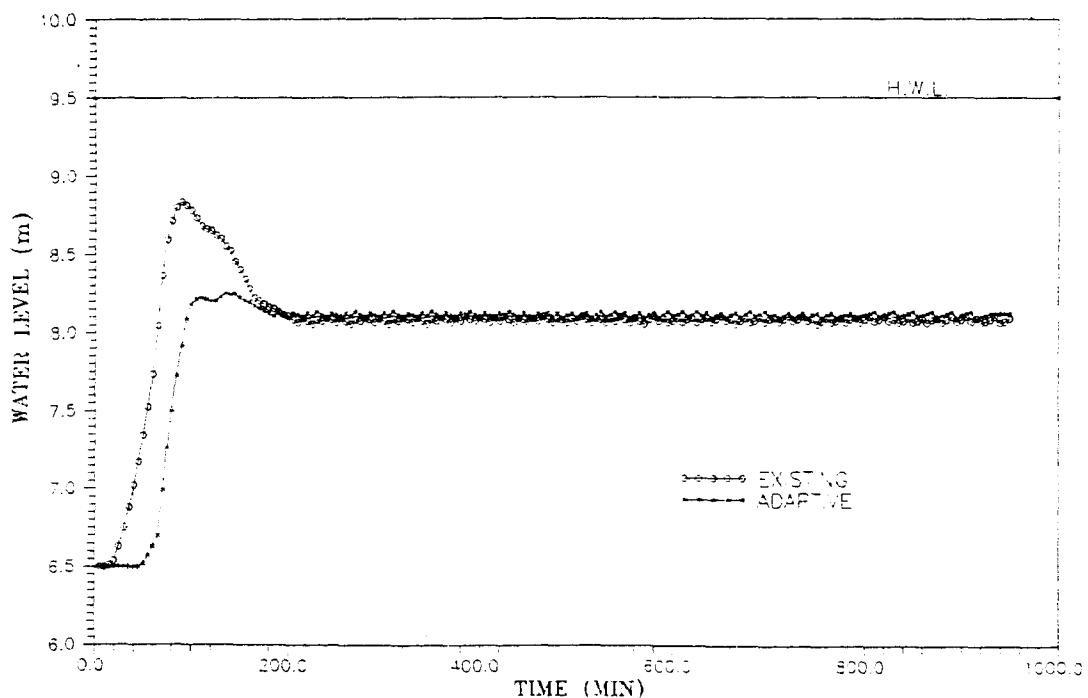


그림 5.4 재현기간 30년 의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (도림 1, ILLUDAS, IIM)

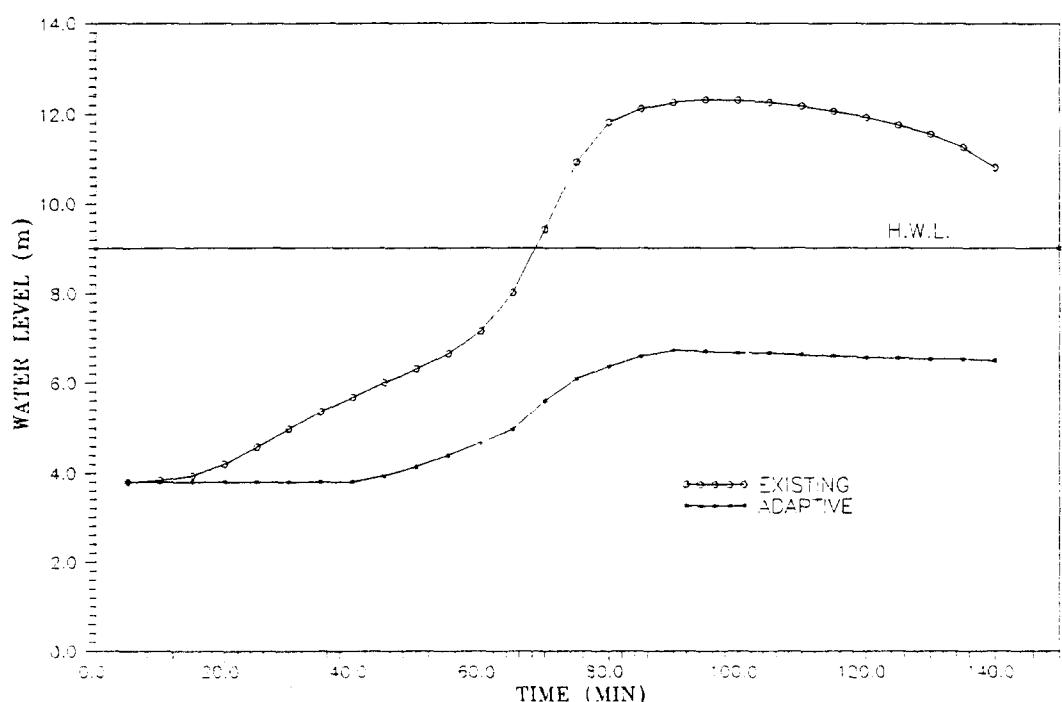


그림 5.5 재현기간 50년 의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (양평 1, RRL, IIM)

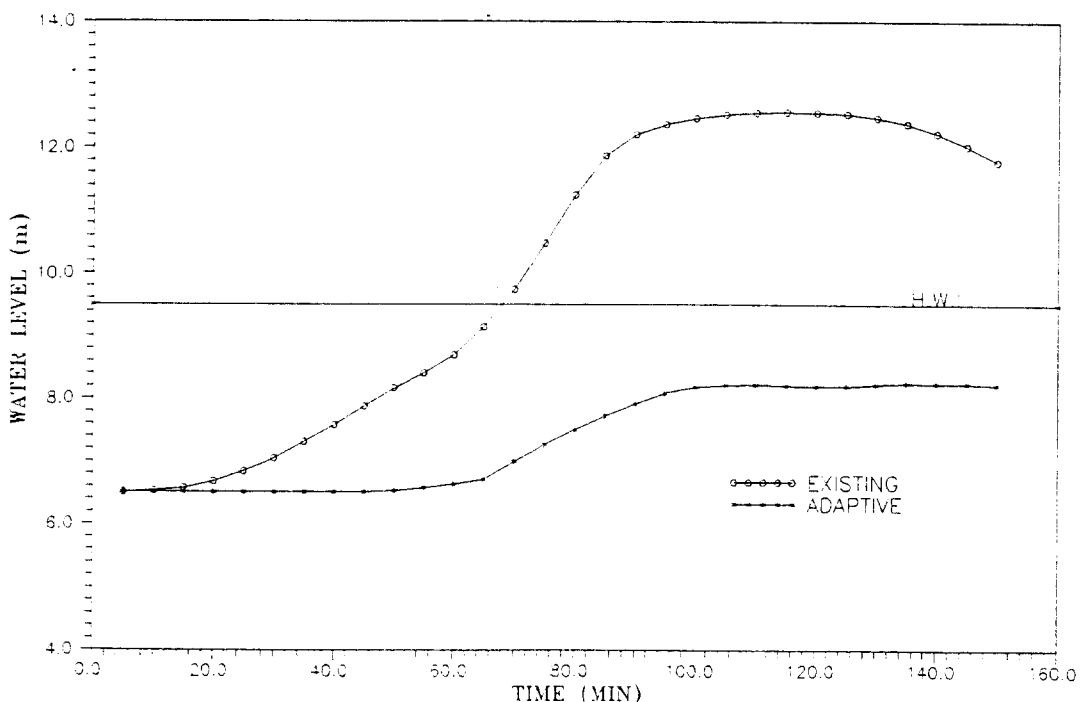


그림 5.6 재현기간 50년의 설계강우에 대한 모의조작 결과 (도림 1, RRL, IIM) [IM]

본 연구에서 설정한 적응제어기법의 우수성을 파악하기 위해 양평 1, 도림 1 유수지에 대해 전술한 설계강우에 대해 가상적으로 펌프조작을 시도하였고, 기존의 수위 기준에 의한 펌프조작에 조작 결과와 비교하여 그림 5.1 ~ 5.6 으로 나타내었다.

그림에서 알 수 있듯이 기존의 수위기준에 의한 펌프조작에 비해 자기조정 퍼지제어기법이 월등하게 유수지 수위를 낮출 수 있어 내수에 의한 제내지측의 침수방지에 효과가 있다는 것을 알 수 있다.

6. 결론

본 연구는 퍼지제어규칙을 사용하여 우수배제펌프장의 펌프대수를 적절하게 조정하는 기법에 대한 연구로, 퍼지제어 규칙의 초기가정에서 생길 수 있는 오류를 방지하기 위해 기저제어량에 따라 각 조절시각마다 적정 퍼지규칙을 변형시켜 가는 자기조정방식을택하였다. 본 연구에서 얻어진 결론을 요약하면 다음과 같다.

- 1) 기존의 수위기준에 의한 펌프대수의 조절보다는 퍼지제어에 의한 펌프대수 조절

- 이 수위를 많이 낮추는 효과를 나타내었다.
- 2) 자기조정방식에 의한 퍼지제어가 어떠한 유입량의 변화에 대해서도 적절한 대처가 가능하다는 것을 알 수 있었다.
 - 3) 다양한 유입량 정보에 대해 자기조정방식에 의한 제어를 시도할 수록 퍼지제어 규칙은 일정한 규칙으로 수렴해 가는 것을 알 수 있으며, 이를 위해서 차후에는 복합강우에 의한 유출사상에 대해서도 시도해 보아야 할 것이다.
 - 4) 홍수시 내수침수를 방지하기 위해서는 강우-유출해석이 반드시 선행되어야 할 것이며, 정확하게 예측된 유출 정보량에 의해 실시간 펌프제어가 이루어 져야 할 것이다.
 - 5) 유수지의 저류용량의 확충이나 펌프시설용량을 확충하기 보다는 기존의 펌프시설용량을 적절하게 제어하는 기법이 먼저 이루어 져야 할 것이다.

참 고 문 헌

1. 고재웅, “유수지 운영의 문제점과 개선방안”, 1988년도 도시수문학 심포지움 논문집, 한국수문학회, pp. 6~16.
2. 서울특별시, 한국수문학회, ‘87 수해백서 보고서, 1987.
3. 서울특별시, 하천연안 수공구조물 안전진단 및 관리대책 조사연구 보고서, 1991.
4. 이근후, “폭우의 시간적 분포에 관한 연구”, 서울대학교 농공학과 대학원 박사 학위논문, 1983.
5. 이원환, “한강 홍수특성을 고려한 내배수 처리기법”, 대한토목학회 논문집, 제 11권 제1호, pp. 99~108, 1991.
6. 이원환, 박상덕, 최성열, 심재현, “내수침수 방지를 위한 배수펌프 가동수위의 결정”, 수공학 논총, 제33권, pp. 207~212, 제33회 수공학 연구발표회 초록집, 1991.
7. 조원철, 심재현, “Fuzzy 이론의 수문학에서의 응용 (I)”, 한국수문학회지, 제 25권 제1호, pp. 59~63, 1992. 3.
8. 한국건설기술연구원, 지역별 계획강우의 시간적 분포, 한국건설기술연구원 연구 보고서, 전기연 89-WR-111, 1989.
9. 寺野壽郎, 濱居喜代治, 菅野道夫, ファジィシステム入門, オーム社, 1989.
10. 寺野壽郎, 濱居喜代治, 菅野道夫, 應用ファジィシステム入門, オーム社, 1989.
11. 水本雅晴, ファジィ理論とその應用, サイエンス社, 1988.

12. 坂和正敏, ファジィ理論の基礎と應用, 森北出版株式會社, 1990.
13. Bedient, P. B. and Huber, W. C., *Hydrology and Floodplain Analysis*, Addison-Wesley Publishing Company, 1988.
14. Chow, V. T., Maidment, D. R., and Mays, L. W., *Applied Hydrology*, McGraw-Hill, 1988.
15. Klir, G. J. and Folger, T. A., *Fuzzy Sets, Uncertainty, and Information*, Prentice-Hall, 1988.
16. Kosko, B., *Neural Networks and Fuzzy Systems*, Prentice Hall, 1992.
17. Terstriep, M. L. and Stall, J. B., *The Illinois Urban Drainage Area Simulator*, ILLUDAS, State Water Survey Division, Urbana Champaign, 1974.