

$$\psi_0 \geq \psi'_0 \quad \text{--- (3)}, \quad \psi_0 < \psi'_0 \quad \text{--- (4)}$$

ここに、 ψ は最大主応力面からはかった u 面までの角度で、 ψ_0 は壁面、 ψ'_0 は裏込めてんば面の値である。

上述したように、領域①、領域③の原点を通るすべり面 OA_1 と OA_2 の位置の相対関係から解法の条件を決定することは、上記面すべり面がともに直線与えられる場合には、上記(1),(2)の判定法で計算を進めることが可能である。しかしながら地震時主働土圧では、図-2(a),(b)のように、擁壁の壁頂付近は特異点の解で決定されても、下方で領域が重複したり、すべり線網が擁壁の中に入る。また、図-2(c)のように壁頂付近は不連続線の解で、不連続線が決定されても、下方で不連続線が決定されない場合もある。

3. 不連続線の決定の一例

原点(壁頂)で式(3)の条件を満足させるときは、下方での領域の重複を問わず、図-3(a)に基づいて、特異点の解を使用する。また原点で、式(4)の条件を満足させるときは、領域は、図-3(b)のように写像されるものとして、不連続線の解を使用せずに、特異点の解を強行する。この場合、領域は当然重複する。

図-4は、 $\alpha_1 = 0, \beta = 0, \phi = 35^\circ, \delta = \frac{2}{3}\phi$ で $\theta_0 = 20^\circ$ の場合($\tan \theta_0$ = 設計震度)のすべり線網を示す。これは $\psi_0 > \psi'_0$ であるから、図-3(a)の特異点の解を使用したものである。図に示されたように、擁壁の上部で3つの領域が明確に分離し、擁壁の下方で領域が重複してくる。この場合、領域③の $+m$ すべり面と重複した領域②の $+m$ すべり面との交点を逐次結び、図-5に示すように曲線 ABC がえられる。この曲線の左側に、領域③を右側に領域②を残すと、図-5に示すようなすべり線網がえられ、曲線 ABC が不連続線となる。このことは A, B, C の3点で、次に示す不連続線の条件式を表-1のようにきわめてよく満足させることにより、この曲線が不連続線であることが証明される。

$$\left. \begin{aligned} \cos(\psi + \psi' + 2w) &= \sin \phi \cos(\psi - \psi') \\ &\approx \sin 2(\psi + w) \approx \sin 2(\psi' + w) \end{aligned} \right\} \text{--- (5)}$$

ここに、 w ：不連続線の接線の u 軸となす角度、 ψ, ψ' ：不連続線上の値、 ψ, ψ' ：不連続線に接した領域①または②における ψ と ψ' 。

表-1

節点	ψ	$\bar{\sigma}$	ψ'	$\bar{\sigma}'$	第1式の左辺	第1式の右辺	誤差(%)	第2式の左辺	第2式の右辺	誤差(%)
A	0.4094	2.9804	0.3582	3.1871	0.5729	0.5728	0.0	2.5271	2.5154	0.5
B	0.3482	5.6338	0.4438	4.9398	0.5710	0.5710	0.0	4.2970	4.3061	-0.2
C	0.3164	8.9556	0.4507	7.4285	0.5684	0.5684	0.0	6.6201	6.6220	0.0

