



感度解析 地盤に関する各種パラメータが地層変形に及ぼす 影響度の把握
POINT 生産に伴うMH層の変動をどう模擬するか 解析モデルとしての地層構成、物性値等の妥当性













	水俱强	e	武科の三	1	明比和武颢
=		・豊	浦砂		状態A:間隙氷が浮遊
試	料 砂質土	・ 同 ・ 不	隙水(MHIこ相当) 凍水(間隙水に相当)		状態B:間隙氷が土粒子に固着
			圧密非排水条件	間隙	<u> 第水圧測定経路は塩水充填</u>
			有効拘束圧	1M	Pa、2MPa、4MPa
	試験条件	=	バックプレッシャー	0.3	MPa
			ひずみ速度	0.1	%/min
			供試体温度	-1	O°C

























			解相	所ケース	k –		
No.	地盤構成	地盤厚さ H(m)	土質	内部摩擦角 <i>ϕ</i> '(°)	弾性係数 E(MPa)	強制変位量 δ(m)	強制変位幅 B(m)
1		400	砂質土	38	300	1	100
2		400	粘性土	30	50	1	100
3				45	300	1	100
4					600	1	100
5						2	100
6							200
7			砂質土	38	300	1	100
8							50
9						0.5	100
10		200			100	1	100
11	1 因			30	300	1	100
12	一個	200		35	50	1	100
13					100	1	100
14						2	100
15							200
16			粘性土	30	50	1	100
17							50
18					0.5	100	
19					10	1	100
20				25	50	1	100
21		100	砂質土	38	300	1	100
22		100	粘性土	30	50	1	100
			上層:砂質土	38	300	_	100
23	2 屈	200	下層:粘性土	30	50	1	100
24	と眉	200	上層:粘性土	30	50	1	100
24			下層:砂質土	38	300		100























構成式の種類	構成モデル	生 徴
弾性	等方性 直交異方性	
非線形弾性	Duncan-Chang D-min Bi-linear	
弾塑性	Mohr-Coulomb Drucker-Prager Von-Mises	弾完全塑性
<u>,, </u>	Cam-Clay 修正Cam-Clay	ひずみ硬化
弾粘塑性	関ロー太田	二次圧密、クリープ

