照査部位		荷重・応力度			地震時許 容値	判定	扉体状態	
主ローラ	地震時における主ローラ 水平荷重	Р	1010. 525	kN	_	_	全閉	
	ローラ接触応力度	р	1413	$\mathrm{N/mm}^2$	1839	OK	全閉	
	ローラ軸曲げ応力度	σ	197	$\mathrm{N/mm}^2$	255	OK	全閉	
	ローラ軸せん断応力度	τ	16	$\mathrm{N/mm}^2$	142	OK	全閉	
	ブッシュ面圧	σ _b	25	$\mathrm{N/mm}^2$	67	OK	全閉	
サイドローラ	地震時におけるサイドローラ 水平荷重(全開時)	Р	288. 41	kN	_	-		全開
	ローラ接触応力度	Pa	915	$\mathrm{N/mm}^2$	859	NG		全開
	ローラ軸曲げ応力度	σ	185	$\mathrm{N/mm}^2$	255	OK		全開
	ローラ軸せん断応力度	τ	37	$\mathrm{N/mm}^2$	142	OK		全開
	ブッシュ面圧	σь	41	$\mathrm{N/mm}^2$	67	OK		全開
戸当り (重構 造部)	コンクリート支圧応力	K	1.8	$\mathrm{N/mm}^2$	8.8	OK	全閉	
	ローラレール曲げ応力度	σь	134	$\mathrm{N/mm}^2$	180	OK	全閉	
	※1腹板せん断応力度	τ	141	$\mathrm{N/mm}^2$	105	NG	全閉	
				$\mathrm{N/mm}^2$	135	NG	全閉	
	** ¹ 腹板に生ずる局部応力度	σр	822	$\mathrm{N/mm}^2$	270	NG	全閉	
				$\mathrm{N/mm}^2$	420	NG	全閉	
	**1底面フランジの曲げ応力度	$\sigma_{ m f}$	475	$\mathrm{N/mm}^2$	180	NG	全閉	
				$\mathrm{N/mm}^2$	235	NG	全閉	
	^{※1} 二軸方向の合成応力度	o g	489	$\mathrm{N/mm}^2$	198	NG	全閉	
				$\mathrm{N/mm}^2$	258	NG	全閉	
	コンクリートせん断応力度	τс	0.4	$\mathrm{N/mm}^2$	0.6	OK	全閉	
取外し 戸当り	地震時における取外戸当り 水平荷重(全開時)	P_{eo}	288. 41	kN	_	_		全開
	曲げ応力度	σ	54	$\mathrm{N/mm}^2$	180	OK		全開
	せん断応力度	τ	47	$\mathrm{N/mm}^2$	105	OK		全開

※注記 1. 許容応力度超過している※1部の地震時許容値下段は、降伏点応力度を示す。

2. : 地震時許容応力の超過

照査結果の評価

- 1 常時水平荷重1009.9kNに対し、地震時水平荷重は2139.13kNで約2.1倍増。
- 2 扉体のスキンプレート及び横桁、縦桁強度は、地震時許容応力度内を満足する。
- 3 扉体の同軸方向応力度及びシェルのせん断・ねじり応力度は、地震時許容応力度内を満足する。
- 4 主ローラについて地震時許容応力度内を満足する。
- 5 サイドローラは、接触応力で許容応力度内を満足しない。
- 6 戸当りは、せん断応力度、腹板に生ずる局部応力度及び底面フランジ曲げ応力度、二軸方向の合成応力度で許容応力度内を満足しない。これらはいずれも降伏点応力を越え塑性変形域に達している。
- 7 取外し戸当りについて地震時許容度内を満足する。
- 8 本ケースでは、扉体及び主ローラは地震時を満足するするがサイドローラ、戸当りについては 一部耐震性能を満足しない。