

3. 実験結果

施工完了後、1回目43日間、2回目50日間、各々3時間間隔で土圧及び変位の計測を行った。計測結果を表-1に、安定計算結果を表-2に示す。また、作用した土圧(1回目)及び土くさびのすべりを仮定して計算(以下土くさび計算)した結果を図-3(a)、図-3(b)に、土圧の経時変化を図-4に示す。図-3(a)から土圧の実測値は、土くさび計算で求めた土圧よりも小さい結果となった。また、土圧合力の作用点の位置は、底から壁高の1/3よりも高く約0.4の高さであった。

また、擁壁の変位についても、1回目最大5(mm)、2回目最大2(mm)と特に大きな変位は見られず安定していた。

表-1 (計測結果)

第1回目計測結果(施工完了後)			第2回目計測結果(施工完了後)		
段数	壁面垂直土圧 N(kgf)	壁面方向土圧 S(kgf)	段数	壁面垂直土圧 N(kgf)	壁面方向土圧 S(kgf)
5	84.4	20.7	5	101.3	24.5
4	80.7	59.7	4	117.0	55.7
3	148.4	81.7	3	158.2	44.3
2	125.9	91.3	2	166.8	75.2
1	171.6	143.1	1	206.3	96.7
合計	611.0	396.5	合計	749.6	296.4
合力	728.4 (kgf)		合力	806.1 (kgf)	
作用位置 Y_p	1.070 (m)		作用位置 Y_p	1.077 (m)	
背面土単重	1.69 (t/m ²)		背面土単重	1.71 (t/m ²)	

注) N, Sは受圧板に加わった力を示す。

表-2 (実験結果を用いた安定計算の結果)

第1回目(施工完了後)			第2回目(施工完了後)		
擁壁の自重	W(kgf)	2595.5	擁壁の自重	W(kgf)	2608.3
転倒モーメント	Mo(tf·m)	0.654	転倒モーメント	Mo(tf·m)	0.807
抵抗モーメント	Mr(tf·m)	1.752	抵抗モーメント	Mr(tf·m)	1.710

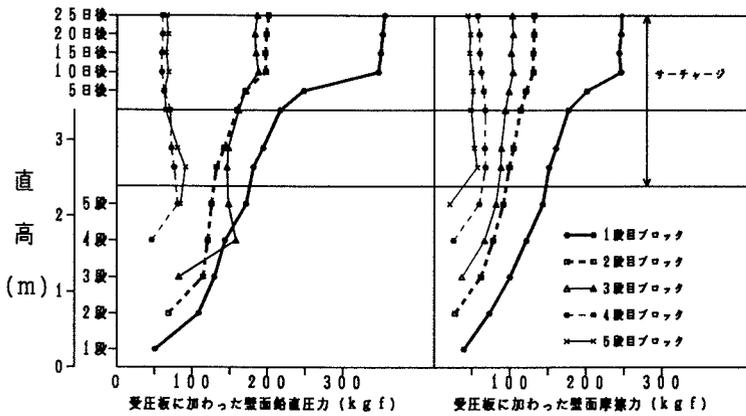


図-4 (土圧の経時変化)

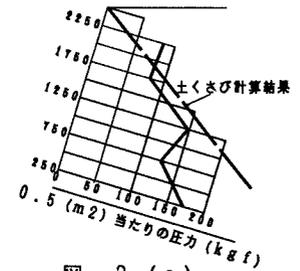


図-3 (a)

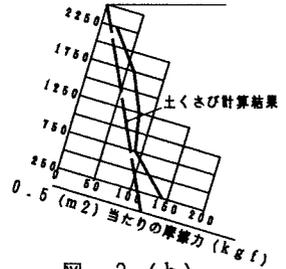


図-3 (b)

4. まとめ

擁壁底面における荷重の合力の作用位置は、擁壁底面中心点より後方であり、また、滑動に関しては、荷重の水平合力の作用方向が擁壁後方(1回目)、及び水平力がつり合いの状態(2回目)であり、安定していることがわかる。

本実験から、ブロックを用いた擁壁が所要の安定性を十分有していることを、確認することができた。今後は、本ブロック施工現場での生態調査を行い、さらに、練積み擁壁(ブロックの空隙部分にコンクリートを充填)に対して同様の実験を行い、空積み擁壁と安定性について比較検討し、自然環境に配慮したよりよいプレキャストコンクリートブロック擁壁を提案したいと考えている。