新潟県中越地震による被害調査結果

2004年12月

東京大学生産技術研究所

中埜良昭・徳井紀子・太田行孝

目次

はじめに	• • • 1
地震概要	• • • 3
被害調査結果	
魚沼市立湯之谷中学校	
建物概要	• • • 1-1
被害状況	• • • 1-7
魚沼市立小出中学校	
建物概要	• • • 2-1
被害状況	• • • 2-8
小千谷市立東小千谷小学校	
建物概要	• • • 3-1
被害状況	• • • 3-10
小千谷市立小千谷中学校	
建物概要	• • • 4-1
被害状況	• • • 4-8
魚沼市立守門中学校	
建物概要	· · · 5-1
被害状況	• • • 5-6
魚沼市福山体育館	
建物概要	• • • 6-1
被害状況	• • • 6-4
川口町役場周辺	· · · 7-1
川口町田麦山	• • • 8-1
長岡工業高等専門学校	• • • 9-1
越路中学校	• • • 10-1
小国中学校	• • • 11-1
東小千谷中学校	• • • 12-1
小千谷総合病院	• • • 13-1

付録 被害調査結果一覧

はじめに

本報告は2004年10月23日に発生した新潟県中越地震による学校建築物の被害確認および復旧指導を目的に行った調査結果を取りまとめたものである。本調査は、文部科学省の調査・研究委託を受け、日本建築学会内に組織された「文教施設委員会 耐震性能小委員会」の活動の一環として行われたものであり11月19日から23日の5日間をかけて下記に示す施設および地域を調査した(各調査施設の位置は,図1に示す地図を参照)。

2004/11/18

新潟着

2004/11/19

魚沼市立湯之谷中学校 魚沼市立小出中学校

2004/11/20

小千谷市立東小千谷小学校 小千谷市立小千谷中学校

2004/11/21

魚沼市立守門中学校 魚沼市福山体育館

2004/11/22

川口町役場周辺 川口町田麦山

長岡工業高等専門学校

2004/1/23

越路中学校

小国中学校

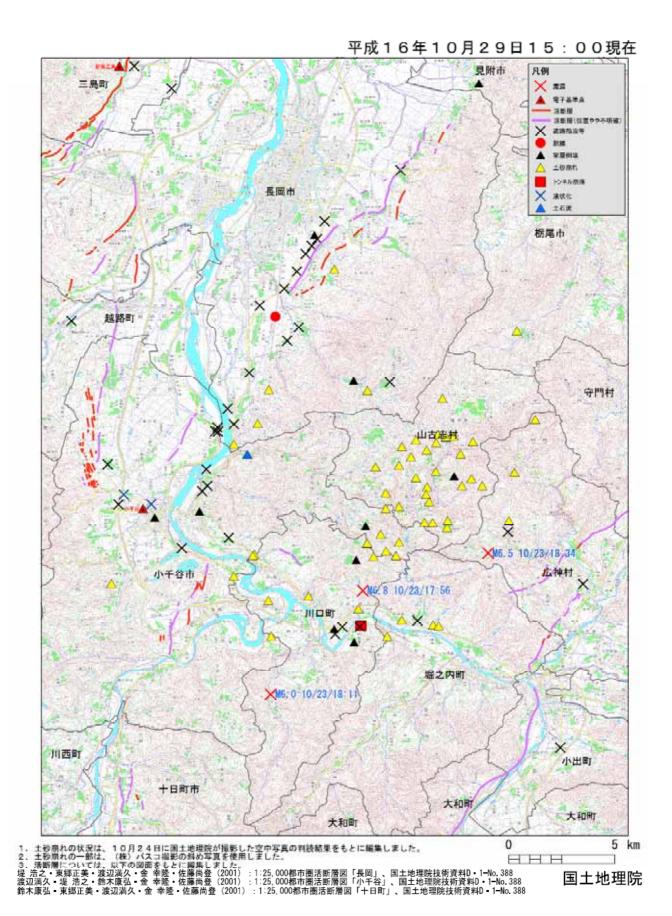
東小千谷中学校

小千谷総合病院

2004/1/24

新潟発

2004年12月



www.gsi.go.jp/BOUSAI/NIIGATAJISIN/jyoukyouzu/5man1029-1500.pdfの平成 16 年 (2004 年) 新潟県中越地震災害状況図に加筆図 1 調査建物の位置

地震概要

2004 年 10 月 23 日午後 5 時 56 分ごろ,新潟県川口町で震度 を観測するなど新潟県中越地方を中心に強い地震が発生した。気象庁によるとこの震源は同県中越地方(37°17.3′N 138°52.2′E)で,震源の深さは 13km, M:6.8 とされている.

本地震の特徴のひとつに活発な余震活動が挙げられる.17 時 56 分の本震発生後,30 分ほどの間に震度 強を2度観測し,また2週間以上も震度 弱以上の比較的強い余震が繰り返し発生し,余震による構造物の被害の進展や被災者・避難者への恐怖感の増幅など,物理的および心理的被害に大きな影響を与えた.表1に最大震度 弱以上を観測した地震(本震を含む)の発生時刻と主な5 地震(最大震度 弱以上)の震度分布(新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ)を,また図1に余震発生回数の推移および図2に本震を含む前記の5 地震の震度分布図をそれぞれ示す.

本地震では中山間部で道路や山腹の崩壊・崩落が多数発生して,また上越新幹線が脱線するなど,広域にわたり甚大な被害が生じた(写真1,2).

表1:震度 弱以上を観測した地震の基本情報(12月3日現在)

(気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/2004_10_23_niigata/event.html による)

年月日	時分	М	最大 震度	震度分 布一覧	年月日	時分	М	最大 震度	震度分 布一覧
2004/10/23	17:56	6.8	7	(1)	2004/10/24	14:21	5.0	5強	
	17:59	5.3	5 強		2004/10/25	00:28	5.3	5 弱	
	18:03	6.3	5 強			06:04	5.8	5 強	
	18:07	5.7	5 強		2004/10/27	10:40	6.1	6 弱	(5)
	18:11	6.0	6 強	(2)	2004/11/04	08:57	5.2	5 強	
	18:34	6.5	6 強	(3)	2004/11/08	11:15	5.9	5 強	
	18:36	5.1	5 弱		2004/11/10	03:43	5.3	5 弱	
	18:57	5.3	5 強						
	19:36	5.3	5弱						
	19:45	5.7	6 弱	(4)					
	19:48	4.4	5 弱						

(1)~(5)は,次頁以降の震度分布一覧に詳細あり

(1) 2004 年 10 月 23 日 17:56:0.3 37° 17.3'N 138° 52.2'E 13km M:6.8 新潟県中越地方

気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/shindo_db/db_map/200410/23/A20041023175600300011 037173700320138522200470130818368D63V5117004132_table.html による

新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ / * は地方公共団体または防 災科学技術研究所の震度観測点を表す

災科学技	支術研:	究所の震度観測点を表す
	7	川口町川口*
	6強	新潟小国町法坂 * 、山古志村竹沢 * 、小千谷市城内
	6 弱	刈羽村割町新田*、新潟中里村田沢*、新潟川西町水口沢*、入広瀬村穴沢*、守門村須原*、広神村今泉*、堀之内町堀之内*、新潟三島町上岩井*、越路町浦*、栃尾市大町*、十日町市千歳町*、長岡市幸町
	5 強	津南町下船渡*、新潟大和町浦佐*、六日町伊勢町、塩沢町塩沢*、小出町小出島*、出雲崎町米田、和島村小島谷*、与板町与板*、中之島町中之島*、見附市昭和町*、松之山町松之山*、松代町松代*、安塚町安塚*
新潟県	5 弱	中之口村中之口*、月潟村月潟*、巻町巻、新潟吉田町日之出町*、分水町地蔵堂*、弥彦村矢作*、燕市秋葉町*、西山町池浦*、高柳町岡野町*、広神村米沢、湯之谷村大沢*、出雲崎町川西*、新潟栄町新堀*、加茂市幸町*、柏崎市中央町*、三条市西裏館*、三和村井ノ口*、新潟吉川町原之町*、頸城村百間町新田*、柿崎町柿崎*、牧村柳島*、浦川原村釜淵*、上越市木田*、上越市大手町
	4	佐渡市徳和*、佐渡市小木町*、佐渡市河原田本町*、佐渡市相川三町目、阿賀野市山崎*、阿賀野市姥ヶ橋*、阿賀野市保田*、阿賀野市畑江、新潟山北町府屋*、神林村今宿*、関川村下関*、上川村豊川*、鹿瀬町鹿瀬*、津川町津川*、潟東村三方*、味方村味方*、新潟西川町旗屋*、岩室村西中*、亀田町船戸山*、横越町中央*、村松町大手通、小須戸町小須戸*、聖籠町諏訪山*、豊栄市葛塚*、五泉市太田*、新津市程島、新発田市中央町*、新発田市乙次*、新潟市大野町*、新潟市一番堀通町*、新潟市幸西、湯沢町神立*、寺泊町寺泊*、下田村荻堀*、田上町原ケ崎新田*、能生町能生*、名立町名立大町*、清里村荒牧*、新潟板倉町針*、妙高村関山*、中郷村藤沢*、妙高高原町関川*、大潟町土底浜*、新潟大島村上達*、上越市中ノ俣、新井市栄町*
	3	佐渡市羽茂本郷*、佐渡市真野新町*、佐渡市畑野*、佐渡市新穂瓜生屋*、佐渡市相川下戸村*、佐渡市湊*、佐渡市千種*、佐渡市相川金山、阿賀野市岡山町*、粟島浦村日ノ見山*、粟島浦村笹畑、新潟朝日村岩沢*、荒川町山口*、黒川村黒川*、中条町新和町、紫雲寺町稲荷岡*、加治川村住田*、村上市三之町*、村上市塩町、青海町青海*、糸魚川市一の宮
長野県	5弱	三水村芋川 *
埼玉県	5弱	久喜市下早見
群馬県	5弱	北橘村真壁*、高崎市高松町*、片品村東小川
福島県	5弱	福島柳津町柳津 * 、西会津町野沢、只見町只見 *

(2) 2004 年 10 月 23 日 18:11:56.7 37° 15.0'N 138° 49.9'E 12km M:6.0 新潟県中越地方 気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/shindo_db/db_map/200410/23/A20041023181156770009 037150000300138499600520115225660D58V511D004132_table.html による

新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ / * は地方公共団体または防 災科学技術研究所の震度観測点を表す

X17-17	K 1/1 1 1/1 .	九州の辰良観測点を衣り
	6 強	小千谷市城内
	6弱	新潟小国町法坂*、越路町浦*
	5 弱	西山町池浦*、新潟川西町水口沢*、広神村今泉*、堀之内町堀之内*、出雲崎町米田、和島村小島谷*、与板町与板*、中之島町中之島*、栃尾市大町*、長岡市幸町
	4	阿賀野市姥ヶ橋*、阿賀野市岡山町*、新潟三川村白川*、津川町津川*、中之口村中之口*、月潟村月潟*、潟東村三方*、味方村味方*、巻町巻、新潟吉田町日之出町*、弥彦村矢作*、岩室村西中*、小須戸町小須戸*、五泉市太田*、燕市秋葉町*、高柳町岡野町*、新潟中里村田沢*、六日町伊勢町、塩沢町塩沢*、広神村米沢、出雲崎町川西*、新潟栄町新堀*、下田村荻堀*、田上町原ケ崎新田*、十日町市千歳町*、加茂市幸町*、柏崎市中央町*、三条市西裏館*、三和村井ノ口*、新潟板倉町針*、新潟吉川町原之町*、柿崎町柿崎*、牧村柳島*、松之山町松之山*、松代町松代*、浦川原村釜淵*、安塚町安塚*、上越市木田*、上越市大手町
新潟県	3	佐渡市徳和*、佐渡市羽茂本郷*、佐渡市小木町*、佐渡市真野新町*、佐渡市畑野*、佐渡市新穂瓜生屋*、佐渡市河原田本町*、佐渡市湊*、佐渡市千種*、佐渡市相川三町目、阿賀野市山崎*、阿賀野市保田*、阿賀野市畑江、新潟朝日村岩沢*、神林村今宿*、荒川町山口*、関川村下関*、上川村豊川*、鹿瀬町鹿瀬*、新潟西川町旗屋*、亀田町船戸山*、横越町中央*、村松町大手通、黒川村黒川*、中条町新和町、紫雲寺町稲荷岡*、加治川村住田*、聖籠町諏訪山*、豊栄市葛塚*、新津市程島、新発田市中央町*、新発田市乙次*、新潟市大野町*、新潟市一番堀通町*、新潟市幸西、津南町下船渡*、湯沢町神立*、入広瀬村穴沢*、小出町小出島*、寺泊町寺泊*、新潟三島町上岩井*、能生町能生*、名立町名立大町*、清里村荒牧*、妙高村関山*、中郷村藤沢*、妙高高原町関川*、大潟町土底浜*、新潟大島村上達*、上越市中ノ俣、新井市栄町*
	2	佐渡市相川下戸村 * 、佐渡市相川金山、村上市三之町 * 、村上市塩町、湯之谷村大沢 * 、青海町 青海 * 、糸魚川市一の宮
	1	粟島浦村日ノ見山*、粟島浦村笹畑

(3) 2004 年 10 月 23 日 18:34:5.6 37° 18.2'N 138° 55.9'E 14km M:6.5 新潟県中越地方 気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/shindo_db/db_map/200410/23/A20041023183405690009 037182000290138559900420141716765D63V511D004132_table.html による

新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ/*は地方公共団体または防 災科学技術研究所の震度観測点を表す

グイイナリン	CHUMI	光川の莀及観測点を衣 9
	6強	新潟小国町法坂 * 、川口町川口 * 、十日町市千歳町 *
	6弱	新潟中里村田沢*、新潟川西町水口沢*、新潟大和町浦佐*、六日町伊勢町、入広瀬村穴沢*、 広神村今泉*、堀之内町堀之内*、小千谷市城内、松代町松代*、安塚町安塚*
	5 強	西山町池浦*、高柳町岡野町*、塩沢町塩沢*、守門村須原*、湯之谷村大沢*、小出町小出島 *、出雲崎町米田、和島村小島谷*、与板町与板*、新潟三島町上岩井*、越路町浦*、長岡市 幸町、三和村井ノ口*、牧村柳島*、浦川原村釜淵*、上越市大手町
	5 弱	津南町下船渡*、広神村米沢、出雲崎町川西*、中之島町中之島*、新潟栄町新堀*、栃尾市大町*、見附市昭和町*、柏崎市中央町*、清里村荒牧*、新潟板倉町針*、新潟吉川町原之町*、頸城村百間町新田*、柿崎町柿崎*、新潟大島村上達*、松之山町松之山*、上越市木田*
新潟県	4	佐渡市小木町*、佐渡市新穂瓜生屋*、佐渡市河原田本町*、佐渡市千種*、佐渡市相川三町目、阿賀野市姥ヶ橋*、新潟山北町府屋*、新潟三川村白川*、上川村豊川*、津川町津川*、中之口村中之口*、月潟村月潟*、潟東村三方*、味方村味方*、新潟西川町旗屋*、巻町巻、新潟吉田町日之出町*、弥彦村矢作*、岩室村西中*、小須戸町小須戸*、聖籠町諏訪山*、燕市秋葉町*、新津市程島、新潟市大野町*、新潟市一番堀通町*、新潟市幸西、湯沢町神立*、寺泊町寺泊*、下田村荻堀*、田上町原ケ崎新田*、加茂市幸町*、三条市西裏館*、青海町青海*、能生町能生*、名立町名立大町*、妙高村関山*、中郷村藤沢*、妙高高原町関川*、大潟町土底浜*、上越市中ノ俣、新井市栄町*、糸魚川市一の宮
	3	佐渡市徳和*、佐渡市羽茂本郷*、佐渡市真野新町*、佐渡市畑野*、佐渡市相川下戸村*、佐渡市湊*、佐渡市相川金山、阿賀野市山崎*、阿賀野市保田*、阿賀野市岡山町*、阿賀野市畑江、新潟朝日村岩沢*、神林村今宿*、荒川町山口*、関川村下関*、鹿瀬町鹿瀬*、亀田町船戸山*、横越町中央*、村松町大手通、黒川村黒川*、中条町新和町、紫雲寺町稲荷岡*、加治川村住田*、豊栄市葛塚*、五泉市太田*、新発田市中央町*、新発田市乙次*
	2	粟島浦村日ノ見山 * 、粟島浦村笹畑、村上市三之町 * 、村上市塩町
群馬県	5 弱	群馬昭和村糸井*、群馬白沢村高平*、北橘村真壁*、片品村東小川

(4) 2004 年 10 月 23 日 19:45:57.1 37° 17.5'N 138° 52.7'E 12km M:5.7 新潟県中越地方 気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/shindo_db/db_map/200410/23/A20041023194557190009 037175600320138527600400123523957D55V511C004132_table.html による

新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ/*は地方公共団体または防 災科学技術研究所の震度観測点を表す

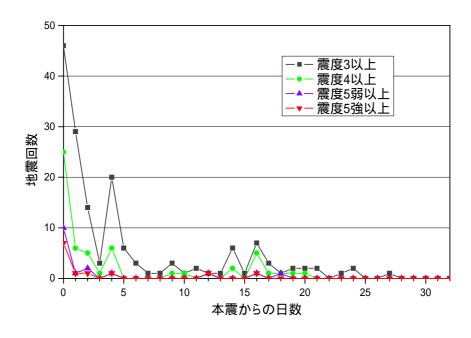
	6 22	小千谷市城内
	5強	新潟小国町法坂 *
	5弱	堀之内町堀之内 * 、越路町浦 *
	4	高柳町岡野町*、新潟中里村田沢*、六日町伊勢町、入広瀬村穴沢*、出雲崎町川西*、出雲崎町米田、和島村小島谷*、与板町与板*、新潟三島町上岩井*、中之島町中之島*、見附市昭和町*、十日町市千歳町*、柏崎市中央町*、長岡市幸町、三和村井ノ口*、清里村荒牧*、新潟板倉町針*、柿崎町柿崎*、牧村柳島*、松之山町松之山*、安塚町安塚*、上越市大手町
新潟県	3	佐渡市徳和*、佐渡市相川三町目、新潟三川村白川*、津川町津川*、中之口村中之口*、月潟村月潟*、潟東村三方*、味方村味方*、新潟西川町旗屋*、巻町巻、新潟吉田町日之出町*、弥彦村矢作*、岩室村西中*、小須戸町小須戸*、燕市秋葉町*、新潟市一番堀通町*、新潟市幸西、津南町下船渡*、塩沢町塩沢*、広神村米沢、湯之谷村大沢*、小出町小出島*、新潟栄町新堀*、下田村荻堀*、田上町原ケ崎新田*、栃尾市大町*、加茂市幸町*、三条市西裏館*、名立町名立大町*、妙高村関山*、中郷村藤沢*、妙高高原町関川*、新潟吉川町原之町*、大潟町土底浜*、新潟大島村上達*、浦川原村釜淵*、上越市木田*、上越市中ノ俣、新井市栄町*
	2	佐渡市羽茂本郷*、佐渡市小木町*、佐渡市真野新町*、佐渡市新穂瓜生屋*、佐渡市河原田本町*、佐渡市湊*、佐渡市千種*、阿賀野市山崎*、阿賀野市姥ヶ橋*、阿賀野市保田*、阿賀野市岡山町*、阿賀野市畑江、新潟山北町府屋*、関川村下関*、上川村豊川*、鹿瀬町鹿瀬*、亀田町船戸山*、横越町中央*、村松町大手通、聖籠町諏訪山*、豊栄市葛塚*、五泉市太田*、新津市程島、新発田市中央町*、新発田市乙次*、新潟市大野町*、寺泊町寺泊*、青海町青海*、能生町能生*、糸魚川市一の宮
	1	佐渡市畑野 * 、佐渡市相川下戸村 * 、佐渡市相川金山、粟島浦村笹畑、新潟朝日村岩沢 * 、荒川町山口 * 、黒川村黒川 * 、中条町新和町、紫雲寺町稲荷岡 * 、加治川村住田 * 、村上市三之町 * 、村上市塩町

(5) 2004 年 10 月 27 日 10:40:50.2 37° 17.3'N 139° 2.1'E 12km M:6.1 新潟県中越地方

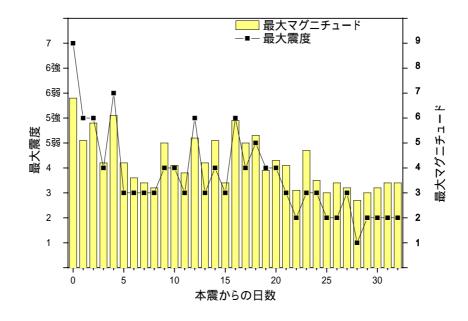
気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/shindo_db/db_map/200410/27/A20041027104050240009 037173300270139021900390116015361D60V511C004132_table.html による

新潟県全域および他県については震度 弱以上を観測した地点のみ/*は地方公共団体または防 災科学技術研究所の震度観測点を表す

	6 弱	入広瀬村穴沢 * 、守門村須原 * 、広神村今泉 *
	5 強	新潟小国町法坂 * 、六日町伊勢町、広神村米沢、湯之谷村大沢 * 、小出町小出島 * 、堀之内町堀之内 * 、新潟三島町上岩井 * 、越路町浦 * 、栃尾市大町 * 、小千谷市城内、長岡市幸町
	5 弱	燕市秋葉町 * 、刈羽村割町新田 * 、新潟大和町浦佐 * 、出雲崎町米田、和島村小島谷 * 、与板町与板 * 、中之島町中之島 * 、新潟栄町新堀 * 、見附市昭和町 * 、安塚町安塚 * 、上越市大手町
新潟県	4	佐渡市小木町*、阿賀野市姥ヶ橋*、新潟三川村白川*、上川村豊川*、津川町津川*、中 之口村中之口*、月潟村月潟*、潟東村三方*、味方村味方*、新潟西川町旗屋*、巻町巻、 新潟吉田町日之出町*、分水町地蔵堂*、弥彦村矢作*、岩室村西中*、小須戸町小須戸*、 白根市能登*、新潟市大野町*、西山町池浦*、高柳町岡野町*、新潟中里村田沢*、新潟 川西町水口沢*、塩沢町塩沢*、寺泊町寺泊*、出雲崎町川西*、下田村荻堀*、田上町原 ケ崎新田*、十日町市千歳町*、加茂市幸町*、柏崎市中央町*、三条市西裏館*、三和村 井ノ口*、清里村荒牧*、新潟板倉町針*、新潟吉川町原之町*、柿崎町柿崎*、牧村柳島 *、松之山町松之山*、松代町松代*、浦川原村釜淵*、上越市木田*
	3	佐渡市徳和*、佐渡市羽茂本郷*、佐渡市新穂瓜生屋*、佐渡市河原田本町*、佐渡市湊*、佐渡市千種*、佐渡市相川三町目、阿賀野市山崎*、阿賀野市保田*、阿賀野市岡山町*、阿賀野市畑江、新潟山北町府屋*、神林村今宿*、荒川町山口*、関川村下関*、鹿瀬町鹿瀬*、亀田町船戸山*、横越町中央*、村松町大手通、聖籠町諏訪山*、豊栄市葛塚*、五泉市太田*、新津市程島、新発田市中央町*、新発田市乙次*、新潟市一番堀通町*、新潟市幸西、津南町下船渡*、湯沢町神立*、青海町青海*、能生町能生*、名立町名立大町*、妙高村関山*、中郷村藤沢*、妙高高原町関川*、大潟町土底浜*、新潟大島村上達*、上越市中ノ俣、新井市栄町*、糸魚川市一の宮
	2	佐渡市真野新町*、佐渡市畑野*、佐渡市相川下戸村*、佐渡市相川金山、粟島浦村日ノ見山*、粟島浦村笹畑、新潟朝日村岩沢*、黒川村黒川*、中条町新和町、紫雲寺町稲荷岡*、加治川村住田*、村上市三之町*、村上市塩町
群馬県	5 弱	北橘村真壁 * 、沼田市西倉内町
福島県	5 弱	只見町只見 *



気象庁 HP (http://www.jma.go.jp/JMA_HP/jma/index.html) より



気象庁 HP (http://www.jma.go.jp/JMA_HP/jma/index.html) より

図1 余震発生回数

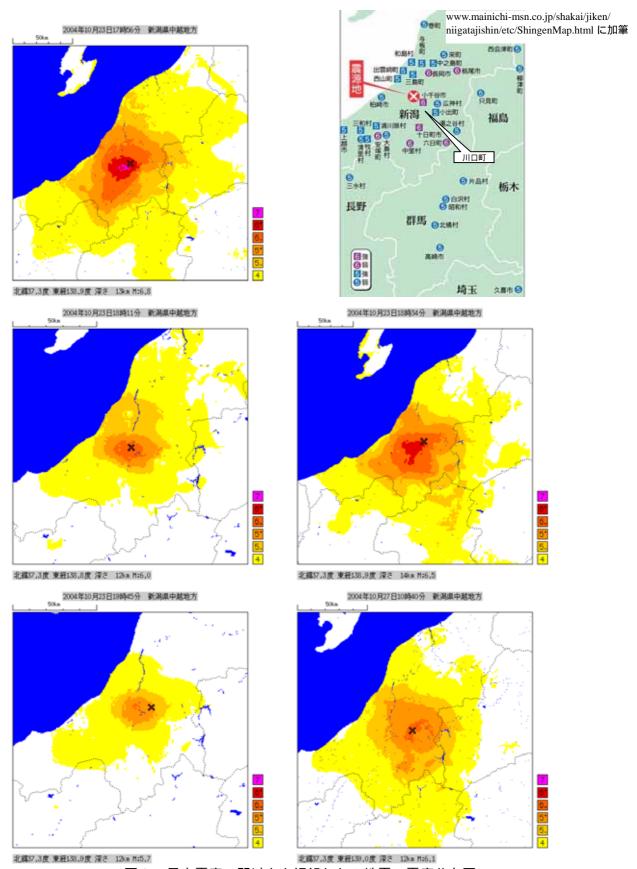


図 2 :最大震度 弱以上を記録した 5 地震の震度分布図 (気象庁 http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/2004_10_23_niigata/event.html による)



写真1:土砂崩れで滑り落ちた家屋や道路(毎日新聞号外 10月24日)



写真 2: 脱線した上越新幹線「とき 325 号」(毎日新聞号外 10 月 24 日)

被害調査結果

魚沼市立湯之谷中学校(調査日 11/19)

建物概要

魚沼市立湯之谷中学校は,魚沼市大字七日市32に所在しており,敷地は背後に山を抱えた平坦地である.図1-1に示すように(1)教室棟を中心に,東側に(2)武道場,西側に(3)屋内運動場がそれぞれ配置されている.本建物の南西および北東の全景を写真1-1,1-2それぞれに示す.なお,調査は(1)教室棟,(2)武道場,(3)屋内運動場を対象とした.

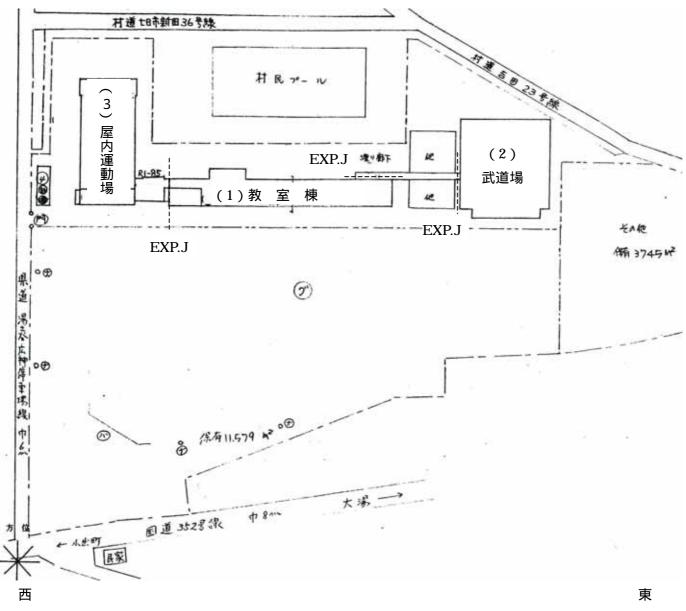


図 1-1 建物配置図



体育館教室棟武道場写真 1-1 湯之谷中学校全景 南側構面



武道場教室棟体育館写真 1-2北側構面

(1) 教室棟

教室棟は、地上3階建ての鉄筋コンクリート(以下,RC)造建物であり、屋内運動場間および武道場へ続く渡り廊下との間には、それぞれ EXP.J が設けられている.なお、教室の柱配置は、B型片廊下タイプである.屋内体育館の平面図と共に本建物の1階平面図を図1-2に示す.

・ 構造形式 : 桁行方向は純ラーメン構造

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向18スパン,梁間方向2スパン)

· 建設年 : 1968 年, 1969 年

・ 延床面積:2655 m²

・ 基礎 : 基礎構造は不明

・ 使用材料:コンクリート強度および使用鉄筋不明

・ h₀/d : 113/80=1.4(校舎北側), 184/80=2.3(校舎南側)

· 設計図書:未入手

(2) 武道場

武道場は,地上3階建てのRC造建物であり,1階が食堂,2階が柔剣道場,3階がギャラリー(柱:RC,梁:SRC,屋根:S)としてそれぞれ用いられている.教室棟へ続く渡り廊下との間にはEXP.Jが設けられている.本建物の平面図を図1-3に示す.

・ 構造形式:両方向ともに純ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(7×6スパン)

・ 建設年 : 1979 年 ・ 延床面積 : 2251 ㎡

基礎 : 基礎構造は不明

・ 使用材料:コンクリート強度および使用鉄筋不明

・ 代表的柱サイズ:

- 1) ピロティ柱 640mm×640cm ¹(600×600 ²)
- 2) 食堂柱 800mm×800mm ¹(860×860²)
- 3) 食堂太柱 740mm×940mm ¹ (700×900 ²)
 - 1 値は仕上げ材を含む柱寸法の実測値
 - 2 括弧内の値は仕上げ材の厚さを 20mm として換算した場合の躯体寸法
- · 設計図書:未入手

(3) 屋内運動場

屋内運動場は,地上1階建ての鉄骨(以下,S)造建物であり,教室棟間には,EXP.Jが 設けられている.本建物の平面図を図1-2に示す.

・ 構造形式:短手方向はトラス構造,

長手方向はブレース構造(各構面4対×2,計8対)

屋根はゲビオン

・ 規模 : 地上1階建て(6×1スパン)

・ 建設年 : 1968 年 ・ 延床面積 : 970 ㎡

・ 基礎 : 基礎構造は不明

・ 使用材料: ブレースは65 mmアングル,柱は130 mmの2丁アングル

· 設計図書:未入手

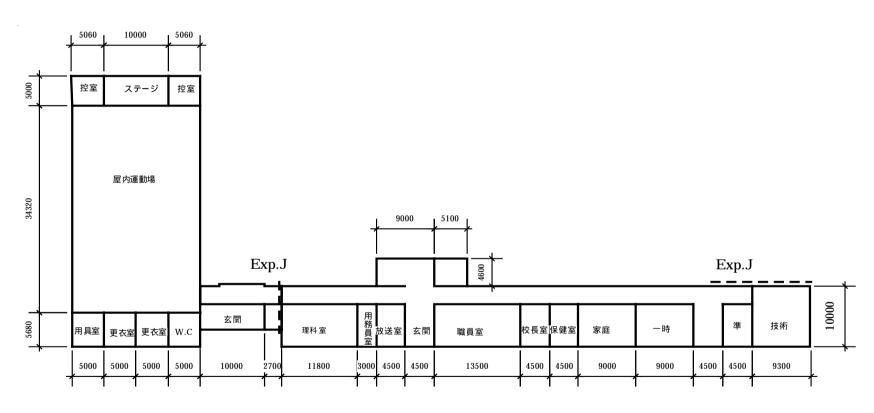


図 1-2 教室棟/屋内運動場 1 階平面図

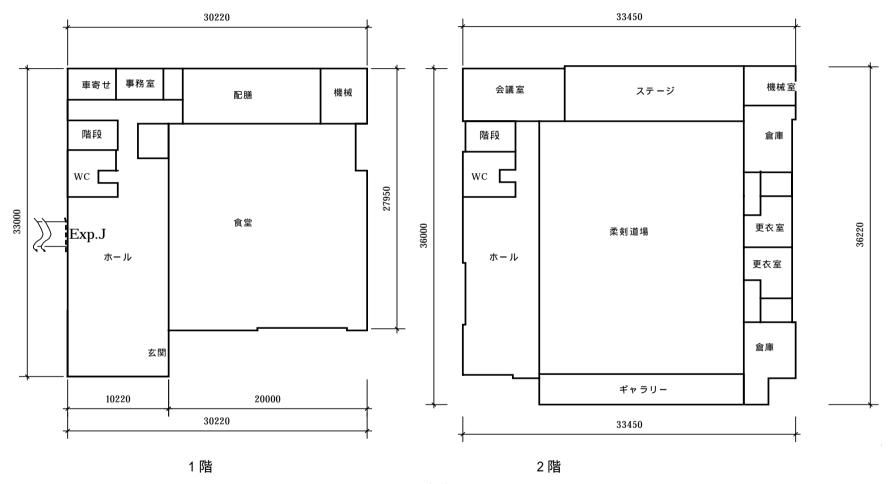


図 1-3 武道場 平面図

被害状況

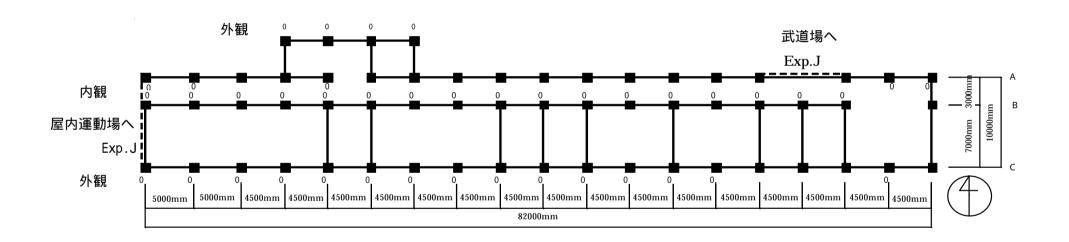
各建物の柱の被災度区分判定による損傷度を図 1-4 に示す.

(1) 教室棟 [軽微]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度およびその判定表を図 1-4 5 にそれぞれ示す. 建物周囲に地盤の変状は見られなかった.屋内運動場との間に設けられた EXP.J には,衝突による被害が生じていた(写真 1-3).上部構造では,各階の少しの柱に軽微なひび割れが生じていたが,階段室南側構面の短柱に生じた損傷度 程度のせん断ひび割れ以外は,既存の初期ひび割れが地震により伸展した程度であった.また,3 階普通教室の一部梁に,重機による雪降ろしが原因と考えられる曲げひび割れが生じていたが,特に危険な状態ではなく,長期のせん断ひび割れは生じていなかった.なお,被災度区分判定の結果は,1 階で軽微(R=97.3)となった.



写真 1 3 EXP.J の被害



第2章 被災度区分判定基準

鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表 付表 1

Δ														77	から大いこ	一位を残らるり
調査日時: <u> </u>	中华校	連絡先	連絡先	· □住宅 □共同住宅 □店舗 □工場 □倉庫 1/字校	□庁舎 □公民館 □体育館 □病院 □その他 ()	〇鉄筋コンクリート造 ロプレキャストコンクリート造 ロブロック造	3鉄骨鉄筋コンクリート造 □併用構造 (造と	□壁式構造 □その他(「 は □ に 基礎 (種別) ア 9 月	3 階 地下 階 塔壓 階 1 階寸符:約 m×約 m	□傾斜期 □台地 □回地 □その他(m 川・海・湖・沼から m (注:50m以上の場合には記入不要)	■ Nモルタル □タイル □	□ALC 板 、□ブロック □その他 (:曹 □有(v2/無) 設計図 □有(v2/無) 施工記録 □有 10/無	
# [0]	馬沙中谷杉			口事務所	口保育所	の発作し	口鉄骨鉄	アケーメン構造	□直接基礎	あたる	四字出述	輝から	ロ打放し	□PC 板	構造計算書	
整理番号:調査回数:	建築物概要 建築物名称 建築物所在地	所有者	連絡者	建物用途	(複数選択可)	1.6 構造種別		構造形式	基礎構造	建築物規模	敷地の地形	周辺の地形	外装仕上げ	(複数選択可)	1.13 設計図書	建設年代
481 €63	1.1	.3	4.	5	(複数	9.		1.7	8	6.	<u>-</u>	=	1.12	_	1.13	1. 14

丙無 (2.2 ∼) 2. 被災債の区分 2.1 建築物の崩壊・落階等による判定 「山山 攻陇等の有無:□有(2.3~:計算は省略し上部構造の被災度は[倒壊]とする)

口不明 **山** 液状化の有無:口有 口不明 2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定 で 国 E 基礎構造の被害 杭の被害の有無: □有 ① 基礎の沈下量 S =

 $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2}$ $\theta_{y} = \overline{\mathcal{O}}$ rad. (0.01rad.=0.573度、1度=0.01745rad.) ② 基礎の傾斜角 θ_x = ________ rad.

表 1 杭基礎建物の被災度区分

表2 直接基礎建物の被災度区分

[大陂] [大陂] [大成] [中(张] [大成] 基礎の沈下取 (m) [小破] [小破] [中破] [中條] [中碳] [大阪] 1/150 1/75 1/30 徒曉の傾斜 [大概] [大殿] [中碳] [大碳] [中條] [大破] [大帳] 基礎の沈下卧 (m) [小破] [中級] [中候] [大阪] [子概] [中**後**] [大碳] 1/300 1/150 175 **追聴の頃斜**

※:想定外、要詳細調査

	口大發
る被災度区分	□中發
基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分	二小寮
基礎構造のか	以無被害

39

I 編 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

- 2.3 上部構造の耐震性能残存率 R による判定 ① 被害の最も厳しい階と方向 【略 方向:□短辺方向 凶長辺方向 ② ソーニングの要否: BT不要(確物全体で判定する) □必要(ソーニングした区画を平面図などで明示し、区画ごとに判定する) 構造部材の損傷度調査結果 ※ () 内にそれぞれの柱本数や壁收数を記入し合計を計算する。 「Emittettes (+) スパンなか 1 女と数まれ

「両側住付盤」は、1スパン分を1枚と数える。	曲げ柱 柱なし墜 柱型付墜 何卿柱 合計	(8) = () + () + ()	$(O_{+}^{(4)}) = e_{+}^{(4)} + e_{+}^{(4)} + e_{+}^{(4)} + e_{+}^{(4)} + e_{+}^{(4)}$		() + () + ()×2 + ()×6 = $(4/)$ = A_0	$() \times 0.95 + () \times 0.95 + () \times 1.9 + () \times 5.7 = (/4.5) = A_1$	$() \times 0.75 + () \times 0.6 + () \times 1.2 + () \times 3.6 = (/, 2) = A_2$	$() \times 0.5 + () \times 0.3 + () \times 0.6 + () \times 1.8 = ()) = A_3$	$A_{A} = A_{A} = A_{A$	A = A = A = A = A = A = A = A = A = A =	$\sum A_i = A_i + A_i + A_i + A_i + A_i + A_i = \{1, 2, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 1, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2, 2,$
[Pa] (A)) + ()) + _© ()	@×1 +	+ ()) × 0.95 + () × 0.75 + (()×0.5 + () + 1.0×()) + 0×()	
	せん断柱	+ (85)	+ ₀ (&\$) ;	+ 1×0	<u>\$</u>	(ا م)×0.95 +	(2)×0.6 +	()×0.3 +	+ 0×()	+ 0×()	
		物部材数	調查部材数		相傷度0	損傷度!	損傷度口	損傷度皿	損傷度Ⅳ	相傷度∨	

④ 耐震性能残存率 R

 $R = \frac{\sum A_j}{A_{org}} \times 100 = \frac{(26.65)}{(56)} \times 100 = (97.3)$

□小破(80≤R<95)□倒壊(崩壊・落階等によりほぼR≒0とみなせる) 上部構造の副

電子

主部構造の副

無故書 (R=100)

「内軽微 (95≦R<100)

中破 (60≦R<80)

□大破 (R<60) □無被害 (R=100) □中破 (60≤R<80)

3. その他の推測

O. CO/IEO/IX日			
付属構造物の被害	(被害有の場合、被害:	状況、危険箇所、	処置の要否などを記入する)
]床スラブ	: □無被害	□被害有(
コペントハウメ	:□無被害	□被害有(
]屋外階段	: □無被害	□被害有(
□屋上煙突	: □無被害	□被害有(
□渡り廊下	: □無被害	□被害有(
□エキスパンションジョイント:□	ゾョイント:□無被害	被害有(
その他 (): 口無被害	□被害有(

4. **復旧の要否の判定** 気象庁<u>震</u>度階:□V(強以上

□V弱以下 (要詳細調査) 型Λ型 □Ⅵ弱

表3 基礎構造の復旧の要否

表 4 上部構造の応急復旧の要否

中候

小做 80≦*R*<95

	_	 _	L	L
高級 95≦R<100	1	9	0	0
被災度	A SELECT	(是/)	VISS	VI強以上
大廠	×	×	×	⊲
+ (K	×	×	V	0
養	×	٥	0	0
機反應機及配	V弱以下	V強	VISS	NA地以上

/ W / W		1	1
VISK	0	(0)	٥
VI強以上	0	(O) @	(0)
~ *	は1971年以前の建物の場合	の建物の場合	

・基礎構造の被災度:□無被害 ・基礎構造の復旧の要否: □不要(無被害) □補修(○)	日子敬 一番	□小破 □中破 □大破 □大破 □補修 (詳細調査が望ましい) (△)	□大嶽(い)(▽)	□ 詳細調査(×)	×
・上部構造の被災度:□無被害	□軽微	口小鼓	口中破	口大阪	口倒機
・上部構造の応急復旧の要否:					
□不要 (無被害)	□軽微力	□軽微な補修(◎)	□応急後日	(構造補修)(ô
□応急措置または応急復旧(△)	□詳細調査	調査 (×)	口明らかに点	□明らかに応急復旧不可能	能(倒壊)

4

(2) 武道場[小破]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度およびその判定表を図 1-6 7 にそれぞれ示す. 建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,1 階南北方向の両側柱付壁 1 枚, 柱付壁 1 枚,柱なし壁 1 枚に,それぞれ 1mm 程度のせん断ひび割れ(損傷度)が確認されたが(写真 1-4,5,6),その他の柱および壁に生じたひび割れは損傷度 以下であった. また,2 階の柱に生じたひび割れは,初期ひび割れが地震により伸展した程度であった.なお,被災度区分判定の結果は,1 階南北方向で小破(R=92.55)となった.



ひび割れ状況を加筆により強調表示 武道場 1 階食堂 写真 1-4 両端柱付壁(損傷度)



ひび割れ状況を加筆により強調表示 武道場 1 階 厨房東面 写真 1-5 片側柱付壁(損傷度)



ひび割れ状況を加筆により強調表示 武道場1階 厨房西面 写真1-6 柱なし壁(損傷度)

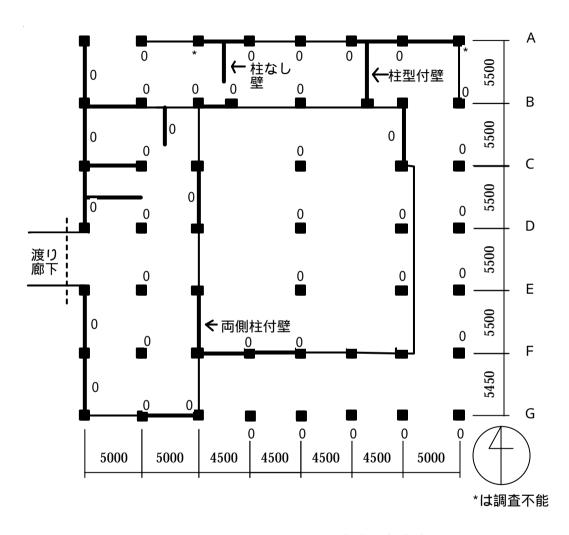


図 1-6 武道場 損傷度

図 1-7 武道場(南北方向) 被災度判定区分調査票

(3	
+	1	`

第2章 被災度区分判定基準

ト造建築物の被災度区分判定調査表
Ī
Ξ.
í
٠١
П
摇
鉄
び鉄骨鉄筋コンクリ
鉄
Š
4
ξČ
鉄筋およ(
张
413
_
付表 1
##
Ŀ

	30 元	
整理番号:調査回数:	建築物構製	

7	
2	
口無 (2.2 ~)	
¥	
2	
F	
IJ	
蔽	
五	ŀ
16	
N.	
後シ	
9	
智能	
£	
4	
_ _	
回	
et.	
ma.	0:
	× ×
'n	1
צ	1
Œ	2
	1/2
ij.	+
S	6
#	**
9	其礎雄浩の守下・傾約ニトス判定
11.00000 1.000 1.0	
14.00	,

		山 川
		液状化の有無:口有
岍		口不明
(斜による判)		#□
2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定	基礎構造の被害	杭の被害の有無:口有

口不明

E, ① 基礎の沈下量 S =

 $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} =$ (0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.) $\theta_{\rm r} = \frac{{\rm rad.}}{{\rm rad.}}$ rad. ② 基礎の傾斜角 $\theta_x =$

表2 直接基礎建物の被災度区分 表 1 杭基礎建物の被災度区分

			基礎の沈	基礎の沈下駄 (m)					基礎の沈	基礎の沈下登 (m)	
-			0 0.1		0.3		_	0	0.05 0	0.3	3
14		[無被害]	[小帳]	[神(株]	*	世		[無被害]	[小破]	*	*
ちょ	006/1	[小晚]	[中條]	[神(略]	[大概]	趣 (1/150	[小概]	[中(成]	[中(成]	*
· 55	001/1	[中晚]	[中限]	[大破]	[大破]) 室	9	[中級]	[中破]	[大概]	[大限]
荻	6/1	[大成]	[大敞]	[大概]	[大概]	雄	06/1	[大概]	[大帳]	[大成]	[大概]
3	174 BF - X	34. 142 m2 44. ju									

-		口大級	
	基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分	口中級	
	t下・傾斜によ	口子級	
	基礎構造の诊	□無被害	

39

I 編 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

		ĺ													
	せん断柱		曲げ徒			性な	柱なし壁		任項	柱型付壁		两侧柱 付壁		令井	
総部材数	()	+	34	_	+	_	,	1+		-	1+	(X)	١.	(1)	
调查部材数	() _{(p}	+	34	E.	+	Ĺ	· (//	+		e,	+	(c)	ıı	("	
	Э×Г	+	⊗	-	+	(0)	-×	+	⊕	⊕×2	+	9×@	ı	(86)	= A
損傷度の	^	+	132		+		_	+	9	(O)×2	+	(7/)×6	ŀ	1-	7
損傷度!	()×0.95	+	ا آپر	J×0.95 +	+	-	1×0.95	+		6.1×(+	()×5.7	11		, , =
損傷度口	+ 9.0×()	+	_)×0.75 +	+	-	9.0×0	+		1×12	+)×36	ı		1
机偶度皿	()×0.3	+	×)×0.5 + (/)×0.3	+	1)×0.3	+		+ 9.0×(+	81×())	11	(7.7)	7 7
相傷度Ⅳ	0×()	+	×	1.0×(+	-	0×(+		0×0	+	0×()	16		, , ,
損傷度V	0×()	+	×	0×(+		0×(+		0×0	+	0×()		0	¥ =
									4	= A0 +	4:	$\sum A_1 = A_0 + A_1 + A_2 + A_3 + A_4 + A_s = ($	+		79.6
1	1 计计算器	,													,

① 耐棄性能效存率 R $R = \frac{\sum A_{J}}{A_{-}} \times 100 = \frac{79.6}{(86)} \times 100 = (92.55)$

エロロギ ほっつ 間の 乗り 生能力	Tuble Tanama Mathematic 大学の数次は区分		
□無被害 (R=100)	□転徴 (95≤R<100)	1万小钱(80≤R<95)	
□中破 (60≤R<80)	□大破 (R<60)	□倒壊(崩壊・落階等によりほぼR=0とみなせる)	
3. その他の被害			_

	^	1	^	ı ^	1	^	ı^
、処置の要否などを記入する)							
况、危険箇所、	□被害有 (□被害有(□被害有(□被害有(□被害有(□被害有(□被害有(
(被害有の場合、被害状況、	: □無被害	: □無被害	: □無被害	・□無被害	:□無被害	ショイント∶□無被害): 二無被害
 付属構造物の被害	口床スラブ	ロペントハウス	口屋外階段	□屋上煙突	□漢の鹿下	│□エキスパンションジョイント:□:	口その街 (

4. **復旧の要否の判定** 気象庁震度階:□VI強以上

□ V 弱以下 (要詳細調査) □∇強

表4 上部構造の応急復旧の要否 表3 基礎構造の復旧の要否

大阪

中級

一歲

被災災

級災階

V強 VI弱 VI強以上

	被災度	軽微	夢小	中後	大阪・倒壊
	凝度階	95 ≨ 8< 100	80≦₽<95	60 ≤ P<80	<i>8</i> <60
	大和政	×	×	×	×
_	/ (學 / /	0	V	⊲	◁
_	VIEW V	0	(7) 0	∇	٥
	Ziğe Σ	0	(0) (0)	(d) (d)	◁

※(は1971年以前の建物の場合

	□詳細調査 (×)	口大破 口倒壞	構造補修)(○) 急復旧不可能(倒壊)
口大聚	しい (ロ)	日中張	□応急復旧(構造補修)(C□明らかに応急復旧不可能
日母	□補修 (詳細調査が望ましい) (△)	口小袋	:補修 (◎) 強 (×)
一一会	□補修(□軽徴	□軽微な補修 □詳細調査 ()
・基礎構造の被災度:□無被害・・基礎構造の復旧の要否:	□不要(無被害) □補修(○)	・上部構造の被災度:□無被害 ・上部構造の応急復旧の要否:	□不要(無被害) □応急措置または応急復旧(△)

40

(3)屋内運動場[軽微]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.外壁にわずかにひび割れが生じていたが,補 強ブレースの接合部にもずれは全くみられず,それ以外は特に被害はなかった.



写真 1-8 屋内運動場 外観



写真 1-9 屋内運動場 内観

魚沼市立小出中学校(調査日 11/19)

建物概要

魚沼市立小出中学校は,魚沼市大字池ヶ原 807 に所在しており,敷地周辺は、もともと田んぼであったと思われるが、あまり被害は見られなかった.図 2-1 に示すように(1)教室棟を中心に,南西側に突出して(2)管理棟および給食棟,南東側に(3)屋内運動場が,それぞれ配置されている.本建物の南西の全景を写真 2-1 にそれぞれに示す.なお,調査は(1)教室棟(普通教室棟・特別教室棟)と(3)屋内運動場を対象とした.



特別教室

管理棟

普通教室棟



管理棟

普通教室棟 写真 2-1 小出中学校 全景

給食棟

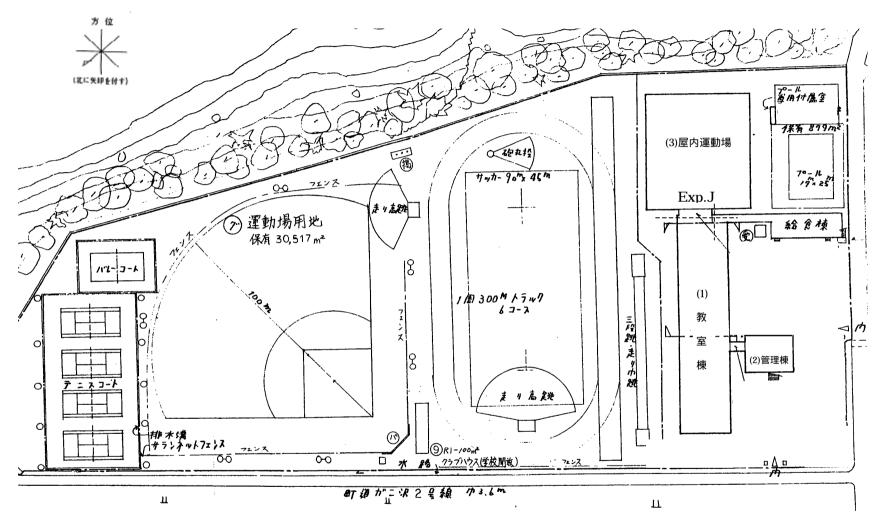


図 2-1 建物配置図

(1) 教室棟

教室棟は,地上3階建てのRC造建物であり,屋内運動場との間および本建物と給食棟を結ぶ渡り廊下との間には,それぞれEXP.Jが設けられているものの,管理棟へと続く渡り廊下間には設けられていない.なお,教室の柱配置は,B型中廊下タイプである.本建物の2階平面図を図2-2に示す.

構造形式: 桁行方向は純ラーメン構造,

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向21スパン,梁間方向3スパン)

・ 建設年 : 1974 年, 1975 年

· 延床面積:4722 ㎡

・ 基礎 : 杭基礎(設計者からのヒアリングによると RC 杭)

・ 使用材料:コンクリート強度および使用鉄筋不明

· 設計図書:未入手

(2) 管理棟

管理棟は,地上2階建てのRC造建物であり,1階ピロティは自転車置き場として使用されている. 教室棟へ続く渡り廊下との間には,EXP.J は設けられていない. 本建物の2階 平面図を図2-2に示す.

・ 構造形式:両方向ともに純ラーメン構造

・ 規模 : 地上2階建て(4×5スパン)

・ 建設年 : 1975年

· 延床面積:543 m²

・ 基礎 : 杭基礎 (設計者からのヒアリングによると RC 杭)

・ 使用材料:コンクリート強度および使用鉄筋不明

· 設計図書:未入手

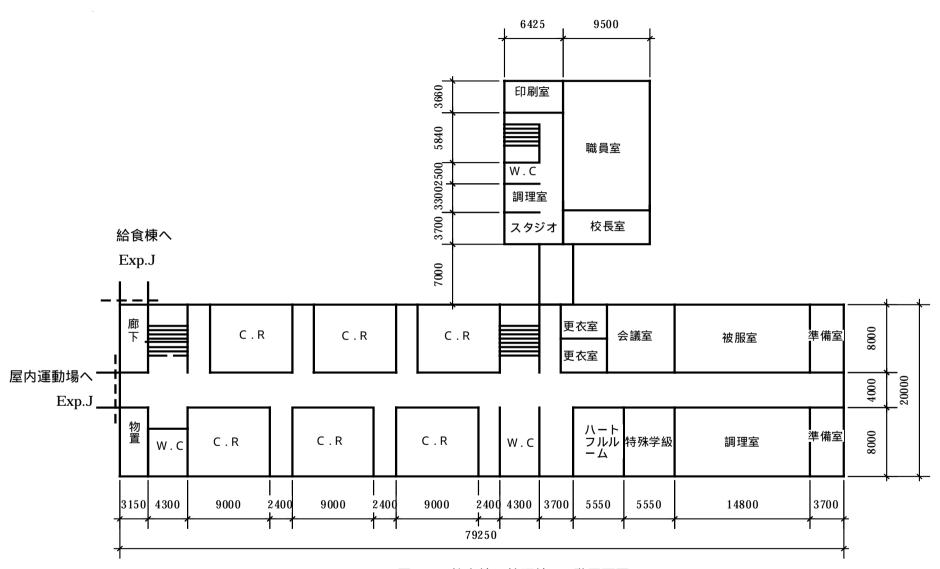


図 2-2 教室棟・管理棟 2 階平面図

(3)屋内運動場

屋内運動場は , 地上 2 階建ての 1 階が RC 造 , 2 階が S 造の建物である . 本建物の 1,2 階 平面図を図 2-3 に示す .

・ 構造形式 : 短手方向はトラス構造 ,

長手方向はブレース構造(各構面4対,計8対1)

1 確認できたものは,各構面3対,計6対

屋根はトラス

・ 規模 : 地上2階建て(8×8スパン)

・ 建設年 : 1976年

· 延床面積:屋内運動場は2153 m²

基礎 :基礎構造は不明

· 使用材料:S造部分の柱は

CT フランジ 300×14, ウェブ 280×10, ラチス 75×の2 丁アングル

RC 造部分のコンクリート強度および使用鉄筋は不明

· 設計図書:未入手

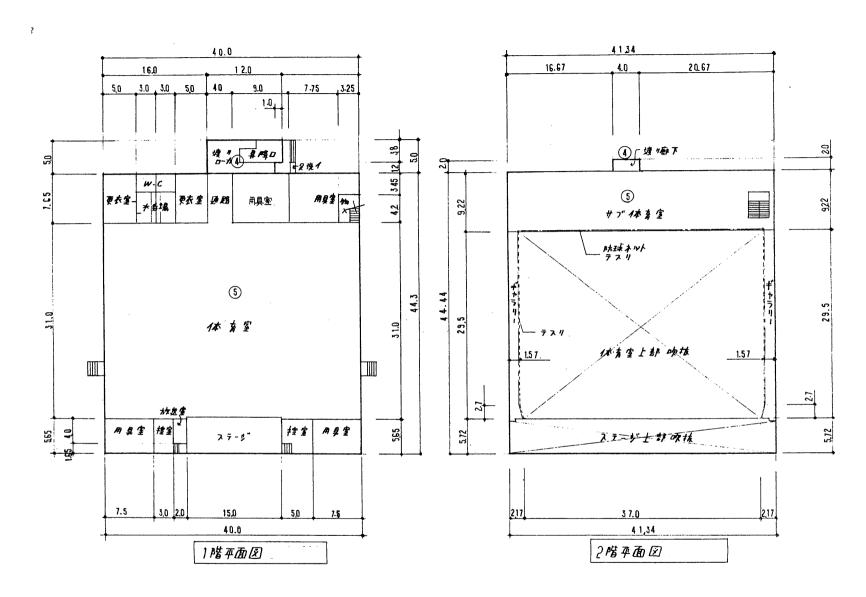


図 2-3 屋内運動場 平面図

被害状況

(1)教室棟[中破]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度および判定表を図 2-4,5 にそれぞれ示す.建物周囲に地盤の変状は見られなかった.EXP.J は 2 箇所とも,衝突による被害が生じていた(写真 2-2). さらに,教室棟と給食棟を結ぶ渡り廊下では,床スラブ中央部において,スラブ下の土間が沈下したことによると推察される約 2.5cm の沈下が生じていた.上部構造の最も被害の激しい階は 2 階で,特に,背の高い腰壁が設置されているために短柱化した調理室廊下側の柱は,損傷度 ~ 相当のせん断ひび割れが生じ大きな被害を受けていた(写真 2-3). しかしながら,その構面の上下階および対面の構面は,柱間に壁が入っておらず長柱であり,生じたひび割れも損傷度 以下と大きな被害は見られなかった(写真 2-4). また,2 階で損傷度 相当のひび割れは,2 階更衣室の両側柱付壁 1 枚や普通教室の柱型付壁 3 枚にも生じており,比較的被害が大きかった.1 階の被害は,損傷度 以下のひび割れが柱に生じている程度であった.なお,本建物の調査は,1 階部分を外観により,2 階部分を内観により行った.被災度区分判定は 2 階のみ実施し,その結果は中破(R=71.6)となった.

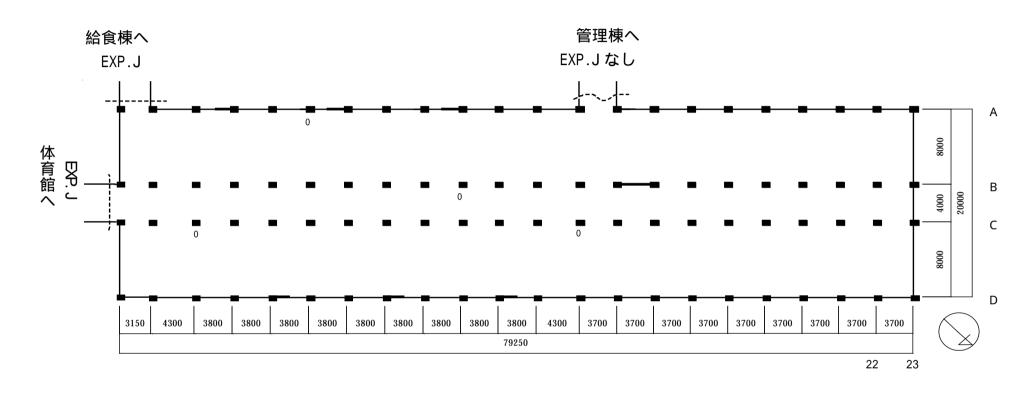


図 2-4 教室棟 2 階 損傷度

_
無端
型型
氽
展区
英汉
2
紙

鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表	
問題	
崇	
公公	
度区	
談	
8	(
烫	•
無難	
押	
_	
=`	
Ĺ	
٠,	
П	
摇	
数	
ďœ	
数	
5	
4	
£	
摇	
鉄	
_	
1番1	
17	

************************************	16年 [校舍)	連絡先	これ 日本館 日上場 日倉庫 日学校日休書館 日本時 日本時 日本の	コンクリー) 	「酷 塔鹿 ― 略 1略寸缶:約 ~ m×約 ~ m □ a 回 由 □ 回 □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	樹・沼からm(注:50m以上の場合には記入不要) ロタイル ロ石貼り ロカーテンウォール ロブロック 口その他(設計図
868の数に対形 1/2	(本) 1 日	小出午学校(□事務所 □住宅 □共同住宅 □保育所 □庁舎 □公早館 □	ソクリート部にコンクリート	□ラーメン構造 □壁式構造 □直接基礎 □杭基礎 (種別	地上 階 地下□平坦地 □傾斜地	り 量から m 川・海・消げ 口打放し ロモルタル口 DPC 板 口ALC 板	構造計算書 □有 □無 計 ————————————————————————————————————
. 女	整理番号:調査回数:	 建築物概要 1.1 建築物名称 1.2 建築物所在地 	1.3 所有者 1.4 連絡者	1.5 建物用涂 (複数選択可)	1.6 構造種別	 1.7 構造形式 1.8 基礎構造 	 建築物規模 1.10 敷地の地形 	44	1.13 設計図書 1.14 建設年代

2. 被災度の区分 2.1 建築物の崩壊・落階等による判定 | 崩壊、落階等の有無:□有(2.3 へ: 計算は省略し上部構造の被災度は [倒뷇] とする) □無(2.2 へ)

2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定

	口不明	
	□ #	
	液状化の有無:口有	
	口不明	
	単口	E
基礎構造の被害	杭の被害の有無:□有	① 基礎の沈下量 S

 $\theta_y =$ rad. $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} =$ rad. 基礎の傾斜角 θ_x = (3)

表 1 杭基礎建物の被災度区分

表2 直接基礎建物の被災度区分

(0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.)

	*	*	[大殿]	[大陂]	
Ξ	*	[中級]	[大殿]	[大阪]	
基礎の沈下型	[小概]	[中條]	[中條]	[大成]	
	[無被害]	[小破]	[中條]	[大概]	
		1/120	5	96/1	Ì
	粪	超() 度	椞	
0.3	*	[大成]	[大敞]	[大敞]	
基礎の沈下駐 (m) 01	[中條]	[中條]	[大概]	[大概]	
基礎の記	[小成]	[中候]	[中條]	[大陂]	
	[無被害]	[小破]	[中候]	[大概]	
		005/1	86/1		
	39	5 5	포	椞	

※:想定外、累許審監哲

	口大破
る被災度区分	口一級
基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分	日小寮
基礎構造の	□無被害

39

I 編 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

†i	せん断柱		曲げ程		社なし壁 柱型付職 高側柱		柱型付壁	ž	調査は、		岩包	
+	+	.1 -	_	+		+		+	14 KE	٦,		
+ q(>0)	+	1	(F)	+	e 0)	+	a (+	100	ļ	14	
+ 0×1	+	- 1	D×3	+	@×1	+	⊕×2	+	9ש	И	(63)	= A
) + ()	+	\sim	(4)	+	(0)	+	(0)×2	1+	9×(℃)	۱.	£	4.
$()\times0.95 + (22)\times0.95$	+	U	22)×0.95	+	() ×0.95 +	+		+	$(0.0 \times 1.9 + (0.0 \times 5.7 = 0.0 \times 1.9) = (0.0 \times 1.9 + (0.0 \times 1.9) \times 1.9 $	II	600	. A.
) + 9.0×()	+	<u>'</u>	34)×0.75	+	9.0×(0)	+	(4)×1.2 + (+	(o)×3.6 =	,	5	- F
$(2)\times0.3+($	+	\sim	0)×0.5	+	(O)×0.3	+	+ 9.0×(v)	+		ı	4	7 =
) + 0×(/)	+)	D)×0.1	+	0×(0)	+	+ 0×()	+		я		- -
) + 0×()	+	\neg	0×1	+	0×()	+	+ 0×()	+	0×()	n	0	* * * * * * * * * * * * * * * * * * *
						r	$A_{i} = A_{0} + A_{1} + A_{2} + A_{3} + A_{4} + A_{4} = 0$	4.4	+ 4, + 4,	+)= V + '	59.4)

④ 耐震性能残存率 R

 $R = \frac{\sum A_j}{A_{org}} \times 100 = \frac{(45.5)^4}{(5.5)} \times 100 = (7)^4 6$

□小破 (80≤R<95) □倒壊 (崩壊・落階等によりほぼR≒0とみなせる) 上部構造の耐震性能数符率 R による被災度区分 J無被害 (R=100) 口破 (60≦R<80) 口大破 (R<60) □無被害 (R=100) ■中破 (60≤R<80)

3. その他の被害

| 無被害・ | 無後者 | (水面が)、水車がまたでむハ)・ の | 無被害 | 「兼後者 | (水面が)・ 水車がまたでむハ)・ の | 無被害 | 一被害有 | (水面が)・ 水面が | 水面が | 水面が | 水面が | (水面が)・ 水面が | (水面が

4.**復旧の要否の判定** 気象庁寢度階:□VI強以上

□∨強 □VI弱 表 3 基礎構造の復旧の要否

大阪

中級

人家

数以近 級成階

V弱以下

□ V 弱以下 (要詳細調査) 表 4 上部構造の応急復旧の要否

大廠	被災災	帳繳	小廠	中級	大破
	素以 格	95 ≦ ₽< 100	80≤.8<95	60≦.8<	å
×	V弱以下	×	×	×	
×	水	0	⊲	⊲	'
×	VI (3)	0	(V) O	⊲	
٥	N海以上	0	(O) (Ø	(V) (O	"
		1十1071 年以前の報報の担合	の特権の氏み		

× 40

V強 VI強以上

□補修(詳細調本が望ま11/)(人) 口大破 口中廢 口一个破 ・基礎構造の被災度: □無被害 ・基礎構造の復旧の要否: □不要(無被害) □補修(○)

(▽) (ハロ光明:V) (本語) (ロー) (ロー)	1	(叶细则更//·垂)		二計者置領(×)	(×)
・上部構造の被災度:□無被害	□軽微	は十二	きせ	出土口	二色南
・上部構造の応急復旧の要否:		1	{ -)	\$ (Ž
□不要 (無被害)	□ 韓徽,	□軽微な補修(◎)	□ 下午 ((精洗描(女)	(
1. 1. 1. 4. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.			1)
□心恐怕直または心念復旧(△)		□評番韞荅(×)	口明らかに属	□明らかに応急復旧不可能(倒壊)	能(翅膀)

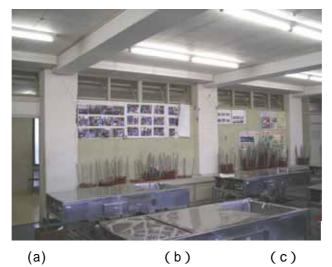
40



EXP.J (教室棟 体育館 1階)



EXP.J (教室棟 給食棟 2階) 写真 2-2 EXP.J の被害



(教室内より撮影)



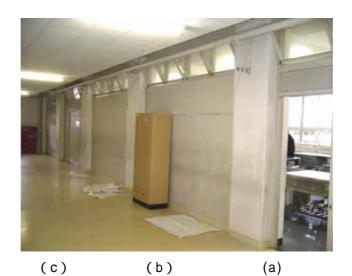
(a)損傷度 躯体ひび割れ幅 1.5mm



(b)損傷度 躯体ひび割れ幅2.0mm



仕上げひび割れ幅:1.5mm、



(廊下側より撮影) 写真 2-3 2 階調理室被害(柱の短柱化)



3階(調理室直上)は長柱



向かいの被服室はガラス面で長柱



2階 調理室



1階(調理室直下)は長柱

写真 2-4 調理室周辺および上下階の構面と被害状況

(2)管理棟[軽微]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,1階ピロティ部分の柱には損傷度 以下のひび割れしか生じておらず,大きな被害はなかった.また,2階部分は柱の仕上げによりひび割れを確認することができず,約7割の柱が未調査であるが,調査した柱は全て損傷度 以下であった.被害程度は軽微と考えられる.

(3) 屋内運動場[小破]

本建物の被災度区分判定表を図 2-6 に示す.建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造の被害は,校舎側内壁の仕上げモルタルのひび割れや,外側柱の既存縦ひび割れの伸展,ステージ側上部の仕上げが一部落下していたことが挙げられる.さらに,6対のブレースに座屈が生じており(写真 2-6)(本建物内に設置されているブレースは,おそらく全部で8対であると思われるが,確認することができたのはこの6対のみ),ボルト接合部でのボルトのずれや,ナットとの擦れによるものと思われるブレース交差部ガセットプレートの塗装の剥げが確認された.また,本建物の残留変形を測定したところ,ブレース構面で1/750,トラス構面で1/1000であった.被災度区分判定の結果は,小破となった.

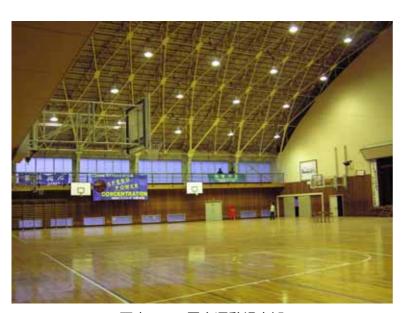
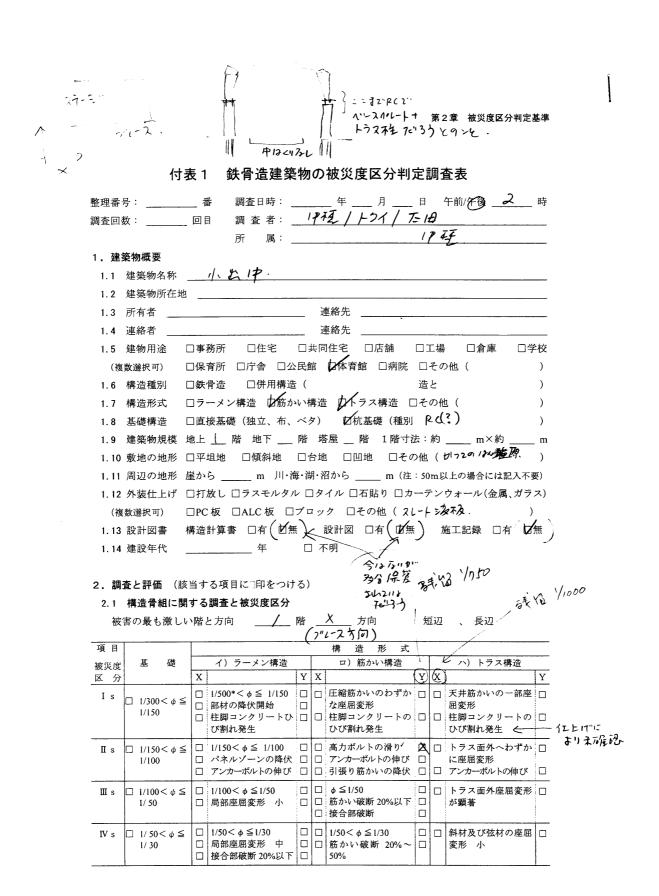


写真 2-5 屋内運動場内観



写真 2-6 ブレースの座屈



153

図 2-6-1 屋内運動場 被災度判定区分調査票

Ⅲ編 鉄骨造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

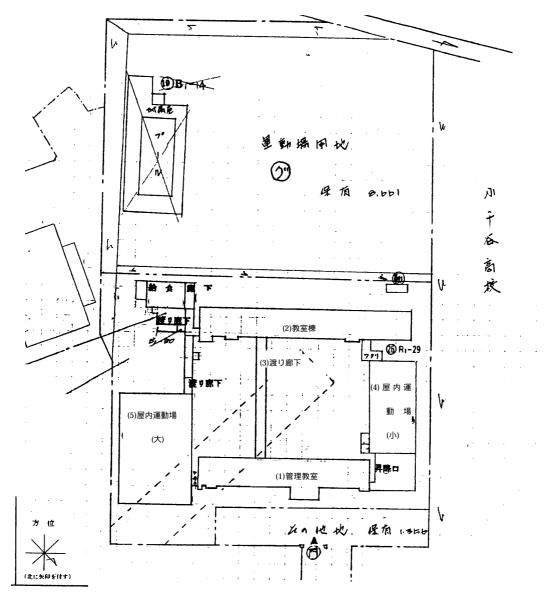
V s													
, - 1	□ 1/30 < φ	□ 1/30<				□ 1/30<						材の座店	₫ [🗆
		日 局部				□筋かい	破断 5	0%超		変形			: _
		□ 接合	邹陂附	Γ20%₹	Z 🗆	į			- -	接合部		Fも含む)	, 🗆
					-	_				r -	בו אשרנו ב	1000	
VI s		□ 倒壊	1-1-1-1			□□倒壊				倒壊			
注 1 注 2						量物につい.	ては、	1/300 を	下限値	とする。)		
横浩骨網	祖の被災度区分	~ (上表中	二、绯	(盤及で	び構造形	式におけ	る該	当する最	大の緒	皮災 度 5	マ分)		
X		,			□IV s	□ V		□VIs				し(0	e)
Y					□IV s			□VIs				L (O	
										×	. H ///		3 /
2. 2	非構造部材・・	仕上げに	関する			-							
項目	1) 4, 11 7 11	20 = (1 1		被	災	部 位				1.00	1	准定最大	
被災度	イ)内外壁な	よどの仕上			口) 天		- 37	· //)	開 口	部		水平角の	
区 分	X	12 00 des at 23 de	Y		(m		X		ds a H	9±± +.	Y		
I w	│□ 隅角部など なきれつ	2 42 42 9 20-		U X;	中Mのする	れ、ほすれ	´ 🖯	開閉にたす、	ツ々又 ひび割			~1/	150
Ιw	□ 目地ずれ		12/	口 部:	分的な剥削	·····································		多くの	隅角部	破損		1/150~1	/50
	□ わずかに剥	雕						開閉困	難				
Шw	□ 全面にわた	こる大きな		口 全市	面的な剥削	雏		大半の	隅角部	破損		1/50~1	/30
	きれつ	-4 T0856-		į				開閉不	能				
	□ 部分的な剥□ 面外へのは												
IV w	□ 大きな剥離		+			著な全面	A51				+	1/30~	—
1, ,,	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	•			刺離	(-H -0- TIM	_ _	著しい	破壊	3		1/30 -	
非構造的	部材・仕上げの	へ かんが 底を	7 (4) (′ 上来に	白 該当	よる星十	の独	仏座マグ	۱۷				
X	X w (含、												
Y	+ /	、該当項			İΧĮ								-
	1010		-1 -04 0		— 	. ,,		**	- 117	**			
3. 総台	合判定 (該当す	├る項目に	::[即:	をつけ	'る)								
以上の権	構造骨組及び非	構造部を	ナ・仕	:上げの	り各々の	被災度区	分よ	り下表に	-従って	(判定す	トると	. .	
	X	Y	公	表され	ルた震度								
軽微	t □ :	Z		.	и ш	IV	Vss	V強	VIss	VI強	VII		
小破			<u>_</u>		" "	1 1 1	A 93	V 598	A 1 33	V 1.79	\ YE		
中砂													
manage of the second													
大破	ŧ 🗆											, ,	
manage of the second	ŧ 🗆											とな	ివే.
大破	ŧ 🗆			П	S	Шs		IV s		V s		とな VIs	:る。
大破	Os			<u> </u>	s T	Шs		IV s		V s			:る。
大 破倒 嫁 I w	\$ D	I s		П	s			IV s				VI s	
大 砚 倒 嫁 I w	Os			п Э	s	Ⅲ s		IV s		Vs 大 破		VI s	:る。
大 破倒 嫁 I w	Os	I s		п Э	s			IV s				VI s	
大 破倒 嫁 I w II w- II w	os 軽 (((()))	Is 小 破		П	s _			IV s				VI s	
大 破倒 嫁 I w II w- II w	Os	Is 小 破		П	s			IV s				VI s	
大 破倒 嫁 I w II w- II w	os 軽 (((()))	Is 小 破		п	s			IV s				VI s	
大 砂 塚 I w II w IV w	os 軽 (((()))	Is 小 破		П	s			IV s				VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	を Os 軽 (な) の他気づいた点	Is 小破				中 破				大 破		VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	os 軽 (な) の他気づいた点	Is // 破	R , ,	1-rp	p -ra	中 破 u) ×/	00	= (98.3	大 破		VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	os 軽 (な) の他気づいた点	Is // 破	R , ,	1-rp	p -ra	中 破 u) ×/	000	= (98-3	大 破		VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	os 軽 (な) の他気づいた点	Is 小破	R , ,	1-rp rbr	0 - rs. = 0 (7'	中破 u)×/ ''L-入£49	2 5	= (大 破		VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	os 軽 (な) の他気づいた点	Is // 破	R , ,	I-rp rer rpo:	0 - rB = 0 (7' = 8×)	中酸 u) X/ ''L-2 4111 1540 =	2 5, 0,	= (5.72) 0107		大 破		VI s	
大 似 划 w II w II w IV w IV w IV w	os 軽 (な) の他気づいた点	Is // 破	R , ,	I-rp rer rpo:	0 - rB = 0 (7' = 8×)	中破 u)×/ ''L-入£49	2 5, 0,	= (5.72) 0107		大 破		VI s	

図 2-6-2 屋内運動場 被災度判定区分調査票

小千谷市東小千谷小学校(調査日 11/20)

建物概要

小千谷市立東小千谷小学校は,小千谷市朝日町7番6号に所在しており,敷地周辺は住宅地である.図3-1に示すように敷地の北東側に(1)管理教室棟(北校舎),南西側に(2)教室棟(南校舎),両校舎間に北校舎と南校舎を結ぶ(3)渡り廊下棟,西側に(4)屋内運動場(小),東側に(5)屋内運動場(大)がそれぞれ配置されている.本建物の全景を写真3-1,3-2に,1階平面図を図3-2それぞれに示す.なお,調査は(1)管理教室棟(北校舎),(2)教室棟(南校舎)および(3)渡り廊下棟を対象とした.



東

図 3-1 建物配置図



教室棟(南校舎) グラウンド 写真 3-1 教室棟(南校舎)南側構面



写真 3-2 管理教室棟(北校舎)北側構面

(1)管理教室棟(北校舎)

管理教室棟(北校舎)は,地上 3 階建ての RC 造である.本校舎の耐震診断を担当した設計事務所の話によると、F=0.8 で決定される Is=0.4 程度の建物であるとのことである.また,東側から 4 スパン目,西側から 3 スパン目に鉄骨ブレースを南北両構面に設置し補強する計画であったが,この度の地震により中断されたとのことである 教室の柱配置は,B型片廊下タイプである.本建物の 1 階平面図を図 3-2 に,軸組図を図 3-3 に,柱配筋図を表 3-1 にそれぞれ示す.

・ 構造形式: 桁行方向は純ラーメン構造

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

規模 : 地上3階建て(桁行方向13スパン,梁間方向1スパン)

建設年 : 1968 年
延床面積 : 1689 ㎡
基礎 : 直接基礎
設計積雪 : 2000mm

・ 階高 : 3800 mm

・ ho : 北側構面が 1300 mm , 南側構面が 2200 mm

· 腰壁高さ:北側構面が 1200 mm , 南側構面が 800 mm

代表的柱サイズ:500mm×700mm

使用材料:コンクリートFc = 180kgf/m²

主筋強度不明, フープ筋 SR24, 9@250

・ 設計図書:入手(写真にて記録)

表 3-1 柱配筋図 管理教室棟(北校舎)

記号	C _{A1,2,13,14} , C1,2,13,14	C _{A3~12,C10~12,3~8}	$C_{D8\sim10}$	C_9
配筋	700	700	700	650
主筋	24-25	16-25	18-25	20-25
HOOP	9@250	9@250	9@250	9@250
D-HOOP	9@500	9 @ 5 0 0	9@500	9@500

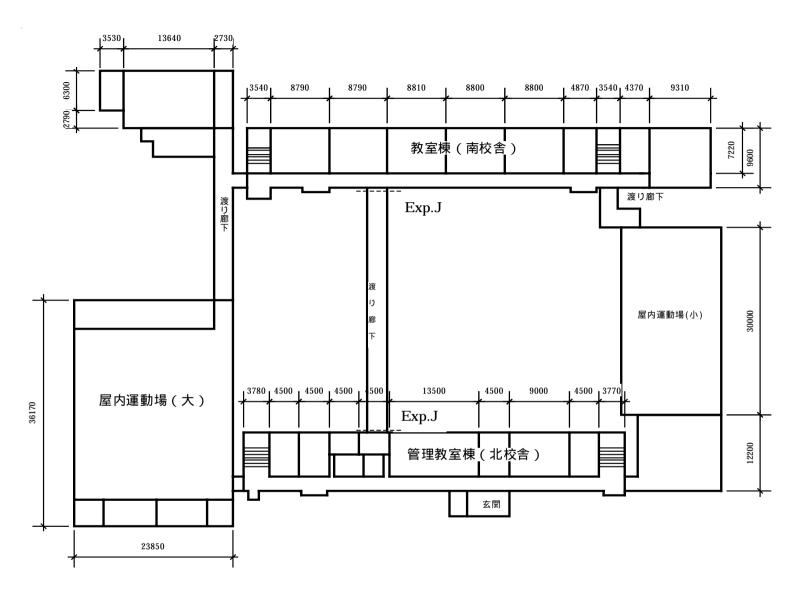


図 - 教室棟/管理教室棟/屋内運動場 1階平面図

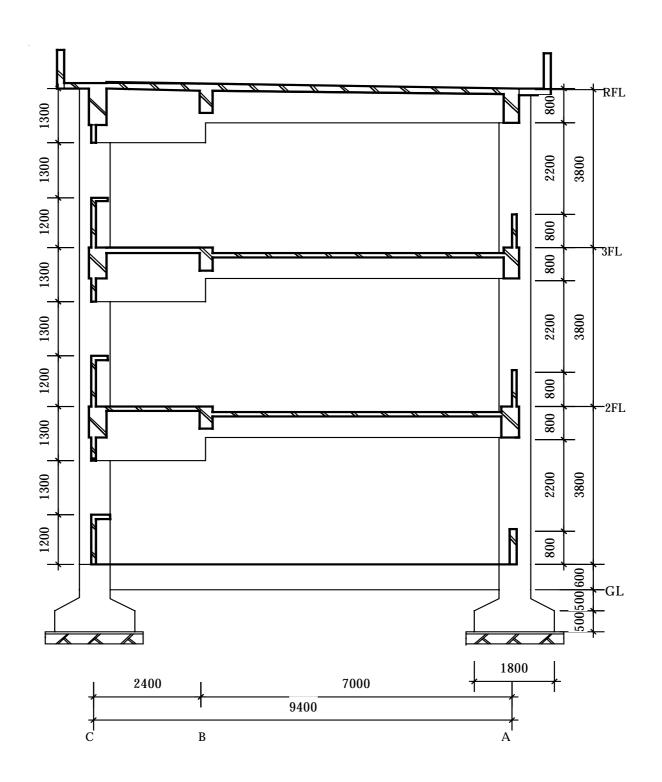


図 3-3 管理教室棟(北校舎)軸組図

(2)教室棟(南校舎)

教室棟(南校舎)は,地上3階建てのRC造建物である.教室の柱配置は,B型片廊下タイプである.本建物の1階平面図を図1-2に,柱配筋図を表3-2示す.

・ 構造形式: 桁行方向は純ラーメン構造

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向16スパン,梁間方向1スパン)

建設年 : 1975 年延床面積 : 2063 ㎡基礎 : 直接基礎

· 設計積雪:不明

・ 階高 : 南側構面は 3800 mm, 北側構面は 3750 mm

・ ho : 南側構面は 2200 mm, 中構面 3030 mm, 北側構面は 1300 mm

· 腰壁高さ:北側構面が1200 mm, 南側構面が800 mm

代表的柱サイズ:64cm×60cm

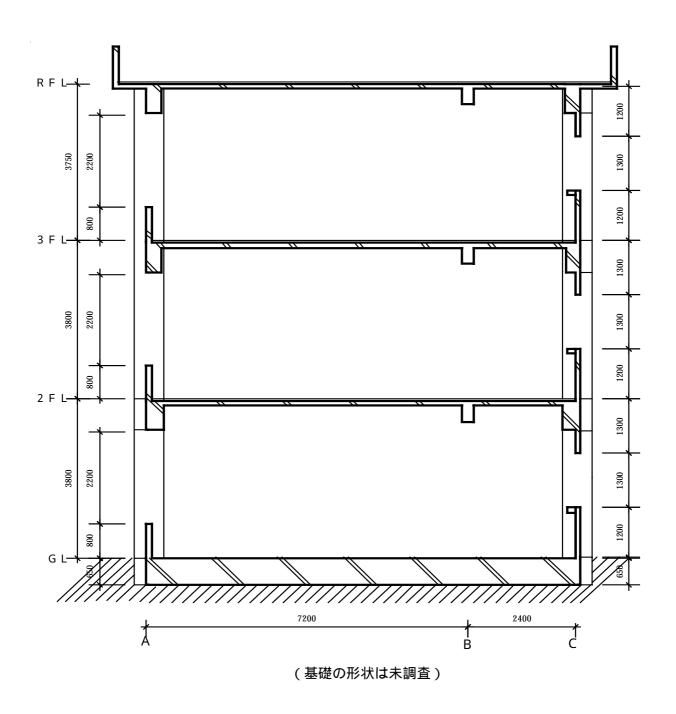
・ 使用材料:コンクリートFc=210kgf/m²

主筋 SD30,フープ筋 SR24 9@100

・ 設計図書:入手(写真にて記録)

表 3-2 柱配筋図 教室棟(南校舎)

記号	C _{A1,4~6,10,12,16~17} , B4~6,10,12,16,C1,17	C _{A2,3,7} ~9,11,13~15, C2,3,7~9,13~15	C _{C4} ~6,10,12,16
配筋	640	660	009
主筋	8 - D 2 2	8 - D 2 5 , 2 - D 2 2	10-D22
HOOP	9@100	9@100	9@100



北 図 3-4 教室棟(南校舎)軸組図 南 (基礎の形状は未調査)

(3)渡り廊下棟

渡り廊下棟は,北校舎と南校舎を結ぶ地上2階建てのRC造建物である.1階がピロティ,2階が長手方向に開口付き壁が配置された屋内空間になっている.本建物の1階平面図を図1-2に示す.

・ 構造形式:両方向共に純ラーメン構造

・ 規模 : 地上2階建て(6×1スパン)

・ 建設年 : 1975 年

· 延床面積:121 ㎡

· 基礎 :直接基礎

· 設計積雪:不明

・ 使用材料 : コンクリートFc = 210kgf/m²

主筋 SD30,フープ筋 SR24 9@100

・ 設計図書:入手(写真にて記録)

(4) 屋内運動場(小)

屋内運動場(小)は,地上1階建てのS造建物である.本建物の1階平面図を図1-2に示す.

· 構造形式: H型架構

桁行方向はブレース構造(各構面2対×2,計4対)

屋根は丸鋼鉄筋ブレース

規模 : 地上1階建て

・ 建設年 : 1984 年 ・ 延床面積 : 450 ㎡

・ 基礎 :基礎構造は不明

・ 使用材料 : ブレースは2丁合わせのアングルを使用

· 設計図書:未入手

(5) 屋内運動場(大)

屋内運動場(大)は,地上1階建てのS造建物である.調査当時は,被災者の避難所となっていたため,外観調査のみ行った.

・ 構造形式 : 桁行方向はブレース構造

規模:地上1階建て

・ 建設年 : 1971 年 ・ 延床面積 : 863 ㎡

・ 基礎 : 基礎構造は不明

· 設計図書:未入手

被害状況

(1) 管理教室棟(北校舎)[中破]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度および判定表を図 3-5,6 にそれぞれ示す.建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,最も被害の激しい階は 1 階で,特に北側構面の柱の短柱化による被害が大きく(写真 3-2,3),生じたせん断ひび割れの損傷度が の柱が 1 本(ひび割れ幅が 5mm 超であったため損傷度 と判定(写真 3-4)), の柱が 7 本確認された.北側構面の外観調査によると,2 階以上の柱においても損傷度 のひび割れが生じ(写真 3-5),さらに梁の上端にも水平方向のひび割れが生じ,梁の仕上げモルタルが一部浮き上がり,落下していた(写真 3-6).また,梁間方向の柱型付壁 1 枚にも損傷度 のひび割れが入っていた.図 3-7 に本建物北側構面のひび割れ状況を示す.被災度区分判定の結果は,1 階で R=61.25 で,(大破に近い)中破となった.



写真 3-2 管理教室棟(北校舎)北側構面



内観調査では,損傷度 (内観:写真 3-4) 写真 3-3 柱の短柱化(外観:損傷度)



計測したひび割れ幅は5mm超 写真3-4 損傷度 の柱(写真3-3内観)



写真 3-5 2 階柱の被害(損傷度)



経年劣化による仕上げモルタルの浮き上がりが地震により拡大したものと思われる 写真 3-6 梁の水平方向ひび割れ

付表 1 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表

年 11月 五0日 年前/午後 9 時 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	F 種 ① (4C/图/ 校会)				J店舗 □工場 □倉庫 N学校	□施院 □その信	コンクリー	構造(語と語)			路 一路十法:約 m×約 m	口やの街(□右貼り □カーテンウォール	_	設計図 口有 口無 植工記錄 口有 口無	□ 大盟)
番 調査日時:2004年 国 調査者: 中女子/外 所 属: 1.15・	東小王洛山、 傍野野女军 横贝 (1561則 核条		連絡先	連絡先	□事務所 □住宅 □共同住宅 □店舗	□保育所 □庁舎 □公民館 □体青館	Q鉄筋コンクリート造 □プレキャス	□鉄骨鉄筋コンクリート造 □併用構造	4/ラーメン構造 □壁式構造 □その他	V/直接基礎 □抗基礎 (種別	地上3 階 地下 階 塔屋 階	WT平坦地 □優斜地 □台地 □回地	編から m 川・浦・逛・笳から	ロ打放し ロモルタル ロタイル ロ	□PC 板 □ALC 板 □ブロック □その他	構造計算書 □有,□無 設計図 [平 (11/1971年以前
整理番号:調査回数:	· 建築物概要 1 建築物名称	2 建築物所在地	3 所有者	4 連絡者	5 建物用途	複数選択可)	6 構造種別		7 構造形式	8 基礎構造	9 建築物規模	10 敷地の地形 (11 周辺の地形 /	12 外装仕上げ [(複数選択可)	13 設計図書 4	14 建設年代

1.13 設計図書 1.14 建設年代

2. 被災度の区分 2.1 建築物の崩壊・落階等による判定 崩壊、落階等の有無:口有 (2.3 へ:計算は省略し上部構造の被災度は [倒壊] とする) 凶無 (2.2 へ)

	_			
		口不明		rad.
		単		0 = 1
		有無:□有		$\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y}$
		液状化の有無		rad.
		口不明		θ,=
傾斜による判定		THE STATE OF THE S	E 0 =	x = 0 rad.
基礎構造の沈下・	推造の被害	被害の有無:□有	基礎の沈下量 S	基礎の傾斜角 Θ
2.2	基 品	抗の初	Θ	0

(0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.)

表 1 杭基礎建物の被災度区分

表2 直接基礎建物の被災度区分

(m) 程 (m)	*	[中候] ※	[大成] [大成]	[大陂] [大椴]
基礎の沈下弘	[3:8]	[中版]	[中縣]	[大破]
	金黄河	[小殿]	[中版]	[大概]
		1/150	C 25	_
_	1~		. 4	
	*	[大概]	[大條]	[大概]
(m)	[中條]	[中級]	[大戦]	[大概]
基礎の沈下卧	[小破]	[中概]	[中條]	[大概]
	[無機造]	[小破]	[中(成]	[大成]
		905/1	2017	
	L.			

※: 机定外、要詳細調査

	口大破
と 辞 38 年 文 4	の中段
基礎構造の才下・個料による被災庫区公	日小袋
基礎権法の	₩無被害

39

I編数筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分割定基準および復旧技術指針

- 2.3 上部構造の耐震性能発存率 R による判定 ① 被害の最も激しい幅と方向 ✓ 階 方向:□短辺方向 凶長辺方向 ② ゾーニングの要否:□不要(建物全体で判定する) □必要(パーニングした区画を平面図などで明示し、

					=	胜色	両側柱付壁 は、1 スパン分を1枚と数える。	-	3	W柱付壁」は、1 スパン分を 1 枚と数える。	敦	数	える。			
ĺ	せん断柱		#	曲げ程		tE A	柱なし壁		五	柱型付壁		医士	重 章 存 章		#	
総部材数	(58)	+	_	^	+	_	-	+	-	-	+	-[-	"	2	
調在部材数	(28)	+	-	e)(+	_	ē,	+	_	,(+	-	2	В	28	
	0×1	+	٥	0×1	+	0	ı×⊜	+	(E)	⊕×2	+	ĺ	9×@	"	(A)	= A
損傷度0	(2)	+	_	_	+	_	_	+	_)×2	+	-	9×1	1	 -	Ť
損傷度 1	+ \$6.0×(E)	+	-)×0.95 +	+	-)×0.95	+	_	+ 6.1×(+	-	1×5.7		200	#
損傷度口	9.0×(Zi)	+	_)×0.75 +	+		9.0×(+	-)×1.2 +	+	-)×3,6 =	u	6	7
机锅度皿	(7)×0.3	+	Ų)×0.5 +	+	_)×0.3	+	_	+ 9.0×(+	-	0×1.8	"	2	-
損傷度IV	0×(Q)	+	J	1.0×(+	_	0×(+	_	0×0	+	-	0×0	"	9	1
損傷度V	0×()	+	_	0×(+	-	0×(+	L	0×0	+	-	0×0	ı		=

④ 耐療性能残存率 R $R = \frac{\sum A_j}{4} \times 100 = \frac{\sqrt{2}/3}{(28)} \times 100 = \frac{(4.25)}{100}$

			~	7
			なせる	
			7.7	
			6≑0	l
			訊用	
			4	
		2)	機に	
		R<9	を	
		□小破 (80≤R<95)	□倒壊 (崩壊・落階等によりほぼ R≒0 とみなせる)	
		寂	一種	
		ò	由	ļ
	ኍ			
	夏区5	□軽微 (95≤R<100)		ĺ
	販災!	>¥ 5	(09)	
I	1,21	(95	□大破 (R<60)	
ļ	R 77	兩後	大破	
Į	存率	Ō		
İ	能戏			
-	養性	6	(08)	
I	の重	R=1	≥R.	母母 ラモラル
	舞門	伸	9	£
	上部構造の耐震性能残存率Rによる被災度区分	□無被害 (R=100)	■中碳 (60≤R<80)	N
		⊔,	الع	ď

1 1 1 1 1 1			
付属構造物の被害 (後	版書有の場合、被害状!	:况、危険箇所、	処置の要否などを記入する)
床スラブ	: □無被害	□被害有(
ロペントハウス	: □無被害	□被害有(
屋外階段		被害	
屋上煙突		1	
渡り廊下		被害	
日 キ ス パン ツョ ソ ジョ イ ン ト: 口 無 4	衷	· Min	
から街 (無録 □:(
		I	

4. 復旧の要否の判定

□V弱以下 (要詳細調査) □∨海 □Ⅵ弱

表3 基礎構造の復旧の要否 気象庁震度階:(DYVI強以上

表 4 上部構造の応急復旧の要否

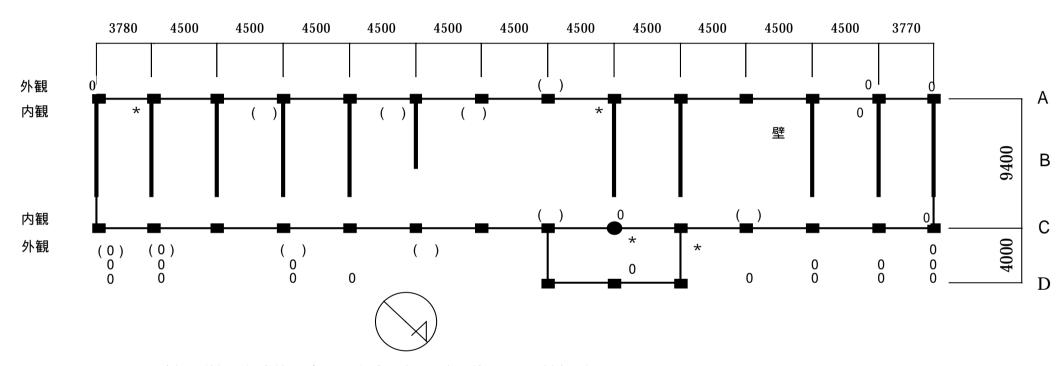
\$
7
_

ä	被災度	高級	小破	沙山	大破・倒壊
1	張反発	95 ≦ ₽< 100	80≤₽<95	06 ≥ R < 06	09>₩
	V弱以下	×	×	×	×
	~	0	⊲	٥	۵
	VISB	0	(d) (d)	4	۵
7	八百里文	0	(O) (Ø		۵
	~ *	± 1971 年以前6	1年以前の建物の場合		

□詳細調査(×)
(ロい (ロ)
□補修 (詳細調査が望ましい) (△)
□補修(
□補修 (○)
□不要 (無被害)

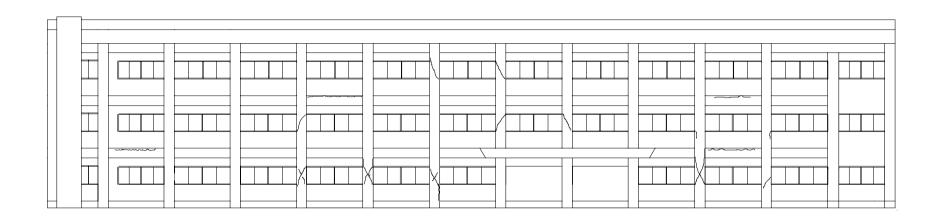
・上部構造の被災度:□無被害 □軽微 □小極・上部構造の応急復旧の要否: □不要 (無被害) □極微な補修(③) VG応急措置または応急復旧(△) □詳細調率(×)	□小破 以 中破 □大破 □倒襲 (③) □応急復旧 (構造補修)(○) × □ 回りのかに、応急復旧、補助補修)(○) × □ 回りのかに、応急循旧不可能、何無
---	--

40

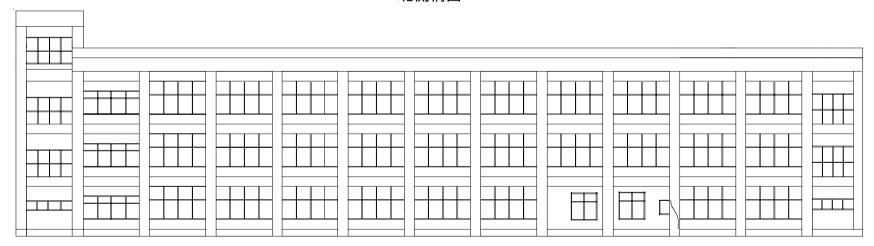


- 1 内観と外観で調査結果が異なる場合,大きい方の値を用いて判定を行った. 小さい方(判定に用いていない方)の値は()で示す.
 2 北側構面の柱の損傷度表記は上から1階,2階,3階のものをそれぞれ示す.
 3 *は調査不可能であったもの

図 3-5 管理教室棟(北校舎)1階 損傷度



北側構面



南側構面 ひび割れパターンを記録できなかった箇所については、損傷度のみをローマ数字で表す 図 3-7 管理教室棟(北校舎)代表的ひび割れ図

(2) 教室棟(南校舎)[小破]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度および判定表を図 3-8,9 にそれぞれ示す.建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,最も被害の激しい階は 1 階で,損傷度 のせん断ひび割れが生じた柱が 4 本確認された(写真 3-7,3-8).梁間方向の両側柱付壁 1 枚にも損傷度 のひび割れが入っていた.また,内構面の柱の中央部に曲げひび割れが見られたので,梁間方向の壁の全体曲げの可能性を考慮し,点検口より境界梁をチェックしたが,被害は見られなかった.よって,柱の中央部に入った水平ひび割れは,今回の地震とは直接関係ないもの推察される.被災度区分判定の結果は,点数(R=73.0)による定義によれば,(小破に近い)中破となるが,本敷地内の他校舎の判定ランクを総合的に勘案し,小破と判定した.



写真 3-8 の柱

写真 3-7 管理教室棟(南校舎)南側構面



内観調査では,損傷度 写真3-8 柱の短柱化(外観:損傷度)

1 内観と外観で調査結果が異なる場合,大きい方の値を用いて判定を行った.小さい方(判定に用いていない方)の値は()で示す.



図 3-8 管理教室棟(南校舎)1階 損傷度

付表1.鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調香寿
\mathcal{I}
Ź
鉄筋および鉄骨鉄筋コン
付表 1

# 調査日時:	南山十二小、南校多	直絡先 直絡先	市 口店舗 口工場		捌	al	□(何斜地 □台地 □回地	티	コマランクログの音(DVロックログの音)	構造計算書 10万年 □無 設計図 □有 □無 施工記録 □有 □無 545 年 (□1971年以前 □1972年以降 □不明)		建築物の崩壊・落階等による判定	落階等の有無:□有(2.3~:計算は省略し上部構造の被災度は[倒壊]とする) 図無(2.2~)	
整理番号:調査回数:	罐禁物概要 磨築物名称 磨築物所在告	所有者	5 建物用涂 简粉建枳可)	構造種別	構造形式	基礎構造 強筑物相描		周辺の地形外装仕上げ	350	3 設計図書 1 建設年代	被災度の区分	建築物の崩壊		
	1.1	1.3	1.5	- 6	1.7	œ 6	- 10	1. 11		1. 1. 1. 1.3 1. 1.3	۷.	2. 1	崩壊、	

7.7) #		口不明
(C) (D)		
・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		液状化の有無:口有
		口不明
	傾斜による判定	W
	2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定	&・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・

* $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} =$ □不明 液状化の有無:□有 (0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.) $\theta_{\rm r} =$ ____rad. rad. ② 基礎の傾斜角 θ,=__

表 1 杭基礎建物の被災度区分

表2 直接基礎建物の被災度区分 基礎の沈下昼 (m) 基礎の沈下탑 (m)

[中破] ※ [大破] [大破] [大酸] [大成] [大成] [大限] [中碳] [小破] [中破] [中破] [中破] [無被害] [小破] 1/150 1/30 基礎の傾斜 [大帳] [大成] [大阪] [大晚] [大成] [大成] [中級] [中(张] [小破] [中帳] [中帐] [小破] [中破] [無被害] 1/300 1/150 1/75 退降の所分

※:想定外、要詳細調查

口大碗 基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分 □無被害 □小破 □中破

39

□橋 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

(1) 接着の最も潰しい幅と方向	7.9 上部情	上部情慮の罰張性能残存率 R による判定	RE7	既	乗 R によ	0	知平	`					\					
		0最も激しい	骊	4	5向 _/	聖	2	冰 向:	Ö	17.7	方向	E	Ë	九向				
株造部村の損傷度調査結果		トングの要さ	 Ve	õ	$\overline{}$	₩	ŧ	い判定す	3			i	!					
株造部材の損傷疾調査結果			_	Ü,	_	1	7	イレた区	画	1	50000	×	#	- K	恒)	第	サイン
「西面性中陸」は、1スペン分を1段と数える。		8村の損傷	靐	御		J	_	为にそれ 。	4	9#	木敷や	¥ .	, ≅2, . 4)⊓	だんし合	1 10) #3) #3	1 4	į
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			- 1	ļ		冟	MAE	付贈)は、	-	* * *	ノ分を1	×	女	λ5,				
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		せん断性		#	11/性		#	なし壁		12	調件機		框走	新		ψū	*	
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	総部材数	(40)	+	-	_	+	-	-	7+	-	-	+	-[4	٦,		-	
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	調查部材数	_	+	-	£,	+	-	· (%)	+	-	- 5	+	1	· (5)	۱ ۱	_	- -	
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Θ×Ι	+	ĺ	0×1 ©×1	+	1	×e	+	10	×2	+	- -	N. C.	"	-	1	7
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	机偶度0	(2)	+	-	_	+	-	-	ŀ	Ί-	×	ŀ	-	2	J.		1	101/
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	机偏度!	(/ b)×0.95	+	1~)×0.95		-)×0.95		11	0 1 × 1	• •	- I -	100	٠,	-	1	£ .
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	机伤度口	9.0×(\$)	+	-)×0.75	+	-	1×0.6		- -	i ×	+	- I -	1.52.4		_ ,	1	₹ ¾
$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	机伤度皿	(♣)×0.3	+	-)×0.5	+	-)×03	+		×0 ×	+	-[-	07.20			1	, ,
$ (\frac{1}{2}) \times 0 + (1 \times 0 + ($	极偶度IV	0×(0)	+		1.0×(+	-	0×0	+	. _	e x	+	- -	o X			1	F 1
٠.	机偶度V	0×((j)	+	-	0×1	+	-	0×0	+	. _	0×	+	- -	0×1	1	٥		, ,
									r	1	= A.	+	+	1. + 4.	+	+)	•

□小破 (80≦R<95) □倒壊 (崩壊・落階等によりほぼR=0とみなせる) 上部構造の副業性能改存率 R による被災度区分 □無波害 (R=100) □解徴 (95 = R<100) □手破 (60 ≤ R<80) □大破 (R<60) $R = \frac{\sum_{A_{org}} A_{j} \times 100 = (\overrightarrow{2}_{co})}{(\cancel{2}_{co})} \times 100 = (\cancel{7})$

④ 耐震性能残存率 R

| 付属構造物の被害 (被害有の場合、被害状況、危険箇所、処置の要否などを記入する) | □無故害 □被害有 (| □ベントハウス | □無故害 □抜害有 (| □極外階段 | □無故害 □抜き有 (| □歴外階突 | □無故害 □被毒有 (| □成り配下 | □無故害 □被毒有 (| □成り配下 | □無故害 □被毒有 (| □エキスパンションジョイント □無故害 □被毒有 (| □エキスパンシンジョイント □無故害 □被毒有 (| □モシの他 (|) □無故害 □ | □無故害 □ | □ 3. その他の被害

4. 復旧の要否の判定 気象庁震度階: 四VI強以上

□∇弱以下 (要詳細調査) 型△□ 四VI 弱

表 4 上部構造の応急復旧の要否 表3 基礎構造の復旧の要否

小飯

被災災。

V弱以下 V強 VI強以上

台上		高級	小殿	中級	大阪・倒壊
	経度階	95≦.₽<100	80 ≤ ₽<95	60 ≤ ₽<80	<i>R</i> <60
×	V弱以下	×	×	×	×
×	想 /	0	۵	۵	٥
×	NI弱	0	(0)	۵	◁
◁	VI強以上	0	(i) (ii)	(0) 0	
	() *	は1971年以前	ONE MORE		

	□詳細調査 (×)	口大破 口倒壞	□応急復旧(構造補修)(〇) □明らかに応急復旧不可能(倒壊)
口大破	t しい (△)	日中段	口応急復旧(口明らかに応
口中發	□補修 (詳細調査が望ましい) (△)	日本報	な補修(◎) 引変(×)
日小製	無回	□ 森	DP整徴な補修 □詳細調査 (>
・基礎構造の被災度:□無被害・基礎構造の復旧の要否:	□不要(無被害) □補修(○)	・上部構造の被災度:□無被害・上部構造の応急復旧の要否:	□不要 (無被害) □応急措置または応急復旧 (△)

40

渡り廊下棟[大破]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.1 階ピロティでは,柱の柱頭および柱脚に,損傷度 ~ の曲げひび割れおよび接合部界面の仕上げモルタルが一部剥離していた.また,経年劣化による損傷が,地震により拡大したと思われる損傷度 および 相当の柱が各 1 本確認された(写真 3-10). また,北側校舎および南校舎間の EXP.J には,衝突による大きな被害が生じていた(写真 3-11). 本建物の柱の被災度区分判定による損傷度を図 3-10 に,判定表図 3-11 に示す.なお,被災度区分判定の結果は,1 階で R=59.0 で,大破となった.



北校舎北側構面

渡り廊下棟



1 階ピロティ 写真 3-9 渡り廊下棟





クローズアップ

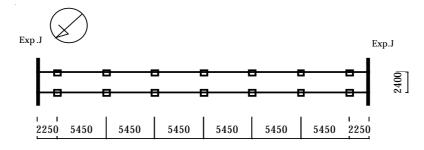
写真 3-10 経年劣化による損傷の拡大





クローズアップ

写真 3-11 渡り廊下と南校舎の EXP.J



北校舎 南校舎

図 3-10 渡り廊下棟 損傷度

3
4
íČ
*
被災度区分判定基準および
120
뜶
*
ž
121
10
22
#
Ö.
*
888
製
*9
- ト遺建築物の被災
1
_
Ċ
•)
п
挋
鉄筋および鉄骨鉄筋:
俥
鉄
ప
ч
ŧC
挴
菘
羅
∺

第2章 被災度区分判定基準

付表 1 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表

付表1.鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表	上部構造の耐震性能残存率Rによる判定
整理番号: — — 4 翻查目時: b 年 l 月 — 日 七旬/午後 時調查回数: — 回目 調查者: — 下 3 / 5 / 5 / 7 / 7 / 7 / 7 / 7 / 7 / 7 / 7	① 被害の最も激しい階と方向 <u></u> 階 方向:□短辺方向 □長辺方向 (何ろ)(7)) ② ゾーニングの要否: Ū 不要(建物全体で判定する) □必要(ゾーニングした区画を平面図などで明示し、区画ごとに判定する) ③ 構造部封の損傷度調査結果 ※ () Mにそれぞれの柱本数や態枚数を記入し合計を消算する。
 2	「西藤柱内閣」は、1メベン分を1枚と数える。 「西藤柱内閣」は、1メベン分を1枚と数える。 一般
3 所有者	
建物用途 □事務所 □住名 □共同住名 □工編 □工場数線按回。 □存務區 □下場	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
・ 「女性の「しょう」(なない) 「女性の」 「女性の 「女性の」 「女性の 「女性の 」 「女性の 「女性の 」 「女性の 「女性の 」 「 一年日 神子 ($ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
職式構造 □ 7.7.1.1.4.6.1 通り ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	$+ () \times 0 + () \times 0 + () \times 0 = $
瀬 志上 7 路 □氷 □ 平 田 田 □	
一・海・遊・笳から	$R = \frac{L^{4} A_{yz}}{A_{yz}} \times 100 = \frac{(25.7)}{(14)} \times 100 = (54)$
□PC版 □ALC版 □プロック □その他 (棒造計算書 □有 D/無 設計図 D/4 □無	上部構造の耐療性能致存率 R による被災度区分 □無骸者 (R=100) □軽微 (95 ≤R <100) □小破 (80 ≤R <95) □中酸 (60 ≤R <80) VZ大破 (R <60) □倒壊 (防襲・落路等によりほぼR=0 とみなせる)
2. 被災度の区分	3. その他の被害
2.1 建築物の崩壊・落階等による判定	付属構造物の被害(被害有の場合、被害状況、危険箇所、処置の要否などを記入する)

 3. その他の被害	(大学)	1	5	1	1				
「「「「「「「「「「「「「「「「」」」 「「「」」 「「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」 「」	の後書	(版書有の)場合、	の場合	、被害儿	被害状况、危险	6箇所、処置	危険箇所、処置の要否などを記入する)	:記入する)	
一口床スフノ				口無被害	□被害有				^
ロペントハウス	K			□無被害	□被害有				
□屋外階段			Ö	□無被害	□被害有				
□屋上煙突			Ö	無被害	□被害有				
□渡り廊下			П	無被害	□被害有				Ì
□ □ H キ ス パ ソ ツ ョ ソ ジョ イ ソ ト :	グェンジ	ノコイン	<u> </u>	口無被害	□被害有				
ロその他 (□無被害	口被害有				
4. 復旧の要否の判定	否の判別	ות							
気象庁震度階:□Ⅵ強以上	í : □ VI§	氟以上		口VI弱	□∨強		□∇弱以下 (要詳細調査)	(細調査)	
表3 基礎	基礎構造の復旧の要否	夏旧の要	Κα	m4	表4 上部	(構造の応急	上部構造の応急復旧の要否		
被災災	1991	th (d)	4	<u>_</u>	被災度	に素徴	小飯	中級	大阪・倒壊
展災福	5	4	∧ IIX	授	級皮階	95.5.8< 100	00 80 ≤ 8<95	60 ≤ R<80	R<60
√弱以下	×	×	×	Ш	V弱以下	×	×	×	×
學 /	⊲	×	×		極 /	0	◁	⊲	٥
VI&	0	⊲	×	_	VISS	0	(d) (o	⊲	⊲
 VI強以上	0	0	◁	J	M類以上	0	(O) (Ø)	(V) O	2
					\ **	は1971年5	は1971年以前の建物の場合		

[大殿] [中概]

□倒攤

□詳細調査(×) 口大破

a

□応急復旧(構造補修)(○) □明らかに応急復旧不可能(倒壊)

40

39

口大破

- 基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分 □ 学被害 □ 小破 □ 中破

(2.2~)

崩壊、落階等の有無:□有(2.3~:計算は省略し上部構造の被災度は[倒壊]とする)

2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定

基礎構造の被害

口不明

二

液状化の有無:口有

口不明

電

rad.

 $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} = 0$

 $\theta_{\rm r} = Q_{\rm rad}$

② 基礎の傾斜角 θ_x = ___ g__ rad.

① 基礎の沈下量 S = 杭の被害の有無:口有

(0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.)

表2 直接基礎建物の被災度区分

基礎の沈下昼 (m)

[小破] [中候] [中級] [大殿]

字戲 [中級] [大概]

1/150 1/75

基礎の傾斜

[大概] [大概]

[中條] [+K] [大限]

[大碳]

※: 想定外、販洋舗調査 [大成] 三多 [中徽]

[大帳] [大殿]

[中條]

[小破] [中破]

1/300 1/150 1/75 法礁の解符

基礎の沈下卧 (m)

表 1 杭基礎建物の被災度区分

(4)屋内運動場(小)

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造は,天井ブレースに一部たわみが確認されたが,ブレースについても遠距離による目視によると被害は見られなかった.しかしながら,地震発生時は,ガラスが多数割れ,蛍光灯が落下したため避難所には用いられなかったとのことである.





(外観)南校舎より撮影

(内観)

写真 3-12 屋内運動場(小)

(4) 屋内運動場(大)

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造は,避難者がいたため外観のみの調査であるが,外壁のひび割れおよび剥落が多少確認された程度である.地震発生時は,窓ガラスが若干破損した程度であったため,避難所に用いられたとのことである.



中庭より撮影 写真 3-13 屋内運動場(大)

小千谷市立小千谷中学校(調査日 11/20)

建物概要

魚沼市立小千谷中学校は,小千谷市城内 4-3-26 に所在しており,敷地周辺は住宅地である.図 4-1 に示すように正門からグラウンドに通じる構内道路を境に,南東側には,正門側から順に(1)管理教室棟および屋内運動場(小),北西側には,正門側から順に(2)特別教室棟,(3)管理・普通教室棟,屋内運動場(大)がそれぞれ配置されている.また,管理教室棟と管理・普通教室棟は,(4)渡り廊下により連結されている.各棟を結ぶ渡り廊下との間にはそれぞれ EXP.J が設けられている.本建物の全景を写真 4-1 に示す.なお,調査は(1)管理教室棟および管理教室棟と管理・普通教室棟を結ぶ(4)渡り廊下を対象とした.



写真 4-1 小千谷中学校 全景

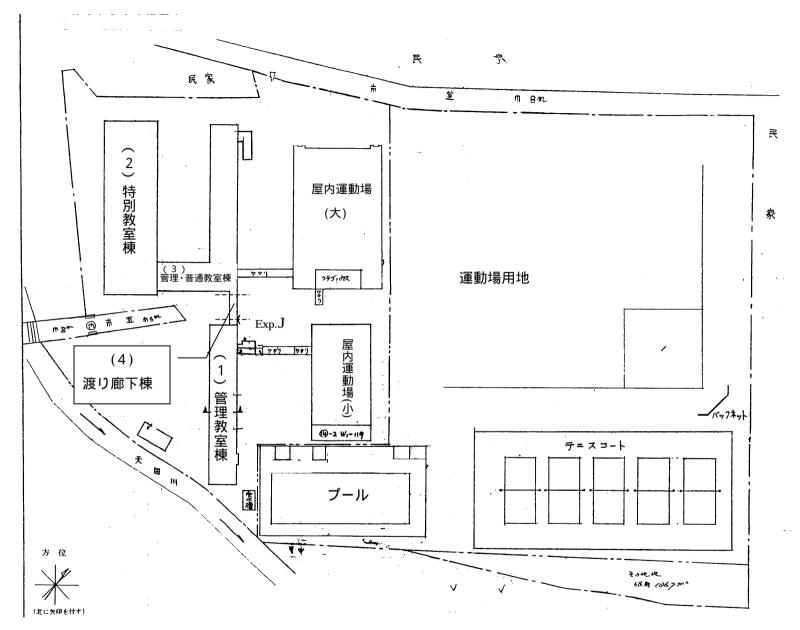


図 4-1 建物配置図

(1) 管理教室棟

管理教室棟は,地上3階建ての鉄筋コンクリート(以下,RC)造建物であり,1961年および 1962年の2期にわたり建設されている.屋内運動場(小)および管理・普通教室棟へ続く渡り廊下間には,それぞれ EXP.J が設けられている.なお,普通教室の柱配置は,B型片廊下タイプである.

構造形式: 桁行方向は純ラーメン構造,

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向13スパン,梁間方向2スパン)

· 建設年 : 1961 年, 1962 年

· 延床面積:1745 ㎡

• 基礎 : RC 杭基礎 (200, 杭長 3000 mm)

・ 使用材料:コンクリート強度不明

フープ筋 9@250

代表的柱サイズ:500 mm×600 mm

・ 階高 : H=3700 mm

・ 代表的柱のh_o: 北構面は 1500 mm程度, 南構面は 2100 mm程度(いずれも実測による)

・ 設計図書:入手(写真による記録)

(2) 特別教室棟

管理・普通教室棟は,地上2階建てのRC造建物で,腰壁に構造スリットが入っている. 教室の柱配置は,B型中廊下タイプである.

・ 構造形式: 桁行方向は純ラーメン構造,

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上2階建て(スパン数は未確認)

· 建設年 : 1981 年

・ 延床面積: 2323 m²

· 基礎 : 不明

· 使用材料:不明

代表的柱サイズ:580 mm×620 mm(仕上げを含む実測値)

· 設計図書:未入手

(3) 管理・普通教室棟

管理・普通教室棟は,地上4階建てのRC造建物で,腰壁に構造スリットが入っている(写真4-2).なお,普通教室の柱配置は,B型片廊下タイプである.

・ 構造形式 : 桁行方向は純ラーメン構造 ,

梁間方向は耐震壁付ラーメン構造

・ 規模 : 地上4階建て(桁行方向13スパン,梁間方向2スパン)

・ 建設年 : 1982 年 ・ 延床面積 : 3221 ㎡

· 基礎 : 杭基礎 (350,43t f/本)

・ 使用材料 : コンクリートFc=210 kgf/m²

SD30 , D13@100

· 代表的柱サイズ: 750 mm×700 mm

・ 設計図書:入手(写真による記録)



写真 4-2 管理・普通教室棟の構造スリット

(4) 管理・普通教室棟 渡り廊下部分

管理教室棟と管理・普通教室棟を結ぶ渡り廊下であり、各棟との間にはそれぞれ EXP.J が設けられている.

・ 構造形式:両方向ともに純ラーメン構造

・ 規模 : 地上 2 階建て(4 本柱の短手 2500 mm×長手 7700 スパン)

・ 建設年 : 1982年

・ 基礎 : コンクリート杭基礎 (300, 杭長 5000 mm, 33t f/本)

・ 使用材料 : コンクリートFc=210kgf/m²

SD30 , D10@100

· 代表的柱サイズ:550 mm×550 mm

・ 設計図書:入手(写真による記録)



北

図 4-2 管理教室棟 1 階平面図

被害状況

(1) 管理教室棟[小破]

建物の柱の被災度区分判定による損傷度を図 4-3 に,判定表を図 4-4 にそれぞれ示す. 建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,各階の柱に軽微なひび割れが生じていたが,1 階の柱 1 本に幅 2 mm程度(損傷度)のひび割れおよび 3 階の袖壁 1 枚に肌別れのひびが生じていた以外は,その他の柱および壁に生じたひび割れは損傷度 以下であった.なお,2 階の南側構面は仕上げによりひび割れを確認できなかった.なお,被災度区分判定の結果は,1 階で小破(R=88.0)となった.

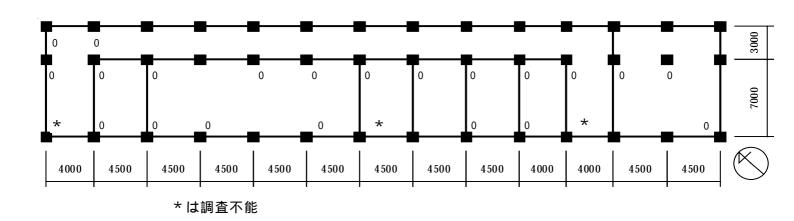


図 4-3 管理教室棟 1 階 損傷度

(2) 特別教室棟「軽微]

周辺地盤には 地割れが見られるが 構造体に被害は見られない R は計算していないが , 若干のひび割れが見られる程度で , 軽微と判断した .

(3) 管理・普通教室棟「無被害]

外観調査では無被害であった.

第2章 被災度区分判定基準

(分判定調査表	(年後 4 時 5.私 女 手)	(() - (, () - 2)	
鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表	調査日時	(本人) (大人) (大人) (大人) (大人) (大人) (大人) (大人) (大	
鉄筋および鉄骨鉄	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
付表 1	整理番号調査回教	1. 建築物無線 1.	

			_		_
	□無 (2.2~)			口不開	
	1242)			Ē	
	(度は [倒壊				
	上部構造の被多			液状化の有無:口有	
	算は省略し			口不明	
等による判定	₹ (2.3~: 計	(斜による判定		単口	E
被				俥	s
被災度の区分 建築物の崩壊・落階等による判定	落階等の有無:口有 (2.3~: 計算は省略し上部構造の被災度は [倒墺] とする)	基礎構造の沈下・傾斜による判定	基礎構造の被害	杭の被害の有無:□有	基礎の沈下量
2.1.2	遊簸、	2.2	置	杭の被	⊝

[大敞] [大阪] [神(條] [大成] [中酸] [大哦] 基礎の沈下屋 (m) * [少碳] [中版] [大概] 0.05 [中徽] [小破] 無被害」 [大阪] 1/150 1/30 活礁の傾斜 [光殿] [大成] [大概] [大破] [大破] [大俄] [小破] [中成] [小磯] [中磯] [中磯] 基礎の沈下탑 (m) [大概] [中破] [中破] ※: 想定外、要詳細調查 1/300 1/150 1/75 诋嘘の傾斜

基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分 口無被害 ロ小破 口中破

39

Ι編 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

	¥
よる判定	型
\Box	_
上部構造の耐震性能残存率R	被害の最も激しい階と方向
2.3	Θ

0

- 「向:□短辺方向 12/長辺方向 欧山シ城 Dost D・1mg ころご・ 日 ゴゾーコングの要否: □不要(建物全体で判定する)

120 CH 1-1 Mr.	せん断柱		曲げ柱		柱なし壁		柱型付壁		到侧侧		中心	
\$ 27 E	47	+	-	+	-	1+		+	A C	7		
調査部材数(4	+	()	+	- P.C	+		+		ŀ		
	Ω×ι	+	0×1×	+	0×1	+	⊕×2	+	9×6	ı		1
損傷度0 2	<u></u>	+	^ _	+	\ _	ŀ	c×,	ŀ	yx.	1	-	No.
損傷度! (+ 56.0×(K	+	()×0.95	+	+ 560X()	+	01.80	1	000	þ	1	ı
損傷度0 (4	9.0×(b)	+	1X075	+	90X()	١,		1		1	97	11
損傷度皿 (1)×0.3	+	50×()	1+	0.000	- -	7700	1	. .		77	n
損傷度Ⅳ	0×1	+	10×1	+	5000	+ +	0.00	+	8.1×(n	7	II .
相傷度V	0×C	1.	0 × 1	1		٠.	0 × 0	+	0×()	"		II
-	000	-	0 < /	١	1) 4 0	+	0×(+	0×(19	0	ř=
						\sim	$A_i = A_0$	+	$\sum A_i = A_0 + A_1 + A_2 + A_1 + A_4 + A_2 = ($	+)+ A =(_ `

⑥ 耐療性能效存率 R $\frac{1}{(A_{u_3}^2)} \times 100 = (\frac{1}{(A_2)^3} \times 100 = (\frac$

ロ√小破(80≤R<95) □倒壊(崩壊・落階等によりほぼR≒0とみなせる) 上部構造の耐嚢性能效存率 R による被災度区分 無被害 (R=100) □軽微 (95 ≤R<100) 1中破 (60 ≤R<80) □大破 (R<60) □無被害 (R=100) □中破 (60≤R<80)

3. その他の被害

付属構造物の被害(被害有の場合、被害状況、危険箇所、処置の要否などを記入する) □床スラブ : □無被害 □被害有 (□ペントハウス : □無被害 □被害有 (□屋外階段 : □無被害 □被害有 (□魔り廊下 : □無被害 □故害有 (□本スパンションジョイント: □無被害 □故害有 (□エキスパンションショイント: □無被害 □故害有 (ロペントハウス 口床スラブ

4.**復旧の要否の判定** 気象庁震度階:□VT強以上

□∇弱以下 (要詳細調査) 型Λ温 □Ⅵ弱

中級 60≦.R<80 小級 80≦R<95 表 4 上部構造の応急復旧の要否 軽微 95≤P<100 大破 表 3 基礎構造の復旧の要否

中暖

令

被災度

表2 直接基礎建物の被災度区分

 $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} =$

rad.

θ, =

rad.

② 基礎の傾斜角 θ,=___

(0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.)

表 1 杭基礎建物の被災度区分

旅災隔

大阪・卸壊 % √

□補修(詳細調査が望ましい)(△) 口大阪) は1971年以前の 口中限 口小破 ・基礎構造の被災度:□無被害 ・基礎構造の復旧の要否: □不要(無被害) □補修(○)

101

V岛以下 V省 VI卷以上

査 (×)		(〇) 「能 (倒壊)
□詳細調査(×)	口大破	□応急復旧(構造補修)(○) □明らかに応急復旧不可能(
Eしい (Δ)	口中發	口応急復日 口明らかに
□補修 (詳細調査が望ましい)(△)	一个最	☑軽微な補修(◎) □詳細調査(×)
種	「転後	ZA □群組
□ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○ ○	・上部構造の被災度・□無被害・上部構造の応急復旧の要否・	□不要 (無被害) □応急措置または応急復旧 (△)

40

(4) 管理・普通教室棟 渡り廊下部分[中破]

建物の柱の被災度区分判定による損傷度を図 4-5 に,判定表を図 4-6 にそれぞれ示す. 建物周囲に地盤の変状は見られなかった.EXP.J での,衝突による被害が大きかった(写 真 4-4).上部構造では,柱の柱頭および柱脚に損傷度 ~ の曲げひび割れおよびモルタ ルの剥離・剥落が生じていた.なお,被災度区分判定の結果は,中破(R=62.5)となった.



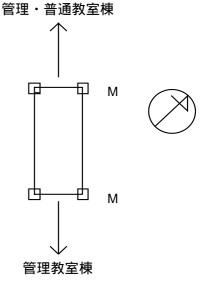
管理・普通教室棟 管理教室棟 写真 4-3 渡り廊下



写真 4-5 柱脚部被害



写真 4-4 EXP.J の被害



M は曲げ破壊型を示す.

図 4-5 渡り廊下部分 損傷度

位応急復旧(構造補修)(○) □明らかに応急復旧不可能(倒壊)

□詳細調査(×)

الحامة

 $\sum A_j = A_0 + A_1 + A_2 + A_3 + A_4 + A_5 = (2.5)$

É,

□必要 (ゾーニングした区画を平面図などで明示し、区画ごとに判定する)

□長辺方向

方向:□短辺方向

被害の最も微しい階と方向 階 方向:□ダ ゾーニングの要否:□不要(建物全体で判定する)

上部構造の耐震性能残存率Rによる判定

鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート逢建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

第2章 被災度区分判定基準

付表 1 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の被災度区分判定調査表

翻査B時: <u>/ 6 年 //月20 日 午前/午後</u> 調査者: 所 属: <u>「アの, トフイ, 大田 / 牙</u>9

梅回

整理番号:調査回数:

□小破 (80≦R<95) □倒壊 (崩壊・落階等によりほぼR≒0とみなせる)

魚沼市立守門中学校(調査日 11/21)

建物概要

魚沼市立守門中学校は,魚沼市大字須原 1423 に所在しており,敷地は、もともとたんぼであった.図5-1に示すように敷地の南東に(1)普通教室棟,北側に(2)特別教室棟,北東に(3)屋内運動場がそれぞれ配置されている.本建物の全景を写真5-1に示す.なお,調査は(1)普通教室棟および(2)特別教室棟を対象とした.



普通教室棟 写真 5-1 守門中学校 全景

屋内運動場

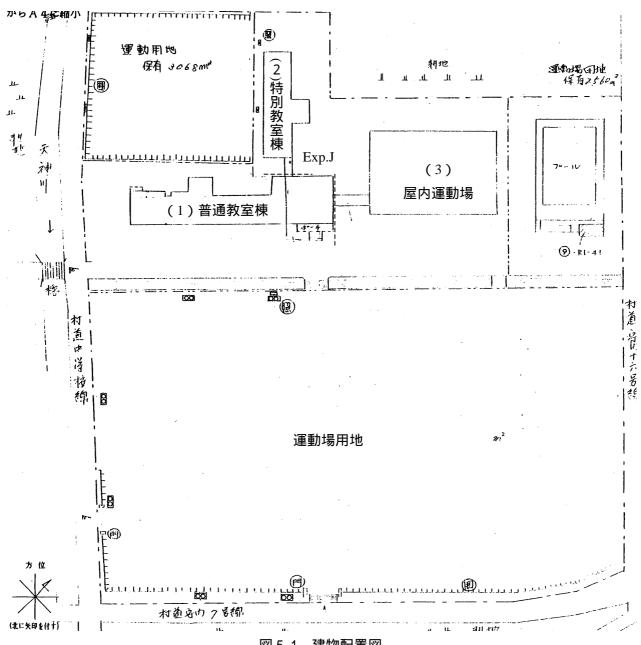


図 5-1 建物配置図

(1)普通教室棟

普通教室棟は,地上3階建てのRC造建物であり,屋内運動場間および特別教室棟へ続く渡り廊下間には,それぞれEXPJが設けられている.なお,普通教室の柱配置は,B型片廊下タイプである.本建物の1階平面図を図5-2に示す.

・ 構造形式:両方向ともに純ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向14スパン,梁間方向2スパン)

・ 建設年 : 1978 年 ・ 延床面積 : 2253 ㎡

・ 基礎 : 鋼管杭基礎(406 または 508)

・ 使用材料 : コンクリートFc=210 kgf/m²

鉄筋 SD30

· 代表的柱サイズ: 680mm×450mm, D10@100

· 設計図書:入手

(2)特別教室棟

特別教室棟は 地上3階建ての RC 造建物であり ,普通教室棟へ続く渡り廊下間には EXP.J が設けられている.建物の外観 1階床スラブ下に縁の下があり,短柱が存在している.本建物の1階平面図を図 5-2に示す.

・ 構造形式:両方向ともに純ラーメン構造

・ 規模 : 地上3階建て(桁行方向9スパン,梁間方向2スパン)

・ 建設年 : 1978 年 ・ 延床面積 : 1289 ㎡

・ 基礎 :鋼管杭基礎(406 または 508)

・ 使用材料: コンクリートFc=210 kgf/m²

鉄筋 SD30

· 代表的柱サイズ:680mm×450mm,D10@100

· 設計図書:入手

(3)屋内運動場

屋内運動場は,ギャラリー部分より下(ピロティ部分および屋内運動場内)がRC造,それ以上がS造の建物であり、教室棟間には,EXPJが設けられている.S造部分については、前日に田川先生が調査済みであった.本建物の1階平面図を図5-2に示す.

・ 構造形式:短手方向はラチストラス構造,

長手方向は X 型ブレース構造 (各構面 4 対 × 2 , 計 8 対)

屋根はゲビオン

・ 規模 : 地上2階建て

・ 建設年 : 1978 年 ・ 延床面積 : 1662 ㎡

· 基礎 : 杭基礎 (PC 杭 , 300)

・ 使用材料: RC 造部分のコンクリート強度および使用鉄筋は不明

· 設計図書:未入手

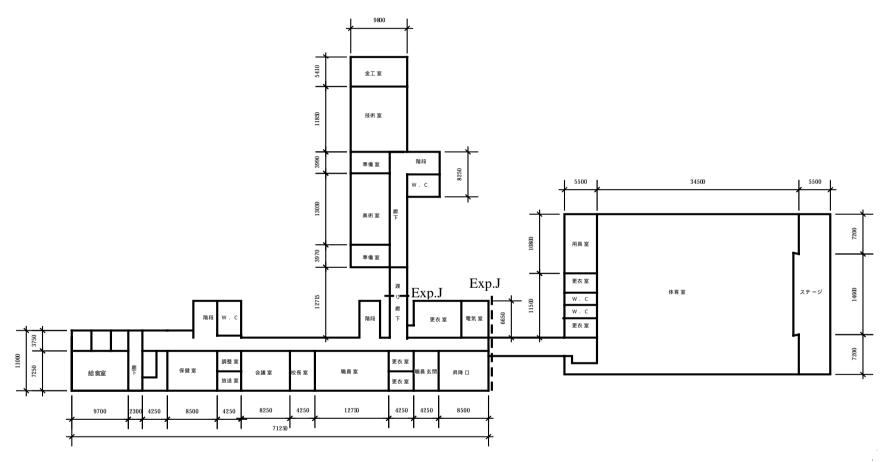


図 5-2 普通教室棟/特別教室棟/屋内運動場 1 階平面図

被害状況

(1) 普通教室棟[軽微]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造では,1階廊下側の少しの柱に損傷度以下の軽微なひび割れが生じていたが,特に被害は見られなかった.なお,被災度区分判定の結果は,1階で軽微(R=98.1)となった.

(2) 特別教室棟[小破]

本建物の柱の被災度区分判定による損傷度およびその判定表を図 5-3,5-4 にそれぞれ示す.校舎周辺の地盤が約 20 cm程度陥没し,基礎梁が露出していたが,外観調査では基礎梁等には被害は見られなかった(写真 5-2).上部構造では,1階北側構面の柱2本,2階南側構面の柱型付壁(写真 5-3),3階中構面両側柱付壁2枚(写真 5-4)に,それぞれ損傷度程度のひび割れが確認されたが,その他の柱および壁に生じたひび割れは損傷度以下であった.なお,被災度区分判定の結果は,1階で小破(R=90.00)となった.

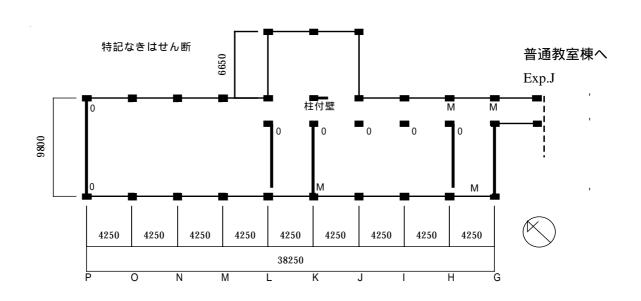


図 5-3 特別教室棟 1 階 損傷度

第2章 被災度区分判定基準

ンクリート造建築物の被災度区分判定調査表
鉄筋および鉄骨鉄筋コン
付表 1

・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		年四年, 件到为农金林	連絡先	口住宅 口共同(口庁舎 口公民)	ト造 ロプレキャストコンクリート造 口伊用構造(精治 口曜式構造 口やの価(これ は 機能 一路 は 機能 一路 は 機能 しかの しん は は に は に は に は に は に は に は に は に は に	以	m 川・葎・蓮・笳から フーキハタル ロタイル 口を	□ALC板 □ブロック □Aの他(□有 □無 設計図 □有 □無 年 □ □1071 年 124 m	
備職等の (2 年 2 年 2 年 2 年 2 年 2 年 2 年 2 年 2 年 2	## III	至		□事務所 □保費所	口祭祭り口祭舎は	ロケーメングロ画体基準	高声	※ 離から ず □打放し) 日PC 核 森 清学雑 ハケー	7
11.7 本 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	整理番号: 調査回数:	 建築物概要 1.1 建築物名称 1.2 建築物所在 	1.3 所有者 1.4 連絡者	 1.5 建物用途 (複数選択可) 	1.6 構造種別	1.7 構造形式1.8 基礎構造	1.9 建築物規模 1.10 敷地の地形	1.11 周辺の地形 1.12 外装仕上げ	(複数選択可) 1.13 設計図書 1.14 強勢年件	7.1十分世

2. 被災度の区分

2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定

崩壊、落階等の有無:口有 (2.3 ~: 計算は省略し上部構造の被災度は [倒壊] とする) 口無 (2.2 ~) 2.1 建築物の崩壊・落階等による判定

口不明 rad. 川 $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + \theta_y^2} =$ 液状化の有無:口有 (0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.) rad θ, = 口不明 rad. 出 θ = × ① 基礎の沈下量 S 抗の被害の有無:□有 ② 基礎の傾斜角 基礎構造の被害

表2 杭基礎建物の被災度区分 表1

直接基礎建物の被災度区分

[大成] [大成] [大阪] [大蔵] [:中條] 基礎の沈下亞 (m) * [中限] [小概] [中級] [大服] [中限] [小蔵] [大殿] 1/150 57/1 1/30 法院の傾斜 [大概] [大概] [大概] [大概] [大敞] [中候] 基礎の沈下ほ (m) [中候] [大成] [大成] [小帳] [中條] [中限] [無被害] [小破] [中晚] 1/300 1/150 1/75 協院の頃斜

※:想定外、要詳細調查

口大阪 基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分 □無被害 □小破 □中破

39

校書の乗ら搬しい幅と方向 Jak hoi: 口格辺方向 DAを辺方向 ゾーニングの要否: 口不要 (雑物全体で判定する) □必要 (ゾーニングした区画を平面図などで明示し、区画ごとに判定する) **仏**が破(80≦R<95) □倒壊(崩壊・落階等によりほぼR≒0とみなせる) 構造部材の損傷度調査結果 ※ () 内にそれぞれの比本数や壁段数を記入し合計を計算する。 「兩側比付號」は、1スペン分を1枚と数える。 せん断比 曲げは 比なし壁 | 比型付壁 | 南側比 合計 $\sum A_j = A_0 + A_1 + A_2 + A_3 + A_4 + A_5 = ($ 66) = + (2) 5 + (2) 5 + (2) (35) 6 + (2) (35) 7 + (2) (35) 7 + (2) (35) 7 + (2) (35) 7 + (2) (35) 7 + (3) (31) 7 + (3) (31) 8 + (3) (31) 8 + (3) (31) 9 + (3) (31) I.精 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート遺建築物の被災費区分判定基準および復旧技術指針 ① 耐震性能致存率 $R = \frac{\sum_{A_{int}} A_{int}}{A_{int}} \times 100 = \frac{26.1}{\sqrt{57}} \times 100 = (90.0)$ 上部構造の耐震性能改存率 R による被災度区分無波害 (R=100) □軽微 (95 = R<100) 中破 (60 = R<80) □大破 (R<60) 上部構造の耐震性能残存率Rによる判定 | 根保度の (プ) | 日間原度 (4つ×0.95 + 日間原度 (4つ×0.95 + 日間度度 (4つ×0.95 + 日間度度 (4つ×0.3 + 日間度度 (6)×0.3 + 日間度度 (6)×0 + 日間度度 (6)×0 + 4. 復旧の要否の判定 □無被害 (R=100) □中破 (60≤R<80) 3. その他の被害 調在部材数 23 ⊗ ⊝ .3 0

□応急復旧(構造補修)(○) □明らかに応急復旧不可能(倒壊) □詳細調査 (×) 口大阪 □補修 (詳細調査が望ましい) (△) 口中破 口大政 口小鼓 口中碳 □軽微な補修 (◎) □詳細調査 (×) □魯策 口一个银 ・上部構造の被災度:□無被害・上部構造の応急復旧の要否: ・上部構造の応急復旧の要否: □不要(無被害) □応急措置または応急復旧(△) ・基礎構造の被災度:□無被害 ・基礎構造の復旧の要否: □不要(無被害) □補修(○)

中後:

小位 8048~95

高級 95全8<100

| 被災度

说原階

大阪

五豪

小飯

板災災

認度階

□ V 弱以下 (要詳細調査)

■∨淄

88

表3 基礎構造の復旧の要否 気象庁震度階:□VI強以上

表 4 上部構造の応急復旧の要否

0

V 均以下 V 海 VI強以上

× × 4 × 4 0

V弱以下 V油 VI勁

40



地盤が大きく陥没



基礎梁が露出/躯体に被害は見られない

写真 5-2 特別教室棟周辺 地盤変状



ひび割れ状況を加筆により強調表示 写真 5-3 2 階柱型付壁(損傷度)



ひび割れ状況を加筆により強調表示 写真 5-4 3 階中構面 両側柱付壁(損傷度)

(3)屋内運動場[軽微]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造は,1 階ピロティ部分において,コンクリート打ちっぱなし柱の柱頭部に損傷度 ~ 相当のひび割れおよびモルタル剥離がみられた(写真 5-6).また,2 階用具庫の窓開口部から袖壁部分にひび割れが生じていのを確認した.さらに,地震発生時にブレースの間柱部分が破断し,その後ベースプレートを拡幅補強しボルト止めしたが,そのボルトが余震により再度破断していた(写真 5-7).なお,被災度区分判定の結果は,R は計算していないが軽微と判断した.



写真 5-5 屋内運動場内観



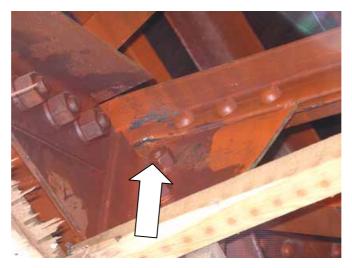
写真 5-6 1 階ピロティ



ブレース間柱部分



天井部分



ブレース間柱部分天井を撤去し調査 / トラス材局部座屈写真 5-7 ブレースの被害

福山体育館(旧守門村立福山小学校)(調査日 11/21)

建物概要

福山体育館は,山古志村の東の山間部に位置する魚沼市大字福山新田 756 に所在している,旧守門村立福山小学校である。現在は体育館として使用されている.図 6-1 に本建物の配置図を示す.1階および2階が居室,3階がギャラリー付の体育館である.本建物の南の全景を写真6-1にそれぞれに示す.

・ 構造形式 : 両方向ともに純ラーメン構造

屋根梁はプレストレストコンクリート

規模 : 地上3階建て(桁行方向7スパン,梁間方向2スパン)

・ 建設年 : 1985 年・ 延床面積 : 1019 ㎡・ 基礎 : 直接基礎

使用材料:コンクリートFc=210kgf/m²(PS部分はFc=350kgf/m²)

・ 代表的柱サイズ: 700mm×1150mm 4-D13@100

· 設計図書:入手

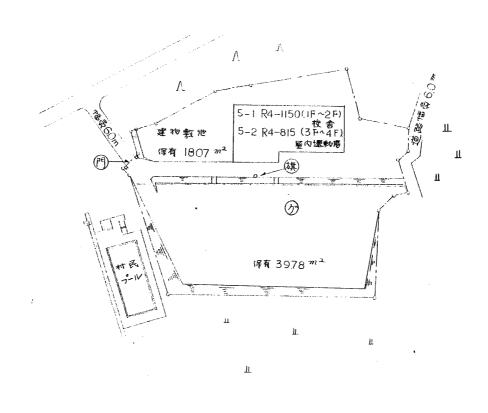




図 6-1 建物配置図

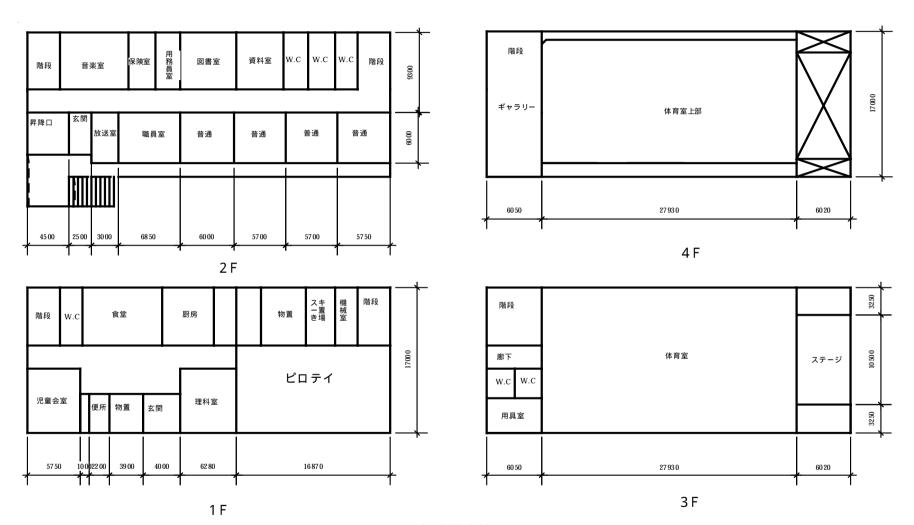


図 6-2 福山体育館 平面図



被害状況

(1) 1階[軽微]

建物周囲に地盤の変状は見られなかった.上部構造 1 階では,北側構面の雑壁に損傷度のひび割れが確認されたが,その他の柱および壁に生じたひび割れは損傷度 以下であった.なお,被災度区分判定の結果は,1階で小破(R=96.6)となった.

(2) 2階[小破]

本階の柱の被災度区分判定による損傷度およびその判定表を図 6-3,4 にそれぞれ示す. 上部構造 2 階では,北側構面において,損傷度 および のひび割れが入った雑壁が各 1 枚,南側構面において,損傷度 のひび割れの入った雑壁が 1 枚確認され,比較的被害が 大きかった.その他の柱および壁に生じたひび割れは損傷度 以下であった.なお,被災 度区分判定の結果は,2階で小破(R=88.5)となった.



写真 6-3(2 階) 写真 6-2 北側構面



写真 6-3 2階雑壁に被害



写真 6-4 写真 6-3 内観(損傷度

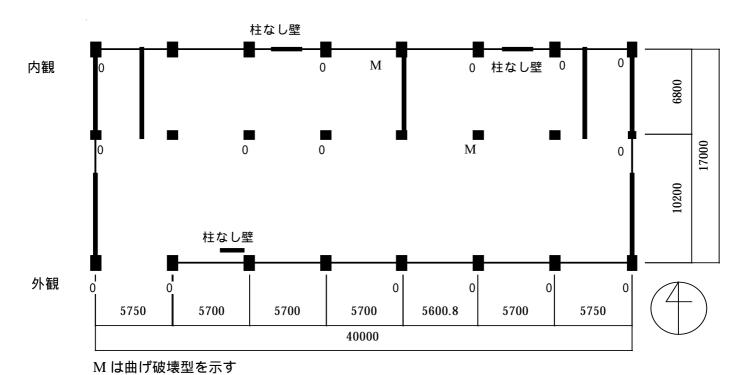


図 6-3 福山体育館 2階 損傷度

第2章 被災度区分判定基準

ート造建築物の被災度区分判定調査表
1
~,
鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリ
-
付表 1

	在山水子林、(元山(村高江)2片	連絡先通数并	店舗 □工場 三米的 □本的 レクリートジ	担	Ü	Wind Wind	・ 逆・ 治から m (注:	コモダン コネパタン コタイン コ右路の コヤードンウォーバロPC 核 コALC 核 ロブロック ロヤの色 (年 (□1971年以前 □14972年以降 □不明)	
整理番号:調査回数:	建 築物概要 建築物名称 建築物所在地	所有者連絡者	5 建物用涂 (植物油籽川)	構造種別	構造形式	基礎構造 建築物規模		1 周辺の地形の 4 并仕しげ	180	3 設計図書	4 建設年代
	1.1	- T	 ₹.	- 6	1.7	8 6	1.10		-	1, 13	1 14

2. 被災度の区分2.1 建築物の前様・落階等による判定 「崩壊、落階等の有無:□有(2.3 へ: 計算は省略し上部構造の被災度は[倒壊]とする) □無(2.2 へ)

		1 光開		rad.
		□ Ħ		9,2 =
		液状化の有無:口有		rad. $\theta = \sqrt{\theta_x^2 + (\theta_x)^2}$
		口不明		$\theta_{r} = \frac{1}{r}$
・傾斜による判定		単口	E = S	$\theta_x = rad.$
2.2 基礎構造の沈下・傾斜による判定	基礎構造の被害	杭の被害の有無:□有	① 基礎の沈下量	② 基礎の傾斜角

表 1 杭基礎建物の被災度区分

(0.01rad.=0.573 度、1 度=0.01745rad.)

			基礎の対	基礎の沈下駐 (m)		L			基礎の沈	基礎の沈下肚 (m)	
f			0	_	0.3	_		_	0.05 0	.1 0.3	~
₩:	9	[無被害]	[小破]	[中後]	*	光		[無被害]	[小成]	*	*
E S 5	905/1	[小破]	[中條]	[神佛]	[大曜]	卷 (1/150	[小()]	[中級]	[中(後)	*
至	200	[中候]	[中候]	[大破]	[大帳]	S 5	577	[中概]	[中候]	[大啖]	[大限]
森	2	[大成]	[大限]	[大概]	[大阪]	雄	05/1 	「大磯」	一个第二	「木郎」	「米」

	口大概	
る被災度区分	口中發	
基礎構造の沈下・傾斜による被災度区分	口小碗	
基礎構造の	□無被≉	

39

I 編 鉄筋および鉄骨鉄筋コンクリート遺建築物の被災度区分判定基準および復旧技術指針

			区画	4
\	山長辺方向		とどで明示し、	・壁枚数を記入し
による判定	▲ 本向:□短辺方向	(建物全体で判定する)	□必要(ゾーニングした区画を平面図などで明示し	※ () 内にそれぞれの柱本数や環枚数を記入し合計を
上部構造の耐震性能残存率Rによる判定	液害の 眠力強し が払 か 方回	ゾーニングの要否:□不要	口必要	構造部材の損傷度調査結果
	⊖	⊚		⊚

		コガ氷 (ソール	ノシした区画を	・十個図ながら	・男示し、 区画・	口必数(ソートングした区画を半面図などが明示し、区画ごとに判定する)
(3) 村 道部	構造部材の損傷度調査結果	質結果 ※() 内にそれぞれ	の柱本数や壁枚	内にそれぞれの柱本数や壁枚数を記入し合計を計算す	计算十名
		[]	「両側柱付壁」は、1スパン分を1枚と数える。	スパン分を1枚	数之名	
	せん断件	市子社	#1:4× 1 08	901-71H-44	両側柱	
		-	4	10 H 30 H	器立	-
総部材数	+ (77)	+ (4)	+ (~)	+	-	(2)
調査部材数	+ (1/2)	+ 27.	+ ~ ~)	+ a/	- (g)	10

2	1	0	_	~ .	. .	, .	\hat{S}	
200	۱	Ĉ 7		1 7	1	1 11	(1	17.7% (80 m/k / 93)
ì	-	E	1	1	1	T)	
ĺ	۲	1	7	\$ 0	\$`	10	+	
-	n	1	1	1.	1,	1,	₹	1
	"	,	1	, "	, ["		+ 2	!
١	×	1×57	× 3 6	į	×)×0	+	
)			L				+ 3	6
	+	+	+	+	+	+	4	2
	1×2 + (1×6	+ ()×0.95 + ()×1.9 +	+ C X	×0.0×1	+ 0×0		$\sum A_{j} = A_{0} + A_{1} + A_{2} + A_{3} + A_{4} + A_{5} = (2)$	1
ı	×	١×	ļ×	۱×	١×	×	11 3	9 3
I	-	-	-			-	$\tilde{\omega}$	X I
ı	+	+	+	+	+	+		í
I		0.95) + 9.0×(2				
ļ	_	×	ļ×	(Z)×03	×	×	\$ \$ Z	3
I	_	-	-	1-	1	-	اللايق اللايق	2
	+	+	+	+	+	+	2015 X	(0)
ı		7)×0.95)×0.75 + ()×0.5 +	1.0))))))))) ()) ()))))))	
	_	×.	×	×	×	×	000 元第	1
	_	1	[-	-	+ ()×0.1 + (/)×0	0×() +	3)×100=((元)×(5)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2)×(2	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
ĺ	+	+	+	+	+	+	· / / 1 / 2 / 位 / /	J L
1		×0.95	+ 9.0×(0×0.3			性能残存率 R $\frac{\sum A_j}{A_{ovg}} \times 100 = \frac{C}{C}$ Cの耐震性能残な $R = 100$	
h	7	×	×	×)×0	0×(於 × E	(08
L	Š	3	Ċ	_	J	_	第4 × 2 = 1 = 1 = 1 = 1 = 1 = 1 = 1 = 1 = 1 =	. \
	0	_	П	III	2	>	 ・ 配象性能数存率 R R = N × 100 = (23) × 100 = (17	(08/4/9) 数日口
110.00	開始 度 0	損傷度1	損傷度日	損傷度皿	損傷度Ⅳ	相傷度v	再	, ,
***	₽	耍	垂	亜	Ξ	蜓	(4)(5)(6)(7)(8)(9)(1)(1)(1)(1)(2)(3)(4)(4)(4)(5)(6)(7)(7)(8)(8)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)(9)<	8

3. その他の被害

相協度の (/5)
相協度1 (/2)×0.95
相協度1 (/×0.6)
相協度1 (/×0.6)
相協度1 (/×0.6)

□∇弱以下 (要詳細調査) □∨強 問Ⅵ弱 気象庁震度階:□VI強以上 4. 復旧の要否の判定

表4 上部構造の応急復旧の要否 機反所 V 適以下 V 適 大般 表3 基礎構造の復旧の要否 中後 被災階 V始 VI勃以上

大磯・西巌 中級 60≦.8< (d) (d) 小(校 80≦/R<95 高級 95≦/P<100

・基礎構造の被災度: □無被害 ・基礎構造の復旧の要否:	: □無被害 要否:	口小板	口中發	口大鼓		
口不要 (無被害)	□補修(○)	口 維条	□補修 (詳細調査が望ましい) (△)	しい (Δ)	□詳細調査(×)	(×)
	П					
・上部構造の被災度	· □無被害	□無額	は十二	日田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田	お土口	口金
・上部構造の応急復旧の要否	3の要否:			<u>{</u> -	<u> </u>	Ž
□不要 (無被害)		□軽微な補修	☆補修 (◎)	口际急衛田	(左) (□)	6
□応急措置または応急復旧(△)	ご急復旧 (△)	□詳細調査	ağ (×)	口野らかだら	口がら夜に、作句に多)(り)口腔らかれば金値回下口部	(重瀬)

40

(3) 3階体育館[中破]

3 階体育館では ,コンクリートのうち継ぎおよびプレストレスの影響と考えられる損傷度相当が目視可能な全ての柱頭部に見られた.設計図書によると ,屋上PS梁 ($Fc=350 \, \text{kgf/m}^2$)は、柱頭梁危険断面位置から下方 $600 \, \text{mm}$ で打ち継いでいるとのことである(図 6-5) (それ以下の柱は $Fc210 \, \text{kgf/m}^2$)。なお ,被災度区分判定の結果は , 2 階で小破 (R=88.5) となった.図 6-6 に 3 階体育館に生じた柱のひび割れ図を示す .

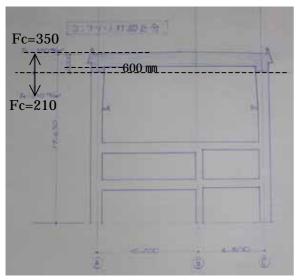


図 6-5 コンクリートのうち継ぎ



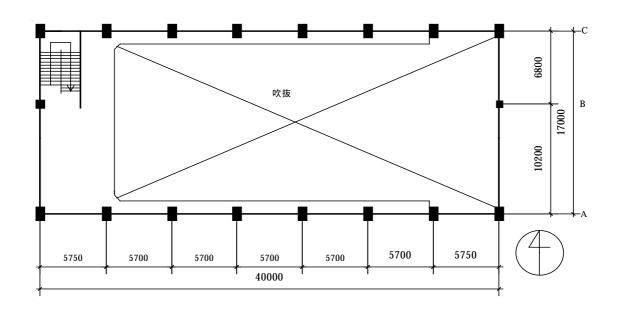
写真 6-5 体育館内観



写真 6-6 屋根梁は PS、柱は RC



写真 6-7 打ち継ぎと PS の影響と思われるひび割れ



3階体育館 柱配置

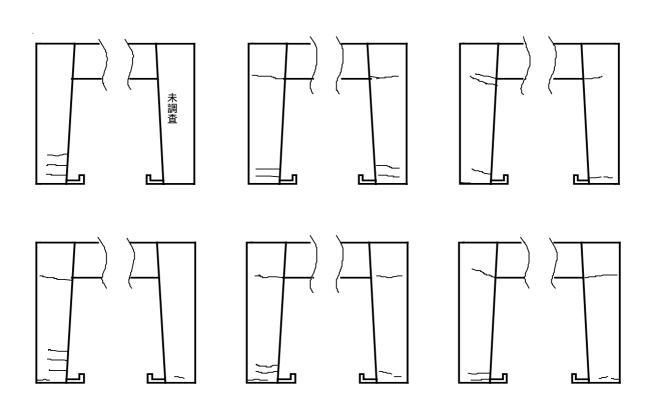


図 6-6 3 階体育館 柱ひび割れ図

川口町役場周辺(調査日 11/22)

本地域に共通する被害の全体的な傾向は、RC 造系住家の被害は極めて少なく、古い木造住家に大きな被害が見られることである。一方、比較的新しい木造住家には顕著な被害は見られない。

- ・川口町役場: RC3階建て庁舎。被害なし(外観調査のみ)(写真7-1)。
- ・東川口保育園:柱に多少ひび割れが見られる程度で顕著な被害は見られない(外観調査のみ)(写真7-2)
- ・川口公民館:被害なし(外観調査のみ)
- ・川口町役場近隣の寺院:墓石転倒全滅。寺院そのものも残留変形大。(写真 7-3)
- ・上越線沿線(写真 7-4)の集合住宅: RC 造 4 階建て(壁式と思われる)。建物周辺の地盤が大きく沈下しているが、上部構造については多少基礎梁にひびわれ・欠落が見える程度である。上部構造には外観調査では被害は見られない(写真 7-5)。
- ・JR 越後川口駅: RC 造 2 階建て駅舎。被害なし(外観調査のみ)。
- ・古い住家の被害(写真 7-6)。



(被害なし:外観調査) 写真 7-1 川口町役場



(被害なし:外観調査) 写真7-2:東川口保育園







右:墓地はほぼ全数が転倒

写真 7-3: 川口町役場近くの寺院





左:曲がりくねった軌道

右:線路下のトンネル路面の被害

写真 7-4 JR 上越線の被害





周辺地盤の沈下が著しいが構造被害は無い 写真 7-5 JR 上越線沿いの RC 造集合住宅





古い木造住家の被害が大きい 写真 7-6 川口町役場周辺

川口町田麦山地区(調査日 11/22)

田麦山小学校より山側の集落一帯で極めて甚大な被害が見られる(写真 8-1,2)。RC 造基礎の比較的建設年代が新しいと思われる住宅でも、上部構造の基礎からのずれや大きな残留変形が見られる(写真 8-3)。被害の大きな地域全体が緩やかな傾斜地であり、地震動に伴い地盤全体が流動(あるいは移動)したことも建設年代の新しい住家も含めて大きな被害が生じた原因と考えられる。

上部構造が基礎から脱落した建物のアンカーボルト径とその間隔を調査したところ、直径はいずれも 10 程度で、アンカーボルト間隔は@2800、@1800、@1300、@5000 とばらつきが見られるとともにその間隔は疎であった(写真8-4)。





写真 8-1 田麦山地区の被害



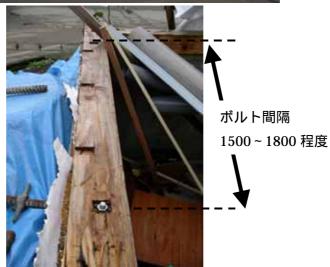


写真 8-2 傾斜した住家の内部の被害



写真8-3 比較的新しい住家にも被害が生じている





10@1500~1800mm 程度 写真 8-4 RC 造基礎上の土台のボルト

長岡工業高等専門学校(調査日 11/22)

敷地全体が小高い丘に位置しているため、地盤変状の影響によると思われる校舎の被害が顕著である。

- ・4号館:鉄骨枠付きブレースによる耐震補強がなされている。ただし、1階柱に損傷度程度のひび割れおよびブレース補強された構面間の無補強構面内梁にひび割れが見られた(写真9-1)。後者の被害は、崖地側の校舎の沈下により、ふたつの補強架構構面にはさまれた無補強架構の梁に生じたもので、校舎の崖側部分の沈下、ならびに無補強架構の強度・剛性とこれの左右に位置する補強架構とのそれらの違いに起因するものと思われる(写真9-2)。
- ・6号館(地域共同テクノセンター): 崖地側の地盤沈下によると思われるひび割れが梁に 見られる(写真 9-3,4)。
- ・3号館:地盤沈下および周辺地盤の流動による基礎の露出がみられた(写真9-5)。





正面玄関右側の柱に明瞭なせん断ひび割れ

写真 9-1:4号館(耐震補強済み)





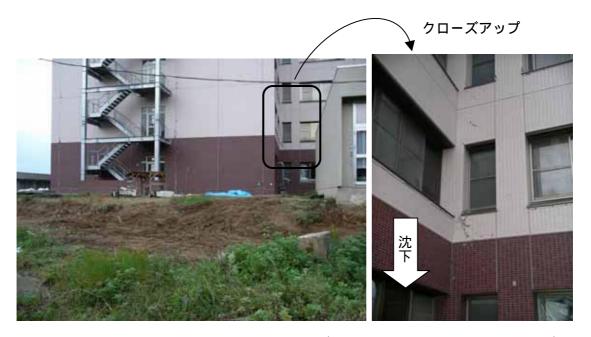
補強架構

補強架構

隣接する補強構面間の梁にせん断ひび割れ ひび割れ状況を加筆により強調表示 写真 9-2 4号館



左奥の斜面側が沈下 写真 9-3 6 号館テクノセンター



左ブロックの沈下による梁のせん断ひび割れ 写真 9-4 6 号館テクノセンター



写真 9-5 3号館の露出した基礎梁

越路中学校(調査日 11/23)

建物概要

越路中学校は,小高い丘の上に位置し,正門から入って右手に普通教室棟(中庭を挟んで2棟),左手には昇降口,さらにその奥に特別教室棟が配置されている.

普通教室棟は,地上3階建てのRC造建物である.この建物の外観調査によると,損傷度 相当のひび割れの入った柱が多数確認され,被災度は中破程度であった.

特別教室棟は、いずれも地上 3 階建ての RC 造建物であり、本敷地内の建物の中で最も 損傷が激しい建物である.特に、北側構面の被害が激しく、具体的には、壁に損傷度 程 度相当の被害(鉄筋の座屈)を受けた階段室、柱の上下方向への変形により湾曲したサッ シュ、損傷度 ~ 相当のひび割れの入った多数の柱等が確認された.また、南側構面や 内構面においても、損傷度 ~ 相当のせん断ひび割れの入った柱や壁が多数見られた. 建物全体の被災度は大破程度であった.



写真 10-1 越路中学は小高い山の上にあ



写真 10-2 越路中学校 全景



写真 12-4 写真 12-3 大破した校舎



写真 12-4



写真 12-5 写真 12-4 の左柱



写真 12-6 写真 12-4 の右柱



写真 12-7 大破した校舎の内部



写真 12-8 大破した校舎の内部

小国中学校(調査日 11/23)

建物概要

小国中学校は、小高い丘の上に位置し、正門から入って正面に北校舎が位置し、その奥には南校舎、2つの校舎棟の東側には体育館が配置されている(写真1,2).南北両校舎は渡り廊下により2階部分で連結され、渡り廊下と両校舎との間には、エキスパンション・ジョイントが設置されている、北校舎は、軽微なひび割れは見られたが、その他には特に目立った損傷は見られなかった。しかしながら、南校舎については、地盤沈下により基礎に被害が生じていると思われ、それによる校舎の梁間方向への傾斜および回転、渡り廊下との間のエキスパンション・ジョイントに大きな被害が生じていた。計測した校舎の傾きは、校舎西側で1/50、東側で1/300であった。また、南校舎南側構面では、基礎レベルでの不同沈下によるたわみが確認され、それによる架構の沈下に伴ったひび割れパターンが生じていた。南校舎北側構面の基礎の沈下量に相当すると考えられる校舎の回転により抜けたドレインの継ぎ目の距離は、約13 cmであった。



写真 11-1 小国中学校全景(左:体育館,右:北校舎)



写真 11-2 配置図



写真 11-3 北校舎と南校舎を結ぶ渡り廊下



写真 11-4 基礎に被害が生じた校舎



写真 11-5 校舎の傾斜



写真 11-6 校舎の傾きの計測



写真 11-7 校舎西面で 1/50



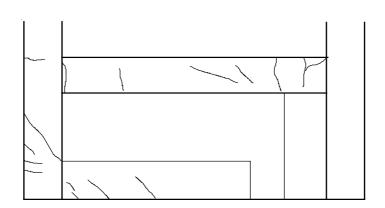


図 11-8 左側架構の沈下によって生じたひび割れパターン

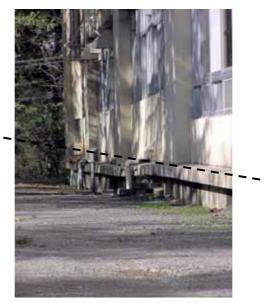


図 11-10 基礎レベルの不同沈下によるたわみ





写真 11-11 南側校舎と渡り廊下の EXP.J の被害



写真 11-12 校舎の回転により切断されたドレイン

東小千谷中学校(調査日 11/23)

東小千谷中学校では,管理教室棟増設部分(R4/S61 築/ピロティ構造)の 10 本中 1 本の柱頭部で、主筋座屈(損傷度)が見られた.その他数本の柱に損傷度 がみられた.また,隣接する校舎間に設けられた EXP.J 部分にも衝突による被害が見られた.傾斜は一度未満であった.また,グラウンドから見て右手に位置する体育館では,内部に取り付けられたブレースのうち、外から確認することができたもの全てが座屈していた.グラウンドにはガラスの破片が散らばり、窓ガラスが割れた形跡があったが,調査時にはサッシュを含めて新しいものに替えられていた.



增設部分(写真 12-3) 写真 12-1 東小千谷中学校全景



写真 12-2 EXP.J の被害





右写真柱

クローズアップ (主筋の座屈)

写真 12-3 ピロティの被害



ブレースブレースブレースブレース内側に取り付けた全てのブレースが座屈写真 12-4 体育館

小千谷総合病院(調査日 11/23)

小千谷総合病院は,小千谷商店街のなかに位置している.特に,写真 2 に示す構面の被害が著しく,調査はその構面を中心に行った.最も被害が激しかった1階の柱は,鉄筋が曲がり、主筋で囲まれた内部のコンクリートも剥がれ落ち,隣接するサッシも湾曲していることから,一見して部材の高さ方向の変形が認められるほどであった.また,2階以上でも柱の損傷は激しく,遠目に見ても鉄筋が露出していることが確認できた.



写真 13-1 小千谷総合病院



写真 13-2 大破した構面



写真 13-3 柱主筋の座屈



写真 13-5 2階の柱も被害



写真 13-7 湾曲したサッシュ



写真 13-4 柱の被害大



写真 13-6 2 階の柱の被害

付録 被害調査結果一覧

文教施設の被害調査結果一覧 (1/21)

依頼							一般事項									使用材料						ŧ	柱・壁脚	折面積	(被災	階)
書番	学校名称	所在地	調査者	調査日	棟名称	構造	建設年	平面タイプ	構造	階数	スパン	基礎形式	桁行の方 位	延べ床 面積	積雪高さ (cm)	Fc	主筋	帯筋(間隔)	帯筋フック角度			行方向		_		張
号						図面														a _{w1}	a w2	a w3	a c	a sc	a _{≡1}	a _{≡2}
	湯之谷中学校	魚沼市大字七日市32	中埜+2名	11月19日	(1)校舎(教室棟)	なし	1968,69	B (片廊下)	R C	3階	2 × 18	不明	EW	2655	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	湯之谷中学校	魚沼市大字七日市32	中埜+2名	11月19日	(2)校舎(武道場)	なし	1979	-	R C	2階	6×7	不明	-	2251	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	湯之谷中学校	魚沼市大字七日市32	中埜+2名	11月19日	(3)屋内運動場	なし	1968	-	S	1階	1×6	不明	-	970	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小出中学校	魚沼市大字池ヶ原807	中埜+2名	11月19日	(1) 教室棟	なし	1974,75	B (中廊下)	R C	3階	21 × 3	RC杭	E	4722	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小出中学校	魚沼市大字池ヶ原807	中埜+2名	11月19日	(1)渡り廊下(教室棟~給 食棟)	なし	1976	-	R C	3階	不明	不明	-	81	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小出中学校	魚沼市大字池ヶ原807	中埜+2名	11月19日	(2)管理棟	なし	1975	ピロティ	R C	2階	4×5	RC杭		543	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小出中学校	魚沼市大字池ヶ原807	中埜+2名	11月19日	(3)体育館	なし	1976	-	RC1 + S1	2階	8×8	不明	-	2153	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	東小千谷小学校	小千谷市朝日町7-6	中埜+2名	11月20日	(1)管理教室棟	あり (写真)	1968	B (片廊下)	R C	3階	1 × 13	直接	NW	1689	200	180	不明	SR24, 9@250	不明	?	?	?	?	?	-	-
	東小千谷小学校	小千谷市朝日町7-6	中埜+2名	11月20日	(2) 教室棟	あり (写真)	1975	B (片廊下)	R C	3 階	1 × 16	直接	NW	2063	不明	210	SD30	SR24, 9@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	東小千谷小学校	小千谷市朝日町7 - 6	中埜+2名	11月20日	(3)渡り廊下棟	あり (写真)	1975	-	R C	2 階	1×6	直接	NE	121	不明	210	SD30	SR24, 9@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	東小千谷小学校	小千谷市朝日町7 - 6	中埜+2名	11月20日	(4)屋内運動場小	なし	1984	-	S	1階	-	不明	-	450	不明	-	-	-	-	?	?	?	?	?	-	-
	東小千谷小学校	小千谷市朝日町7 - 6	中埜+2名	11月20日	(5)屋内運動場大	なし	1971	-	S	1階	-	不明	-	863	不明	-	-	-	-	?	?	?	?	?	-	-
	小千谷中学校	小千谷市城内4-3-26	中埜+2名	11月20日	(1)管理教室棟	あり (写真)	1960,61	B (片廊下)	R C	3階	2 × 13	RC杭	NW	1745	不明	不明	不明	9@250	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小千谷中学校	小千谷市城内4-3-26	中埜+2名	11月20日	(2)特別教室棟	なし	1981	B (中廊下)	R C	2 階	?	不明	NW	2323	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小千谷中学校	小千谷市城内4-3-26	中埜+2名	11月20日	(3)管理・普通教室棟	あり (写真)	1982	B (片廊下)	R C	4階	2 × 13	RC杭	NE	3221	不明	210	SD30	D13@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	小千谷中学校	小千谷市城内4-3-26	中埜+2名	11月20日	(4)渡り廊下	あり (写真)	1982	-	R C	2 階	1×1	コンク リート杭	NW	-	不明	210	SD30	D10@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	守門中学校	魚沼市大字須原1423	中埜+2名	11月21日	(1)普通教室棟	あり	1978	B (片廊下)	R C	3階	2 × 14	鋼管杭	N	2253	不明	210	SD30	D10@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	守門中学校	魚沼市大字須原1423	中埜+2名	11月21日	(2)特別教室棟	あり	1978	-	R C	3階	2×9	鋼管杭	Е	1289	不明	210	SD30	D10@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	守門中学校	魚沼市大字須原1423	中埜+2名	11月21日	(3)屋内運動場	なし	1978	-	R C + S	3階	-	不明	-	1662	不明	不明	不明	不明	不明	?	?	?	?	?	-	-
	福山体育館	魚沼市大字福山新田756	中埜+2名	11月21日	(1)居室(1階)	あり	1985	A (中廊下)	R C	3階	2×7	直接	Е	1019	不明	210	不明	D13@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	福山体育館	魚沼市大字福山新田756	中埜+2名	11月21日	(1)居室(2階)	あり	1985	A (中廊下)	R C	3階	2×7	直接	Е	1019	不明	PS部は	不明	D13@100	不明	?	?	?	?	?	-	-
	福山体育館	魚沼市大字福山新田756	中埜+2名	11月21日	(2)屋内運動場	あり	1985	A (中廊下)	R C	3階	2×7	直接	E	1019	不明	350	不明	D13@100	不明	?	?	?	?	?	-	-

文教施設の被害調査結果一覧 (2/21)

		耐震診断 耐震診断(補強後)							基礎構造の被災度判定							上部構造の被災度判定																																				
間方	制方向 桁行 架 方向		梁間方向		耐震強の	震補 方向		SP	2間方	方向	市	方向	方向	方向	方向	市	市	沈下	傾斜	傾斜		被災度	復旧の要否	被災	泛被	Œ.	せん断柱の本数 曲げ柱の本数								柱なし壁の枚数					片側柱つき壁の枚数					両側柱つき壁の枚数					耐震性	被災度	蚕皮
a _{w3}	a c	a sc	I _{s1}	I s2	I s1	I _{s2}	施状		s1 I	I s2]	[_{s1}	I s2	S	×	у		极火皮	要否	階	方[向 総数	調査数				0	総数	調査数				0	総数	調査数				O 総	数調数	查				O総数	調査数	i.			0	me7x1+ 率R	拟火技	辰坟
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	省 桁征	58	58	0	0 0	2	15 41	0						0)					0		П	П		П	97.3	軽微	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 梁	間 0	0	0	0 0	0	0 0	34	34	0 (0 0	0 2	32	2	2	0 0	1	0 0	1	1 1	0	0	1 0	0	0 8	8	0	0 1	0	0 7	92.6	小破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-			-	-	-		-		-		-	-		-		-	-		-		-	軽微	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	2階	桁	Ť	3	0	1 2	0	0 0		60	0 (0 0	34 2	2 4	0						7 7	0	0	3 4	0	0 1	1	0	0 1	0	0 0	71.6	中破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	- -	-		-	-	-		- -	-	-	-		1-1		-	- -	-	1-1		-		-	1-1		-		-	小破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	2階	i -	30	9	0	0 0	0	6 3	0						0)					0		П		П		96.7	軽微	強
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-			-	-	-		-		-			-		-		-	1-		-			小破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 桁征	〒 28	28	1	0 7	12	3 5	0						0)					0		П		П		61.3	中破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	皆 桁征	寸 40	40	0	0 4	18	16 2	0						0)					0		П		П		73.0	小破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 桁往	亍 0				Ħ		14	14	1	1 5	5 2	0	0			Ħ)		Ħ			0		П		Ħ		59.0	大破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-			-	-	-		-		-	. -	-	-		-		-	-		-				
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-	- -	- -	-	-	-	- -	1-1		-	. -	. -	1-1		-		-	1-1		1-1				
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 桁	〒 42	39	0	0 1	9	8 21	0						0			Ħ		П)		Ħ		Ħ	0		Ħ		Ħ		88.0	小破	強
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-			-	-	-		-		-	. .	. -	1-1		1-1		-	1-1		1-1			軽微	
-	-	-	-	-	-	-	未						-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		-		-	-	-			-	-	-		-		-			-		-		-	1-1		1-1				
-	-	-	-	-	-	-	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 桁	〒 0		Ħ		T		4			2	2		0			Ħ		П)		Ħ		Ħ	0		Ħ		Ħ		62.5	中破	強
-	-	-	-	-	-	١.	未			1			-	-	-	-	-	-	-	-	1 -	-	-	- -	-		-	-	-	- -		-	-	-	- -	1-1		-	. -	. -	1-1		1-1		+-	Ħ		Ħ	1		軽微	弱
-	-	-	-	-	-	١.	未						0	0	0	0	無被害	不要	1 階	当 桁往	· -	23	0	0 0	2	14 7	-	4	0 (0 0	2 2	0	0						1 1	0	0	0 1	0	0 0		Ħ	7	Ħ	7	90.0	小破	弱
-	-	-	-	-	+-	+-	未	_		-	1		-	-	-	-	-	-	-	_	-	-	-		1.		-	-	_			-	-	-		-		-	. .	. -	-		-		-						軽微	弱
-	-	-	-	-	-	+-	未	_					0	0	0	0	無被害	不要	1 段	当 桁往	7 26	26	0	0 0	0	1 25	2	2	0 (0 0	2 0	0	3	3	0 0	0	1 2	0)	+	H		H	0		Ħ	+	H	+	96.6	軽微	弱
-	-	-	-	-	-	+-	未	-			1		0	0	0	0	無被害	不要	+	当 桁往		21	+	0 0	+	6 15	+	2	0 (+	1 1	0	3	3	0 1	2	_	0)	+	$\dagger \dagger$		$\dagger \dagger$	0	+-	Ħ	1	H	+	88.5	小破	弱
-	-	-	-	-	-	١.	未	_	1	\dashv	+		0	0	0	0	無被害	不要	+ -	当 桁往	_		Ħ	Ť	Ħ					Ť	H	Ħ			Ŧ	\forall	Ť	H			\forall		H	Ť		Ħ	+	${\sf H}$	+		中破	弱

文教施設の被害調査結果一覧 (3/21)

	総合所見	
復旧の要 否	所見	必要な対策 (確認書・指導書の内容)
	北側構面各階の柱に軽微なひび割れ(損傷度 ~)。EXP.Jの被害。	軽微な補修(上部構造)
	1階南北方向の両側柱付壁1枚,柱付壁1枚,柱なし壁1 枚に,損傷度 のせん断ひび割れ	補修 (上部構造)
-	Rは計算していないが軽微と判断	
	極短柱のせん断破壊	補修 (上部構造)
-	Rは計算していないが小破と判断	
	軽微なひび割れ	軽微な補修(上部構造)
	ブレース座屈(8対のうち6対)	復旧 (上部構造)
	北構面1階柱 損傷度 ~	補修(上部構造)
	判定では中破であるが、他校舎の判定ランクを勘案 し小破と判断	軽微な補修(上部構造)
	1階ピロティ柱頭および柱脚で曲げ圧壊,経年劣化	補修 (上部構造)
	桁行方向でせん断ひび割れ(最大で損傷度)	軽微な補修(上部構造)
	Rは計算していないが軽微と判断	
	EXP.J被害 柱頭および柱脚に曲げひび割れ 仕上げモルタルおよびコンクリート剥落	補修(上部構造)
	1階西側(廊下側)柱に軽微なひび割れ	軽微な補修(上部構造)
	1階北側(廊下側)柱にひび割れ	補修(上部構造)
	Rは計算していないが軽微と判断	
	南構面雑壁に被害	
	南構面雑壁に被害	
	打ち継ぎおよびPSに起因すると考えられるひび割れ R は計算していないが中破と判断	補修(上部構造)