Становище

от проф. д-р инж. Тотю Бориславов Даалов , член на научното жури съгласно заповед №240 от 15.03.2012 г. на Ректора на ВСУ "Любен Каравелов" ,

за дисертацията на тема "Усилване на стоманобетонни конструкции" (Възстановяване на стоманобетонни елементи с дефекти и/или повреди в натисковата зона. Усилване на нецентрично натиснати стоманобетонни елементи с правоъгълно напречно сечение с фиброармирани композитни материали),

представена от гл. асистент инж. Веселин Славчев Славчев за получаване на образователна и научна степен "доктор" по научна специалност 02.15.04 "Строителни конструкции"

Становището е изготвено съгласно Правилника за приложение на ЗРАСРБ на ВСУ, "Любен Каравелов".

1. Общо за дисертацията

Трудът засяга важен проблем от областта на стоманобетонните конструктивните и усилването на Възстановяването конструкции. елементи позволява да бъде удължен животът на сградите и съоръженията, както и да бъде променено предназначението им. Това обяснява засиления интерес и значителния брой изследвания, посветени на проблемите в тази конкретно възстановяването Дисертацията разглежда стоманобетонни елементи с дефекти или повреди в натисковата зона и стоманобетонни елементи усилване на нецентрично натиснати високоякостни композитни материали . Развита е върху 159 страници с 16 таблици и 140 фигури.

Обособени ясно са три основни части: обзор на постиженията по темата и поставяне на целите на изследването; теоретични изследвания относно носещата способност при отслабване на натисковата зона на сечението; провеждане на опитни изследвания и сравнение с теоретичните постановки.

Обзорът на литературата е много обширен и аналитичен, обхващащ 172 заглавия. Обстойно са разгледани различните начини за интервенция при недостатъчна носеща способност, предизвикана от различни фактори. Значително внимание е отделено на връзката между нов и стар бетон. Фигура 1.8 систематизира начините за усилване на строителни конструкции (неточно назовани "методи").

В следващата част е проведено теоретично изследване за влиянието върху носещата способност на дефекти или повреди в натисковата зона на напречното сечение при нецентрично натиснати елементи . Разгледани са правоъгълни сечения с отделно прилагане на постановките от два нормативни документа:

- Норми за проектиране на бетонни и стоманобетонни конструкции, 1988 г;
 - Еврокод 2.

С прилагането на равновесните условия за сечението е определяно допустимото отслабване r, представляващо намаляване на височината на натисковата зона, измервано като разстояние от външния ръб към нулевата линия. Изготвена е блок схема на програмата за изчисляване на допустимото отслабване в Матлаб при използване на Еврокод 2. За конкретни параметри е направено сравнение за резултатите по НПБСК-88 и Еврокод 2.

Изследвано е напрегнатото състояние на дефектната зона при възстановяване с нов бетон. Прието е оформянето и по цилиндрична повърхнина. Много подробно е разгледано влиянието на ограничените деформации на бетона в тази зона като се има предвид прилагането на композитни високоякостни материали .

Глава III е посветена на експерименталната дейност. Изготвени са и са изследвани 12 образеца, представляващи нецентрично натиснати елементи. Разпределени са в 4 серии:

серия "0": 3 бр. – базови образци (с ненарушена натискова зона);

серия "А": 3 бр. – образци с отслабване на натисковата зона по цилиндрична повърхнина с дълбочина от r = 5 cm и дължина lr = 20 cm;

серия "Б": 3 бр. — образци с отслабване на натисковата зона по цилиндрична повърхнина с дълбочина от $r = 10 \ cm$ и дължина $lr = 20 \ cm$;

серия "В": 3 бр. — образци с отслабване на натисковата зона по цилиндрична повърхнина с дълбочина от $r=5\ cm$ и дължина $lr=20\ cm$, усилени след възстановяването на натисковата зона с кожух от композитен материал (CFRP).

Натоварването е осъществено с хидравлична система ENERPAC, съставена от ръчна хидравлична помпа, и хидравличен крик,. Налягането в системата, определящо стойността на натисковата сила, е контролирано с електронен манометър.

Съгласно с изчислението за максималните хлъзгащи напрежения, които могат да бъдат очаквани в контактната фуга между "стар" и "нов" бетон, чиито максималните стойности превишават сцеплението между двата материала, преди възстановяването на "повредената" натискова зона на елементите от серии "А", "Б" и "В" е изпълнена връзка от епоксиден състав "Quickmast 108.

За измерването на относителните деформации в армировъчните пръти са използвани електросъпротивителни деформоприемници с база 10 *mm*.

По повърхността на бетона са използвани съединени по два електросъпротивителни деформоприемника с база 20 *mm* като общата им база на измерване става 40 *mm*. Поради сравнително малката база на измерване на електросъпротивителните деформоприемници (два пъти поголяма от най-едрата фракция на бетона 20 *mm*), електрическите тензометри са дублирани с индуктивни с база на измерване от 200 *mm*.

Есперименталните образци са изпитани до разрушаване, като натоварването е осъществено на два етапа. При първия етап на натоварване се достига натискова сила, представляваща 60% от стойността на теоретично изчислената разрушаваща сила, след което се разтоварва на стъпки. При втория етап образецът е доведен до разрушение. При първият етап на натоварване стъпките са по 25~kN, а при втория етап - стъпките са по 50~kN, , до достигане на 60% от стойността на теоретично изчислената разрушаваща сила, след това - отново по 25~kN до разрушение на елементите.

С помощта на програма ATENA е направен числен модел с крайни елементи на експерименталните образци, показан на фиг. III.51. Моделирано е бетонното сечение на колоната с "Macro-elements" и армировъчните пръти с "Bar reinforcement" елементи.

Направено е много прецизно сравняване на изчислените стойности на различните параметри с опитно получените стойности. При това са вземани под внимание действителните характеристики на бетона, стоманата и напречното сечение.

Има много добро съвпадение на експерименталните резултати с тези от теоретичните изчисления. Изводите потвърждават някои известни теоретични постановки, както и правилността на приетия подход за усилване на сеченията:

При кратковременно натоварване до момента на разрушение е валидна хипотезата на Бернули за равнинност на напречните сечения. Има много добро съвпадение на измерените напречни деформации в бетона и изчислените с коефициент на Поасон v = 0,2.

Усилването на възстановени колони с дефекти или повреди в натисковата зона с помощта на кожух от CFRP гарантира по-висока

носимоспособност на сеченията и сигурна работа на възстановителните състави.

Носещата способност на частично усилени колони с постоянно по дължина напрегнато състояние практически не се променя, тъй като разрушението настъпва в съседните сечения.

2. Оценка на резултатите

Общото впечатление е, че авторът е запознат много обстойно с извършените преди това изследвания по темата, която е предмет на дисертационния труд, и прилага творчески резултатите в тези изследвания като създава своя концепция. Показва ерудиция в областта на стоманобетонните конструкции. Овладял е в дълбочина теорията на стоманобетона и прилага с вещина нормативните документи НПБСК-88 и Еврокод 2. Добил е значителен опит в планирането и провеждането на опитни изследвания, които са изпълнени много стриктно съгласно набелязаната програма с подробни записи на данните на всяка стъпка. Коментарите и изводите, които са направени, са логични и коректни. Владее добре компютърните методи за изчисляване на строителни конструкции . Крайните резултати, до които стига, могат да бъдат полезни в практиката.

Посочените от автора приноси са реално постигнати и са лично негово дело. Те имат научно-приложен характер и представляват обогатяване на съществуващите познания. Към четвъртия принос може да бъде добавено и опитно потвърждаване на известни научни резултати: разпределение на напреженията в бетона в натисковата зона на сечението; хипотезата на Бернули; коефициент на Поасон; възможни максимални относителни деформации в бетона.

Като цяло трудът обогатява нашата строителна наука и представлява крачка напред в разкриването и използването на действителната работа на усилени сечения, работещи на нецентричен натиск.

По темата от дисертацията са направени 6 научни публикации .

3. Критични бележки и препоръки

- $3.1~{\rm E}$ дна от основните предпоставки в теоретичното изследване е , че армировката в натисковата зона на сечението не се взема под внимание. Тя е основателна и в известна степен опростява процедурата по определяне на допустимото отслабване на натисковата зона. Остава открит обаче въпросът за влиянието на натисковата армировка при малки стойности на r и големи стойности на бетонното покритие .
- 3.2 Приетото оформяне на повредената зона по цилиндрична повърхнина (или близка до нея, което би било постигнато) е само една от

възможностите. На практика е възможно също толкова лесно повърхнината да бъде оформена като призматична (с правоъгълно напречно сечение), което ще промени съществено характера на напреженията в контактната зона. Това може да бъде предмет на бъдещо изследване.

3.3 Индексът "b", приложен към относителната деформация на бетона в блок-схемите, трябва да бъде заменен с "c", тъй като с тази буква се означават параметрите, отнасящи се до бетона съгласно Еврокод 2, а блок-схемите са предназначени за определяне на възможното отслабване по този документ.

4. Заключение

Представената дисертация разглежда значим конструктивен проблем и е една от малкото, придружени с разгърната експериментална дейност в тази област. Изследванията са извършени на високо професионално ниво, задълбочено, с разбиране на спецификата на работата на бетона и стоманата и приноса им към носещата способност на сечението. Крайните резултати са представени във вид, даващ възможност за практическото им използване.

Докторантът е придобил солидни познания в областта на строителните конструкции и умения да моделира сложни въздействия и връзки, както и да анализира и стига до точните решения. С този труд той доказва, че е изграден научен работник, който може да планира и осъществява сложни научни задачи.

Поради гореизложеното смятам, че гл. асистент инж. Веселин Славчев Славчев може да получи образователна и научна степен "доктор" по научна специалност 02.15.04 "Строителни конструкции".

7.05. 2012 г