동결심도에 따른 철도교량기초 동착력 분석

Analysis of Adfreeze Forces of Railway Bridges Foundation by Freezing Depth

오정호*, 김서연*[†], 팽재엽**

Jeongho Oh*, Seoyeon Kim*†, Jaeyeop Paeng**

초 록 연중온도가 낮은 지역에서는 지반의 동결융해현상에 의한 동상력이 발생하게 되며, 이로 인해 철도 노반, 도로포장, 터널, 교량, 매설관 등 토목 및 건축 구조물에 많은 피해를 일으키게 된다. 이에 본 연구에서는 철도교량기초의 동결심도에 따른 동착력 파악을 위해 국내외 피해사례 및 관련 기존연구 분석을 통해 동착력에 영향을 미치는 주요 인자에 대해 연구하고자 한다.

주요어 : 동결심도, 동착력, 교량말뚝기초

1. 서 론

지반의 동결작용은 동상 3요소인 토질, 온도, 수분 조건에 의해 발생하는데 이러 한 동결현상은 철도 노반뿐만 아니라 토목 및 건축구조물 등의 팽창·융기로 인해 파 손되어 시설물의 파괴 및 기능저하를 가져 오게 된다(김영수, 2007). 기초는 주로 활 동층의 동상 작용에 의해 발생된 큰 상향 력을 받으며, 이러한 영향으로 말뚝 측면 을 따라 상향력이 발생하는데 이를 동착력 (Tangential adfreezing strength)이라고 한다. 동착력과 관련한 연구로는 Kiselev(1974)가 다양한 토질 및 응력 조 건에서 동착강도를 측정하였으며, Tsytovich and Sumgin(1945)는 목재기초가 함수비 50~60% 정도의 실트질 지반에 관입 시 동착력이 가장 크게 발현되는 것을 확 인하였다. 본 연구에서는 동결현상에 영향 을 미치는 지반의 동결심도에 따른 말뚝기 초의 다양한 동착력 산정 방법에 대하여 분 석 였 하 다

† 교신저자: 한국교통대학교 철도시설공학과 (seoyeon9595@naver.com)

- * 한국교통대학교 철도인프라시스템공학과
- ** 한국교통대학교 철도인프라시스템공학과

2. 본 론

2.1 동상지역 교량말뚝기초 피해사례

미국 알래스카 주 도로 및 철도교량에서 동결융해에 의한 침하가 발생하였는데, 동상 활동층 지반 및 교량기초의 제원 도사결과 극저온 지중온도에 따른 교량기초와 주변 지반과의 동착력 증가가 원인으로 나타났다(Troy L, 1963). 러시아에서는 교량기초 주위 동상 활동층 거동에 따른 약7cm 가량의 부등침하가 발생하였으며(N. Bikov, 1939), 최대 누적 동상 침하량이 약2m 발생하였다(Liverovsky, 1941).

2.2 말뚝기초 동착력

2.2.1 동착력

동상 지반에서는 기초면 아래 작용하는 상향력과 동결 영역 내 말뚝 측면을 따라 작용하는 동착력으로 인해 지반에 동상력을 일으키게 된다. 말뚝의 동상 활동층은 상향동착력, 동토층에는 하향동착력이 발생한다. 말뚝 표면을 따라서 발생하는 최대 상향력은 동착력 깊이가 최대일 때 발생하므로 동착력이 기초의 동결에 영향을 미치는 것을 알 수 있다.

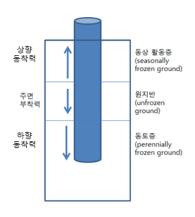


Fig. 1 Adfreeze Strengths in Pile Foundation

2.1.2 동착력 산정식

동결작용에 영향을 미치는 동착력과 관련한 산정식을 아래 Table. 1에 정리하였다. 이를 토대로 말뚝기초에 작용하는 동상량과 동착력의 크기는 흙의 종류, 말뚝기초의 종류, 함수비, 지중온도 등에 영향을 받는 것을 알 수 있다.

Table.1 Adfreeze Strengths calculating formula

THE TOTAL STREET STREET			
References	Adfreeze Strengths		
Tsytovich (1959)	$F=P^{tf}\left(c-0.5bT_{m} ight)$ $ ext{F=전 동착력(kg), P=동결토와 접하는 말뚝 주변장(cm),}$ $ ext{tf=동결토 영역의 두께(cm), b, c=실험변수, Tn=동결정역에서 최소 흙온도(\mathbb T)$		
B. Dalmatov (1957)	$S=a-bt$ $b=$ 실험변수 $=10\sim 20(kPa/ au)$ $S=$ 잔류동착강도 , $t=$ 온도 (au)		
Andersland (1978)	동착력 78.5 kpa (흙온도 -3℃이상) 동착력 58.8 kpa (흙온도 -3℃이하) (현장테이터가 없을 경우)		
Weaver (1981)	$ au_a=mSet$ $Set=C_{et}+\sigma_n an au_u$ $C_{et}=$ 영구동토의 장기 점착력 $\phi_{et}=$ 영구동토의 장기 내부마찰각	발독 중류 m Steel 0.6 Concrete 0.6 Timber (uncreosoted) 0.7 Corrugated steel pile 1.0	
Nidowicz (1998)	$Q_h=(1/FS) ullet (Q_1+Q_p)$ $Q_h=동상력=f_h ullet Af_h \qquad A=활동층 파일의 표면적 Q_1= 유효하중 Q_p= 활동층과 파일사이의 동착력 FS=3.9$		

^{*} 한국건설기술연구원(1994), Nidowicz (1998)

3. 결 론

본 연구에서는 동상에 영향을 미치는 동착력을 연구하고자 말뚝기초의 동착력 산정에 대한 분석을 실시하였으며, 동착력 산정 시 중요하게 인식되는 인자들에 대해 알아보았다. 동착력은 토질 및 온도 조건과 밀접한 관련을 나타내었으며 말뚝의 재료와 표면 특성에 관한 값 m은 강철, 콘크리트, 목재, 나선 강철 파일 순으로 큰 값을 나타내었다. 이를 토대로 기초 말뚝 재료의 종류에 따라 동착강도 값에 영향을 미치는 것을 알 수 있을 뿐만 아니라 경험을 통한 동착력 산정식을 이용하여 동착력의 크기를 예측 가능하다. 말뚝기초 설계 시 동상에 대한 영향을 고려하는 방법으로 동결심도 아래에 설치하는 것이 일반적이나, 이와 같이 동착력 산정식을 활용한 방법을 통해서 효과적으로 동상을 고려할 수 있다.

참고문헌

- [1] Tsytovich, Sumgin (1945), "Frost Heaving of Pile With an Example From Fair banks", Alaska, United States Department of the Interior, Geological Survey Bulletin 1111- I, pp 350-365.
- [2] TROY L. PEWE (1963), "Frost heaving of piles with an example from Fairbanks", Alaska, Geological Survey Bulletin 1111- I, pp. 363-397.
- [3] Kiselev, M. F. (1974), "Standard Value of Tangential Forces of Frost Heaving of Soil", J. Soil Mech. Found Eng. (U.S.S.R), No 3, pp 41-43. (Translated by Consultants Bureau, New York)
- [4] N. Bikov(1939), Permafrost and construction, Transzheldorizdat, Moscow, pp 372.
- [5] Liverovsky, Morozov (1941), "Construction on permafrost: Moscow", English translation by Meir Pilch for U.S. Army, Office Chie Engineer, Military Construction Division, St. Paul District, 306 p., 1952.
- [6] Bernard Nidowicz (1998), Russian and North american approaches to pile design, Seventh International Conference, Yellowknife(Canada), Collection Nordicana No 55.
- [7] 한국건설기술연구원 (1994), 동토연구 보고서.
- [8] 김영수 (2007), 지반의 동상력과 구조물의 피해대책, 한국지반공학회 논문집, 제23권 5호 pp. 43~51.