論文 ダブルチャンバー透水性・透気性試験機による表層コンクリートの 非破壊検査法に関する研究

高橋 典子*1·白谷 祐太*4·豊福 俊泰*2·永松 武則*3

要旨:表層コンクリートの非破壊検査方法を目的として開発したトヨフク透水試験機法は、「ダブルチャンバー透気性試験(吸気圧法)測定の同一箇所で、同じく構造物下面を含む全方位の透水性が、水頭高さ 55kPaの水圧状態において、20分で測定可能であるダブルチャンバー透水性試験法(送水圧法)」を実現したものである。性能確認試験の結果、透水性指数 P 値(m/sec)は、土木学会コンクリート標準示方書規定の透水係数や表層コンクリートの品質(中性化深さ等)との強い相関が認められたため、既設橋梁の RC 床版において透水性試験と透気性試験の現地調査を実施し、表層品質の評価法の有効性について研究した。 キーワード:透水性試験,透水性指数,透気性試験,透気性指数,非破壊検査,ダブルチャンバー

1. まえがき

周知のように、コンクリート構造物の経年劣化の進行 に伴い、かぶりコンクリートの品質(水密性、耐久性、 コア圧縮強度など)を判定する非破壊検査法の開発が課 題となっている。内部コンクリートは、外部からの環境 影響を殆ど受けないが、繰返し雨水・塩水、乾燥等の影 響を受ける環境条件下にある箇所(橋台、橋脚、橋桁、 RC 床版、壁高欄、建物外壁部など)の表層コンクリー トでは特に、劣化の進行が著しく、透水性、透気性に関 する性能の非破壊検査法の確立が急務となっている。

このため,豊福らは高精度の非破壊検査法を開発する 研究を平成8年度以来進めており,開発・製品化した「ダ ブルチャンバー透水性(送水圧法)・透気性(送気圧法) 試験機法」(トヨフク法)が,既往の製品であるダブルチ ャンバー透気性(吸気圧法,トレント法)試験測定の同 一箇で,構造物下面を含む全方位の透水性が,水圧状態 (最大 80kpa,標準 55kPa)において,20分程度で測定可 能である非破壊検査法であることを試験方法から検証し, これらの試験法を組合わせた試験法によるコンクリート の品質診断法の有効性について研究したものである。

2.ダブルチャンバー透水性(送水圧法)・透気性(送気圧法) 試験法(トヨフク法)の概要

透水性(透気性)試験機は図-1 に示すように,測定 部が内側チャンバーと外側チャンバーを有する構造から なり,透水性(透気性)は内側チャンバーの透水量(気 圧低下時間)によって評価される。

外側チャンバーの圧力(図-1の2)とシール材によ



*1	九州産業大学ナ	て学院	工学研究科	博士後期課程	(学生会員)
*2	九州産業大学	工学音	羽市基盤デ	ザイン工学科	(正会員)
*3	九州産業大学	工学音	羽市基盤デ	ザイン工学科	(正会員)
*4	九州産業大学	工学音	羽市基盤デ	ザイン工学科	

り,内側チャンバーからの水(空気)の流出が排除され (図-1の①),結果として内側チャンバー下に透水(空 気)の流れ(図-1の③)が形成される。この水(空気) の流れから,透水性試験の場合,透水量w(cm³)が式(1) より,透水性指数 P(m/sec,以降 P 値とする)が式(2)より 求められる。

$$w = w_1 - w_0 \tag{1}$$

$$P = \frac{G\rho w^2}{2tA^2 P_u} \times 10^{-4}$$

ここで、 w_1 :透水終了時の水量(cm^3)、 w_0 :透水開始 時の水量(cm^3)、G:重力加速度(m/sec^2)、 ρ :水の単 位容積質量(g/cm^3)、t:透水時間(sec)、A:内側チャ ンバーの断面積(cm^2)、Pu:透水水圧(kPa)

また, 透気性試験の場合, 透気開始時の空気圧 P_1 (kPa) が試験時に P_2 (kPa) へと空気の流れによる気圧低下の 時間 t_2 (sec) から, 透気性速度指数 Kv (kpa/s,以降 Kv 値とする) が, 式 (3) より求められる。

 $Kv = (P_1 - P_2)/t_2$ (3)

試験機の構造は、透水性試験の場合に測定面の角度に 拘らず内側チャンバー内に空気泡が残留しないようにす るため、内面を傾斜させエア抜き用流路を設けた構造と しており、構造物下面の場合、エア抜きパイプを取付け て流路を設けた構造(図-1 (b))としている。さらに、 透水性(透気性)試験を行う場合、測定箇所表面の施工 時や表面風化により発生した凹凸などからの漏水(漏気) を防止するため、コンクリート表面に貼り付けたシール 材(保水性極軟質粘土、厚さ0.7mm)に、チャンバー部 表面の極軟質ゴムを接することにより、真空圧で密着さ せる方法としている(写真-1)。

3.性能確認試験

3.1 試験概要

性能確認試験として、コンクリートの圧縮強度,中性 化,塩化物イオン浸透性,ひび割れ密度推定の可能性を 検討した。供試体は,実構造物を代表するように柱部材 (鉛直部材),床部材(水平部材)とし,単位セメント量 変化の配合(スランプー定,9配合),単位水量増加の配 合(単位セメント量一定でスランプ変化,1配合)の計 10配合のレディーミクストコンクリートを用いて製作 し,材齢,暴露条件,養生条件を変化させた(表-1)。 試験面は,柱部材側面,床部材上面のそれぞれ2箇所と し,ダブルチャンバー透気性試験機(トレント法)で透 気性指数(K値,×10⁻¹⁶m²,シール材有りで1点測定), 透気時間K_t(sec,1点で3回測定し平均),P値(1点測 定,透水圧力55kPa,透水時間20分)の順に非破壊試験 を行った後にこれらの箇所からコア(ϕ 100×200mm) を採取して,圧縮強度(JISA1108)試験,中性化深さ(JIS A1152) 試験を行った。

さらに、これらの近接箇所からコア1個を同時に採取 して塩化物イオン浸透深さ試験(JSCE-G572-2010,濃度 10%の塩化ナトリウム水溶液中に10日間浸漬後、割裂面 に 0.1mol/0硝酸銀溶液を噴霧し、変色境界までの平均深 さ測定)を行った。

また、表-2 に示す 28~63 年の長期供用の既設橋梁 (RC 橋:11 橋)の RC 床版においても同様の調査を行 い,これらの非破壊試験データ(平均値)とコンクリー ト品質との関係を回帰分析によって解析し、品質調査の 実用性を検証した。

表-1 試験計画

コンクリート の種類 (注)	水セメント比 W/C (%) (W/C,kg/m ³)	材齢	供試体の種類 (寸法, 測定面)	暴露条件 (測定面の養生 方法)
普通30W185 普通30W164	61(185/304) 54(164/304)	1年 2年	・柱部材(高さ60×	
普通15 普通15 普通30 普通通40 普通通45 普通60 普通60	87(166/192) 86(165/192) 68(165/243) 52(163/314) 45(172/383) 38(180/474) 37(179/484) 30(170/567) 29(170/597)	2年 3年 4年 5年 6 7 年	幅50×20cmの片 側側面) ・床部材(高さ20× 幅60×50cmの上 面・下面) ・柱部材・床部材 から採取した φ 10 × 20cmのコア	 ・屋外暴露(空気 中,屋内暴露約3 か月後屋外暴露(5日 市屋外暴露(5日 間湿潤養生,屋 内暴露約3か月後 屋外暴露)

(注)

・スランプ:8±2.5cm, 空気量:4.5±1.5%, 粗骨材の最大寸法:25mm, セメント:普通 ポルトランドセメント, 細骨材:玄界灘産海砂+壱岐沖産海砂, 粗骨材:古賀産砕 石, 混和剤:AE減水剤, 高性能AE減水剤(普通60のみ)を使用し, 単位セメント量C 変化のコンクリート

・普通30W185:普通30のW=164kg/m³をW=185kg/m³(C=303kg/m³で一定)とし、スランプが変化のコンクリート

表-2 既設橋梁の概要

・普通30W164:普通30のW=164kg/m³のコンクリート(スランプ:8±2.5cm)

	橋梁名	構造形式	橋長 (m)	供用年数(年)
ſ	а	RC床版橋	3.6	28
	b	RCボックスカルバート	4.6	53
	с	RC床版橋	5.1	53
	d	RC床版橋	3.3	53
	e	RC床版橋	2.7	53
	f	RC床版橋	5.8	53
	g	2径間連続RC床版橋	10.9	53
	h	RC床版橋	9.7	63
	i	RC床版橋	3.7	63
	j	RC床版橋	8.69	63
	k	2径間連続RC床版橋	10	63



写真-2 暴露供試体の 写真-3 塩化物イオン 配置状況 浸透深さ試験









3.2 試験結果と考察

(1) 水(空気)の流れとの関係性

トレント法(吸気圧法)の場合,空気の流れは,コン クリートの表面での横方向の流れ,吸引部直下およびそ の周辺からの流れがあると考えられる(図-2)。

ー方、トヨフク法のダブルチャンバー透水性(送水圧 法)・透気性(送気圧法)試験は、内側チャンバーの内径 ϕ 50mm 部分のみの測定としている。そこで、水(空気) の流れを確認するため、圧縮強度 15,22,30N/mm²の普 通コンクリートのモルタル、それぞれ普通 15(M15)、 普通 22(M22)、普通 30(M30)を用いた ϕ 150×高さ 50mm の供試体(材齢5年)を使い、チャンバー内径 ϕ 50mm の円周を削孔し、エポキシ樹脂にて遮断層を設置 し(図-2)、透水性(透気性)試験を行った。

その結果,透水性指数 P 値,透水量 w,透気速度指数 Kv 値,透気性指数 K 値ともに遮断層がある場合に比べ, 遮断層がない場合に高めに測定された(図-4,5,6,7)。 また,ダブルチャンバー透水試験直後の供試体の割裂面 を観察し,断面が濡れている境界にマーキングを行った (写真-4)結果からも,内径 φ 50mm 部だけでなくその 外側へも水(空気)が流出していると判断され,内側





チャンバーの内径直下のみならず,この周辺を含んだ表 層コンクリートの透水性(透気性)を測定していること が判明した。

また,暴露供試体の漏気対策としてコンクリート表面 に貼り付けているシール材(図-2)の有効性についても 検討した(図-8)。柱部材や床部材下面は、シール材の 有無に関係なく測定値は一定であるが、床部材上面は、 シール材なしの場合にくらべ、透気性指数 K が低く測定 された。柱部材や床部材下面は鋼製型枠材使用により凹 凸が少ないが、床部材上面は、コテ仕上げや風化による 凹凸があり、シール材(厚さ 7mm)を設置することで、 漏気対策として有効性が確認された。

(2) 水密性(透水係数,水セメント比)との関係

試験結果から,水セメント比 W/C と透水性指数 P 値と の関係を部材別に求めると,W/C が大きいほど,P 値が 大きく(図-9,正の指数式),水セメント比との相関が 見られる(R=0.722)。

また、コンクリート標準示方書[設計編]1)の4編:使 用性に関する照査4章で、透水係数 K_k から水密性に対す る照査を行うことが規定されており、既往の研究結果に 基づいて得られた K_k とW/Cとの関係は、式(解 4.3.1) $\log K_k = 4.3 \cdot W/C \cdot 12.5$ となることが示されており、図-9に併記したように、本試験において測定された透水性指 数P値とW/Cとの関係は、全体的に両者は適合している。





図-8 コンクリート表面シール材の有無とK値の関係







図-10 中性化速度係数αと非破壊試験値との関係

(3) 試験結果とコンクリート品質との関係

試験結果から,透水量w,透水性指数 P 値,透気速度 指数 Kv,透気性指数 K とコンクリート品質(中性化と の関係を(4)に,塩化物イオン浸透深さとの関係を(5) に,圧縮強度との関係を(6)に示し,部材別に求めると 図-10~図-12に示すとおりである。各図には床部材上 面は赤,同下面は緑,柱部材側面は青,既設橋梁は紫, 全体は黒表記とし,相関性を検証するため,相関係数 R に加え,良側と不良側を表記する。

性能確認試験より,一定の環境に配置されている暴露 供試体による試験(材齢1~7年)の相関性に比べると, 供用年数が28~63年と長い既設橋梁による試験につい ては,繰返し雨水・塩水,乾燥等の環境条件が種々異な るため,それらの影響を受け,全体的に相関性が低い傾 向となった。

(4) 中性化(中性化速度係数 α) との関係

非破壊試験値とコアの中性化速度係数 α (mm/ \sqrt{t}) と の関係は、図-10 に示す通りである。中性化速度係数 α との相関が強い順は、透水量 w (正の対数式、R=0.682)、 透水性指数 P 値 (正の対数式、R=0.628)、透気速度指数 Kv (正の対数式、R=0.578)、透気性指数 K 値 (正の対 数式、R=0.519)の順になっている。この中で、透水量と の関係性に着目すると、透水量が増加するにつれ中性化 速度係数も高くなる傾向があり、透水性指数 P 値につい ても同様の結果となっている。また,透気速度指数 Kv や透気性指数については,値が大きくなるにつれ中性化 速度にばらつきがみられる。

透水量,透水性指数 P 値との相関が高くなっている理 由として、透水量,透水性指数 P 値が環境(気象,含水, 透水,雨がかり)条件を最も表す指標であると推察され る。また,既設橋梁においては,材齢が進むほど水和生 物の増加により緻密になり,空隙率が減少することで、 透水量や透水性指数 P 値のばらつきが減少すると推察さ れる。

(5) 塩害(塩化物イオン浸透深さ DC) との関係

非破壊試験値とコアの塩化物イオン浸透深さ DC (mm) との関係は、図-11 に示す通りである。塩化物イオン浸 透深さ DC (mm) との相関が強い順は、透水量 w (正の 対数式, R=0.619)、透水性指数 P 値 (正の対数式, R=0.685)、透気速度指数 Kv (正の対数式, R=0.601)、 透気性指数 K 値 (正の対数式, R=0.609)の順になって いる。この中で、透水量との関係性に着目すると、透水 量が増加するにつれ塩化物イオン浸透深さも高くなる傾 向があり、透水性指数 P 値についても同様の結果となっ ている。また、既設橋梁については、中性化と同様に透 気速度指数 Kv や透気性指数については、値が大きくな るにつれ塩化物イオン浸透深さにばらつきがみられる。 中性化と同様に、含水(透水,透気)要因である P 値や



図-11 塩化物イオン浸透深さ DC と非破壊試験値との関係



図-12 圧縮強度 fc と非破壊試験値との関係

透水量は塩化物イオン浸透深さとの相関も強く、影響が 大となっている。

また、中性化と同様に既設橋梁については、環境条件 の影響から透水量、透水性指数ともに高い傾向となった。

(6) コア圧縮強度 fc との関係

非破壊試験値とコア圧縮強度 fc (N/mm²) との関係は, 図-12 に示す通りである。コア圧縮強度との相関が強い 順は,透水量 w (負の累乗式, R=0.661),透水性指数 P 値 (負の累乗式, R=0.682),透気速度指数 Kv (負の対 数式, R=0.609)の順になっており,コア圧縮強度は空気 量 (空隙の多さ)と負の相関が強いため,透水量や P 値 との相関が強く,中性化と同様に影響が大となっている。

また,中性化,塩化物イオン浸透深さと同様に既設橋 梁については,環境条件の影響から透水量,透水性指数 ともに高い傾向となった。

4.まとめ

非破壊試験の結果,透水量と透水性指数 P 値が高くな るにつれて,中性化速度,塩化物イオン浸透深さ,圧縮 強度も高くなる傾向がある。また,ダブルチャンバーの 内側チャンバーの直下のみならず,この周辺を含んだ表 層コンクリートの透水性(透気性)を測定していること が判明した。

このことから,表層コンクリートの品質診断法(中性

化深さ,塩化物イオン浸透深さ,圧縮強度など)として 開発したダブルチャンバー透気性試験法(シール材有り の吸気圧法)に加え,ダブルチャンバー透水性・透気性 試験法(送水圧法・送気圧法)による方法は,表層コン クリートの耐久性(中性化速度など)との強い相関性が 認められ,実用性が検証された。

参考文献

- 豊福俊泰,高橋典子,永松武則,細川土佐男:ダブ ルチャンバー透気性試験・ダブルチャンバー透水性 試験による表層コンクリートの非破壊検査法の技術 開発,コンクリート工学年次論文集 2015, Vol.37, No.1, pp.1801-1806, 2015.6
- 2)豊福俊泰,春日井俊博,松尾栄治,永松武則,高橋典子:ダブルチャンバー透水性試験・透気性試験による表層コンクリートの非破壊検査法の開発,日本非破壊検査協会,コンクリート構造物の非破壊検査シンポジウム論文集,Vol.5, pp.277-282, 2015.8
- 3)豊福俊泰,春日井俊博,松尾栄治,永松武則,高橋 典子:ダブルチャンバー透水性試験・透気性試験に よるRC床版の表層品質評価事例,日本非破壊検査 協会,コンクリート構造物の非破壊検査シンポジウ ム論文集(Vol.5)、pp.283-288,2015.8
- 4)豊福俊泰,春日井俊博·細川土佐男,永松武則,高橋 典子,松尾栄治:ダブルチャンバー透水性・透気性 試験機法の試験方法に関する研究,日本非破壊検査 協会,平成27年度秋季講演大会講演概要集, pp.205-208,2015.10