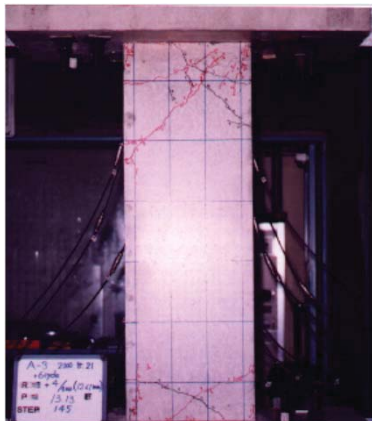


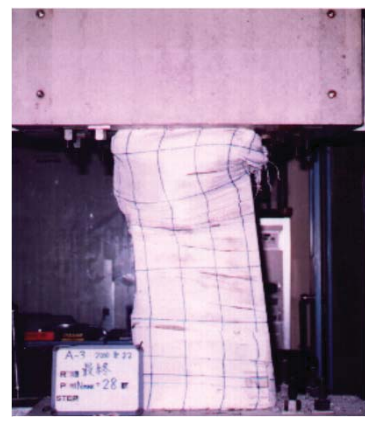
実験番号	2000 A-3		材料			実験日	作成者	三谷,大杉
			F_c	18.25	31日強度	2000/8/21,22	作成日時	2002/10/21
実験責任者		実験担当者	σ_y	349.43	3本平均	実験場所		
壁谷澤 寿海,田才 晃, 五十嵐 俊一		小泉(東京大学) ほか	σ_{wy}	578.64	2本平均	横浜国立大学 構造実験棟		
形状・配筋			補強方法	事後補強	SRF T-2	方法		
b	150				包帯巻き3層	加力装置	剛フレーム方式	
D	420		E_f	166		加力方法	静的,正負 交番漸増 繰返し載 荷	
ho	1260		t_f	1.2				
b/D	0.36		n_f	3				
ho/2D	1.5		G_f	0.1	N/mm 推定			
p_g	0.91	8-D10	$\epsilon_{fe(cal)}$	1.00	%	軸力	定軸力	N(kN)
p_w	0.13	5φ@200				軸力比 η	0.29	333.6



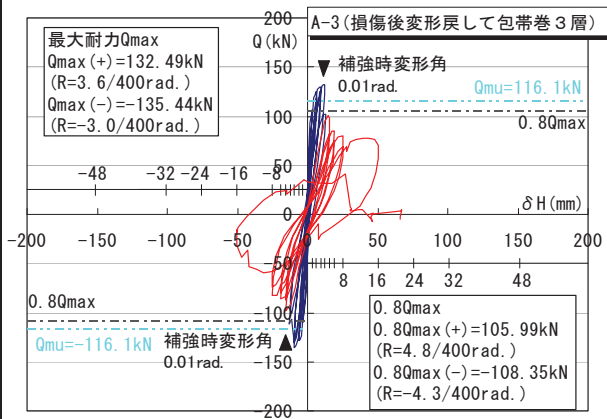
最大耐力時(+4/400rad.)



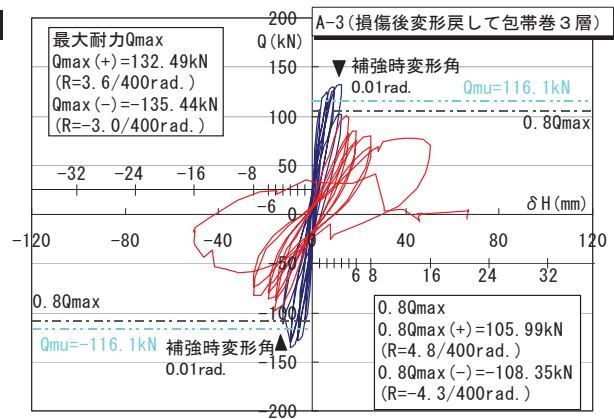
終局変形付近 (+5/400rad.)



最終変形(+16/400rad.)



全体変形



32/400rad.まで

	+	-		+	-
Q_{max}	132.49	-135.44	Q_{max}/Q_{mu}	1.14	1.17
Q_{min}	77.95	59.64	V_u/Q_{mu}	0.96	0.96
Q_{mu}	116.1	-116.1	$R(\epsilon_s/\epsilon_{sy}>1)$	0.0050	-0.0050
V_u	111.9	-111.9	ひび割れ パターン	1/400rad.で曲げひび割れ, -4/400rad.(2回目)で 主筋に沿ってひび割れ	
$R(Q_{max})$	0.0090	-0.0075		復元力特性の形状	
$R(0.8Q_{max})$	0.0119	0.0107	曲げ→付着→上昇		
$R(Q_{min})$	0.0315	-0.0247	総合判定	SRF1	
$\epsilon_{fe(exp)}$	-	-			

(単位)長さ:mm,荷重:kN,応力度:N/mm²,鉄筋比:%