

4 < 3 7 8 k | | (" - l O e \ * (" ...

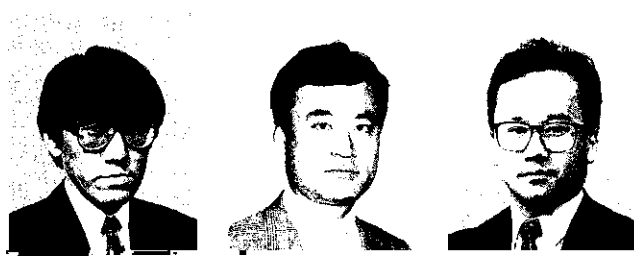
Application of Jacket Type Structures for High Seismic Resistant Quaywalls

^ Q ¤ € (Kenji Ishihara) i x ° n (Takashi Hiramoto) C z " @ (Shozo Nakamura)

š t :

4 < 3 7 8 k | | 2 e \ ' " ...fl Ž Y R (V - v (" - N , o 2 u / " ' Ł O / \$ 2 † †
' ± ~ i - j kh 5 0.25 # ¢ j Ÿ 2 ~ ž Ž 4 < 3 7 8 k e \ ' c fl " ± ~ i - j kh 2 9
= ; > 6 ' j a fl ± kh 5 0.20² 0.280.24 0 0.249.1599 51.74

Application of Jacket Type Structures for High Seismic Resistant Quaywalls

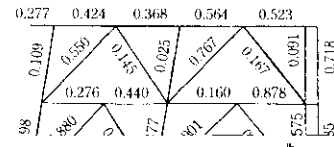


要旨

ジャケット式構造を岸壁に適用した場合の地震時の耐荷力特性を明らかにすることを目的に、水平震度 $kh = 0.25$ で試設計を行ったジャケット式岸壁に対して、水平震度 kh をパラメータに設定し、 $kh = 0.20 \sim 0.28$ の範囲で弾塑性骨組解析を実施し、以下の事項を確認した。(I) ジャケット式岸壁に慣性力などの地震時水平荷重が作用した場合、コンクリートの剛性が高いおむねの部分が剛体的に水

Table 1 Design load

		Normal	Seismic
Vertical load (kN)	Dead load (steel members)	3 668	3 668
	Dead load (RC slab)	2 383	2 383
	Surcharge	3 040	3 040



Horizontal section

1

Table 4. Internal Load on Columns

図4 柱に作用する内部力 (単位: kN)

Members	No.	Stress (MPa)	Remarks
---------	-----	--------------	---------

理由によるものと考えられる。

すなわち、水平震度の増大に伴い矢板部分に作用する土圧が増大

したためと考えられる。