H1-2

# ひび割れを有するコンクリートへのクーロンによる塩分浸透性評価

### Evaluation of Chloride Penetration by Coulomb to Cracked Concrete

○斉藤 準平<sup>1</sup>, 柳沼 善明<sup>1</sup> Junpei Saito<sup>1</sup>, Yoshiaki Yaginuma<sup>1</sup>

Abstract: This study examined possibility of the evaluation of chloride penetration by coulomb to cracked concrete. The test was carried out by the electrical migration test method with some specimens which changed several crack parameters.

### 1. はじめに

ASTM C1202 (AASHTO T277): Electrical Indication of Concrete's Ability to Resist Chloride Ion Penetration<sup>[1]</sup>は, コンクリートに 60V の直流定電圧を 6 時間印加した際のクーロンから 5 段階のラン クにて塩分浸透性を判定するもので, コンクリートの塩分浸透性を迅速にかつ簡便に評価するための促進試験方法として, 北 米を中心に比較的多く採用されている<sup>[2]</sup>.

コンクリートにひび割れを有する場合,適切な維持管理計画 を行うために,その状態での塩分浸透性の把握が必要である. しかし,ASTM C1202 にはひび割れを有す場合の塩分浸透性の ランク判定を規定していない.また,塩分浸透性へのひび割れ の影響をクーロンにて検討した研究はほとんどない.

ここでは、その判定をひび割れが無い状態のクーロンから概略的にでも行えるようにすることが必要であると考え、ひび割れ条件を変化させた供試体を用いた実効拡散係数試験を行い、 求めた実効拡散係数とクーロンから、その可能性を検討した.

### 2. 実験概要

実験装置(Fig. 1)は実効拡散係数試験方法(JSCE-G571)<sup>[3]</sup> に準拠した.測定項目は,電流,電位,陽極側と陰極側の塩化 物イオン濃度,pHおよび溶液温度で,実効拡散係数は塩化物イ オン濃度の経時変化が一定になった時の流束から計算した.ク ーロンは,電流値を用いて計算した.供試体(Fig. 2)は,かぶ りを 40mm と設定しモデル化した立方体とした.ひび割れ条件 は,Table 1 に示すように,ひび割れ幅,ひび割れ深さとした. 比較のためにひび割れがないものを作製した.樹脂被膜し たものは,塩分浸透をひび割れ部に限定したもので,ひび 割れ部以外の表面にエポキシ樹脂被膜処置を施した.

## 3.実験結果および考察

Table 2 に、クーロンによる塩分浸透性評価を示す. W/C55%の場合および樹脂被膜の場合では、ひび割れがある 供試体の判定はひび割れがない供試体と変わらなかった. しかし、W/C45%の場合ではひび割れ、ひび割れ深さの増加 に伴い、塩分浸透性の判定が1ランク危険側に上がった. これは、W/C45%のようにコンクリート自体の塩分浸透性が 低い場合は、発生したひび割れが供試体の塩分浸透性に大

1:日大理工・教員・交通



Fig. 1 Schematic View of Migration Cell and Experimental Set-Up



Fig. 2 Typical Shape of Specimens

Table 1 Specimens											
供試体名	ひび割れ 幅	ひび割れ 深さ (mm)	水セメ (*	ント比 %)	樹脂被膜						
	(mm)		45	55	(11/033/0)						
S-20	0.1	20	—	0	0						
S-40	0.1	40	0	0	0						
M-10		10		0	-						
M-20	0.2	20	0	0	0						
M-30		30		0	-						
M-40		40	0	0	0						
L-20	0.4	20		0	0						
L-40	0.4	40	0	0	0						
N	_	_	0	0	-						

供試体名	W/C45%		W/C55%		樹脂被膜 (W/C55%)				
	クーロン	判定*1	クーロン	判定*1	クーロン	判定*1			
S-20	-	_	3062	Moderate	859	Very Low			
S-40	962	Very Low	3367	Moderate	1266	Low			
M-10	1	-	2726	Moderate	I	-			
M-20	1474	Low	3358	Moderate	1401	Low			
M-30	1	-	2454	Moderate	I	-			
M-40	2093	Moderate	3231	Moderate	1670	Low			
L-20	1	-	3375	Moderate	1374	Low			
L-40	2394	Moderate	3864	Moderate	1959	Low			
N	1142	Low	2215	Moderate	-	-			
*1:塩分浸透性ランク <sup>[1]</sup> 一極小(Very Low);100~1000,小(Low);1000~2000, 中(Moderate):2000~4000、太(High):4000~(単位:A-s)									

きく影響することに起因していると考えられ,低水セメント 比の範囲において,この評価方法は有用であるといえる.一 方で,W/C55%の場合のように、コンクリート自体の塩分浸透 性が低くない場合は、判定基準ではひび割れ無しからのひび 割れ有りへのこの程度のクーロンの増加では塩分浸透性に影 響を及ぼさないと判断され、ひび割れの影響を考慮されない 判定になる場合があることがわかった.しかし、実効拡散係 数とクーロンの関係 (Fig. 3)には、それらが概ね相関関係に あり、クーロンが大きくなると塩分浸透性が高くなることが 示されており、ひび割れ無しのクーロンからひび割れ有りの クーロンの変化によってひび割れを有する場合の塩分浸透性 の一応の評価ができる可能性は示されたと考える.

クーロンならびに実効拡散係数とひび割れ幅の関係のそれ ぞれを比較すると(Fig. 4, Fig. 5),ひび割れ幅の増加に伴うク ーロンならびに実効拡散係数の増加傾向は概ね見られる.し かし,ひび割れ幅とクーロンの関係における W/C55%のよう に,その傾向があまり見られない場合も確認できる.これは, クーロンと異なり,実効拡散係数は塩化物イオン濃度も用い て計算されるため精度面で優位に働いたものと考えられる.

ひび割れ有りの場合のクーロンをひび割れが無い場合のク ーロンからを求めるために、割増す程度をひび割れ有り/ひび 割れ無しのクーロンと実効拡散係数(Fig. 6, Fig. 7)から検討 すると、ひび割れ幅の限界値(0.2mm)ではW/C55%では共に 約1.5~2.0程度でほぼ同じになり、W/C45%では共に約1.5~ 2.5程度で近い値となった.しかし、ひび割れ幅の限界値以上 になると、W/C55%ではほとんど変わらないが、W/C45%では クーロンは最大で2.5倍程度、実効拡散係数は4倍程度になり、 低水セメント比ではひび割れ発生によるクーロンでの評価は 過小評価される可能性があることがわかった.

### 4. まとめ

①W/C45%の場合,ひび割れ,ひび割れ深さの増加に伴い,塩 分浸透性の判定が1ランク危険側に上がった.

②ひび割れ幅の限界値(0.2mm)でのひび割れ有り/ひび割れ 無しは、クーロンおよび実効拡散係数でそれぞれ近い値を示 し、その値は W/C55%では約 1.5~2.0 程度、W/C45%では約 1.5~2.5 程度となった.

#### 謝辞

本研究は,科研費(若手(B)No.23760430)の助成を受けたものである.ここに付記し,謝意を表します.

## 参考文献

[1] Standard Test Method for Electrical Indication of Concrete's Ability to Resist Chloride Ion Penetration, ASTM Designation:C1202

[2] 鉄筋腐食・防食および補修に関する研究の現状と動向,土木学会技術シリーズ, 1997(その1), 2000(その2)

[3] 土木学会:コンクリート標準示方書 [規準編] (2007 年版),2007



Fig. 4. Relationship between coulomb and crack width



Fig. 6. cracked/uncracked (coulomb)



Fig. 7. cracked/uncracked (effective diffusion coefficient)