

I-36 コンクリート凍結融解試験の2,3の結果について

止員 電力中央研究所 永倉 正

コンクリートの凍結融解作用に対する耐久性は、コンクリートの性質によって影響されるものであるが、この基礎的な問題を調べる目的で実験を行つてある。この中、(1)コンクリートのW/Cによる影響、(2)コンクリートの空気量による影響、(3)プレパクトコンクリートの耐久性、について試験を行つた結果を説明する。

凍結融解試験の方法はASTM C 290-52Tに準拠した急速水中凍結融解法で、温度サイクルは-18°C～+5°C、1サイクル約2時間、低温に約70分、高温に約50分である。供試体は21°Cの水中養生を行つた後、プレパクトコンクリートを除いて材令28日で試験を開始し、プレパクトコンクリートは材令91日で開始した。試験はJIS法による動弾性係数百分率並びに重量百分率を10～30サイクル毎に測定算出し、表に示した耐久性を求めた。

(1) コンクリートのW/Cによる影響

スランプ7.5±1cm一連としたコンクリートについてそのW/Cを40～70%に変化させた場合のAE(空気量5±0.5%)並びにnonAEコンクリートについて試験を行つた。その結果は表-1に示す通りである。この結果で明らかにされたことは先づnonAEコンクリートの耐久性はAEコンクリートに比して著しく低い結果を示してある。勿論凍結融解試験は試験方法或ひは測定方法によって結果が異なり、その絶対値を云々することはできない性質のもとである。この結果も前述した方法の試験で得られたものであつて、かなりサイクルの急速反覆しい状態の下での値である。従つて

表-1 W/Cによる影響

種別	W/C	骨材最大寸法 (mm)	S/A (%)	C (kg/m³)	W (kg/m³)	空氣量 (%)	び コン クリート 温 度 (°C)	P 28 (kg/cm²)	耐久性				
									動弾性係数 百分率 (%)	N ₁ (%)	D.F. ₁	N ₂ (%)	D.F. ₂
AE	40	25	30.5	355	142	8.0	5.5	1.99	25.5	280	91.7	300	91.7
	45	"	32.0	30.9	139	7.7	5.2	-	26.5	262	91.3	"	91.3
	50	"	33.5	27.8	139	8.0	5.0	3.89	28.5	233	87.0	"	87.0
	55	"	35.0	24.9	137	7.8	5.4	-	24.0	215	86.1	"	86.1
	60	"	36.5	22.9	137	7.8	5.7	4.58	28.5	193	84.2	"	84.2
	65	"	38.0	21.2	138	7.0	5.3	-	28.0	173	73.2	"	73.2
	70	"	39.5	20.0	140	7.5	5.4	6.43	24.4	164	68.5	"	68.5
nonAE	40	25	33.5	39.3	157	7.7	-	2.19	23.0	479	57.1	149	28.4
	50	"	36.5	30.8	154	7.5	-	4.00	23.5	370	55.4	78	14.4
	55	"	38.0	28.5	157	8.0	-	-	23.0	323	58.0	55	10.6
	60	"	39.5	26.2	157	7.7	-	4.75	23.0	296	39.3	43	5.6
	65	"	41.0	22.7	159	7.5	-	-	23.0	225	61.2	43	5.9
	70	"	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1.7

註) 1. $P(\%) = \frac{f_m^2}{f_0^2} \times 100$, $D.F_1 = \frac{PN_1}{300}$, $D.F_2 = \frac{N_2}{100}$

2. $N_1 = P \leq 60\%$ 以下に当つたサイクル数 ならびにときは300サイクル

$N_2 =$ 重量が75%以下に当つたサイクル数

3. * 試験継続中

(2) コンクリートの空気量の影響

スランプ $7.5 \pm 1\text{ cm}$, $\% = 55\%$ 一定として、空気量を 0 (non AE) , 3 , 5 , 7.5 , 10% と変化させたコンクリートについて試験したものである。この結果は表-2に示す通りで、 0% の耐久性が遙かに劣つて、 3 , 5 , 7.5 , 10% と変化した場合の結果は、僅か乍ら空気量に比例して傾向

表-2 空気量による影響

空 気 量 種 別 (%)	W %	骨材 最大 寸法 (mm)	S/A (%)	C (kg/m³)	W (kg/m³)	含 水 率 (%)	空 気 量 (%)	引 張 強 度 (kg/cm²)	コン クリート 温度 (°C)	耐久性		
										C N ₁	D.F. 百分率	
0	55	25	38	285	157	7.0	1.4	3.29	18.5	325	58.1	56 10.9
3	"	"	36	264	145	7.0	3.0	3.07	18.5	315	81.4	300 81.4
5	"	"	35	249	137	7.2	4.6	2.79	18.5	261	83.8	" 83.8
7.5	"	"	34	237	130	8.0	7.3	2.35	18.8	201	84.8	" 84.8
10	"	"	33	215	118	7.7	10.1	2.01	19.0	139	85.5	" 85.5

註) 1. } 表-1 に同じ
2. }

が見られるがしかし大きさの差ではない。この試験は $\% = 55\%$ 一定としたため、空気量の増加に伴つて単位水量減少し、単位セメント量を多くなつてなる。単位セメント量の耐久性に及ぶる影響も、ある程度あることが示されていようか、もし単位セメント量一定とするならば空気量の多いコンクリートは更に耐久性を増すことが考えられる。従つて空気量 10% 程度迄は、空気量に比例してコンクリートの耐久性も増すと判断できるようである。しかし圧縮強度は表-2に示したように空気量に比例して低下することは明らかである。

(3) プレパクトコンクリートの耐久性

プレパクトコンクリートの気象作用に対する耐久性を考慮する必要がある場合も最近多くなつてゐるので、これを調べるために行つたものである。インシリュージョンエイドを用ひ、プレパクトコンクリートと共に、ポゾリス(N₅₅)およびアルミニウム粉末を用ひ、注入コンクリートについても行つたが、その結果は表-3に示す。この結果では、フライアッシュ代替率の多い(50~60%)場合の耐久性は劣るが、代替率の少ない(30~35%)ものは普通AEコンクリートにかなり近い耐久性が得られる。

表-3. プレパクト並に注入コンクリート

種 別 別	モルタル 配合比 C:F:S (%)	W (kg/m³)	F (kg/m³)	エグ A (kg/m³)	セメント P (kg/m³)	アル al (kg/m³)	C (kg/m³)	F (kg/m³)	(C+F) (kg/m³)	C/F (%)	膨 脹 率 (%)	P ₉₁ (kg/cm²)	耐久性		
													C N ₁	D.F. 百分率	
フ レ	1:0.54:1.51	47.5	35	0.75	-	-	197	106	303	19.2	333	319	74.6	300	74.6
フ レ	1:1.50:2.25	46.5	60	1.00	-	-	121	182	303	19.0	278	-	57.2	106	20.2
フ ト	1:0.54:2.20	52.5	35	1.25	-	-	166	90	256	21.6	4.67	230	72.5	300	72.5
ト	1:1.50:3.38	51.5	60	1.50	-	-	103	154	257	19.8	2.00	-	58.4	92	17.9
注 入	1:0.5:1.5	48.0	33	-	0.5	0.015	197	98	295	19.6	8.89	305	73.8	300	73.8
	1:1:2	50.0	50	-	0.5	0.015	141	141	282	19.2	7.56	198	61.1	300	61.1
	1:1:3	56.0	50	-	0.5	0.02	117	117	234	19.0	3.33	175	57.6	206	39.6

註) 1. } 表-1 に同じ
2. }

トコンクリートが得られるものと考えられる。またポゾリス、アルミニウム粉末を用いた注入コンクリートの結果もプレパクトコンクリートと殆んど変わりない耐久性を示しており、使用に際しての品質管理に注意すればプレパクトコンクリートに遜色ないものが得られるようである。