大開口部を有する建築物に作用する津波波力に関する実験的研究

Experimental Study on Tsunami Force Acting on a Building with a Large Opening

 釧路工業高等専門学校建築学科
 ○正員
 加藤雅也(Masaya Kato)

 釧路工業高等専門学校専攻科
 細川挙(Aguru Hosokawa)

 独立行政法人土木研究所寒地土木研究所
 正員
 山本泰司(Yasuji Yamamoto)

1. まえがき

日本における津波研究は世界をリードしてきたが、陸 上建築物と津波の相互作用に関する研究は比較的少ない. 特に、建物形状については単純な直方体を用いる場合が 多く、建物の形状を考慮した研究は極めて少ない. 2005 年に公表された内閣府の津波避難ビル等に係るガイドラ イン¹⁾(以下、ガイドラインと記す)においては、直 方体構造物を対象とした朝倉ら²⁾の実験結果を基本と しており、他の形状についても同様な波圧分布から類推 する手法を提示している.しかしながら、津波避難施設 を合理的に設計したり、様々な形状が混在する市街地の 津波による建物被害を精度よく予測、検証するためには、 建築物の形状の違いによる津波波力の相違についての基 本的な知見が必要である.

これまでに、建物形状を考慮した研究例として、奥田 らの研究^{3),4)}がある.奥田らは、RC造3階建て校舎 を対象として、開口の有無による津波荷重の相違につい て3次元数値シミュレーションによる検討を行い、開口 部の面積が40%までであれば線形に津波力が低減する ことを示している.しかしながら、奥田らの研究で対象 としている開口部は窓を想定したものであり、壁一面が 開口となるような場合は想定していない.

そこで本研究では、1 階が駐車スペース等に利用され るような比較的大きな開口部を有する建築物を想定し、 津波が作用した場合の波圧や波力の特性について水理模 型実験により検討した.

2. 実験条件

実験は、(独) 土木研究所寒地土木研究所の2次元造 波水路(幅 0.8m×高さ 2.0m×長さ 22.0m)を使用して 行った. 建物模型は、図-1 に示すように、静水面より 高い陸上部(汀線から 0.7m)に2分力計を介して水路 上方から吊るした. 建物模型は1階沖側を壁面の無い開 口面とし、図-1 に示すように、沖側外壁、1 階天井面 および岸側内壁に波圧計を設置した.

津波の造波は造波板を沖から岸に向かって一回作動さ せる方法で行い,その作動距離と作動時間を変化させて 表-1に示す5種類の波についてデータの計測を行った. ここで,表-1に示す津波高は,模型を設置しない状況 での模型設置位置の津波の水深である.なお,各ケース について3回測定した.

3. 実験結果および考察

図-2に、CASE-2の壁面に作用する波圧の時系列変



図-1 実験模型と計測器配置(単位:mm)

表-1 津波の条件

	诰波板 作動時間 (sec)	津波高(m)
		$\eta_{\rm max}$
CASE-1	7.0	0.03
CASE-2		0.05
CASE-3		0.07
CASE-4	5.0	0.05
CASE-5		0.08

動を示す.この図から,津波が建物1階内部に侵入し, 内壁に衝撃性を伴う大きな圧力が作用していることが分 かる.その後やや遅れて,壁面に沿う水位の上昇に伴っ て沖側外壁に取り付けた波圧計の数値が上昇しているが, 圧力変動に衝撃性は見られず重複波圧が作用している. このような波圧の時系列変動は、今回行った実験ケース では、津波高が最も小さく2階沖側壁面に水位が達しな い CASE-1を除いて,概ね同様な特性が見られた.ただ し、津波高が大きくなると岸側内壁に作用する衝撃波圧 が増し、造波板作動時間が短い場合は内壁と沖側外壁の 波圧の位相差が小さくなる傾向があった(図-3 参照).

図-4 に、CASE-5 の波力の時系列変動を示す.水平 波力,鉛直波力ともに、最初に衝撃荷重が作用した後重 複波力が作用し、時間経過とともに波力は緩やかに減少 している.本ケースでは水平波力を上回る鉛直波力が作 用しており、このような大きな開口面を有する建築物に おいては、鉛直壁面だけでなく1階天井面の安全性につ いて検討する必要性があることがわかった.

図-5 に、波圧の鉛直分布の比較を示す。前述したよ うに沖側外壁面と岸側内壁面では波圧の変動に位相差が あるが、図-5では各測定位置の最大値(測定3回の平 均)を示している.また、図中の実線は、ガイドライン に示されている波圧分布である.津波高が小さい場合は, 概ねガイドラインに示されている波圧分布を用いれば安 全に設計できるといえる.しかしながら、津波高が大き くなると、CASE-5 のように1階内壁に作用する波圧が ガイドラインに示された推定法による波圧を大きく上回 る可能性があることがわかった.これは、ポケット状の 1 階部分に津波が侵入することにより、管路における水 撃と同様な状態が生じたのではないかと考えられる. ま た, CASE-5 と CASE-3 の比較から, 1 階内壁に作用す る波圧には、造波板の作動時間の違いによる津波先端部 の流速の違いの影響もあると考えられる.

図-6 に、1 階天井面に作用する波圧分布の比較を示 す.1 階天井面に作用する波圧は、概ね建物内部に向か って増加する傾向がみられる.







0 No.4 No.5 No.6 No.7 波圧計番号

図-6 1階天井面の波圧分布の比較

4. あとがき

1 階沖側に大きな開口を有する建築物に作用する津波 波力を調べるために水理模型実験を行った. その結果, ガイドラインに示される波圧分布とは異なる大きな波圧 が作用する場合があること、また、鉛直方向にも大きな 荷重が作用するので天井面の安全性にも配慮する必要が あることがわかった.

謝辞

本研究の実験を行うにあたり, (独) 土木研究所寒地 十木研究所寒冷沿岸域チームの皆様をはじめ多くの方々 のご協力を賜りました.ここに記して謝意を表します.

参考文献

- 1) 内閣府:津波避難ビル等に係るガイドライン,巻末 資料②構造的要件の基本的な考え方,2005.
- 2) 朝倉ら:護岸を越流した津波による波力に関する実 験的研究,海岸工学論文集,第47卷,土木学会, pp.911-915, 2000.
- 3)奥田ら:建築物に作用する津波のシミュレーション, 日本建築学会大会学術講演梗概集, pp.195-196, 2007
- 4)奥田・阪田:建築物に作用する津波のシミュレーシ ョンその2開口部の影響,日本建築学会大会学術講 演梗概集, pp.77-78, 2008.