

가

Estimation on Floor vibration by new approach

정민기†·권형오*·강대언**·이재혁***·이상엽****

Min-Ki Jeong, Ji-Hoon Lim, Kang, Dae-Eon, Lee Jae-Hyuk and Sang-Yeop Lee

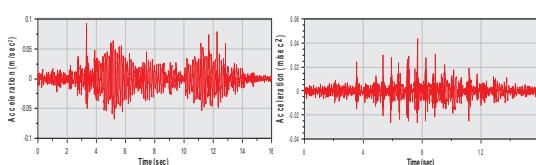
1. 서 론

일반적으로 국내에서는 AISC “Steel Design Guide Series 11. Floor Vibrations Due to Human Activity”에서 제시된 방법에 따라 보행하중에 의한 바닥진동을 평가하고 있다. 하지만 이 방법은 국내외 전문가들로부터 부정확한 보행하중의 정량화 과정, 합리적이지 못한 바닥진동 예측 모델 사용, 바닥진동 평가 기준의 적정성 측면에서의 의문점 측면에서 평가방법의 개선이 많이 요구되고 있다.

따라서, 본 논문에서는 이러한 측면들을 고려하여 최근 영국에서 제시된 SCI PUBLICATION P354 : Design of Floors for Vibration: A New Approach (Revised Edition, February 2009) 기법을 새로운 바닥진동 예측기법으로 소개하고, 기준 구조물의 바닥구조를 대상으로 보행 진동 예측결과와 측정결과를 비교하는 방식으로 본 기법의 적정성을 검증하고자 한다.

2. 새로운 바닥진동 예측기법 소개

일반적으로 보행진동은 바닥의 고유진동수를 가진하는 경우 (Resonance Response)와 아닌 경우(Impulse Response)로 나뉜다. 본 장에서는 바닥구조가 보행하중의 2nd~4th Harmonics(15Hz 이하)에 Resonance Response를 일으키는 경우에 대하여 언급하였다.



a) resonance response b) impulse response
Fig.1 전형적인 보행진동 시간이력곡선

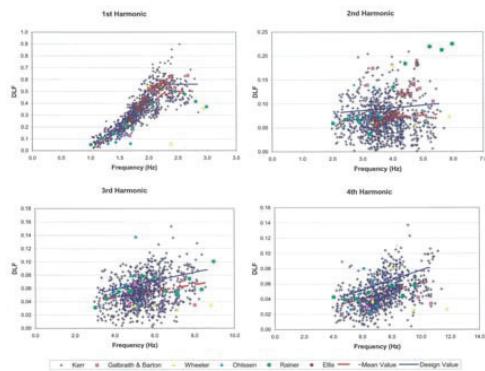


Fig.2 First four harmonics of footfall forces

(1) 보행하중 정량화

보행하중을 정량화하기 위하여 Fig. 2에서의 882회의 보행 실험을 실시하고 상위 25% 하중분포를 회귀분석하여 보행하중의 설계치(DLF)로 선정하였다.

(2) 바닥진동 예측방법

바닥진동의 예측은 모달이론을 기초하여 다음과 같이 유도하였다. 보행하중에 대한 각 모달응답의 Real과 Imaginary part 각각의 응답을 식(1), (2)에서 제시하였으며, 식(3)과 (4)는 전 모드에 대한 합친 응답을 계산한 것이다.

$$a_{real,h,m} = \left(\frac{f_h}{f_m}\right)^2 \frac{F_h \mu_{r,m} \mu_{e,m} \rho_{h,m}}{\widehat{m}_m} \frac{A_m}{A_m^2 + B_m^2} \quad (1)$$

$$a_{real,h,m} = \left(\frac{f_h}{f_m}\right)^2 \frac{F_h \mu_{r,m} \mu_{e,m} \rho_{h,m}}{\widehat{m}_m} \frac{B_m}{A_m^2 + B_m^2} \quad (2)$$

여기서, P = 보행자의 중량, $\rho_{h,m} = 1 - e^{2\pi\zeta_m N}$

$$A_m = 1 - (f_h/f_m)^2, B_m = 2\zeta_m f_h/f_m,$$

$$a_{real,h} = \sum_m a_{real,h,m}; \quad a_{imag,h} = \sum_m a_{imag,h,m} \quad (3)$$

$$|a_h| = \sqrt{a_{real,h}^2 + a_{imag,h}^2} \quad (4)$$

(3) 바닥진동 평가기준

ISO 2631(BS6472)에서 제시된 Baseline(Fig.3)을 기준하

† 교신저자: (주)브이테크

E-mail : jmk4000@chol.com

Tel : (031) 783-5651, Fax : (031) 783-5651

* (주)브이테크

** 창민우구조컨설팅

*** 롯데CP프로젝트

**** LMS Korea

여 정리한 Response Factor(R_h)를 평가지표로 활용하였으며, 기준에서 제시된 실별 Response Factor Guideline을 평가기준은 적용하였다.

$$\text{If } f_n < 4\text{Hz}, a_{R=1,h} = \frac{0.0141}{\sqrt{f_h}} \text{ m/s}^2$$

$$\text{If } 4\text{Hz} < f_h < 8\text{Hz}, a_{R=1,h} = 0.0071 \text{ m/s}^2$$

$$\text{If } f_h > 8\text{Hz}, a_{R=1,h} = 2.82\pi f_h \times 10^{-4} \text{ m/s}^2$$

$$R_h = |a_h| / a_{R=1,h} \quad (5)$$

$$R = \sqrt{R_1^2 + R_2^2 + R_3^2 + R_4^2} \quad (6)$$

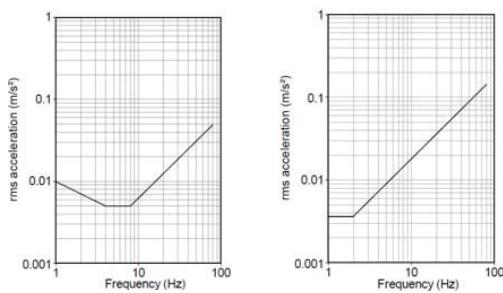


Fig. 3 Base curves for vibration perception(BS6472)

3. Case Study

3.1 대상바닥구조

본 장에서는 보행진동 평가를 위하여 Fig.4에서 제시된 철골 바닥구조(12.7m X 15m Span)를 대상으로 보행진동 실험/예측/평가를 수행하였으며, 검토결과는 다음과 같다.

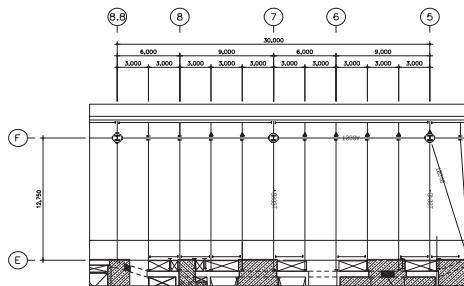


Fig. 4 대상 건물 바닥 구조

3.2 진동예측 및 평가

(1) 바닥진동 예측모델 생성 및 모드해석

Table 1 해석 모드 해석 결과

No.	Frequency(Hz)	No.	Frequency(Hz)
1	5.782	5	6.873
2	5.916	6	6.682
3	6.018	7	6.777
4	6.187	8	6.886

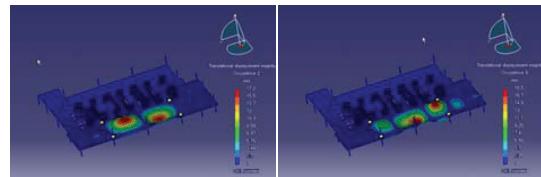


Fig. 5 실험 모드에 가장 가까운 해석 모드 형상

(2) 실 구조물 실험적 모드해석 결과

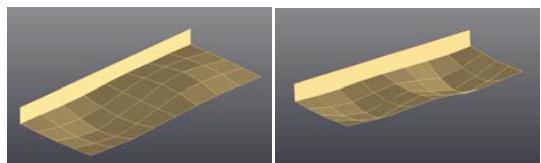


Fig. 6 대상 바닥구조의 실험 모드 해석 결과 (모드형상)

(3) 보행진동 평가(보행진동 측정 ≈ 측정 FRF 측정에 의한 평가 < FE 해석에 의한 평가)

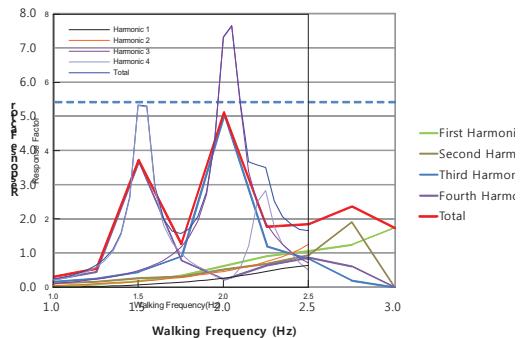


Fig. 7 대상 건물 바닥 구조

4. 결 론

본 연구에서 새로운 바닥진동예측기법을 정리하고 실 구조물을 대상으로 보행진동 실험/예측/평가를 수행하여, 본 기법의 신뢰성을 검토하였다. 따라서 설계단계에서 본 기법을 적용할 경우 기존의 AISC 방법보다 효과적인 평가가 가능할 것으로 판단된다.

후 기

본 논문은 롯데 CP프로젝트 설계팀과 공동으로 수행중인 '롯데월드타워의 소음진동컨설팅' 과제의 일환으로 도출된 성과물을 정리한 것이다.