

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.420.2-27

**УСИЛЕНИЕ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ
ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ**

ВЫПУСК 0

ОБЩИЕ УКАЗАНИЯ

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва А-845 Смоленская ул. 22

Сдано в печать 17 1970 года

Заказ № 3260

Тираж 4550

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.420.2 - 27

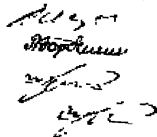
УСИЛЕНИЕ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 0

ОБЩИЕ УКАЗАНИЯ

Разработаны
институтом "УкрНИИпроектстальконструкция"

Директор института
Главный инженер института
Начальник отдела
Главный инженер проекта



В.Н. Шимановский
В.Н. Гурдеев
В.А. Гефман
В.А. Гефман

Утверждены
письмом Главного Управления
организации проектирования Госстроя СССР
от 07.02.89г. N4/6-183
Введены в действие с 1 марта 1990г
Приказ института "УкрНИИпроектсталь-
конструкция" от 7 сентября 1989г. N5

1 Основные положения

11. Настоящая серия содержит материалы для проектирования усиления стальных конструкций производственных зданий. Решения, приведенные в выпусках серии, предназначены для применения при разработке проектов реконструкции и технического перевооружения предприятий, а также могут быть использованы для разработки проектов усиления эксплуатируемых стальных конструкций, имеющих существенный физический износ, дефекты и повреждения, когда требуется обеспечить условия для дальнейшей нормальной эксплуатации.

12 Серия разработана институтом Всесоюзного Объединения "Союзметаллостроительпроект" Госстроя СССР и Минмонтажспецстроя УССР в составе пяти выпусков:

выпуск О-„Общие указания“ („Украинпроектсталь-
конструкция“);

выпуск 1 — Корпусы одноэтажных зданий. Материалы для проектирования" ("Венпроект-стольконструкция"),

выпуск 2 — "Колонны. Материалы для проектирования"
(«Двухпроектная конструкция»)

выпуск 3 — "Подкрановые балки и пути подвижного транспорта. Материалы для проектирования" (Ленпроектстальконструкция),

выпуск 4 — «Фермы и прогоны покрытий Материалы для проектирования» („Субпроектстальконструкция“).

При разработке настоящего своды использованы материалы и опыт проектирования, накопленные всеми подразделениями В/О "Союзметаллстройинжпроект" (в т.ч. институтами "ЦНИИпроектстальконструкция" и Липецкого комплексного отдела) и института "Крипипростальконструкция" и результаты научной-исследовательской работ, выполненных в рамках отраслевой программы Д.55.04.14 Госплана СССР

13. Разработке проекта реконструкции или усиления дамбы, предшествующей работам по обследованию и оценке технического состояния

эксплуатируемых конструкций, включающие

- подготовительные работы, изучение сохранившейся проектной документации, выявление и уточнение цели обследования;

- натурное освидетельствование конструкций;
- оценка качества стали;

- определение фактических и прогнозирование будущих нагрузок, воздействий и условий эксплуатации;

— оценка технического состояния конструкций.

— проверочный расчет конструкций, с учетом выявленных при обследовании отклонений, дефектов и повреждений, качества материалов и соединений;

44 При натурном обследовании объектов конструкций и выполнении подготовительных работ должны быть паспортизированы причины и факторы, влияющие на появление имеющихся дефектов, повреждений и отказов конструкций. Проектом усиления должны предусматриваться мероприятия по устранению в дальнейшем этих причин, либо должны быть запрокированы новые конструкции, нечувствительные к влиянию этих факторов.

15. По результатам обследования, проверочного расчета конструкций оценивается их техническое состояние, которое можно отнести к одному из шести типов:

Успешное — все нормируемые свойства конструкций соответствуют требованиям норм

Работоспособное — конструкции отвечают всем требованиям обеспечения технологического процесса, несмотря на имеющиеся отдельные отступления от норм, стандартов и технической документации.

Мин.отдел	Гейдензон	1420.2-270-2	Уведомл.	Лист	Листов
Н.контр.	Мушкетер	Общие указания	17	20	Указания по эксплуатации конструкции
В.контр.	Мушкетер				
В.спец.от.	Гейдензон				
В.м.отдел	Гейдензон				
Проектный	Мушкетер				
Исполнит.	Гейдензон				

Неработоспособное — конструкция не отвечает требованиям обеспечения технологического процесса

Частично работоспособное — конструкция отвечает лишь части заданных функций и может функционировать при ограничении нагрузок или режимов эксплуатации

Аварийное — конструкция находится в неработоспособном или частично работоспособном состоянии, при котором сохраняется несущая способность или устойчивость вследствие того, что расчетное сочетание нагрузок и воздействий ни разу не реализовывалось при данном техническом состоянии конструкции.

Неработоспособное — конструкция находится в таком неработоспособном состоянии, при котором приведение ее в работоспособное состояние невозможно или экономически нецелесообразно.

Конструкции, находящиеся в неработоспособном и аварийном состоянии, должны быть усилены или заменены.

2. Основные положения по проектированию усиления эксплуатируемых стальных конструкций

2.1. При разработке проектов реконструкции или усиления стальных конструкций следует:

- предусматривать требования по обеспечению надежности и долговечности зданий и сооружений;
- предусматривать конструктивные решения и методы производства работ, реализуемые, как правило, без остановки производства в эксплуатируемых зданиях и сооружениях или совмещаемые по времени с технологическими остановками производства;
- учитывать перспективы развития производства, возможность его повторных реконструкций и технического перевооружения;
- принимать проектные решения, обеспечивающие экономное расходование материалов, экономия топливных и энергетических ресурсов, снижение стоимости и трудоемкости работ по

реконструкции и усилению, уменьшение эксплуатационных затрат

Основные технические решения, принимаемые при разработке проектов реконструкции и усиления стальных конструкций, следует обосновывать путем сравнения технико-экономических показателей конкурентоспособных вариантов с учетом экономических последствий от стеснения или приостановки основного производственного процесса во время проведения работ по усилению

2.2 Проектной документацией на усиление должны охватываться несколько стадий работы конструкций с учетом изменений параметров и свойств конструкций, а также режимов эксплуатации:

- стадия „А“, предшествующая началу работ по усилению, во время которой требуется проверить, с учетом фактического состояния, возможность эксплуатации конструкций до их усиления или замены и разработать, в необходимых случаях, временные мероприятия по содержанию конструкций и ограничению режимов эксплуатации
- стадия „Б“, соответствующая периоду выполнения работ по усилению, с определением необходимых мероприятий по обеспечению работоспособности конструкций по временной схеме,
- стадия „В“, соответствующая режиму эксплуатации конструкций после усиления с обеспечением работ в изменившихся условиях.

В необходимых случаях, с целью выявления фактического положения конструкций, возможного роста деформаций и изменения напряженного состояния, проектом должно быть предусмотрено проведение инструментальных наблюдений за состоянием конструкций на стадиях „А“ и „Б“, а также на стадии „В“ с использованием приборов и специальных контрольно-сигнальных устройств.

2.3. При расчете усиления стальных конструкций необходимо:

- выполнение расчетов по нескольким вариантам расчетных схем для оценки возможного неблагоприятного влияния обычно не учитываемых факторов (податливость фундаментов, появление эффекта неразрезности, влияние жесткости ограждающих конструкций и т.д.);
- учитывать уровень фактической нагруженности усиливаемых под нагрузкой конструкций в процессе выполнения работ по усилению и влияние существующих во время усиления напряжений на несущую способность конструкции;
- учитывать влияние последовательности технологии выполнения работ по усилению конструкции на ее поведение в процессе ремонта;
- комплексное решение вопросов конструирования вместе с выбором способа реализации усиления, с обязательным отражением этих вопросов в проектной документации.

2.4. Проверочные расчеты должны выполняться по фактическим расчетным схемам сооружений (конструкций, элементов) и фактическим сечениям с учетом влияния обнаруженных дефектов и повреждений, по уточненным значениям расчетных сопротивлений материала конструкций и соединений, действующих нагрузок и их сочетаний. Расчеты должны выполняться в объеме, обеспечивающем достоверный вывод о возможности продолжения эксплуатации сохраняемых конструкций или обоснованные рекомендации об их усилении (замене) для всех стадий работы конструкций, указанных в п.2.2.

2.5. С целью сокращения объемов работ по усилению, либо отказа от усиления, необходимо выявлять и использовать резервы несущей способности сохраняемых конструкций путем:

- уточнения усилий, действующих в перенапряженных элементах за счет учета пространственной работы каркаса, фактических условий соединения и закрепления, учета фактических значений нагрузок, воздействий и их сочетаний;

- уточнения прочностных характеристик материала конструкций и соединений, фактических размеров сечений и габаритов элементов;
- включения в работу ограждающих конструкций и других вспомогательных элементов здания и сооружений.

Одновременно рекомендуется проведение мероприятий по улучшению условий работы несущих конструкций путем:

- уменьшения нагрузок, действующих на каркас или его отдельные элементы (ограничения грузоподъемности кранов, степени их сближения при спорной работе, изменение схемы расположения кранов путем установки крана меньшей грузоподъемности между двумя кранами большей грузоподъемности, изменение конфигурации кровли и ликвидация перепадов между соседними пролетами для уменьшения снеговых нагрузок и т.д.);
- уменьшения нагрузок от массы ограждающих конструкций путем их замены более легкими (например, железобетонных кровельных панелей с керамзитобетонным утеплителем на кровлю со стальным оцинкованным настилом и легким эффективным утеплителем).

Все мероприятия по уменьшению крановых и других технологических нагрузок не должны ухудшать технологический процесс производства.

Мероприятия по ограничению грузоподъемности, степени сближения мостовых кранов или ограничение хода крановых тележек должны предусматривать методы контроля за их выполнением (контроль за уровнем нагрузок).

2.6. Основными способами усиления конструкций являются:

- увеличение площади сечений отдельных элементов;
- изменение конструктивной схемы каркаса или его отдельных элементов с изменением расчетной схемы;
- регулирование напряжений.

Способы эти могут применяться самостоятельно или в комбинации.

2.7 При усилении конструкций способом увеличения площади сечений необходимо:

- обеспечить надежную совместную работу элементов усиления и усиливаемых элементов;
- избегать резких концентраторов напряжений в местах обрыва элементов усиления;
- предусматривать решения способствующие проведению антикоррозионных мероприятий;
- учитывать наличие ребер, прокладок, а также возможность увеличения габаритов конструкций (особенно габаритов приближений к краям и др. движущемуся оборудованию, габаритов проходов и т.д.);
- учитывать технологию проведения работ по усилению — доступность сварки, возможности сверления отверстий под болты, использования монтажных инструментов и т.д.

2.8 При усилении конструкций с изменением конструктивной схемы необходимо

- учитывать перераспределение усилий в конструкциях, элементах, узлах, а также в опорах, включая изменение нагрузок на фундаменты;
- учитывать возможность появления температурных воздействий на конструкции, элементы, узлы, связанных с температурными режимами при замыкании статически — неопределенных систем и при эксплуатации.

2.9 Способ усиления конструкций регулированием напряжений позволяет уменьшить усилия, действующие в конструкции. Следует учитывать при этом возможность увеличения нагрузок в ряде других конструкций или их элементов. Усиление этим способом можно производить, как правило, без разгрузки конструкции и без остановки технологического процесса.

2.10 Соединения деталей усиления с существующими конструкциями выполняются на сварке, болтах (класса точности А и В) или высокопрочных болтах. Допускается также применение дюбелей и самонарезающих винтов.

Если существующие конструкции выполнены без применения сварки и отсутствуют данные о свариваемости сталей, то при их усилении сварку можно применять только после оценки ее свариваемости (см. раздел 3).

2.11 Оценку качества материала эксплуатируемых конструкций и соединений, определение нагрузок и воздействий, а также указания по расчету даны в «Пособии по проектированию усиления стальных конструкций» (к разделу 20 главы СНиП II-23-81)» (УкрНИИпроектстальконструкция и МИСИ им. В.В. Куйбышева, г. Киев, 1988г.), а также в «Рекомендациях по обследованию стальных конструкций производственных зданий» (ЦНИИпроектстальконструкция, г. Москва, 1968г.) и «Рекомендациях по расчету усиления стальных конструкций реконструируемых предприятий» (ЦНИИпроектстальконструкция, г. Москва, 1987г.) Указания по расчету усиления отдельных элементов стальных каркасов даны в соответствующих выпусках настоящей серии.

2.12 При расчете усиления конструкций на прочность и деформативность коэффициенты надежности по назначению и условий работы принимаются в соответствии с действующими нормативными документами на проектирование конструкций для нового строительства. В расчетах на устойчивость элементов, усиленных методом увеличения сечений, значение коэффициента условий работ следует принимать не более 0,9.

3. Материалы, используемые для усиления

3.1 Применяемая для элементов усиления сталь не должна уступать по качеству металлу усиливаемых конструкций (по механическим свойствам, вязкости и свариваемости). Оценка качества стали существующих конструкций следует проводить в соответствии с указаниями пп 20.2-20.4 СНиП II-23-81*, используя справочные сведения, приведенные в табл. 1.

3.2 Марку стали элементов усиления следует назначать по табл. 50* и 51* СНиП II-23-81* с учетом качества стали усиливаемой конструкции и ее свариваемости. Коррозионная стойкость металла элементов усиления должна быть не ниже стойкости металла усиливаемой конструкции.

3.3 Для ручной дуговой сварки следует применять электроды по ГОСТ 9467-75 с учетом рекомендаций, приведенных в табл. 2. Виды заводских и монтажных соединений, применявшихся в период с 1923 г. по 1981 г., даны в таблице 3.

3.4 Для соединений на болтах класса точности А и В следует применять болты и гайки, удовлетворяющие требованиям ГОСТ 1759.0-87, ГОСТ 1759.4-87, ГОСТ 1759.5-87 с дополнительными видами испытаний, в зависимости от принятого в проекте класса прочности и климатических условий эксплуатации.

Болты должны соответствовать ГОСТ 15589-70*, ГОСТ 15594-70*, ГОСТ 7796-70 и ГОСТ 7798-70*, гайки следует применять по ГОСТ 5945-70* класса прочности 4 для болтов классов прочности 4.6, 4.8, 5.6, 5.8 и класса прочности 6 для болтов класса прочности 6.6.

Применение болтов и гаек из автоматной стали не допускается.

3.5 Высокопрочные болты следует применять по ГОСТ 22353-77*, ГОСТ 22356-77* и ТУ 4-4-1345-85 типов 110, 110С и 135 из стали марки 40Х „селект“

по ГОСТ 4543-71* (для болтов типов 110 и 110С) и из стали марок 38ХС и 40ХФА „селект“ по ГОСТ 4543-71* (для болтов типа 135).

Гайки и шайбы для высокопрочных болтов по ГОСТ 22354-77* и ГОСТ 22355-77*.

4. Конструктивные требования

4.1 Элементы и детали усиления необходимо проектировать, как правило, ориентируясь на их изготовление в заводских условиях. В особых случаях допускается изготовление деталей усиления с припуском и последующей обработкой на монтаже по месту установки.

Такие случаи должны оговариваться в рабочих чертежах с указанием размеров припуска.

4.2 Дефекты и повреждения элементов в виде трещин в основном металле или сварных швах устраняются путем:

заварки трещин

замены дефектных мест;

усиления конструктивного элемента.

марки сталей, прокат, методика расчета, допускаемые напряжения и расчетные сопротивления (с 1923 по 1987г.г.)

Таблица I

год издания документа	Марка стали	Основной вид проката	Методика расчета	Допускаемые напряжения и расчетные сопротивления
1	2	3	4	5
1923	Литое железо	Лист до 38 мм Уголок до 100х18 Болка до №30	по доп. напряжениям	650-800
1928	Ст2, Ст3	Лист до 42 мм Уголок до 150х18 Болка до №45 Швеллер до №30 (1926г.)	То же	1200
1928	Ст3, углеродистая, сталь повышенной прочности.	То же	II	1200 1500 1800
1931	Кремнистая сталь	То же	II	
1934	Ст3 пониженная Ст3 нормальная Ст3 повышенная	Лист до 42 мм Уголок до 200х14 Болка до №60	II	1200 1400 1600
1942	Ст0 Ст2 Ст3	Лист до 50 мм Уголок до 220х28 Болка до №80 Швеллер до №40 (1938г.)	II	1400 1400 1600

Продолжение таблицы I

1	2	3	4	5
1954	Ст2, Ст3, Ст4, Ст5 НЛ-1, НЛ-2	То же, плюс трубы котельные до D-1420 мм	по предельным расстояниям	2000-2400 2500-2900
1955	Ст0, Ст2, Ст4, Ст5 НЛ-1 НЛ-2	То же	То же	1700-2400 2500 2900
1962	8Ст3Лп, 8Ст3Лс, 8Ст3сп, 14Г2	Лист до 160 мм Уголок до 250х30 Болка до №70 Швеллер до №40	II	2100 2600-2900
1969	15ХСНД 10ХСНД	Трубы сварные и котельные Профили гнутые открытые		3400
1972	8ТопЛ, 8ВЛсЛс, 8Ст3сп, 14Г2 ВЛсЛс, 14Г2 ВЛсЛс, 10ХСНД, 15ХСНД, 14Г2 ВЛс, 16Г2 ВЛс, 12Г2СМФ, 14Г2СМФ	То же плюс закрытые сварные	II	2100-5300
1982	по СНиП II-23-81 (приложение I, таблицы 50 и 51)	То же	II	1800-5250

1.420.2-270-2

1987

8

Рекомендации по применению электродов

Таблица 2

Тип электрода	Марка электрода	Рекомендации по применению	Допустимые пространственные расположения швов	Вид и полярность тока
1	2	3	4	5
342	СМ-5	Для сварки металлоконструкций из низкоуглеродистых сталей с повышенным сопротивлением разрыву до 430 МПа	Во всех пространственных положениях	Постоянный, прямой полярности и переменный
	АНД-5			Переменный, а также постоянный прямой полярности
	АНД-17			
342.2	УОНИ-13/45	Для сварки особо ответственных металлоконструкций из низкоуглеродистой и низколегированных сталей, а также к металлу сварных швов предъявляются повышенные требования по пластичности и ударной вязкости. Рекомендуется, в частности, для сварки конструкций, работающих в условиях пониженных температур	Во всех пространственных положениях	Постоянный обратный полярности
	СМ-11			Постоянный обратный полярности, а также переменный

Продолжение таблицы 2

1	2	3	4	5
346	ОЗС-4	Для сварки металлоконструкций из низкоуглеродистой и низколегированных сталей с повышенным сопротивлением разрыву до 500 МПа	Во всех пространственных положениях	Переменный, а также постоянный обратный полярности
	АНД-4	Для сварки рядовых и ответственных металлоконструкций из низкоуглеродистой марок сталей		Переменный, а также постоянный прямой полярности
346.2	ОЗС-20Р	Для сварки металлоконструкций из низкоуглеродистой и низколегированных сталей типа 09Г2, 08ХСНД	Во всех пространственных положениях	Постоянный обратный полярности
350.2	УОНИ-13/55	Для сварки особо ответственных металлоконструкций из низкоуглеродистой, среднеуглеродистой и низколегированных сталей, работающих при отрицательных температурах и низколегированных легированных	Во всех пространственных положениях	Постоянный обратный полярности
	ДСК-50 АНД-11			Постоянный обратный полярности, а также переменный
	ОЗС-18	Для сварки ответственных металлоконструкций из низкоуглеродистой и низколегированных сталей и ответственных легированных сталей, работающих при температуре до 15 МПа		Постоянный обратный полярности

1.420.2-27.2-2

UNIVERSITY OF CALIFORNIA

Продолжение таблицы 3			
1	2	3	4
1962 1969	Электроды типа З42, З42, З50, З55 Автоматическая полуавтоматическая под флюсом	Ст 2 закл; Ст 3 закл; 08Г2	Ст 3, Ст 5, 08Г2, 14Г2, 15ХСНД. Нормальной точности. Повышенной точности. Высоко- прочные Ст 35 и 40Х.
1972	Электроды типа З42, З42, З, З46, З, З50, З, З60, З, З70. Автоматическая сварка под флюсом Полуавтоматическая в CO ₂	Ст 2, 08Г2	4, 6; 5, 6; 8 Грубой точности Нормальной точности Высокопрочные Ст 35, 40Х, 40ХФА, 38ХС
1981	Электроды типа З42; З42, З, З46; З46, З, З50; З50, З, З60; З70, З85 Автоматическая свар- ка под флюсом. Полу- автоматическая в CO ₂		4, 6; 4, 8; 5, 6; 5, 8; 6, 8; 6, 8. Грубой точности Нормальной точности Повышенной точности Высокопрочные 40Х; 38ХС; 40ХФА, 30ХЗФМ; 30ХЗНМФА

1 420.2 - 27.0 - 2

20160-01 10

8

Рис. 1 Вырезка деревянных участков

44. При необходимости усиления конструкций группы I (по таблице 50* СНиП II-23-81*) с помощью дополнительных накладных листов следует стремиться к обеспечению плавного изменения сечения накладки при переходе к основному сечению (рис. 2), при толщине накладного листа равной или более 12 мм рекомендуется обработка края листа (рис. 2г).



4.6 С целью сокращения объема работ по сварке и уменьшения сварочных напряжений и деформаций следует стремиться к выбору стеч допускающих наложение минимального количества швов или минимальной толщины. При проектировании сборных соединений следует руководствоваться указаниями п. 20.14 СНиП II-23-81*

47. Новые сварные швы на существующих конструкциях следует, по возможности, располагать в наименее напряженных сечениях, возможно дальше от мест изменения сечения, вырезов, креплений ребер и других элементов. Швы следует располагать симметрично относительно главных осей с минимальным удалением от центра тяжести конструкции.

Следует избегать сближенного расположения сварных швов, их пересечений под острыми углами, а также близкого расположения параллельных стыковых и угловых швов, руководствуясь при этом следующими требованиями (см рис 3):

Расстояние между параллельными стыковыми швами должно быть не менее 200 мм, а параллельным стыковым и угловым швом не менее 75 мм,

угол между двумя стыковыми швами должен быть не менее 60° , расстояние между новыми стыковыми швами и существующими сварными креплениями элементов (ребра, фасонки, стыковые накладки и т.п.) должно быть не менее 100 мм;

расстояние между швами в остальных случаях должно быть не менее $4,5t$ (t — толщина элемента, к которому приваривается деталь),

при сварке стыков нижнего пояса балки в местах пересечения этих швов со стеной необходимо предусматривать в ней вырез радиусом 50 мм, обеспечивающий качественное выпалнение шва. В местах пересечения сварных швов следует выпалнить отверстие диаметром 20 мм

В усиленных под нагрузкой растянутых элементах конструкций следует избегать сварных швов, расположенных поперек действующей силы.

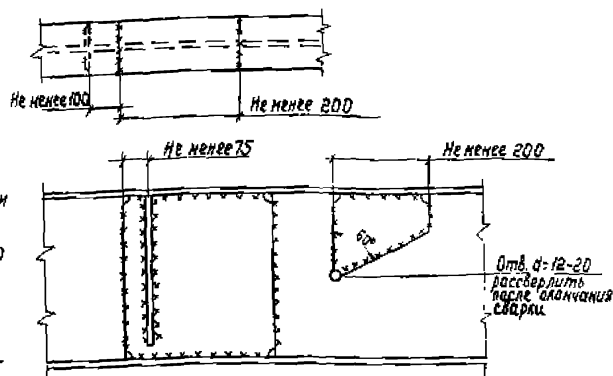


Рис. 3. Конструктивные требования к взаимному расположению сварных швов

48. При усилении элементов конструкций в местах местных повреждений (вырывов, локальных поцарапываний, сминаний, разрывов и т.д.), рекомендуются конструктивные решения, исключющие работы по подгонке детали усиления путем их выгиба или фигурной резки (рис 4).

4в. Для уменьшения опасности хрупкого разрушения сварных соединений при пониженных температурах следует применять конструктивные приемы с целью повышения их хладостойкости (см. табл. 4).

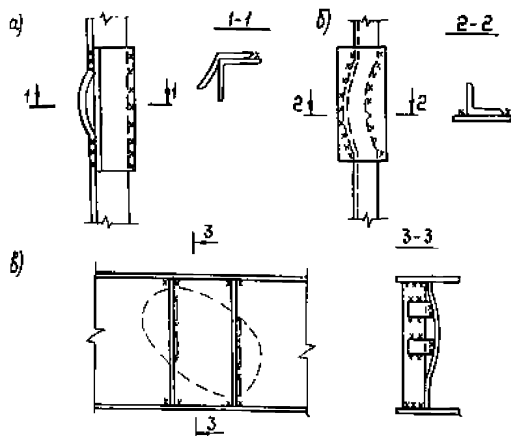


Рис. 4. Устранение дефектов в местах локальных прогибов

При выполнении приемов „б“ и „д“ выкружки следует выполнять таким образом, чтобы на рабочий элемент они выходили по касательной, зачищая начало выкружки заподлицо с плоскостью рабочего элемента. В приемах усиления б1в и б3а привариваемые листовые детали с выкружками должны быть одинаковой толщины с фасонкой и иметь разделку кромок

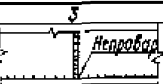
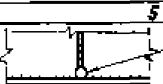

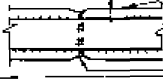

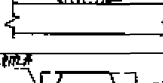
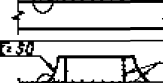
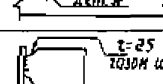
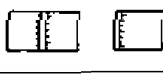


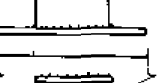

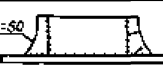
Кроме применения вышеперечисленных конструктивных приемов, в числе мероприятий по предупреждению хрупкого разрушения конструкций следует предусматривать (в необходимых случаях): изменение схемы работы элементов (устройство шпренгелей, дополнительных элементов, перераспределяющих усилия), изменение режима эксплуатации конструкции (устранение возможности охлаждения конструкции до отрицательных температур, демпфирование динамических нагрузок и т.д.); установление регулярного надзора за конструкциями, изготовленными (с отступлением от требований действующих СНиП) из хрупких сталей, в которых были обнаружены недопустимые дефекты. Надзору должны подвергаться все места конструкции, в которых были обнаружены дефекты и проводились работы по ремонту и замене элементов, а также места потенциально опасные с точки зрения возникновения хрупких трещин, но где при первичном обследовании они не были обнаружены. Надзор должен проводиться в течение всего времени эксплуатации сооружения. После выполнения мероприятий по усилению и освидетельствование указанных выше конструкций должно быть проведено через 3-6 месяцев, а последующие - устанавливаются на основании данных предыдущего.

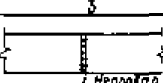
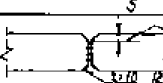
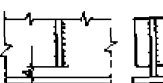


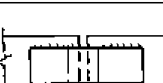
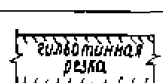
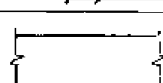
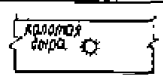
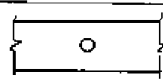
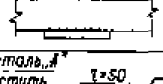
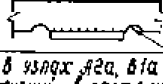

Если конструкция эксплуатируется при температурах ниже -5°C , освидетельствование ее в этот период необходимо осуществлять в два раза чаще, чем указано выше.

Если конструкция некоторое время находилась в условиях отрицательных температур ниже температур ее эксплуатации, она может в дальнейшем эксплуатироваться только после осмотра и в условиях, предусмотренных при ее проектировании. На все вновь обна-

Таблица 4

Приемы усиления элементов конструкций для повышения их пластичности

Тип	Схема конструкции		Приемы усиления	
1	2	3	4	5
А	1		а	 $r=10$ высверлить
	2		а	 на глубину непровода... $r=10$ снять шлифовальной вырезать газом и зачистить
Б	1		а	
		Откидной шов	б	 $r=50$ вырезать газом и шлифовать
			в	 $r=50$ Разделка кромок
	2		а	 $r=25$ вырезать газом и зачистить
			б	 $r=25$ вырезать газом и зачистить
	3		а	 $r=50$ вырезать газом и шлифовать
			б	 $r=50$ Разделка кромок

1	2	3	4	5
В	1		а	 На глубину непровода... $r=10$ вырезать газом или шлифовальной
Г	1		а	 $r=50$ вырезать газом и зачистить
	2		а	 швы довернуть и зачистить
Е	1		а	 механическая обработка до 3 мм
Ж	1		а	 рассверловка
Ц	1		а	 $r=10$
		 Деталь... зачистить шлифовальной $r=50$		в узлах А2а, А1а ослабление сечений в растянутых элементах не должно превышать 10% (5% на сторону).

1 420.2-270-2

лист

12.

руженные дефекты должны быть выданы решения для их немедленного устранения.

При замене заклепок высокопрочными болтами допускается не сверливать отверстия, подбирая наружный диаметр болта на 1-3 мм меньшим, чем диаметр отверстия заклепки в соединениях с пркатными профилями, имеющими неспрралленные плоскости тавра, необходимо применять клиновидные прокладки, обеспечивающие плотное прилегание опорных поверхностей головки болта и гайки к поверхности стальной палеты. В стесненных условиях допускается применение скошенных щаб (не более 0,1 величины наружного диаметра шайбы).

Не рекомендуется создавать клепоно-болтовые соединения с болтами, расположенными только по одну сторону продольной оси припрессованного элемента. В связи с этим при замене дефектных заклепок может потребоваться замена и бездефектных симметрично расположенных относительно плоскости действия сил заклепок (рис 5).

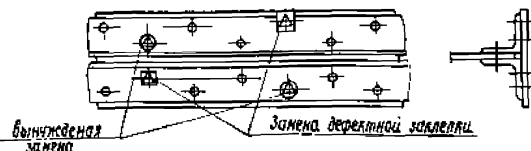


Рис. 5. Замена заклепок высокопрочными болтами

чи. Учитывая влияние на напряженное состояние усиленных конструкций оказываемое технологией производства работ по усилению, а также важную роль тех напряжений, которые имеются в усиленной под надрывкой конструкции, при разработке проекта усиления не-

обходимо выбрать и обязательно отразить в рабочих чертежах последовательность выполнения работ по усилению конструкции в целом и ее отдельных элементов; способы, последовательность и режимы наложения сварных швов, мероприятия по разрывке конструкции на время выполнения работ по усилению

При этом следует руководствоваться рекомендациями, приведенными в разделе 5 настоящего выпуска.

5. Рекомендации по технологии выполнения работ по усилению конструкций

5.1. Все работы должны выполняться в соответствии со специально разработанным проектом производства работ (ппр), согласованным со службой эксплуатации и проектной организацией (автором проекта).

Проект производства работ должен содержать последовательность и график выполнения работ, потребность в рабочей силе, материальных ресурсах, механизмах, инструментах и приспособлениях; мероприятия по технике безопасности согласно СНиП III-4-80; технологические карты на выполнение сварки и установки высокопрочных болтов

Работы по усилению конструкции рекомендуются совмещать с плановыми ремонтами технологического оборудования.

5.2. При выполнении работ по усилению конструкции должен быть обеспечен контроль за выполнением требований технической документации проектом производства работ, и в необходимых случаях, правил Госгостехнадзора. Контроль осуществляется инженерно-техническими работниками организации, выполняющей работы, представителями авторского надзора и специалистами службы эксплуатации зданий и сооружений

53. Перед началом работ по устранению дефектов, повреждений и усилению стальных конструкций следует выполнить очистку конструкций в зоне работ от пыли, грязи, жировых пятен, отложений, ржавчины и краски. Очистка производится в соответствии с требованиями ГОСТ 9.402-80.

54. Правка искривленных частей конструкций производится при температуре не ниже 10°C . Не допускается правка с нагревом конструкций, изготовленных из низколегированных сталей, подвергавшихся термической обработке в состоянии поставки.

Правка клепаных конструкций, имеющих общий изгиб; правка конструкций в районе расположения трещин, поврежденных или дефектных швов.

Правка может вестись холодным методом, методом нагрева и комбинированным методом. Температура нагрева деталей при правке конструкций из низколегированных сталей должна быть в пределах от 650°C до 1000°C , для низколегированной стали - от 750°C до 950°C . Температуру рекомендуется контролировать термолентой или контактным термометром. Механические воздействия при правке осуществляются специальными приспособлениями (домкраты, клинья и т.п.), установленными до нагрева, удары кувалдой наносятся непосредственно после нагрева обязательно через "шпатель". После проведения правки конструкции необходимо тщательно осмотреть с целью обнаружения возможных дефектов в сварных швах и заклепках, возникших в процессе правки. Дефектные заклепки должны быть заменены. При нагреве элементов и их правке должно быть обеспечено несущая способность конструкции.

5.5. При сварке рекомендуется применять преимущественно источники питания постоянного тока. Диаметр электродов для стыковых и угловых швов, выполняемых в положениях отличных от нижнего, не должен превышать 4 мм. При сварке в нижнем положении возможно применение электродов $\phi 5$ мм.

При наложении швов следует стремиться к уменьшению остаточных напряжений и деформаций. С этой целью следует избегать форсированных режимов сварки с использованием больших тепловых затрат. Силу сварочного тока следует назначать исходя из марки электрода, его диаметра и пространственного положения шва, согласно рекомендациям, приведенным на наклейках - этикетках каждой пачки электродов, нормативным документам и справоч-

ной литературе. Качество применяемых электродов должно быть подтверждено сертификатом завода-изготовителя для каждой партии. Наклейки на пачках сертификатам не являются.

Выполнение сварочных работ при усилении и ремонте металлоконструкций должно поручаться лицам, прошедшим обучение основным положениям выполнения этого вида работ и имеющим удостоверение на право выполнения сварки ответственных металлоконструкций из низколегированных и низколегированных сталей во всех пространственных положениях. Если срок действия удостоверения истек, сварщик может быть допущен к работам только после проведения квалификационных испытаний.

56. При многослойной сварке стыковых швов с разделками их заполнение осуществляется обратным ступенчатым методом (рис 6), швы длиной более двух метров варят в направлении от середины к краям.

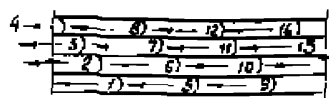
Вварка деталей в существующий жесткий контур (рис 7) выполняется участками - длина участка равняется примерно длине шва, выполненного одним электродом; наплавка последующего прохода должна начинаться после остывания предыдущего до $150-200^{\circ}\text{C}$; сварку следует начинать с участка имеющего максимальный зазор.

Незанятые стыковые швы необходимо выводить на выходные планки, удаленные после окончания сварки с помощью газовой резки или вырубки, места установки планок следует тщательно зачистить от остатков шва абразивным кругом (шлифовальной).

57. Устранение трещин рекомендуется выполнять в следующем порядке:

зачистка зоны трещины до чистого металла (не менее чем на 80 мм в каждую сторону от трещины) и выявление ее концов водным раствором насыщенного аммония, 10-20% водного (или спиртового) раствора азотной кислоты, цветной или магнитной дефектоскопией, керосиновой пробой,

а) заварка блоками



б) каскадный способ

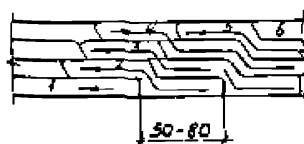
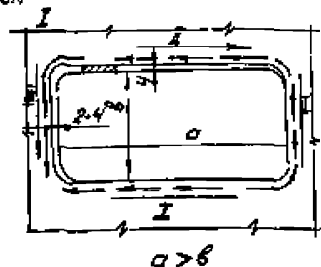
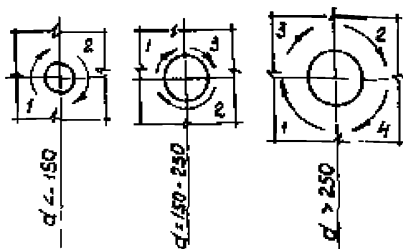


Рис. 6 Многослойная сварка стыков обратноступенчатым методом

а)



б)

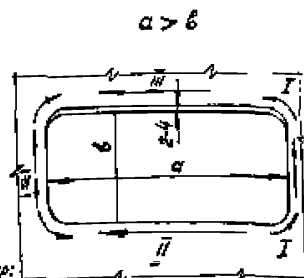
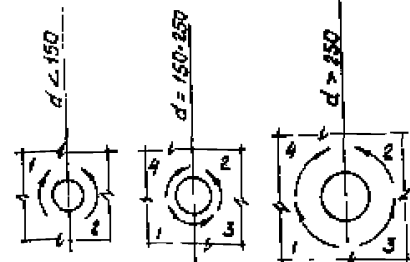


Рис. 7 Вварка деталей в жесткий контур:

а - сварка на горизонтальной плоскости, б - сварка на вертикальной плоскости, 1, 2, 3 - очередность сварки каждого прохода
I - IV - участки сварки на поперечном сечении.

снятия зубилом стружки или осммотром с помощью лупы;
сверловка в концах трещины на расстоянии 15-20 мм по ходу ее распространения отверстий-ловителей диаметром 20 мм (рис. 8); разделка кромок трещины под сварку механическим или огневым способом (в последнем случае необходимо после разделки снять поверхностный слой);

подогрев концевых участков трещины пламенем газовой горелки до температуры 100-150 °C. Эту температуру рекомендуется поддерживать в течение всего времени заварки трещины (контроль термощупом);

заварка шва обратноступенчатым методом на проход (при длине трещины более 300 мм сварку следует вести обратноступенчатым методом от концов к середине) с одновременной проковкой каждого прохода, кроме первого и последнего, пневмозубилом с радиусом закругления его ударной части 2-4 мм (рис. 9);

обработка заваренной поверхности шлифмашинкой для снятия усиления шва до высоты 2 мм над поверхностью основного металла и рассверловка отверстий-ловителей на диаметр 20-25 мм; сплошной контроль швов заваренной трещины физическими методами.

5.6. При усилении конструкций под нагрузкой способом увеличения сечений последовательность операций должна обеспечить быстрое включение в работу деталей усиления при минимальном ослаблении сечений усиливаемого элемента монтажными отверстиями, разогревом при сварке и т.п. Рекомендуется следующий порядок выполнения усиления:

сварка элементов усиления по всей длине с ремонтируемыми элементами конструкции с помощью струбцин, стяжек и т.п.; фиксация элементов усиления с помощью сварочных прихваток длиной 40-50 мм, расположенных в местах предстоящей укладки несущих

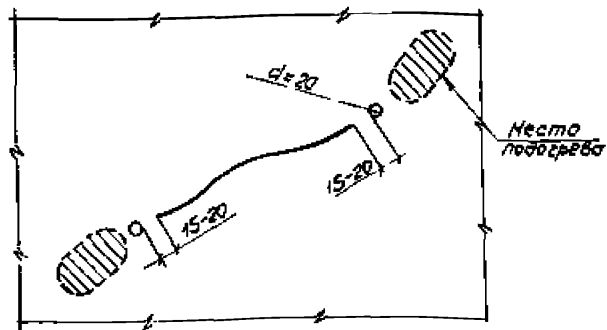


Рис. 8. Подготовка к заварке трещины.

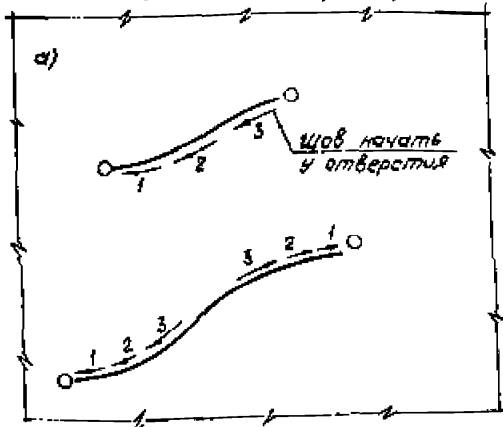


Рис. 9. Заварка трещины обратноступенчатым методом:

- а - при длине трещины до 300 мм;
б - для трещин длиной более 300 мм

швов с шагом 20т-30т в направлении от концов к середине, где т - толщина свариваемого металла;

сварка концевых участков соединений; выполнение основных швов участками небольшой протяженности (50-70 мм) с интервалом, обеспечивающим их охлаждение до 50-100°; парные симметричные относительно плоскости действия сил швы накладываются параллельно поперечной сваркой порных участков.

При присоединении деталей усиления с помощью болтов вначале прикрепляются с помощью одного-двух болтов концы деталей усиления, а затем по направлению от концов к середине устанавливаются остальные болты. При этом сверление каждого следующего отверстия начинается после установки болта в предыдущее. Завершается присоединение окончательным прикреплением концов усиливающего элемента.

5.9. Усиление конструкций из стали спокойных или полуспокойных плавок допускается производить при температуре окружающего воздуха не ниже минус 15°С для толщины металла до 30 мм и не ниже 0°С более 30 мм. Для конструкций из стали кипящих плавок минимальная допустимая температура воздуха при усилении не должна быть ниже минус 5°С.

5.10. Усиление сварных соединений увеличением длины или толщины сварных швов может выполняться под нагрузками, при которых напряжения в усиливающих швах не превышает 1500 кгс/см² (для электродов Э42 и Э42А), при этом прочность сварных соединений после усиления возрастает пропорционально увеличению длины и толщины швов.

6. Указания по применению.

6.1. Приведенные в выпусках серии технические решения требуют привязки к конкретным условиям проектируемого объекта. Привязка заключается в выполнении следующих действий

1. 420.2-27.0-2

установление необходимости устранения обнаруженных дефектов и повреждений и необходимости усиления конструкций и узлов с учетом фактических условий эксплуатации и фактических свойств материала в соответствии с требованиями пп 20.8, 20.10, 20.11 и 20.18 СНиП II-23-81*; выбора метода и принципиальной схемы усиления в соответствии с рекомендациями соответствующих выпусков настоящей серии;

подборка сечений элементов усиления и конструирование узлов соединений этих элементов с существующими конструкциями с определением всех необходимых параметров и размеров, не оговоренных в чертежах технических решений настоящей серии.

6.2. При выборе метода усиления конструкций следует иметь в виду что наиболее радикальным методом усиления особенно когда возникает необходимость увеличения несущей способности является изменение конструктивной схемы каркаса или его отдельных элементов с изменением расчетной схемы и регулирование напряжений. Поэтому при выявлении необходимости усиления значительного количества элементов следует отдавать предпочтение этим методам усиления, которые даются во всех выпусках настоящей серии.

7. Научно - техническая литература

Прибавленный ниже перечень включает документы и литературные источники которыми необходимо (общесоюзные и ведомственные нормы), рекомендуется (пособия, руководства, рекомендации) или допускается (научно-технические публикации) пользоваться при разработке проектов усиления и привязки технических решений настоящей серии к конкретным условиям.

7.1 Нормативные документы:

1. Строительные нормы и правила. Стальные конструкции СНиП II-23-81*.
2. Строительные нормы и правила. Защита строительных конструкций от коррозии. СНиП 2.03.11-85.
3. Строительные нормы и правила. Правила производства и приемки работ. Техническая безопасность в строительстве СНиП III-4-80.
4. Строительные нормы и правила. Правила производства и приемки работ. Металлические конструкции. СНиП III-18-75.
5. Строительные нормы и правила. Несущие и ограждающие конструкции. СНиП 3.03.01-87.

в Строительные нормы и правила Измерения и воздействия
смп.л 201.07-85

7 Правила устройства и безопасной эксплуатации грузоподъемных кранов / Госстандарт СССР - М, Металлургия, 1983 г.

8 Положение о производстве планово-предупредительного ремонта производственных зданий и сооружений / Госстрой СССР - М, Стройиздат, 1974

9 Об определении понятий нового строительства, расширения, реконструкции и технического перевооружения действующих предприятий / Госплан СССР, Госстрой СССР, Стройбанк СССР ЦСУ СССР

10-36-Д, 23-Д, 14, 6-14, -М, 1984

7.2. Государственные стандарты.

10 ГОСТ 380-71* Сталь углеродистая общего назначения. Марки и технические требования

11 ГОСТ 1050-74* Сталь углеродистая качественная конструкционная технические условия

12 ГОСТ 1497-84* Металлы. Методы испытания на растяжение.

13 ГОСТ 1759 1-82* (СТ СЭВ 2651-80) Болты, шпильки, гайки и шайбы. Допуски. Методы контроля размеров и аттестации от форм и расположения поверхностей

14 ГОСТ 2246-70* Проволока стальная сварочная. Технические условия

15 ГОСТ 3242-79. Соединения сварочные Методы контроля качества

16 ГОСТ 4343-71* Сталь легированная конструкционная. Технические условия

17 ГОСТ 3639-82* (СТ СЭВ 1939-79). Сталь и сплавы Методы выявления и определения деформации зерна

18. ГОСТ 5915-70* (СТ СЭВ 3683-82) Гайки шестигранные класса точности 6 Конструкция и размеры

19 ГОСТ 6396-85* (СТ СЭВ 3521-82 - СТ СЭВ 3524-82) Сварные соединения Методы определения механических свойств

20 ГОСТ 7122-81 Шайбы сварочные и металл наплавляемый Методы отбора проб для определения химического состава

21 ГОСТ 7258-82* (СТ СЭВ 1957-79) Сталь Методы определения склонности к механическому старению по испытанию на ударный изгиб.

22 ГОСТ 7654-73* (СТ СЭВ 2859-81) Сталь Общие правила отбора проб, заготовок и образцов для механических и технологических испытаний.

23 ГОСТ 7665-81* (СТ СЭВ 466-77) Чугун, сталь и сплавы Метод отбора проб для химического состава

24 ГОСТ 7798-70* Болты с шестигранной уменьшенной головкой (нормальной точности) Конструкция и размеры

25 ГОСТ 7798-70* (СТ СЭВ 4728-84) Болты с шестигранной головкой (нормальной точности) Конструкция и размеры

26 ГОСТ 9087-81 Фиксы сборочные литейные Технические условия

27 ГОСТ 9454-78* (СТ СЭВ 472-77, СТ СЭВ 473-77) Металлы Метод испытаний на ударный изгиб при повышенной, комнатной и пониженной температурах

28 ГОСТ 9467-75. Электроды покрытые металлическими для ручной дуговой сварки конструкционных и теплоустойчивых сталей типа.

29. ГОСТ 10243-75* (СТ СЭВ 2837-81) Сталь Метод испытаний и оценки макроструктуры

30 ГОСТ 10702-78* Сталь качественная конструкционная углеродистая и легированная для холодного выделывания и высокие технические условия

31 ГОСТ 15589-70* (СТ СЭВ 4729-84) Болты с шестигранной головкой (грубой точности) Конструкция и размеры

32 ГОСТ 15591-70* Болты с шестигранной уменьшенной головкой (грубой точности) Конструкция и размеры

33 ГОСТ 19261-78* Сталь низколегированная сварочная и фасонная

34 ГОСТ 19282-73* Сталь низколегированная толстолистовая и широкополосная универсальная.

35 ГОСТ 22353-77* Болты высокопрочные (нормальной точности). Конструкция и размеры

36. ГОСТ 22354-77* Гайки высокопрочные (нормальной точности) Конструкция и размеры.

37 ГОСТ 22355-77* Шайбы к высокопрочным болтам (нормальной точности) Конструкция и размеры

38 ГОСТ 22355-77* Болты и гайки высокопрочные и шайбы общие технические требования.

7.3. Пособия, руководства, рекомендации

39 ЦНИИпроезданий Руководство по эксплуатации строительных конструкций производственных зданий промышленных предприятий. - М, Стройиздат 1981

40 ЦНИИпроектстальконструкция Рекомендации по обследованию стальных конструкций производственных зданий. - М., 1988 г.

41 Укрепление стальной конструкции. МПС. Пособие по проектированию усиления стальных конструкций. Киев 1988 г.

42 НИИЖБ. Руководство по определению экономической эффективности повышения качества и долговечности строительных конструкций. - М., Стройиздат, 1981

43 ЦНИИпроектстальконструкция, ВНИИСТ, ВНИИМонтажспецстрой, ИЭС им Патона. Руководство по методам контроля качества сборки соединений металлических конструкций и трудоемкости выполняемых в строительстве. - М., 1986.

44 ЦНИИпроектстальконструкция. Руководство и материалы по технологии постановки высокопрочных болтов в монтажных соединениях металлоконструкций. - М., 1982

45 НИИСП. Металлические рекомендации по реконструкции одноэтажных промышленных зданий (монтаж и демонтаж строительных конструкций). - Киев, 1982

46 НИИЖБ. Руководство по применению стальных катанов и анкерных устройств в конструкциях зданий и сооружений. - М., Стройиздат, 1978

47 ЦНИИпроектстальконструкция. Руководство по усилению элементов конструкций с применением сборки. - М., 1979

48 ЦНИИпроектстальконструкция. Рекомендации по проектированию бытовых валах. - М., 1985

49 ЦНИИпроектстальконструкция. Рекомендации по проектированию усиления стальных конструкций реконструируемых предприятий. - М., 1986.

50 ЦНИИпроектстальконструкция. Рекомендации по оценке технического состояния эксплуатируемых конструкций зданий и сооружений при их реконструкции. - М., 1986

51 ЦНИИпроектстальконструкция. Рекомендации по учету влияния деревьев и подвальных на эксплуатацию сооружений стальных конструкций производственных зданий. - М., 1986

52 ЦНИИпроектстальконструкция. Рекомендации по выявлению резервов несущей способности стальных каркасов одноэтажных производственных зданий при реконструкции. - М., 1987

53. НИИСП. Госстрой. ВСЕС. Методические рекомендации по технологии усиления металлических конструкций на реконструируемых объектах. - Киев, 1984.

74 Научно - техническая литература (материалы и сборники)

54 Бельский М.Р., Лебедев Я.Н. Усиление стальных конструкций. - Киев, Будівельник, 1981.

55 Бельский М.Р. Усиление скатных стержней стальных конструкций под эксплуатационной нагрузкой. - М., Стройиздат, 1984

56 Вильям Б.И., Корниенко В.С. Причины аварий стальных конструкций и способы их предотвращения. - М., Стройиздат, 1958

57 Воль В.Н. Основы проектирования и эксплуатации строительных металлических конструкций. - М., МПС им Куйбышева, 1982

58 Виноградов В.А. Сборочные деформации и напряжения. - М., Машин, 1968

59 Емельянов О.А., Жетичукмилов Г.В., Катенко З.В. Ремонт металлоконструкций электросилового - Донецк, Донбас, 1976

60 Кикин Я.И., Васильев Я.А., Коштыкин Б.М. и др. Повышение долговечности металлических конструкций промышленных зданий. - М., Стройиздат, 1984

61 Катанов И.И., Мухомов И.П. Отказы и усиление металлических конструкций. Сбор. - М., ВНИИСТ, 1981

62 Лащенко М.Н. Усиление металлических конструкций. - М., Госстройиздат, 1984

63 Лурье Ф.М., Файнберг И.И. Применение вибрационного метода при обследовании металлических конструкций. - М., ДОИТИ, 1975

64 Осипов В.О. Долговечность металлических простейших стальных эксплуатируемых железобетонных мостов. - М., Транспорт, 1982

65 Ребров И.С. Работа скатных элементов стальных конструкций, усиленных под нагрузкой. - М., Стройиздат, 1976

66 Ребров И.С. Проектирование и расчет усиления стальных конструкций. - М., ДОИТИ, 1984

67 (Синдский) М.М., Жетичукмилов Г.В., Лившиц В.А., Зоднев В.А. Металлические конструкции (техническая эксплуатация). - Киев, Будівельник, 1976

68 Чеснаков Я.С., Ямачев Я.Ф. Сварные стальные соединения на высокопрочных болтах. - М., Стройиздат, 1974

1420 2-27 0-2

19