#### ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ ГОССТРОЯ СССР

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия КЭ-01-24

Выпуск 1

THROBBE

РАЗРЕЗНЫЕ СТАЛЬНЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ

6ankn

СО СПЛОШНОЙ СТЕНКОЙ ПРОЛЕТОМ В И12 МЕТРОВ ПОД МОСТОВЫЕ ЭЛЕКТРИЧЕСКИЕ КРАНЫ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ 5-75 ТОНН СТАДИЯ КМ

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия КЭ-01-24 Bhinyck

THHOBBE

PA3PE3HUE CTAABHUE TOAKPAHOBUE

BANKIN

со сплошной стенкой пролетом в и 12 метров ПОД МОСТОВЫЕ ЭЛЕКТРИЧЕСКИЕ КРАНЫ  $\Gamma$ РУ3ОПО $\Delta$ ЪЕМНОСТЬЮ 5-75 ТОНН

стадия КМ

Разработаны

Государственным проектным институтом Проектстальконструкция

Утверж∂ены Государственным комитетом Совета Министров СССР по делам строительства. Npuk. № 102 am 25 mapma 1958z.

MOCKBA - 1958 r

: Лажкин I. Шапира Шуволов Бердичедский	Содержа	ние	апрбом	10		Emp. 2
ЛОЖКИН ШОППОО УЧВОЛОС ЕРОСИЕ	Содерж ание	Листы		Содержание.		Листы
5.7.7 7.8.4 7.8.4 7.8.4 7.8.4	Пояснительная записка Схемы кранавых наерузок. Ключ к выбару подкрановых балок прапетам в м ( Коаны по ГОСТ 3332-54; 6711-53 и 7464-55)	4-15 16	Схемы торы	с тяйселым реэсимом Вариант I) мозных балок пролетоми	1 6 U 12M	32
Marie K.	(Краны по ГОСТ 3332-54; 6711-53 и 7464-55)  Ключ к выбору подкрановых балок пролетом 12 м  (Краны по ГОСТ 3332-54; 6711-53 и 7464-55)  Сортамент подкрановых балак с синметричными поясами Сортамент подкрановых балак с несимметричными	18	(8	с тяэкселым режимам Рариант II.) ных ферм по среднему ных калонн	работы. Ряду	33 34
c 07UC c 03P	Поясами Ибщие Виды падкрановых бапак пропетами в и 12 м	22-23 24 25	Узлы тармаз Стопьных	ных ферм па <b>крайнему</b> каланн.	ряду	_
Начапъник Начапъник Проверип Исполни	Опорные части падкрановых балак, Узлы впирания падкрановых балок на железобетонные колонны, Узлы апирания подкрановых балок на	26	Узлы тормо: Узлы тормо: Узлы тормо: стапьных ка	ряду	35 36	
Мельников Вахуркин Бердичевский	стальные колонны. Креппения подкрановых балок несимметрич <b>ного</b>	<i>2</i> 7	мый для кро Уэлы тармаз	аных ферм по среднем	5 - 20 ⊤). Y PRGY	37
H.N. Mer. B.M. BOX	сечения к жселегобетонным копонном. (Подвиженые) Крепления подкрановых балок несинметричного	28		онн. Подвижные. Вариант II, грузападъемностью 30-1 ных ферм.	,	38 39
Jan 1	сечения к экспезобетонным колоннам. (Падвиясные)	29		аных балак. Жест <b>кие</b> .		40 41
7 1 1	Крепления падкрановых балак несимметричного		Уэлы т <b>ормоз</b> и	ных балак. Жесткие.		42
Same Same		30	<i>Цзпы тормоаг</i>			43
100 100 100 100 100 100	Схемы тормозных ферм пропетом 12м для зданий с обычным речсимом работы. Схемы тормозных бапок пропетами 6 и 12м	31	Узлы тормоэн Разбивка дыр Бапок и рег	одкринавых 535 З	44 45	
DUDEKTO UNCTUTING EN UNSKEN UNCTUTING EN UNSKEN	Разрезные стопыные подкранавые болки пропетом 6 и 12 м под краны Q=5-75т	альбамо		серия КЭ-01-24	AMCT 2	1958

ob ob ebceure						C
Uninter 208	Содержовние	Писты				
A.K. J.	<i>П</i> иливые заводские стыки	46				
is a	Привязка пидкрановых бапок к жольннам и кавры тормозных плациары. Детапи устройства проходов по подкрановым	47				
2 3 3	балкам	48				
ادام	Концевые упоры.	49				
	Схемы Вертикальных связей по колоннам	50				
200	Узлы вертикапьных овязей по стапьным колоннам	51				
S D C D C D C D C D C D C D C D C D C D	<i>Паблицы опорных ребер и расчетных усилий для</i>					
номатьник и проверил исполния	краппения бапок к колоннам.	52				
	Маблицы опорных плит при <b>опирании балок</b>					
*	на экселезобетонные колонны.	53				
В.М. Вахурлин М.М. Бердиневокий	Паблица расчетных эночений вер <b>тикопыных</b>	54				
Soxy	нагрузак на колонны от кранов					
B.W.	<u> Условные обочначения.</u>					
7 2	Сварной шов заводской					
1/2	<u>хххххжж</u> Сварной шов монгпаэюный,					
1//3	_ <b>_</b> Дыра					
3 3 3 m	Болт черный <b>постоянны</b> й					
W 3	Болт черный Временный.					
	!					
сенер сенер сенер сенер					4535	4
en una Unemu en una npae	Разрезные стальны <del>е</del> падкрынавые Балки <b>Содержание ал</b> ю пролетом 6 и 12 м. пад краны <b>Q = 5</b> - 75т	ъбома,	серия КЭ-01-2	24	AHET 3	19!

Ппяснительная записка

Разрезные стальные

INDONEMOM BUIRM

подкрановые балки

CEPHA

K9 - 01 - 24

AHCT

45356

Ραзрезные стальные ποφεραновые δαηχυ προρεποм 6 и I2м που κρακы Q=5-757.

одного крана.

тяжеелого режима работы приизведен на нагрузку ит

Расчетные нагрузки (вертикальные - Расци горизонталь-

Пояснительная записка

серия КЭ-01-24 AUCT

### Μαδπυμα 1.

Расчет по предельноми	Дежим работь	и зуания.			
11) EGESTANING COCTTO <b>S</b> HUKA HO!	ปิฮิฆฯหม่เช้	/119желый	Примеча- ние		
прочность (балки и тармаз-	POOCH = K1 : K2 : K3 · PHOPM	Р <sub>РОСЧ.</sub> =К <sub>1</sub> • К2 • К3 • Рнорм.			
ной фермы)	Тросч = Кл • Тнорм.	Тросч.=К,•А,•Тнорм			
ชื่อเห <b>อตภบชื่อต</b> าช (ชั <b>ตภะบ</b> )	Не произвадится	Ррасч.=К2 • Рнарт. Трасч. = Тнарт.	Загруже- ние одним краном.		
gecþoρматив- ность (δαπκи)	Ррасч = Рнарм	Ррдсч. = Рнорм.			
прочность стенки балки от местного давления	Ррасу=К, • П, • Рнорм.	Раску.=К, •11, •Днорм			
стенкп далка Псшоранка	Ррасч = Ц. п., Рнорм	Ppacy = K, · N, · Phapm			
Прочность креп- лений элементов тормозной фер- мы к подкроно- вой балке и коланне	Трасч.=К,-Тнорм	Трасч.=К, -Д- Тнарт.			

### Паблица 2

грузападъемность крана Т.	Renacuean mora manuamanani	ру для расчета крепле- подкрановой далке и колонне.
5 - 10	2,5	5,0
15 - 20	2,0	4,0
30 - 75	/,5	3,0

## <u>ΙΫ. Μαπερυαλ κοκςπρ</u>γκυυύ.

Для подкрановых балок в зданиях с обычным режимом работы применяется сталь мартеновская кипящая марки МСг3 по группе R+Б (ГОСТ 380-50) с дополнительными гарантиями по пределу текучести и загибу в холодном состоянии или сталь марки НЛ2 (ГОСТ 5058-49). Для листовой и широкополосной универсальной стали МСг 3 дополнительные гарантии принитаются:

ПО пределу глекучести ( $G_T$  не менее 2,4  $\tau/c$ м²) при толщине листов  $d^2$ =8-20мм по п.8 ГОСТ 380-50, при  $d^2$ -Би20 <  $d^2$  < 40мм по п.п.9 и 12 ГОСТ 500-52;

по загибу в холодном состоянии при в=6-25мм по п 9 ГОСТ 380-50 и при в>25мм.по п п 9 и 16 гост 500-52.

4535 7

Разрезные стальные подкранавые балки пролетом 6 и 12м под краны Q=5-75т

Н.Л. Мелъников В.м. Встуркин

Пояснительная записка

серия КЭ-01-24 лист Б

Сталь для подкрановых болок, эксплуатируемых при температуре -25°С и ниже, должна иметь ударную вяз-кость не ниже зохуют при испытании продольных образцов (вдоль волокан стали) при температуре -20°С. В подкрановых балках зданий теталлургических заво-дов с тяжелым режимом работы применяется сталь марки М16С по ГОСТ 6713-53 и сталь марки М16С по ГОСТ 6713-53 и сталь марки М12 (ГОСТ5058-49) Сварка подкрановых балок должна производиться в соответствии с требованиями \$ 10 Ни ТУ 121-55 с учетом примечания 2 Расчетные сопротивления применяемых сталей и сварных швов принименятся по \$24 Ни ТУ 121-55.

<u> У Конструктивные особенности</u> а *Милы балак*.

Для подкрановых балок использованы двутавровые профили двух типов: і)несимметричные-с развитым верхним поясами) поясным поясами) поясные швы балок выполняются автоматической сваркой Для подкрановых балок пролетом вы в зданиях цехов обычного режита (при любом режиме работы кранов и грузаподъемности от 5до 75т) применяются только несимметричные пообили.

Для подкрановых балок пролетом <u>12м в зданиях любого</u> режима, и также для балок пролетом <u>6м в зданиях тежелого режима</u> работы (при любой грузападъемности кранов от 5 до 75т) применяются только симметричные продили

Балки первого типа-несимметричные-не требуют устройства пормазных ферм или сплошных тормазных балок. балки втормозных тормозными спремами или сплош-выть снабжены тормозными фермами или сплош-ными тормозными балками.
Сортаменты пофилей каждаго типа приведены на листах 19-23 всего имеется 104 балки: ил

несимметричных (с развитым верхним поясом), 78 симметричных.

Высоты балок приняты исходя из требований наименьшего расхода стали с учетом взаинозаменяемости стальных и железобетонных балок при опирании на типовые сборные железобетонные колонны. При этом, в ряде случаев, отметка подкрановых путей при стальных балках принимается на 200-400 мм ниже, чем при применении сборных железобетонных балок, так как одной высоте сборных железо-бетонных балок соответствует 2-3 высоты стальных (рис 1).

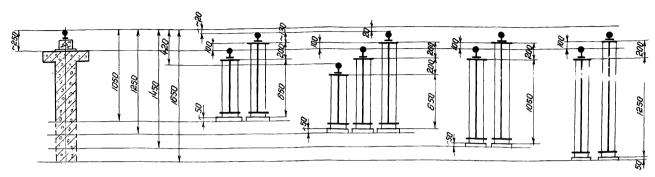
В влоке нагревательных колодцев зданий пракатных цехов приненяется только сталь норки М16С

Разрезные стальные подкрановые балки пролетом. 6 и 12м под краны Q=5-75м

Пояснительная Записка

серия КЭ-01-24 auct 7

4535 8



Указанные сравнительно небольшие понижения отметки головки рельсов,как правило могут быть допущены в случае понижения головки рельса более чем на 150 мм, в типовых сборных железобетонных колоннах необходимо понизить отметки закладных листов для крепления. верхнего пояса поокрановых балок. При неропистимости понижения голов $^{\circ}$ ка Бечрса ио Асчовагы эксичашайай сиедлеш иоднышр консоль колонны или предусмотреть специальные подставки на консоли железобетонной колонны. Для балок принята шесть номинальных высот балок на опоре -650; 850; 1050; 1252; 1450и 1650 С градацией через - 200 mm, которым соответствуют вы-COMBI CITICHAR: 600; 800; 1000; 1200; 1400; LI 1600HM. Размеры поясов и стенок приняты в соответствии с размерами полос, установленными в стандарте на широкополосную универсальнию сталь (ГОСТ 82-57) Стенки балок укреплены поперечными ребрами жесткости из полосовой стали, Расстояние между ребрами для всех балок принято равным 1500мм. Ребра жесткости к ниженему поясу не привариваются. Для именьшения ослабления вержнего пояса при

иреплении репьсов на планках, дыры в средней части валак смещены относительно друг друга. Получаемое при этом ослобление сечения одной дырой (лист 45 ) в соответствии с протоколом Пехнического совещания представителей ЦНИПС и Проектстильконструкции от  $18.\sqrt{1}.57r.$ , не учитывается.

### б. Вертикальное опирание балок

Конструкция балок предусматривает центральное апирание их на колонны через опорные ребра со строганой ниженей кромкой (лист 25)

При стальных балках закладные детали консолей (плита и анкера) железобетонных колонн . поедусмотренные под железоδαρκυ. Ποθηερκοπ бетонные **ОНКЕДОМИ** и впорными ΠΛυπακυ данных настаящееа Выпуска связевых панелей далжина *Онкеравка* ат торможения и ветра гаризантальные усилия воспринимать согласно расчетта 4535 9

P.0/3/	оезные	ь балкп Сшалрные
TOOK	гран <b>о</b> вые	פ סמאצע
	EMOM 6	
noq	KPAHbi	Q=5-757

Пояснительная записка

серия КЭ-01-24 ANCT Z

1958

В.М. Всяжуркин М.М. Берцичевский

Н.П. Мелаников

#### 8 COPUSONT AND HOLES OF PENNEHUR BANOK

Предусматрены экест кие и подбиськные крепления берхнего пояса балок к колоннан

Подвижные креплечия реконендуется применять:

а) в зданиях обычного режина работы в соответствии с указания. ми, приведенными на цэлах креплений/листы 28 30;34;35;37;38)

в) в зданиях тяжелого режима рабиты прирешении тармовной

боглки по варионту 2 (листы 43,44.).

Жесткие крепленця реконендуется приненать в эданиюх тяжельго го режина рэбэты прирешении торновной балкить вырианту I (писты 40,48)

Крепление пинснего поясы к колоннан (стальными и экелезобетонным) выполняется на черных болтах (листы 25,28и 27) к сызсевым, тэрцевым и температурным колоннам на сварке (листы 25, 27, 51).

В почелях с вертикальными связями крепление ижнего пояса и вертикальных связей к коломне долж. но выть рассчитамо на передачу сил продольного тор. ножения (лист 52) и ветра!

### Связи подкрановых балок.

Болки пролетон 6 н. с развить н верхнин полсон сва-

Верхние пояса валок с синнетричными поясами всегда

развазываются тормозными связяни в виде ферн или валок (листы 31-33.)

В Эдиниях с тажелын реэк-инон работы горноэные связи выпалыются в виде сплошных торноэных балок, используеных в кочестве площадок для прохода (листы 31,-33).

В зданиях обычного режина тормозные связи принимаются в виде ферм.

Стенки сплошных торнозных валок приняты толициной в ны Торнозные сплошные балки изготавляются в виде отправоиных марок длиной 3 и в Торнозные фермы теревозятся россылыю или в виде в четровых элементов. В последнен случае(при отсутетвии наетиля для проходов) торнозные связи енабэкаются с'емными поясани изуголков, прикрепляемыми к решетке на болтах

Ласты тормозных балок крепатся к верхнин поясам подкроновых балок на чонтожной сворке внах лестку (вариант 1 лист32) во всех елучаях за исключением подкроновых болокс шириной верхнего пояса менее300 мм при креплении рельсов на лапках

Крепление листов торноэных балок встык (вариант 2 лист 33) приненяется для подкрановых балок с шириной верхнего пояса 300 нт и менее при креплении рельсов на лапках.

Панели всех торноэных ферм приняты равными 1500 мм Нижние поясо болок про петом 18м розбязываются поперечными вер-

тикальными связяни (листы 31-33).

Paspeshble cmanbhble ... nagkpahabble banku npanemon b ti 12 n. nag kpahbi Q=5-757.

Пояенительная записка

серия КЭ-01-24 лист 9

1958

Tpob NEKof 7/111-6

Kanup. Sub

Іля абеспечения бегапасного обслуживания и ренанта падкранайых путей и маставых кранав, в неабхадимых случана, в уравне пидкранавых рельс, устраиваются проходы.

Устройства праходав вдаль подкрановых путей по металлическим площадкам ибластельна в следующих зданиях тяэкселого режима работы цехав черной металлурейи: литейных дварах доменных цехав; главных зданиях сталеплавиль ных и электростиле паявильных цехов; миксерных отделениях; шихтавых дварах; дварах изложниц, атделениях раздевания слитков; отделениях капровых цехов; шлаковых увараж, атделенияж огневай резки; склада скрапа, чугуна и слитков; атаклениях нагревательных коладцев, пралетах В н Вожуркин М Н Беодии-векии прокатных станов; складов заготовак и готовой продукции, а также в атделочных пролетох пракатных, трибапрокатных и трубосварных цехов, термических цехах и атделениях; фасоносталелитейных и чугуналитейных це-JOHUAX YUCMKU U CHOJKU UJADACHUU.

กอยงนะ зданиях กออะฉอออ กอ กออูkออหอชินเล กับกาลพ.kak правила, не устраиваются. В случае необходиности устроиства прохода по тарноэным фернам укладывается деревянный настия (лист 48 Праходы па всей блине далжны иметь ограждения, выпалнаеные စီ ငစစကာစီကောငကာစီပယ င ခုခွဲ 185 ပ 130 ့ ကြာစစ်ပက ပွင့ကျာစပ်ငကာစီက ပ စိုင်ခဲ့စကတ် 10 най эксплуатации грузападземных кранав (лист 48

е Репьсы и пеньсовые крепления.

В соответствии с указаниями ГОСТ ов на краны, должены упатребляться специальные коанавые рельсы КРТО; КР8О, КРОО NO FOCT 4121-52 V ACENESHOGOPOACHDIE PENGEGI P38 NO FOCT 3542 47 11 P43 na POCT 7173-54.

Железнадароженые рельсы крепатся на крючьях ф 22мм, специальные крановые рельсы - на лапках в соответствии с Bhinuckam 2 cepuu Ka-a-11.

Крепления (лапки или крючья) располаваются с шаван 150мм В случае применения рельсов квадратного сечения,стенки

ฉีนлак далжены баіть праверены на смятие и устайчиваєть PAUCHO 33 52-55 HUTY 121-55

Температурные швы

В соответствии с основными положениями по унификации канструкций произвадственных здании, в работе предуснотрена решение падкрановых балок при двух типах тенпературных швав, указанных на пис. 2. Балки, приныкающие к тенпературнаму шву решены консольными.

4535 //

ANCT

10

CEPHA

1958

Разрезные стальные πασκρακαδόιε δαπκα NOOSEMEN & U IEN

Меланикав

Пояснительная 30 nucka

K3-01-24

<u> Тип II</u> Температурный шов без Пемпературный шов са
ชิยกาลอื่หบ ชิยกาลอื่หอบั
I I a comme +   +
DEU KRARIH
San seg Fang lago Fang
5000   5000   12000   12000   12000   12000
1
Puc. 2.
<u>VII</u> Расчетные предпасылки.
I. Праверк <b>и</b> балак на прочность.
Подбар сечений па прочнасти произведен саеласна НиТУ
121 - 55
При подбаре сечений балок напряжения от тормазных
усилий учтены при ширине тармоэнай ферны или балки
равной 1,25 н. При этом вазнажена применение балок с тар-
маэныни Фернами или балками высатой не ненèe !Ом
Величина местного изгибающего момента от поперечного
тарноэнсения в вержнен паясе балки при тарноэной ферме
апре <b>дел</b> ена па фармуле: M= <del>T.d</del> , ege d-панель тармоэнай

фермы, принятия для всех билак равной 1500 мм; Т-бакавае

павление катка крана.

Paspesuble cman**buble** nogkpauobble õunku noguernom õu 124 nog kpaubi Q-5-757

**Depguve**bekuú

12 12

Мельников

Талишна пилсных швав (по катету) выпольяемых автама - 11 тическай сваркой при нармальнам режиме сварки ( саеласно инструкции па изеатовлению стальных конструкций из уелеро-уистой стали мелях принимается: 4.85 б для верхних швав и 065 б - для нижних, еде б - талицина стенки.

CMP.

При этам разнеры катетов поясных швов должны быть не менге. при толщине балее талстога из свариваеных листов да 14 мм — 6 мм

15-25 HM -8HM

# 2. Проверка балок на выносливасть

металлургических завадов с тяжелым режим**ом** работы пооизведен в соответствии с НиТУ 121-55 и протокалам технического совещания представителей ЦНЦПС и ГП**И Проскт**-

Пасчет на вынасливасть падкрановых балок в эданиях

Сагласна этому пратакалу

а) Јля сплошностенчатых разрезных сварных подкра навых балок из МСт 3 и М16С при расчете на выносли - васты казарарициент в прининается равным единице для асновного металла и поясных швов. 4535/2

Пояснительная записка

СЕРИЯ АИСТ 1958 КЭ-01-24 II 1958

				cm
T	בינוני	б) ]ля сплошнастенчатых разрезных сварных	приведенных в указанной выше работе, пад рука-	12
0	rie Bc	подкрановых балок из стали нлг когарарициент в	водством БМ Броуде были разработаны специально	'bic
DONL	Pod Pod	прининается в случае, если ребра эксесткости не	фартулы.	
2	3 0	привариваются к растянутаму поясу, по пункту (	Устойчивасть стенки проверялась в середине	
	1/2	таблицы 15 д 25 (НиТУ 121-55) для основнова нетал-	пролета (средний атсек) и на апаре (крайний атсек),	,
{		AU U NOACHDIX WOOD	ucxaga us papnyabi:	
5	到才	Проверка производилась путем сравнения расчет-	$\sqrt{\left(\frac{\sigma}{G_{D}} + \frac{\widetilde{G_{N}}}{\widetilde{G_{N_{D}}}}\right)^{2} + \left(\frac{\widetilde{C}}{\widetilde{C_{D}}}\right)^{2} + \frac{1}{6} \frac{\widetilde{G} \cdot \widetilde{C}}{\widetilde{G_{D}} \cdot \widetilde{C_{D}}}} \leq M = 0.9$	
		ных манентив и перерезывающих сил, апределен-	$V(Q_0^0 - Q_{NO}) - V_0 - Q_0 - Q_0 - Q_0$	
_	4	ных для расчета балак на <u>выносливасть</u> и на	Uз условия равенства левой и правай части пасле	,
٥		праунасть	กอgcmaxabku	
123		Это сравнение паказала, что во всех случать	$G_{N} = \frac{\rho_{pacy}}{\tilde{b} \neq z}  u  \mathcal{T} = \frac{\mathcal{Q}}{F_{cm}} = \frac{\beta \rho_{pacy}}{F_{cm}}$	
пнри	EDUM	первые оказались меньше последних	т б z - Fcm. Fcm была получена УРАвнение:	
Hana	Ucno	З. Проверка устоичиваети стенак		
		подкрановых балак.	$\left(\frac{G}{G_0} + \frac{\rho_{pack}}{\sigma^2 Z G_{na}}\right)^2 + \left(\frac{\beta \rho_{pack}}{F_{cm} \mathcal{T}_0}\right)^2 + \frac{I}{6} - \frac{G \beta \rho_{pack}}{G_0 \mathcal{T}_0 \cdot F_{cm}} = 0.81 \text{ ,ege}$	
	efeku		A management Strates	
	הממון הממון	Проверка устойчиваети стеник падкрановых	ð- толщина стенки балки,	
	INDE	балак праизвадилась согласно укозании НиТУ	Z-условная длина распределения сосредоточенного груг	30,
-	9 5	121-55 с учетом работы доктора технических	равная 3,25 V <del>"Брельса"</del> + a,1	
:		наук Б.М. Брауде "Устайчивасть пластинак	Jрельса - мамент инерции рельса	
	B	в эленентах стальных конструкций, на оснавании	Fcm. – площадь стенки,	
	33	которой при подсчете значений критически <del>х</del>	В - казарарициент равный сумме ардинат линии влияния	7,
76	1	напряжений в ; Сто ; Сто учитывалось защем-	определяющей величину В для проверяеного сечения	
		ление стенки балки в поясаж. Эля случаев, не	4535/3	
PHED	mym. mg	HATS 2059 254 3AGE	CEPUS AUCT 40	· · ·
T. UHOR	HE MUS TOBEK	Ризрезные стальные Поасните пыная записка	K9-01-24   12   19	158
2 12	384	ngareman & y izn nug kaantu & 5 75 m		

CMP. 12

1958

W. 1 H.P. MenbHUKOB

ты такини же, как и для стали марки МЕТ 3 Решая эта уравнение отнасительна Ррасч при (ชิธิบฎบ иж малого блияния); различных В, а также при различных высатах и толщиная стенок и задаваясь значениями Сиз условия пална го использования расчетного сапротивления при рабате балки на изеиб, бами получены предельна дапустимые давления катка крана Р пред для ризличных стенок балок и различных стем крановых нагрузак. U MODKU CITICAU. Разделив Р пред на козфрициент 1,43, равный произведению коэффициентов динамичности и пересрузки, были получены значения Р пред. предельные нармативные давления катка крана. При вычислении эничений Рпредельн. Введены сле-При С > 0,05 рационально применение разрезных балак диницие упрощения при проверке среднего отсеко в балкох синнет-При С = 0.05 реконендуется приненять неразрезные балки. ричноги сечения величины Гдля сталей марак М [73 U HA 2 BOINU TOUHAMOU COOMBETTCMBEHHO 1,95T/CH2 YEHUR OGULEU EMOUNOEMU и 2.7 т/си 2 ( учитывая даполнительные напряжения, возникающие в вержнем поясе подкрановой балки при паперечнам тарможении), При праверке устайчиваети крайнего атсека напряжения для стали нарки НЛ г были приня-CEPHA Разрезные стальные Паяснительная записка K9 - 01 - 24กฤดูkpaหอดิปเล อิสภหบ

значение Галя крайнево атсека разрезных балок вычислено из условия изменения монента по квадратнай парабале с вершиной, соответствующей месту опре-

деления расчетного момента при проберке среднего отсека. VIII Реканендации по выбору расчетной съсены болок

Как показал проведенный анализ рациональность применения разрезных или неразрезных балак жарактери-The substitution  $y_{n}$  and  $y_{n}$ **Ā** - пр**оседание опоры от гд**иничной силы, приложенной к опоре; ЕЈ - жесткость балки : С - пропет болки.

Применение сталей марак типа НА 2 рекамендуется в тех случиях, коеда достигается экономия стали без увели-

<u>IX</u> Парядак пользования материалами выпуска.

По эпранным: грузоподъемности, прамету и режиму работа кранов и здания па "Ключам к выбору подкрановых балок

(листы 17,18) и с учетом указаний раздела 🞹 насталицей /4

AUCT 1958

M.M. Bepguvelrkuu

23m

DODARMAN & U IZN KDOHOI Q = 5 75T

Вахуркин

Z H.TI. B

DED Иельников Вожуркин MW HILL 690

паяснительной записки находится номер необхидимой балки и соответствинищее этой билке рекамендуеное тармазнае устройства (тармазная ферма, сплашная anka unu uz amcymembue)

Па наиденнану номеру устанавливается сечение балки согласно сортамента (листы 19-23 ) и по обшему виду балки (лист 24 ) апределянатся

необъединые размеры для конструирования. Гжена, размеры и сечения элементав тарназнаей устрайства апределяются по листан

31-33. Например: требуется падабрать балку пролетом 12м под 2 крана тяжелого режина грузапидоемнастью 15/3 г пралетам маста 29м в здании с тяжельни режимом работы.

По ключу к выбору подкринавых балок пролетом 12 м (пист 18) нажладим нонера необходимой балки-63 в случае применения стали МЕТ. Зи ТО

в сличае применения стали нарки типа наг.

Па зартаменту подкрановых балок с симметручными поясами (лист 20 ) определяются сече-ดีตัดหม. รถอกาชิยการภาชิบควนบอ กาวองิบุลหางเห ผอหลран , а затем согласно указаний раздела VIII

пояснительной записки с учетом соотношений

PHISDESHBIE EMBABHBIE подкранавые อัสกหน пралетам в и 12м пад краны Q = 5-75 m

NORCHUITESTUNGA SONUEKO

ист на столи марак МСт 3 и нл 2 выбирается мар-

ка стали и соответствующее сечение.

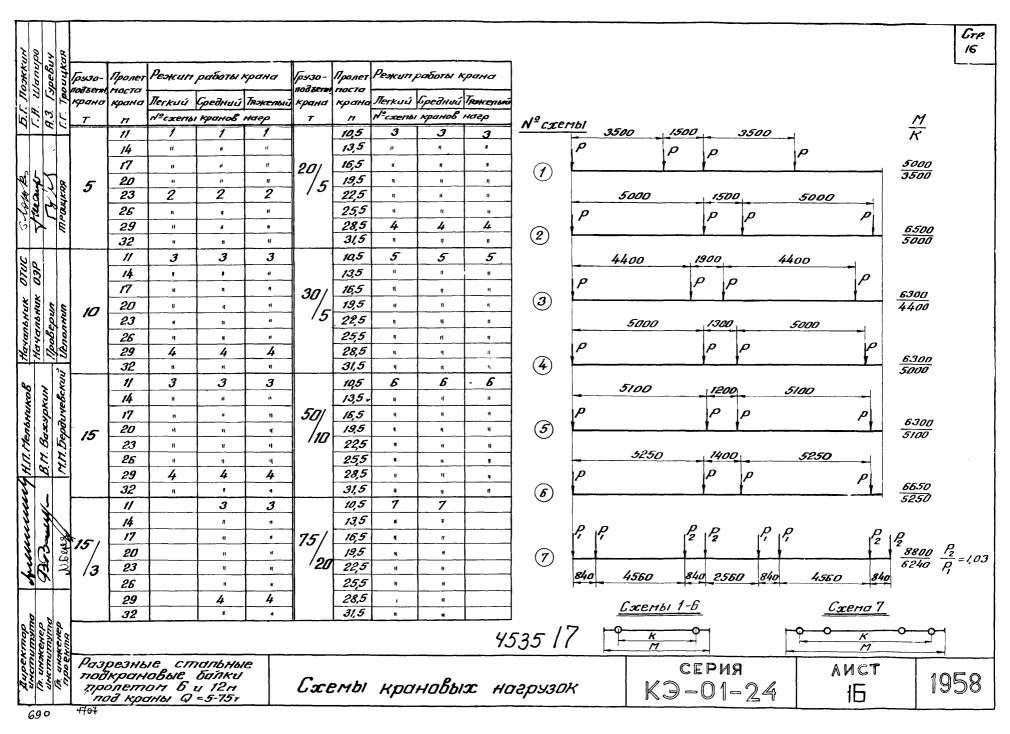
Данные для конструирования балки прининаен no ออัเม,ะหนุ ชิบฏบุ อัตภหน (คบะภา24)

В сиртветствии с указаниями на листе 18 и разаела 🗸 п. Г. принимаем тармознае устройства ввине тармазной балки - вариант 1. Данные для констриирования прининаем по листу 32

Как указана выше. Все балки рассчитаны на заеружение двумя кранами аднай грузопадъемнасти и адного режима рабаты по ГОСТ.

Если расположение или давление катков крана от приведенных в ГОСТ 3332-54, 6711-53 amsuyaemes или на подкранован пути иместся тильu 7464 -55 кран или два крана разной грузоподъем сечения падкрановых балок пообинасти. сартаненту балак (листы 19-23) на ПП индивидуального расчета принимается балка, сапративления которай равен расчетнану Manehm การบุทารทางบุบ ทางหลุงกับ , กัสภหน, บุทรหนุบุสภ UJII при ближсиишии больший момент сопротивления. Пребустся также правести дапалнительную правсрку выбранной балки на прочнасть, деформативность и местнуна и общую устойчивость. AMCT 1958 4535 /5 K3-01-24

Авжкин . Шапира К. Шубалов М. Бердичевский	Однака, ис <b>жадя из вазмаэнсност</b> и установки в бу-	расчетан	унгньшать	не ризреши	emca.	CMP. 15
M Sanob Buve	дущем даполнительных кринав в цеху, реканенду-					
5 AOMKUH 1. A. Wanupa 11. K. Wyban M. M. Gerdu	ется при наличии на адном пути длинаи балее					
O.A.L A.K M.M	бОм адного крана или двуж кранов разной гру-					İ
	заподъенности применять балки, рассчитанные на					1
1200	два крана (бальшей грузападъеннасти). в цежаж					
3 3 3	с длинои путей менее 60м, а такжее в пюбыхе					
	цежаж с нантажными кранами приненять балки,					
347	рассчитанные на наврузку от фактически уста-					
x 030	навленных кранав					
AHU.	В тех случаях, коеда в связи с приняты-					
нача. Пров	ни гобарит ами колонн, высата торнозной					-
1 2	фермы или сплошной балки получается неньше					
kun ebcku	рекамензаванной для данного крана, верхний					
Иельникав Важуркин Бердичевский	πο <i>я</i> с β <i>biδ</i> ραннού δαπκυ нεοδωοдинο πραβερυπь					
	на савнестное действие вертикальной нагрузки					
2 0 X	и паперечнова тарнажения крана:					
3	При расчете подкрановых билок панель тор-					
munumah Bang-	мозной фермы принималась равной 1500 мм и не ма-					
3 6	жет быть у <b>ве</b> личена без специального обосн <b>о</b> -					
32 C. C. C. C.	вания расчетам.					
	В случае вынужденной занены прафилей,					
map mymd K. EHEP Linnd K. EHEP	талицину листов вержнееа паяса без абаснования				453	5 16
Jupeki Uncorn Uncorn Uncorn Ta Und	Pagesable coanbable nodkpahobbe činku Nanchumenbada sanucka. nponemom 6 u 12 h nog kodabi Q:57757			ри <b>я</b> 01-24	anct 15	1958



Udnubu	ותאכ		un pai parol 38ar	8 u	Легки сре	น์ ช ฮิฟชบ์		в зданиях 1 режипоп				KPAHOB NOBA	ร็อกป ย ยนน์	Легкий грес	U PHUÚ	Тяжелыс с обычным	peskunon	Тяжелый в с тяжелып	SÖAHURS PESKUTIO
37		Гру30- повъет,		TPOUCTE	Без п	портозно	eo semp	nouvemba	Сплошной	sucm	TP430-	Tone	TOSHOE	Без торпозн		ιοεο νεπρούετδα		CMOULHOU	í sucm
F.H.		повьен. ность крансі	Крана	Stapka CTana Pensc	Cm3	HЛ12	Cm3	нл2	Cm3	HJT2	ность Крана Т	Пропет Крана М	Марка стали Рельс	Cm 3	нл2	Cm3	HJ12	Cm3	H.T.2
	$\Box$		11		Ħ3		H 3		1			10,5		H 27	H15	H27	H 16	17	8
L			14	ŀ	H3		H 4		1		1	13,5	1 1	H 27	H16	H28	H 16	19	8
13	<u> </u>		17	İ	H4		H 5		1			16,5	1 [	H 27	HIB	H28	H 25	19	9
3 3	3		20	ľ	H5		H 5		1		001	19,5	01	H 28	H25	H 28	H 25	20	10
3 2	3	5		P-38	H6		H 6		2	1	20/5	22,5	P-43	H 28	H 25	H 29	H 26	20	24
1 dr	13	`	26	ı	H7	H 5	H7		2	1	/5	25,5	1 [	H 29	H26	H29	H26	21	24
	10	i	29	ŀ	H7	H 5	H 9		3	5		28,5		H 30	H27	H30	H 27	45	25
	$\Box$		32		H7	H 5	H9		3	5	ĺ	31,5	1 1	H 30	H 28	H30	H 28	45	25
deo	] <b> </b>		11		H 6	H5	H 8	H 5	3	2		10,5		H 30	H 29	H30	H 29	46	26
	] ]	ļ	14	<b>.</b>	H8	H5	H8	H 5	3	5		13,5	1 1	H 45	H 29	H45	H 29	46	25
3 5	1	[	17	}	H8.	H 5	H9	H 5	3	5		16,5	1 t	H 45	H 29	H 46	H 29	47	26
Начальник Проверип	12		20	-	H9	H 5	H9	H6	4	5		19,5	1 1	H 45	H 29	H 46	H 29	48	26
000	10	10	23	P-38	H9	H 6	H9	H6	4	6	30/5	22,5	Kp70	H 46	H 36	H 47	H 36	48	27
100	UcronHull		26	1	H9	H6	H 25	47	15	7	13	255	17.	H 47	H 36	# 47	H 36	48	27
			29	-	H 26	H 16	H 27	H 16	19	8	į.	28,5	1 1	H 47	H36	H 47	H36	49	
	Бердичевский		32		H 27	H 16	H 27	H 25	19	9		31,5	<del> </del>	H 48	H36	H 48	H36	49	28
Вахуркин	200		+		H 9	H 6	H 9	H 6	4	6	1	10,5		H 48	H 45				28
Ž	7		11	-	H9	H 6	H 25	H8	15	7		13,5		H 48	H 46	H 48	H 45 H 46	49	58
Baxyo	Pa				H 25		H 25	H 14	15	7				H 49	H 46	H 49		69	58
• 1			17	ŀ		H 14		H 15		7		15,5		H 49		H 49	H46	70	58
871	MH	15	20		H 26	H 15	H 26		16		50/10	19,5	Kp80		#46	H 49	H 46	70	58
_	-31	15	_23	P-43	H 26	H 15	H 26	H 15	16	<i>8 9</i>	110	22,5	700	H 49	H53	H 49	H 53	79	58
١,	J		26	}	H 27	H 16	H 27	H 16 H 26	22			25,5		H 59	H 54	H59	H 54	80	59
1%	. 1		29		H 29	H 26	H 29		22	<i>10</i> 24		28,5	{	H 59	H54	H 59	H 54	80	59
Jany			32		H 29	H 26	H 29	H 26			ļ	31,5		H 59	H 54	H 59	H 54	80	59
1	A	`	11		H 25	46	H 25	H 8	15	7		10,5	ļ ļ	H 48	H 45				
R	B		14	ļ	H 25	H14	H 25	H 15	15	7		13,5	}	H 48	H 46	L			
	Sur		17	ļ	H 26	H 15	H 26	H 15	16	8		16,5		H 57	H 46				
307	_	151	20		H 26	H 15	H 26	H 16	17	8	751	19,5		H 57	H 46				
		15/3	23	P-43	H 27	H 16	H27	H 16	19	9	75/20		Kplaa	H 57	H 46				
9			26	<u> </u>	H 27	H 16	H 27	H 25	19	-9	,	25,5		H 59	H 46			11526	- 18
wep memo	20		29	l [	H 29	H 26	H 29	H 27	22	24		28,5		H 59	H 47			4535	10
	38		32		H 29	H27	H30	H 27	23	24	L	31,5		H 59	H 47				
1	20	Pasp	PESHB	IE CT	nanbabi Banku	e K	ney K	выборь			<i>κ δο</i>	NOK		CF	RNA		AHCT	• 1	
2 2 2	30	nod	KPOH	OBBIE	. <i>Бапк</i> и 2 12 м	/			nemon	6M			l n		01-2	,	17	110	958

Стр.
18

2 2		K																		18
Noskkun Wanuoo	Spebus	חלעם	Pesk Tosso-	ип ра анав здан	<i>'UU</i>	Леаки средн			В Зданиях режипоп	Тяжелый в стажелыс		Per Spy30-	KUN PA KPAHO 38aH	18 4	Легки	เบ้ บ ใหม่บ้	L .	в зданиях прежинот	1	
l. 1	13	17.34	nodsen HOCTG	Topn X Iponer	103НОВ Тройство		4	Рерна		Сппошно	น์ ภนตา	TO BEN	Topr	103μο e Τρούετβα		ф	epna		Сплошно	i nucm
5.7	A.3.	\:\	Крано Т	KOOHO	Парка стали Рельс	Gr. 3	HJ12	Cr. 3	HЛ2	Ст. З	HJ12	Крана Т	Пролен Крана Н		Cr. 3	HJ12	Cr.3	<i>H</i> 112	Cr. 3	HЛ2
				11	]	32	31	34	31	34	31		10,5		62	42	62	43	62	
		],		14	}	<i>34</i> <i>34</i>	31	34	32	34	32		13,5	1 1	62.	42	62	69	62	<i>43 69</i>
13	12	1 7					32	35	34	35		0	16,5		62	69	63	69	63	69
1 3	13	3	5	20	P-38	36	34	36	35	36	35	20/5	19,5	P-43	63	69	63	70	63	
3	*	3		23	}	35	32	35	33	35	3.3	15	225	1	63	70	63	70	63	69
10		R		26		36	33	36	34	36	34		255	1 1	64	70	64	70	64	70
+	+-	+		29	1	37	34	37	35	37	35		28,5	1 1	65	71	65	71		70
20	-	1 1		32		38	35	38	36	38	36	ļ	31,5		66	71	66	71	65 66	70
030	3	1 1		11_		37	34	38	<i>35</i>	38	35		10,5	] [	<i>66</i>	71	66	71	-	71
× .				14		38	35	39	36	39	36		13,5	1 [	67	71	67	72	65	70
34 3	1 5	5		17		39	35	40	37	40	37		16,5	] [	82	72	83	72	67	71
90	Sep	10	20	P-38	40	37	41	38	41	38	30/5	19,5	KP70	83	73	83	73	83	72	
746	70081	011	10	23	1	41	38	41	39	41	<b>3</b> 9	13	22,5	ł	83	73	83	73	83	73
1/2 /2	100			26	1	42	40	42	40	42	40		25,5		84	74	84	74	83	73
				29	i i	43	42	43	42	43	42		28,5	l	85	74	85	74	84	7.3
20	3	ebokuú		32	2	62	42	62	69	62	6.9		31,5		85	74	85		85	74
X	×	99		11		41	38	42	38	42	38		10,5		85	89	86	75	85	74
14	8	36		14		42	40	42	40	42	40		13,5		86	90		89	85	89
5	Вахуркин	Depolu				43	42	43	42	43	42		16,5		86	90	86	90	86	89
H.M. Mento	7.6	7		20	P-43	43	42	43	42	43	42	501		KP80	87	91	86	90	86	90
17.	8	MM	15	23	, ~ l	62	42	62	43	62	43	50/10	22,5	,,, 00	103	91	87	91	87	91
				26	1 1	62	69	62	69	62	6.3		25,5	l t	104	92	103	91	103	91
31		- 1	'	29	1 1	63	69	63	69	63	<b>6</b> 9		28,5	1 1	104	92	104	92	104	92
3	1/2			32	} ]	63	69	63	70	63	6.9		31,5	j	104	92	104	92	104	92
1	1/1			11		42	40	42	40	42	40		10,5		96		105	92	104	92
3	3	B		14	1 1	43	42	43	42	43	42	) ]	13,5	l t	97	100	<del>                                     </del>			
3	2	رق		17		62	42	62	42	62	42		16,5	l 1	97	100				*
3	10	3	15/3	20	P-43	62	42	62	69	62	69	7.51	19,5	KPIOO	97	101				
	<u> </u>	7	13	23	7-43	62	69	62	69	62	69	75/20	22,5	טטוקויי	97	101				
	de		26	1	62	69	63	69	63	69		25,5		98	101					
2			29	ļ [	63	69	63	70	63	70	1 1	28,5		98 99	102			115	10	
202	rewer To			32	1	63	70	64	70	64	70	1 1	31,5	<b> </b>	<i>99</i>	102			4535	19
32	2 2	30	P									<del>'</del>		┕╌┰╌┹		102				· •
UNIO UNIO	12 17	135	703	UEJHI KDANI	DIC CI OBNIP	MANBHAN BANKU U 12H	e   h	SNOY K	<i>ընմոր</i> ջ	nookp	ICHCOBI.	C OOI	70K	- 1	CE	РИЯ		ANCT		
12	(3)	۱ '	77,00	nem	011 6	U 12M	1	٠	קה	onemoi	7 12M	7/164	1		(3=1	71_7			1 1	aeo
6.9	لـــ	_	под краны Q = 5-75т (Краны по ГОСТ 3332-54, 6711-53 и 7464-55)										K9-01-24				18	, 1	958	

3	77	NO.																	GTP. 19
ķ	da t	2	1	CEYENU	ıű	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
Ko.	Warr Tpou	3	400	У Верхни	ú nosc	200=10	250=10	250×12	280=12	200×10	220-10	220×12	250=12	280 = 12	280×14		<u> </u>	<u> </u>	
1		0	× 2	* Bepme	UKAN		600	×6				600×	8			ļ	<del>,</del>	<del></del>	
5.7	3 5	MIN	٤   ـ	HUSKH	אפת עוע	200+10	250 = 10	250 = 12	280×12	200×10	220×10	220+12	250 × 12	280×12	280=14	<b>⊥</b>		<u></u>	
1	+>	$\forall$	18	F	cm2	76	86	96	103.2	88	92	100,8	108	115,2	125,4	<u></u>			
1			Z Z	$\mathcal{J}_{x}$	CM 4	48000	57300	66900	73800	51600	55400	63900	70600	77400	88400				
2	١,		5	Wx	cH3	1550	185D	2140	2360	1670	1780	2050	2260	2480	2820				
12	7 2	3	8	W,"	cm <sup>3</sup>	67	104	125	157	67	81	97	125	157	183				
3	3 3	3	3	S	CH3	880	1030	1190	1300	970	1030	1170	1280	1390	1560			ļ	
3	1 3	3	0	Прамо	e7 6 H	393	440	488	520							ļ	ļ		ļ
10	Surous		Bec -	CT 3 Ppane	et /2n													11595	20
	70	8	алок	I	7 6 M	393	440			450	468	511	545	578	632	ļ	ļ <u>.</u>	4535	20
			Kr	HATE Apan	er 12n											25	72		
aruc	2		<u>\</u>	CEYCHUL	ý	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28
0	2		7	BepxHL	jú nose	220×10	250-10	220+12	L	250+12	280-12	300×12	280×14	300×14	250×10	250-12	300×12	280×14	320-14
Ş	Начапьмик Проверип	8	r cever	Deprin				T =====	r	800×8		<del></del> .				1	800+		1
192	3 8	3		HUNHU		220×10	250×10	220×12		250 × 12	280-12	300×12	280=14	300=14	250×10	250=12	300+12	280 = 14	320×14
Ì	200	0	KTUKU	<u>_F</u>	cm <sup>2</sup>	108	114	116,8		124	131,2	136	142,4	148	130	140	152	158,4	169,6
100	\$ 6	127	¥	Jx	cn <sup>4</sup>	106300	116100	121200		133100	145100	152900	164/00	173100	124700	141700	161500	172700	
1			2	₩x	cm3	2600	2840	2940		3240	3520	3720	3960	4180	3040	3440	3920	4170	4620
00		webckuú	ind.	Wy"	CH3	81	104	97		125	157	180	183	210	104	125	180	183	239
Ž	3	\$ L	Log	5	cr13	1530	1650	1710	ļ	1860	2000	2100	2240	2350	1810	2020	2260	2400	2620
13	3	<b>X</b>	Bec		et bu	<i>559</i>	595	610		645	687	7//	742	168		<del> </del>		<del> </del>	<del></del>
Нельников	Вахуркин	ן פַי	ianok		et 12n										669	722	789	819	872
150	80.	200		1	et 6n et 12n											166	763	873	812
#11.		Z Z	Kr			29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42
	1	2	~~~	Г СЕЧЕНИ Верхни		2.5	- 50	220×10	250+10	220=12	250×12	280×12	300×12	280×14	300×14	320 × 14	340×14	380-14	360×16
Jumanuch			¥ *	* Bepm				LLO	200-10		000×8		000.72	200-77	000-14	020-14	0.70.77	000774	300.10
13	1	- 1	8	HUNCHU				220×10	250×10	220 12	250×12	280+12	300 = 12	280=14	300×14	320×14	340×14	380×14	360×16
3	- /		2 -	F	cm <sup>2</sup>			124	130	132,8	140	147,2	152	158,4	164	169,6	175,2	186,4	195,2
13	3)	W	<u>.</u> \$ -		CH 4			178800	194 200	201800	220500	238800	251100	268500	282700	296700	311200	340700	364700
13	a	3	7	Wx	CH3			3510	3810	3940	4320	4670	4900	5230	5500	5780	6060	6630	7070
1 3	33	ANG ENE	1	Wy	cm3			81	104	97	125	157	180	183	210	239	270	337	346
12	60	3],	[위-	S	cH 3			2110	2260	2330	2520	2700	2820	2990	3130	3270	3410	3700	3920
		T-	<u> </u>		етби														
		2	Bec		er 12H				1328		1423	1492	1541	1611	1664	1718	1771	1877	1960
S C	day of	10	anok	Poare	er 6H														
55	36	133	Kr		et 12n			1271	1328	1354	1423	1492	1541	1611	1664	17/8	1771		1960
pekn	HETTOTA	week	Pas	резные	se con	TanbHble Tanku	'   4	•		=	สหยชิงเว				PUS		AUCT	1	958
All	62 6			onemol d kpan	<i>~ n</i>	<i>U 1C 1</i> 1		C CUM	MEMPL		1 71091	COMU		()-(		4			

R &																	20 20
HKOR BCKOR	_	НН сечени	:	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56
Denb	3)	¥ Верхени				250=12	280×12	300×12	300×14	320×16						<u> </u>	l
12/20	١	* Sepre	y more	1000×8			لت خا			00 × 10	h. —						
(8)	ĕ	HUNHU	innar	400×16		250×12	280×12	300×12	300×14	320×16						<u> </u>	
( )	nka	F	cm2			160	167.2	172	184	202,4						<u> </u>	
		T <sub>x</sub>	cn y	396700		237100	255400	267700	299300	347300							ļ
		W <sub>x</sub>	cn <sup>3</sup>	7700	<del></del>	4630	4980	5220	5830	6730							
1	*	W,"	cm <sup>3</sup>	427	<del></del>	125	157	180	210	273					]	<u> </u>	<u></u>
13.	8	5	cn <sup>3</sup>	4260	<del> </del>	2770	2950	3070	3380	3850							
33	27			4200		852	886	906	980	1067							
3 3 1	Bec	Gr 3 Topon	er 611	2036			000										
1/20	žavi		er IZA	2.030	<del> </del>	l											
	Kr	HAZ	er 12n	2096	<del></del>		<b></b>										
	_			57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70
	18'	NH CEYEHE		- 37	280×14	320×14			380×14	400×16	400×18	420×18	450×18	480×18		300×12	320×
	Ne N	A Bepachelle		<b></b>	1000 × 1				000.7	700 10	1200×10					1200×1	2
Проверия Исполнии	6	Верти		<b></b>	230-14	320×14	<del> </del>		380×14	400×16	400×18	420×18	450×18	480 + 18		300×12	320×
8 3		+ HUSHOLU					<del></del>	<del></del>	226,4	248	264	271,2	282	292.8		216	233
8 8	UCTUKU	<u> </u>	cn <sup>2</sup>	<b> </b>	198,4 301 800	<i>209,6</i> <i>330000</i>	<del> </del>	<del> </del>	536000	617000	678000	704000	745000	785000		437000	5028
2.2	go	J <sub>2</sub>	cm4	<b></b>	5870	6420	<del> </del>		8 120	10000	10970	11390	12050	12700		7150	820
112	1KT	$W_{x}$ $W_{y}^{R}$	CH <sup>3</sup>		183	239	<del> </del>		337	427	480	529	608	592		180	235
, ادر	Lap	S	CH3	<u> </u>	3490	3770			5030	5700	6130	6400	6730	7060		4340	488
Sckuii Sckuii	3			<b></b>	3430	<del></del>	-		0000	3700	0,00		0.00			1152	1258
Вахуркин Бердичевск 9	Bec	CT3 Toon	er 6 m		<del> </del>	<del> </del>	<del></del>		2290	2507	2659	2751	2856	2958			
2/2/2			er 6n	<b></b>	1051	1103	<del></del>			400,							i
\$ \\$1.		H112 1	eri2n	<u> </u>	7007	7,00	<del> </del>									2197	236
7 2	×r	NH CEYENE		71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84
11 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	Ę,	HN CEYEHL		320×16	360×16	400 × 15	400×18	450=18				280×14	340×14		400×16	420×18	450×
	Ş	Bepmi		SLUXIO	300110	400-15	1200 = 12			L	L		0×14		140	0×12	
$     _{L}$	S,	HUSKNU		320+16	360 × 16	400×16	400×18	450×18			I	280×14	340+14		400×16	420×18	450*
	nka	F	cri <sup>2</sup>	246,4	259,2	272	288	306			<u> </u>	246.4	2632		296	319,2	330
10	, cu	$J_{\mathbf{x}}$	CM Y	551000	598900	645800	707800	773000				490100	552500		916000	1034000	10890
4 3	Ş	Wx	CM	8950	9730	10500	11440	12500	<del> </del>			8000	9000		12800	14400	1516
1511	CYB	W	CH3	273	346	427	480	608	<u> </u>			183	270		427	530	608
43	Lop	5	CM3	5280	5660	6060	6540	7090				4900	5410		7470	8300	8681
	7	<del></del>		0200	3000	-					-	1315	1411				
	R.	CT3 Toon	er 6 rs	<del>                                     </del>		<b> </b>	<del> </del>					10,0			3091	3332	3438
		1-12-			<del> </del>	<u> </u>	<del></del>		<u></u>			-					2/
138 38	Бал	HJI2 /1pon	er 6n	2481	2639	0702	2913	3088								4535	21
IN UHAKE UHETUUI IN UHAKE TOOEK	,	aspeshe nodkpake nponem	ie ci	тапьны е балки	IE I	2763 Sopma	MEHTTI				ok		ЕРИЯ • 01-2		лис 70	T	195

NA cey	.700	<i>85</i>	86		88	89	90	91	92	<i>93</i>	94	95	95	97	98
	medici i ma	450×20	500×22	87 600×20	<del> </del>	380×16	380×18	420×18	450×20				500-20	600×20	600 = 2
x x 8	oruka n	100 20	L	00×12			1	1400×14				<u> </u>	1600×12		
		450×20	500×22	600×20		380×16	380×18	420×18	450×20				500+20	600+20	600×
F			388	408		317,6	332,8		376				392	432	452
7.	-			1484500		930000	<del>                                     </del>	1080000	1227000				1722000	1983500	21450
	crs3		19200	20620		13000	14000	15050	17050				21000	24200	261
W		675	917	1200		386	434	530	675		<b></b>				136
		9330	10760	11460		7740	8280	8790	9830				77940	75500	
													4120	4550	478
200		3506	4037	4226	<u> </u>	<del></del>	<u> </u>								
H/12						2200	0//-	0.500	2000						
<u>''                                   </u>		00	40.00	404	400				3830						
<b>`</b>															
X X			400×10	420×18			480-22	300×22							
			6 10	600-10			600.00	00							
y //		<del></del>													
1-7	CH														
W															
W.													}		
S	cry3	15070	9650	10590	11780								<del> </del>		
	Poner Sm														
ec Cr3	pones 12m	4930				4334	4578	4657					<del> </del>		
	Гролет 6 п												<del></del>		
er HIIZ	Гролет 12н		3701	<i>3956</i>	4230										
and the same of th	F  J <sub>x</sub> W <sub>y</sub> S  Cr3  H12  H14 cere  Beg  T  W <sub>x</sub> W <sub>y</sub> S  Cr3  H12  H14  F  J <sub>x</sub> W <sub>x</sub> W <sub>y</sub> S  Cr3  H12  H14  F  J <sub>x</sub> H15  H15  F  J <sub>x</sub> H15  H15  H15  H15  H15  H15  H15  H1	F SH2  Ja CH4  Wa CH3  Wy CH3  S CH3  S CH3  S CH3  S CH3  S CH3  S CH3  Ilpaner 6H  Ilpaner 12H   F 2H2 348  Ja CH4 181500  Wa CH3 16430  Wg CH3 675  S CH3 9330  CH3   Iponer 6H  Iponer 12H  Janet 6H  Iponer 12H  Janet 6H  Iponer 12H  Janet 6H  Janet 6H  Iponer 12H  Iponer 6H  Iponer 12H  Ip	F cm² 348 388  \[ J_x  \text{cm}^4  \text{181500}  \text{1385500} \]  \[ W_x  \text{cm}^3  \text{16430}  \text{19200} \]  \[ W_y^2  \text{cm}^3  \text{675}  \text{917} \]  \[ S  \text{cm}^3  \text{9330}  \text{10760} \]  \[ \text{C13}  \frac{\text{Ipanet 6n}}{\text{Ipanet 12n}}  \text{3506}  \text{4037} \]  \[ \text{Ipanet 6n}  \text{Ipanet 12n}  \text{15006}  \text{400×16} \]  \[ \text{Ipanet 6n}  \text{1500×12}  \text{400×16} \]  \[ \text{Ipanet 6n}  \text{1500×12}  \text{400×16} \]  \[ \text{Ipanet 6n}  \text{630×22}  \text{400×16} \]  \[ \text{Ipanet 6n}  \text{630×22}  \text{400×16} \]  \[ \text{Ipanet 6n}   \text{270000}  \text{1313900}  \text{Wax}  \text{cn}^3  \text{270000}  \text{1450}   \text{427} \]  \[ \text{S}  \text{cn}^3  \text{15070}   \text{9650} \]  \[ \text{C13}   \text{Ipanet 6n}  \text{15070}    \text{9650} \]  \[ \text{C13}   \text{Ipanet 6n}   17000000000000000000000000000000000000	F cm² 348 388 408  \[ \begin{align*}	F 2n <sup>2</sup> 348 388 408  \[ \begin{align*} align	F	F	F	F	F	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	F	## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##	

F - площадь сечения.

Ја - номент инерции сечения в вертикальной плоскости.

Wx - номент сопротивления сечения в вертикальной плоскости.

Wy - монент сопротивления пояса в горизонтальной плоскости

S - статический тотент полусечения

4535 22

Разрезные стапьные подкрановые балки пропетон в и 12 м под краны Q=5-75т

Сортанент подкрановых балок с синнетричными поясами серия КЭ-01-24 ANCT Zi

Печений	H1	H2	H3	H 4	H5	H6	H7	H8	H9	H10	HII	H12	H/3	H14
שמח ששאאמים ביב			250x 10	250x 12	300x12	300x12	280 x 12	320 x 12	340x14			<u> </u>		300 x
Вертикал				6	500×6						<u> </u>	600x8	<del></del>	1 5 5 5 5 5
HUSKHUU noge			180×8	180x8	200 x 8	200 x 10	250 x 10	250 x 10	250x12				T	220=
FIGHZ			754	80.4	88	92	94 6	99 4	113 6				<del> </del>	106
Jx CHY			46000	49 500	55 000	60 500	64800	68300	81 200					55800
Wx 80 CH3			1720	1960	22 70	2340	2280	2530	3050				T	2490
WXNA CH3			1310	1340	1470	1660	1920	1940	2250					1900
Wykn CH3			104	125	180	180	157	205	270					180
5 643			850	910	1010	1090	1160	1220	1420					1230
Пролет вы			390	4/4	450	469	480	503	572					
CT 3 MPONET 12M							<del></del>							
t I POSTET 6m					450	469	480	503						5.35
HAZ APONET 12A														T -
У сечений	H 15	H 16	H17	H18	H19	H20	H21	H 22	H 23	H24	H 25	H 26	H27	HZ
Верхний пояс	300×14	320×14									320×14		340×14	340×
Bepmukan			0×8								0_00.77		10 ×8	1040
HUSKHUU noac	220×10	250×10									200×8		250× 10	220x
F CH2	112	1178									1248	1288	1366	144.0
Jx CH4	7/100	76 700									123 400	/33/00	147700	159300
WET CH3	2760	2920							<del>-</del> i		3880	3950	4230	4230
WXMA CH3	1930	2120									2460	2740	3/10	3240
Wy CH3	210	238									238	238	270	308
15 1243	1290	1390									1770	1880	2050	2200
Пролетвы											648	667	704	742
CT3 Aponer 12m													707	1 / 1 / 1
K Magger Sal	553	591									648	667	704	742
HAZ Aponer 12n											- 0 / 0	007	704	776
V CEYEHUÜ	H29	H30	H31	H32	H33	H34	H35	H36	H37	H38	H39	H40	H41	H42
Верхний пояс	380x16	450×16						380x18	- /			77.70	77. 47	177.
Bepmukan	300	0×8				·		800 x 10	•					
HUSKHUU NOAC	280x 12	300x14						28Cx14	<sub>1</sub>				~ <del></del>	<del> </del>
FICHZ	158.4	178						187.6	<del>-</del>					ļ
JX CHY	182700	215000						213900						
Wx B.A. PH3	5260	6200						6020					<del></del>	<b> </b>
WXN.M. CH3	3780	4450						4460						<del> </del>
Wykn CM3	386	540						433			<del></del>			ļ
8 243	2500	2880						2930						
CT3 PONETON	817	911												
17,000.00														<del> </del>
HAR TOORET GN.	817							958						<del> </del>
HILZ MOONET 12m														
BOESHBIE CA	TOJOHON	0												L
BPEBHBIE CH GKPOHOBBIE	BONKZ	600	PMOIN	IEHM N	OgkDa	1HO801X	e Eanoi	<del>(</del>	CE	РИЯ		VNC.	r l	
TOOREMON O	U 12H			чметр					<b>X</b> 3-0					195

17 pol MCKap 7/10 612 Kon 3m. 8

PANET EN  I PANET EN  I PANET EN  I PANET EN  I PANET EN  I PANET EN  I PANET EN  I PANET I EN  I PA	H43	H44	#45 420×16 250×10 192,2 296200 7310 4770 470 3420 1004	#48 420×18 1000×10 250×12 205,6 329500 8150 5280 529 3750 1088	# 47 450×18 300×12 217 361400 8750 5850 608 4040	300×14 232 398700 9670 6430 750	H49 540×18 400×14 253,2 461900 10510 1750 875 5000	H5D		1000*1	420+18 2 250*12 225,6 348800 8400 5680 529 4030	300×12 237 379300 9000 6240 608		
пртикал  промий попс  см² см³ см³ см³ см³ Пралет бп Пралет бп			250×10 192,2 296200 7310 4770 470 3420	250×12 250×12 205,6 329500 8150 5280 529 3750	300×12 217 361400 8750 5850 608	300×14 232 398100 9610 6430	400×14 253,2 461900 10610 1750 875			1000*1	250×12 225,6 348800 8400 5680 529	237 379300 9000 6240 608		
Apparet En			250×10 192,2 296200 7310 4770 470 3420	250 × 12 205,6 329 500 8150 5280 529 3750	217 361400 8750 5850 608	232 398700 9670 6430 750	253,2 461900 10610 1750 875				225,6 348800 8400 5580 529	237 379300 9000 6240 608		
CH2 CHY  CHY  CH3 CH3 CH3 CH3 CH3 CH3 CH3 CH3 CH3 CH			192,2 296200 7310 4770 470 3420	205,6 329,500 8150 5280 529 3750	217 361400 8750 5850 608	232 398700 9670 6430 750	253,2 461900 10610 1750 875				348800 8400 5580 529	37930Q 9000 6240 608		
In and and and and and and and and and an			296200 7310 4770 470 3420	329500 8150 5280 529 3750	361400 8750 5850 608	398700 9670 6430 750	461900 10610 1750 875				8400 5580 529	9000 6240 608		
(4) cm <sup>3</sup> (4) cm <sup>3</sup> (7) cm			7310 4770 470 3420	8150 5280 529 3750	8750 5850 608	9670 6430 750	10610 1750 875				5580 529	6240 608		
CH3 CH3 CH3 Ilpaner 6n Ilpaner 12H Ilpaner 6n			4710 470 3420	5280 529 3750	5850 608	6430 750	7750 875				529	608		
I cn <sup>3</sup> cn <sup>3</sup> Ilpaner 6n Ilpaner 12n Ilpaner 6n			470 3420	529 3750	608									1
Ipanet En Ipanet En			3420	3750	4040	4400	SAAA				1 4030 1	4320		
Npanet 12n				1000						ļ	+			
Npanet 12n				1 <i>11100</i> 1	1142	1242	1342				<del> </del>			
Прамет Би											14.04	1225		
Progret 12.			1004	1088	1142						1181	1235		
			1004	7000	77-72						<del> </del>			
	1150	***				<del></del>		<del></del>						
eHUÚ	H57	H58	H59								<u> </u>			L
EXHUÚ NORC	480×18													
epmukan	1200 × 10	120	0×12								T			
INCHUÚ NORC	300×12	i	320×12								<del> </del>			
cn2	242,4		272,4								<del>                                     </del>			
CH4	557400		611000											
. cH3														
" CH3											<b></b>			
2773	5290										<b> </b>			
				<del>-</del>										
	1314		1464											
		+						<del></del>						
Пролет 1211							1							
	Provinge Provinge Cri <sup>2</sup>	PRINCE 1200 × 10  PRINCE 100 × 10  PRINCE 100 × 12  PRINC	рртикал 1200×10 1200 пкний пояс 300×12 12 120 Сп <sup>2</sup> 242,4 12 1350 12 1350 12 1350 12 1350 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12	рртикал 1200×10 1200×12  окний пояс 300×12 320×12  сп² 242,4 272,4  сп³ 557400 511000  сп³ 1/350 12/40  сгт³ 7530 8400  сст³ 5280 750  Пропетбт 1314 1484  Прапетіст	рртикал 1200×10 1200×12  окний пояс 300×12 320×12  сп² 242,4 272,4  сп³ 557400 611000  с сп³ 11350 12140  с сп³ 7530 8400  с сп³ 5280 5860  Пропетбп 1314 1484	рртикал 1200×10 1200×12  окний пояс 300×12 320×12  сп² 2424 2724  сп³ 557400 611000  с сп³ 1/350 12/40  с сп³ 7530 8400  с сп³ 690 750  сп³ 5280 5860  Пролетбп 13/4 1484	PRINIMAN 1200×10 1200×12  PRINIMAN 1200×10 1200×12  PRINIMAN 1200×10 1200×12  PRINIMAN 1200×12 1200×12  PRINIMAN 1200×12 1200  PRINIMAN 1200×1200  PRINIMAN 1200×12 1200  PRINIMAN 1200×1200  PRINIMAN 1200×12 1200  PRINIMAN 1200×12	рртикал 1200×10 1200×12	рртикал 1200×10 1200×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×1350 511000 32 5230 320 320 320 320 320 320 320 320 320	рртикал 1200×10 1200×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×13 537400 32140 32	рртикал 1200×10 1200×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×12 320×1350 511 000 32 52 53 53 53 53 53 53 53 53 53 53 53 53 53	PARTICAN 1200 × 10 1200 × 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12	PRINTERN 1200×10 1200×12	PRINTER 1200 × 10 1200 × 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12 12

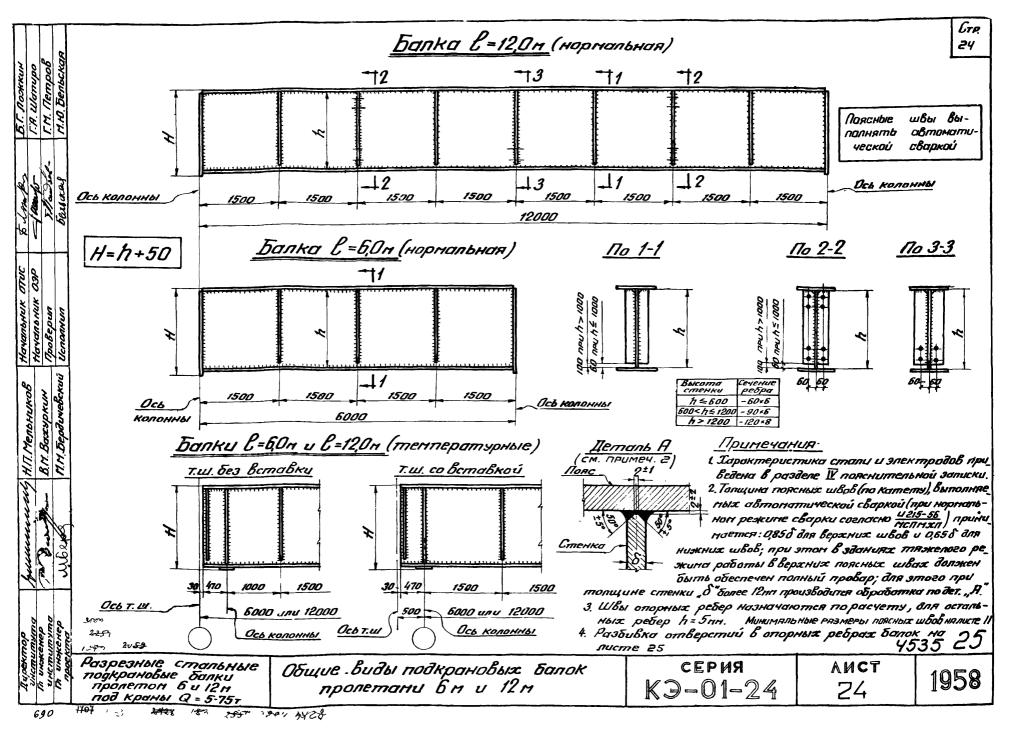
Сортанент подкрановых балок

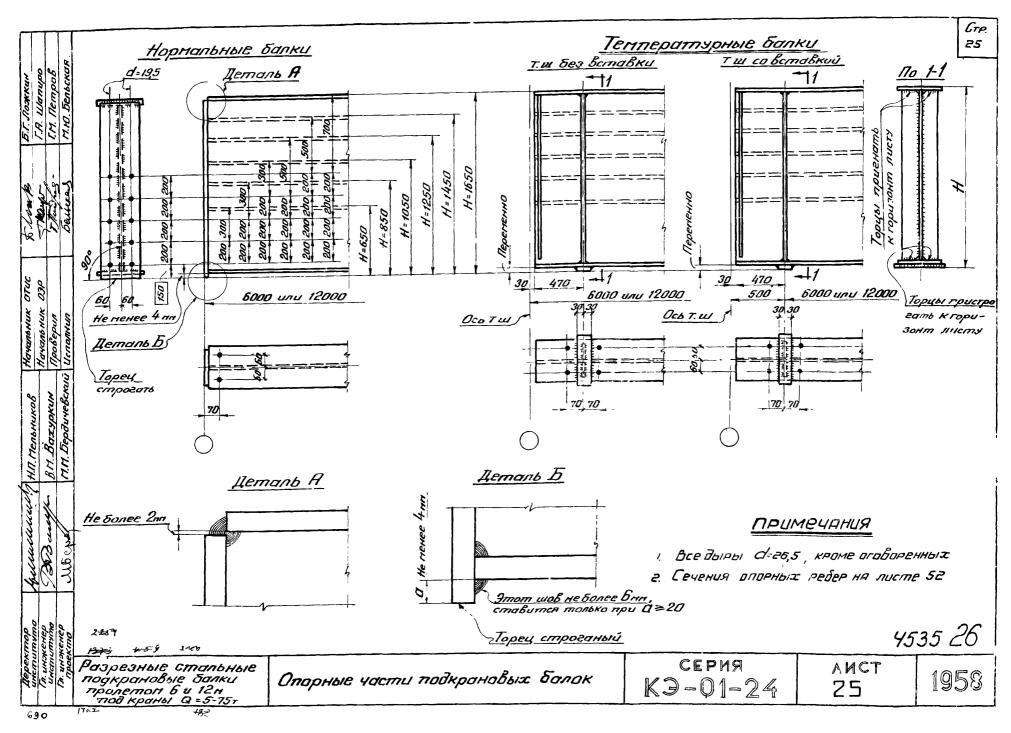
с несинпетричными поясони

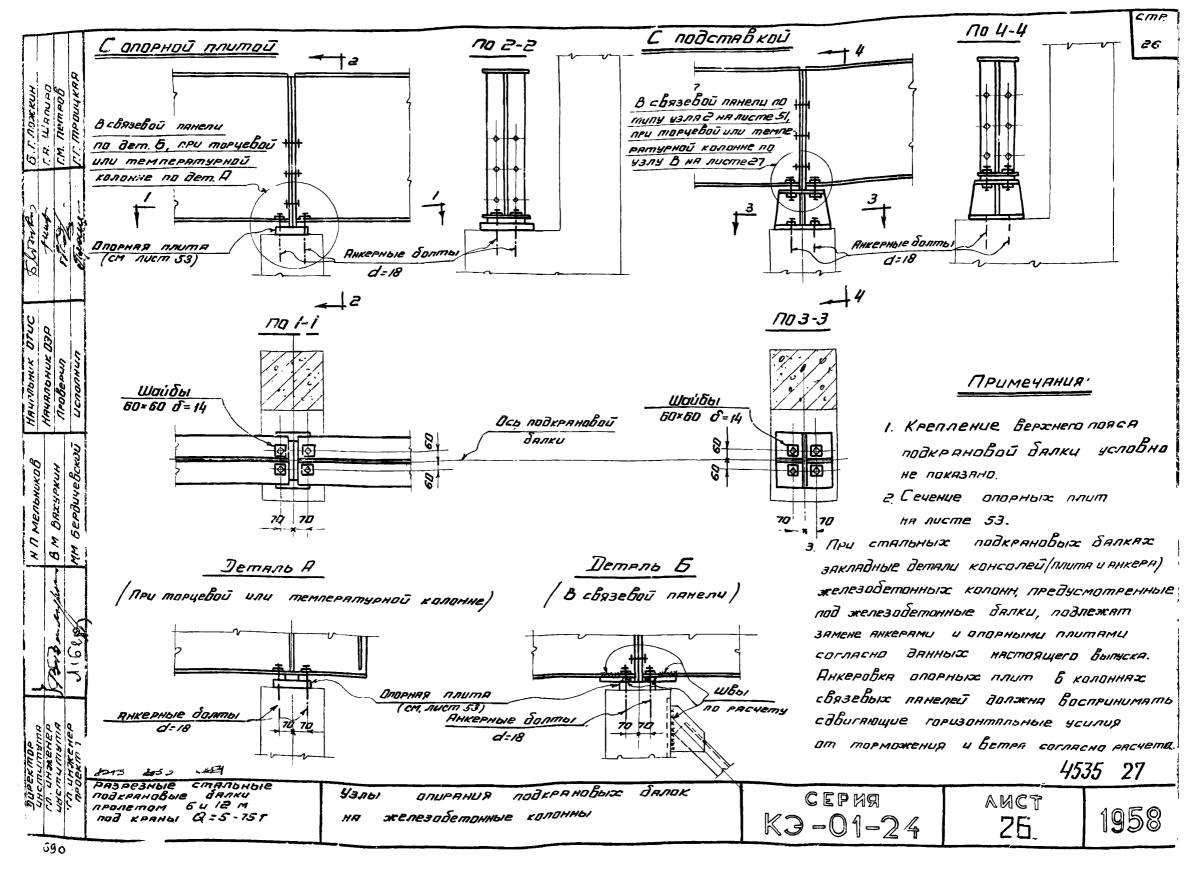
1958

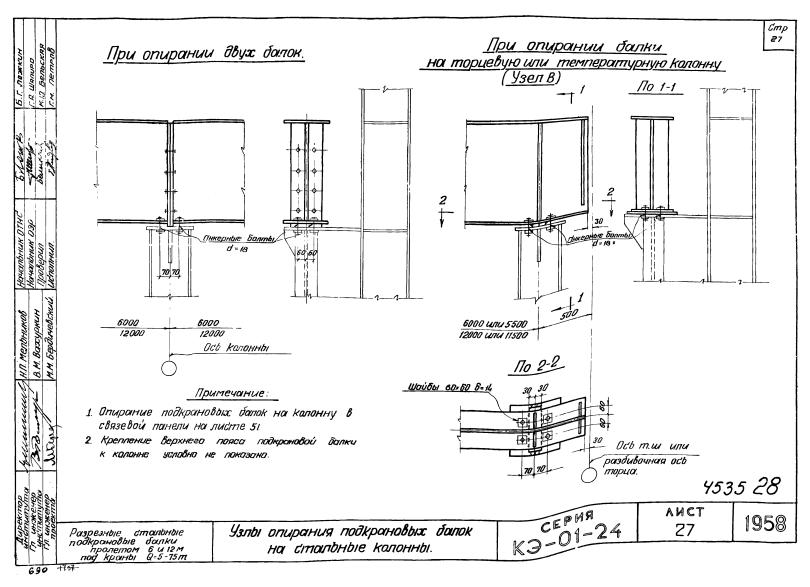
23

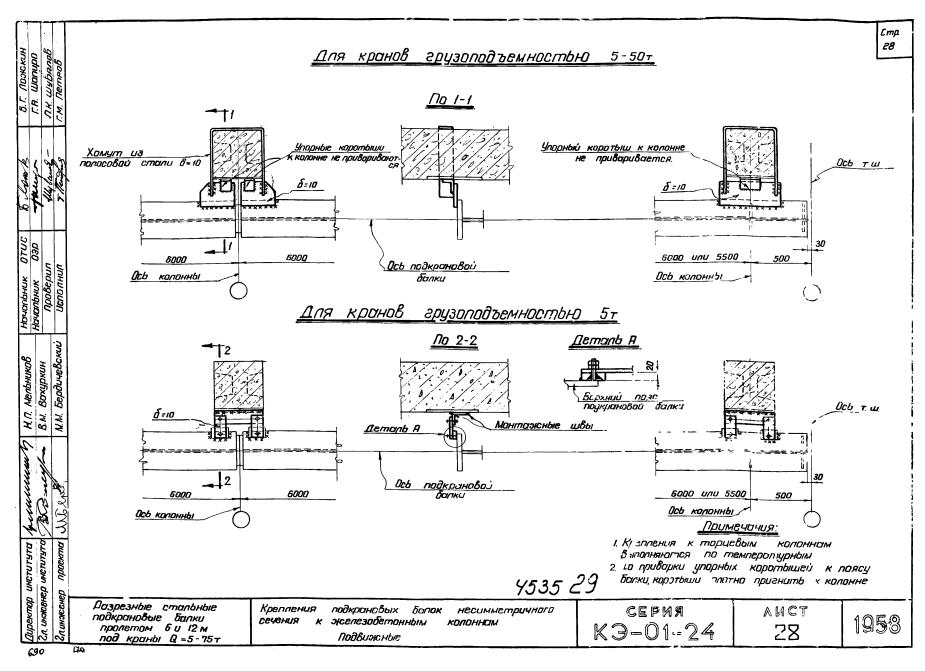
K9-01-24

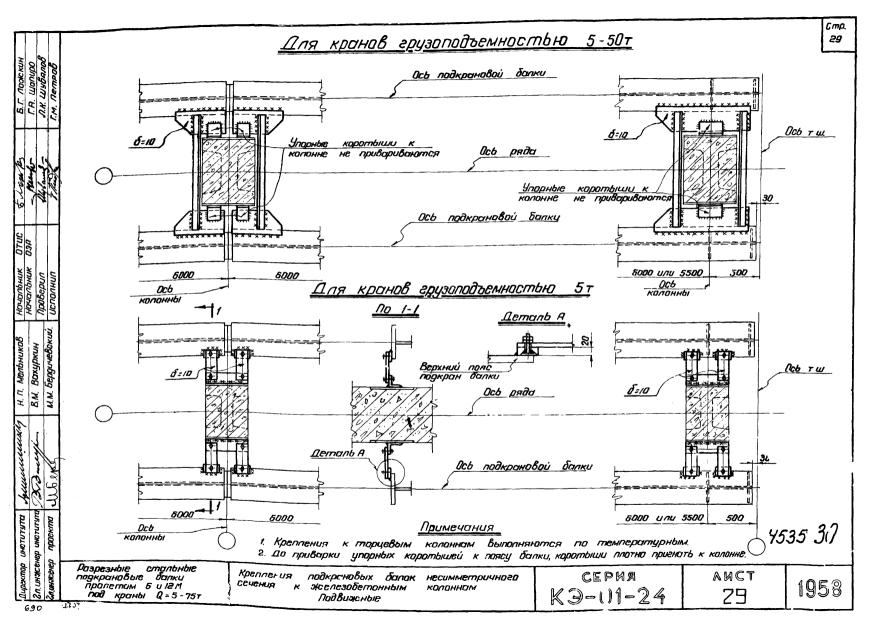


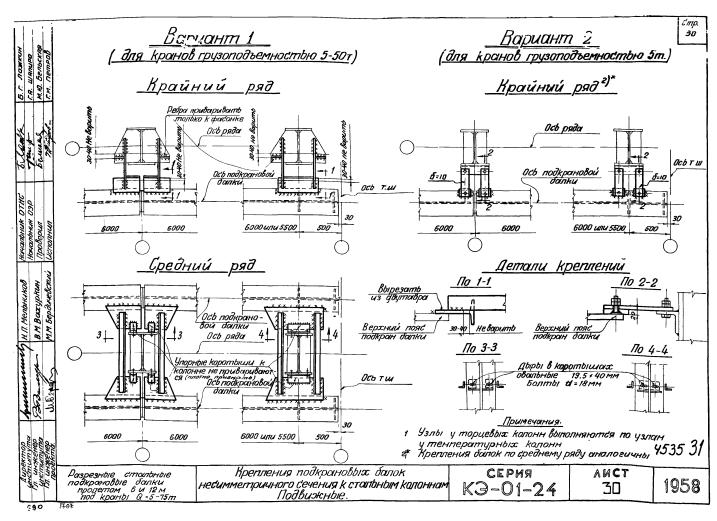


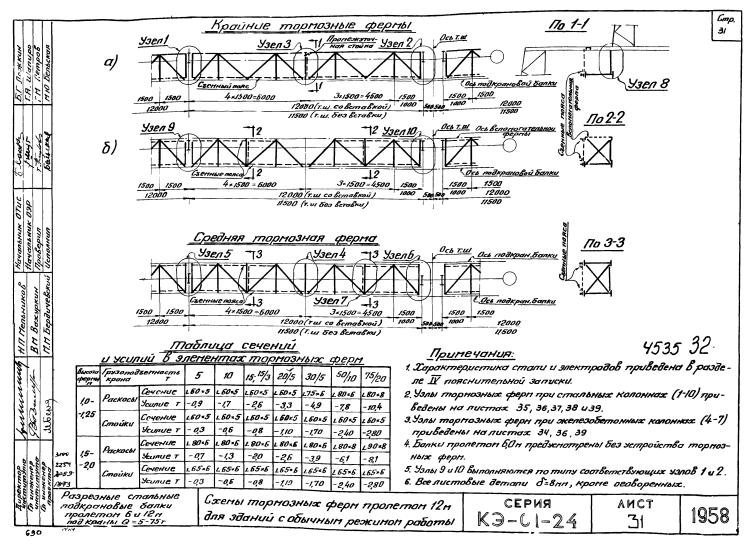


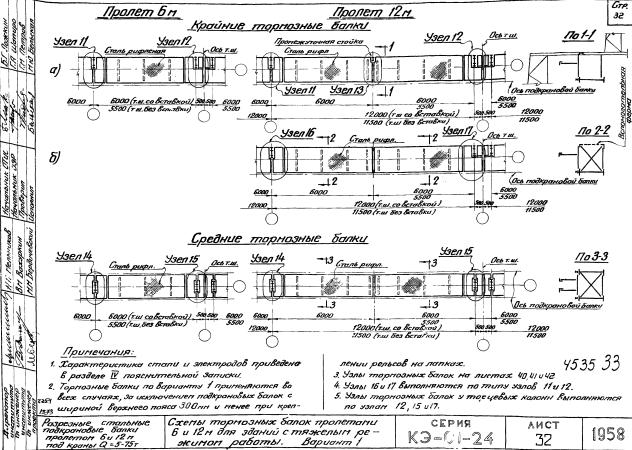


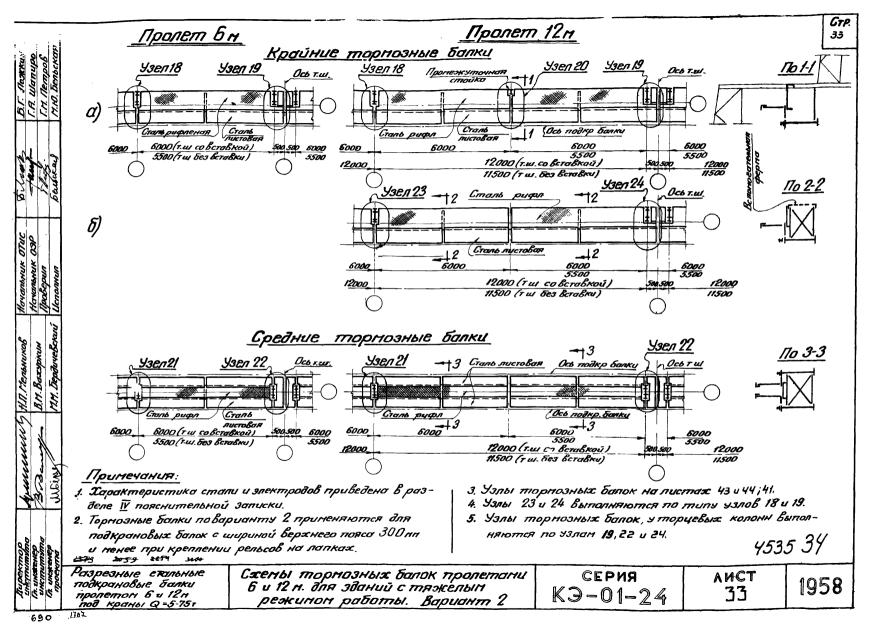


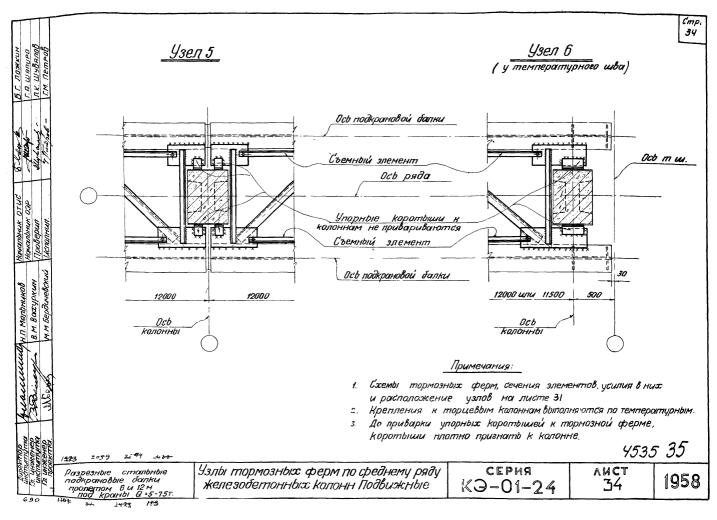




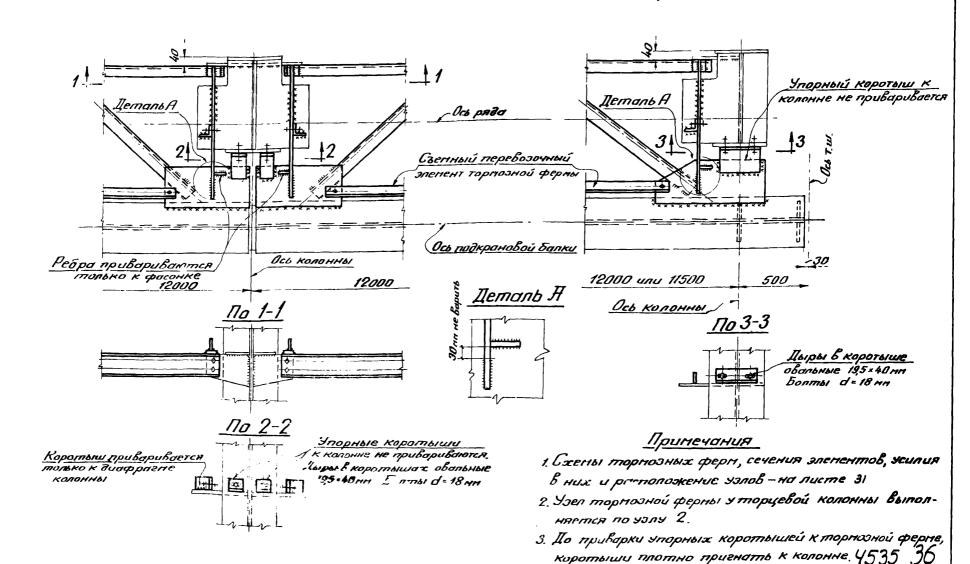








<u> УЗЕЛ 2</u> (У тенпературного шва)

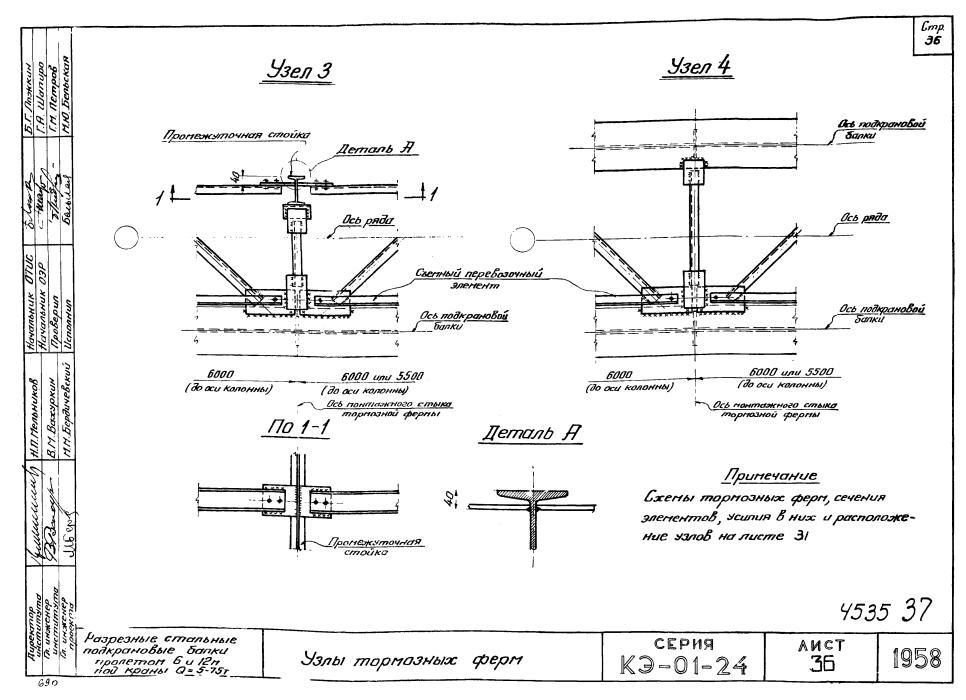


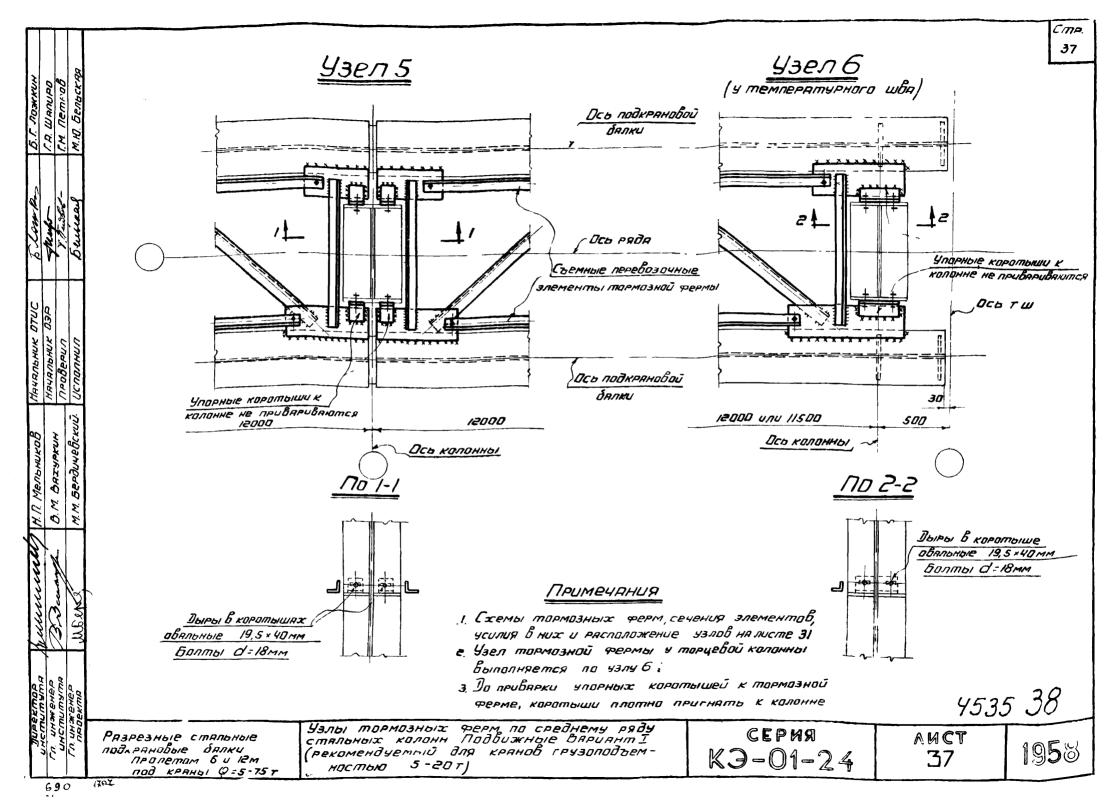
Ризрезные стальные подкранивые балки пролетом 6 и 12 п пл краны Q=5-15 г

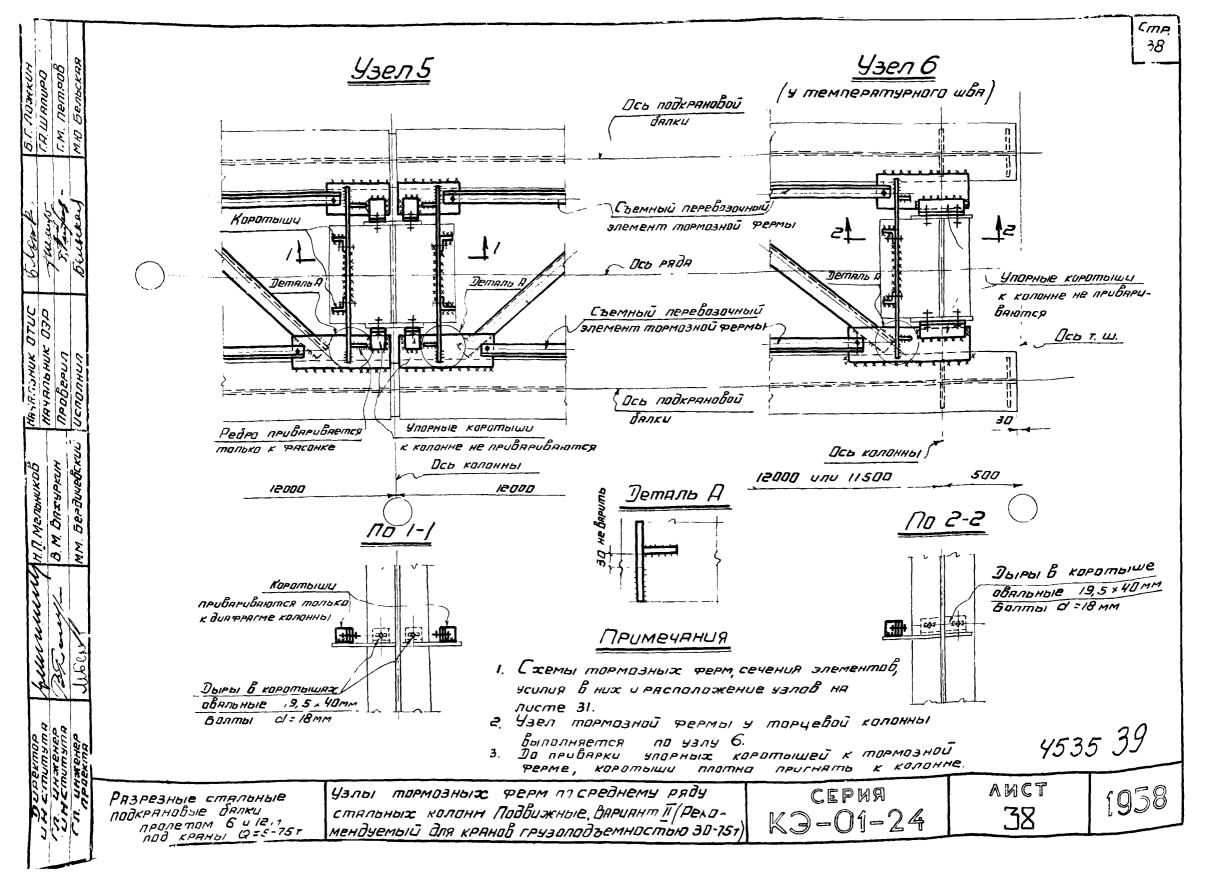
BH

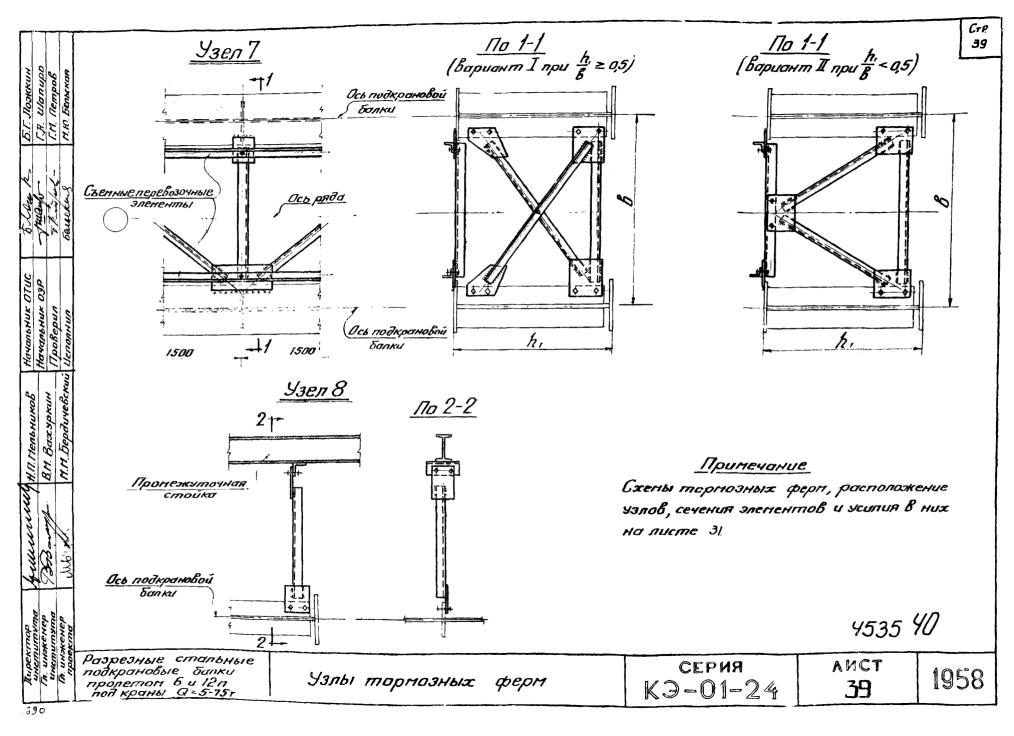
Узлы тор иззных фери по крайнему

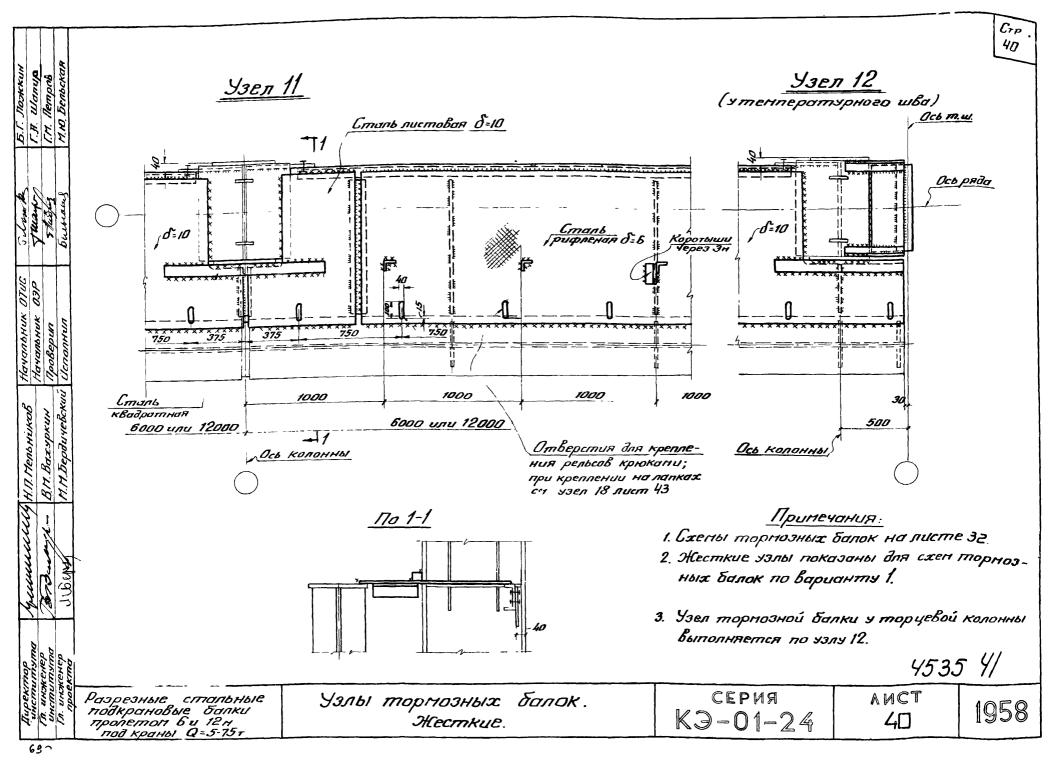
серия КЭ-01-24 ANCT 35

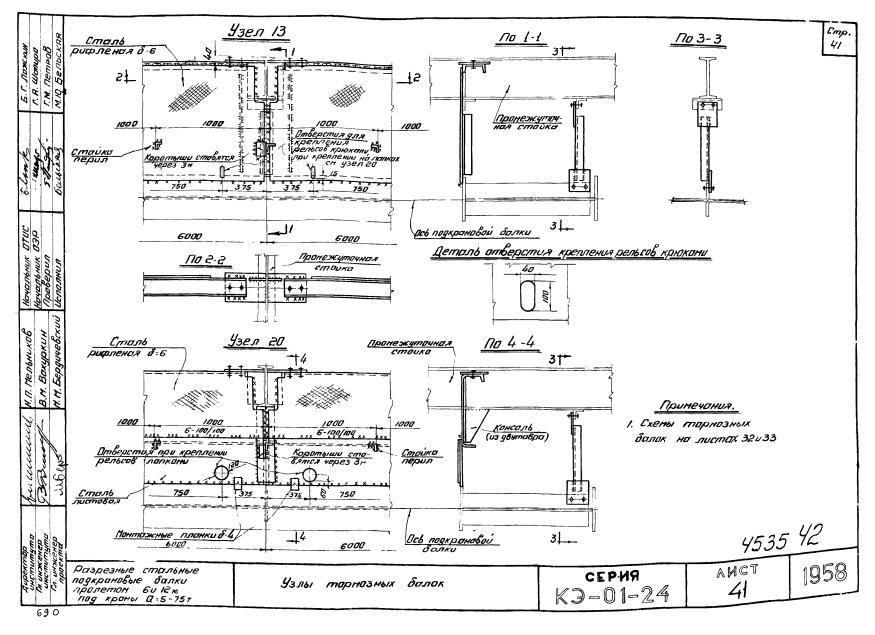


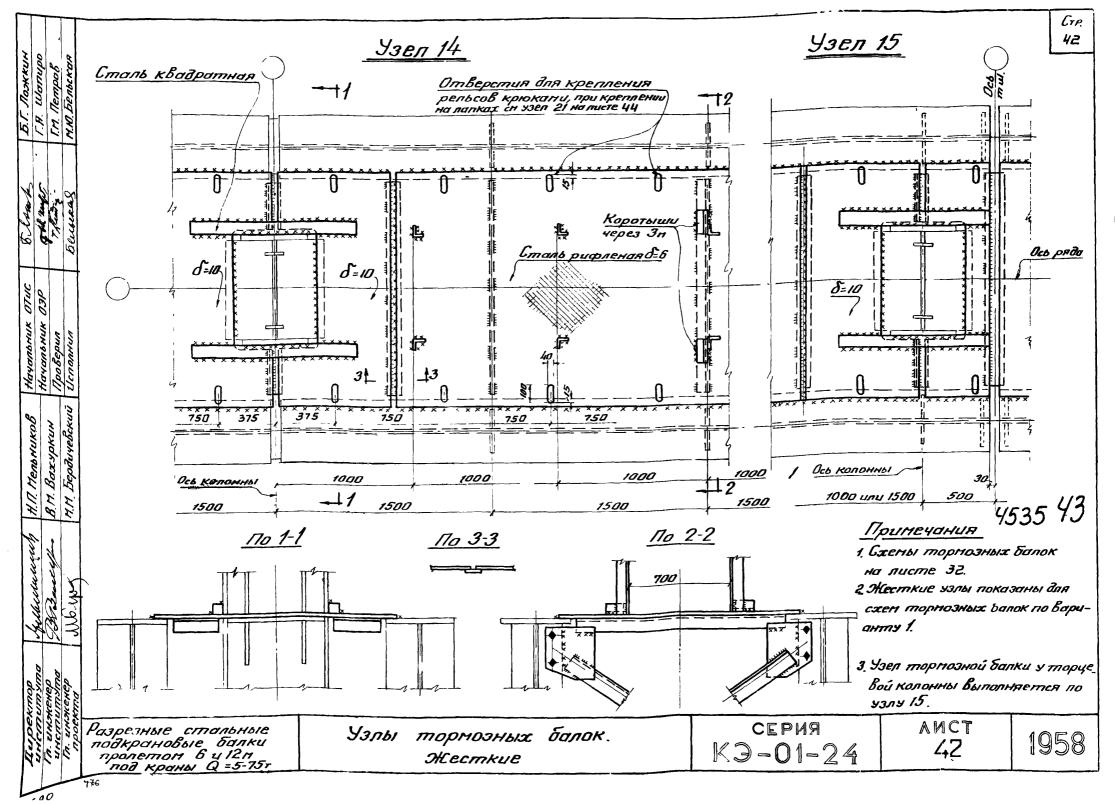






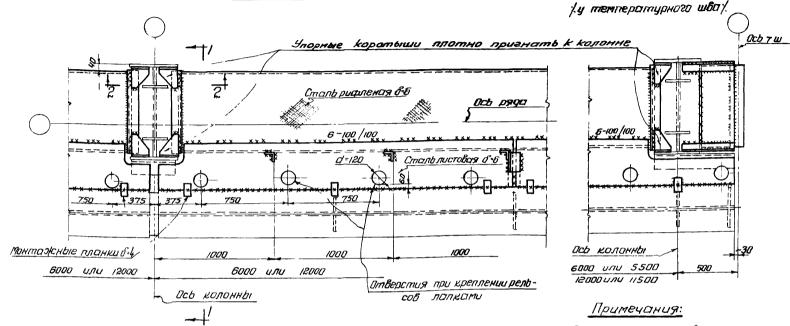






# *43ел 18*

<u> Узел 19</u>



No 2-2

- /. Сосемы тормозных балок на листе 33
- 2. Подвижные узлы показаны для сжем тормозных балак по варианту 2,
- 3. Узел тормозной балки у торцевой колонны выполняется по узлу 19.

4535 44

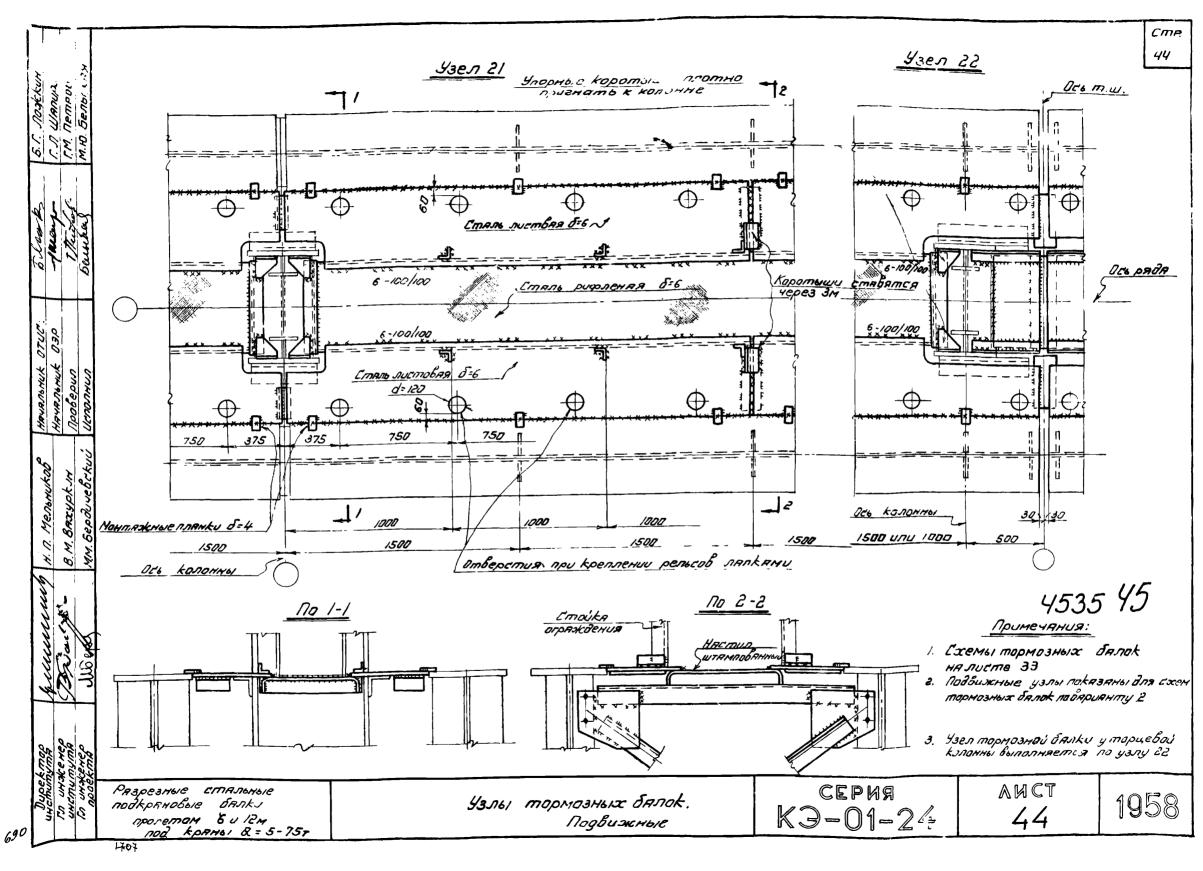
ραзрезные стальные πορεραнοδые δαπευ προπεπόν 6 и 12 н πος ερακώ Q=5-757

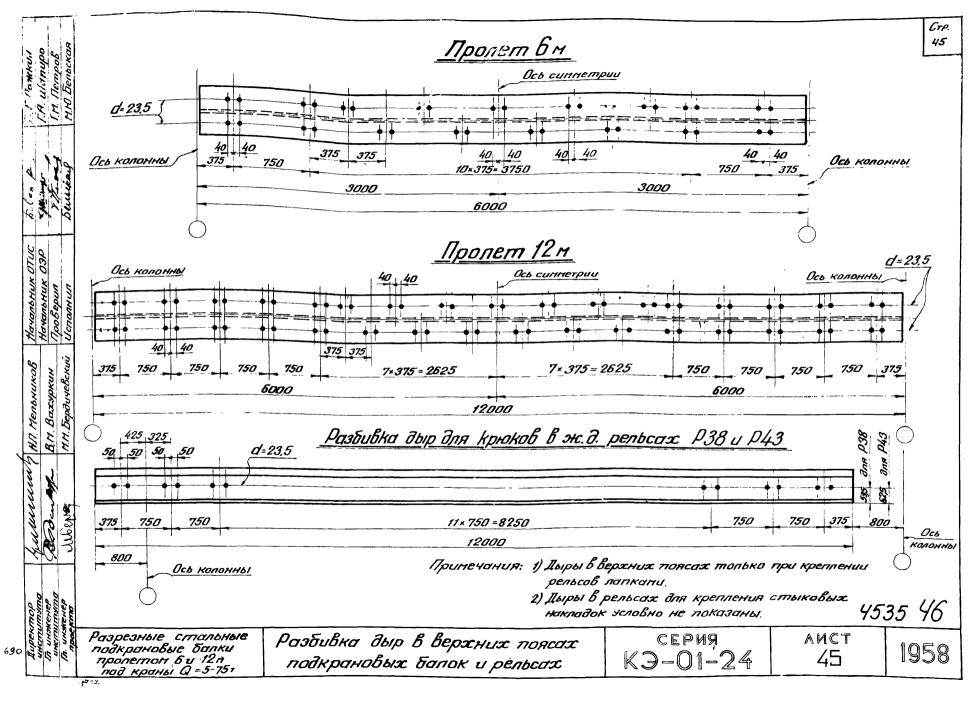
No 1-1

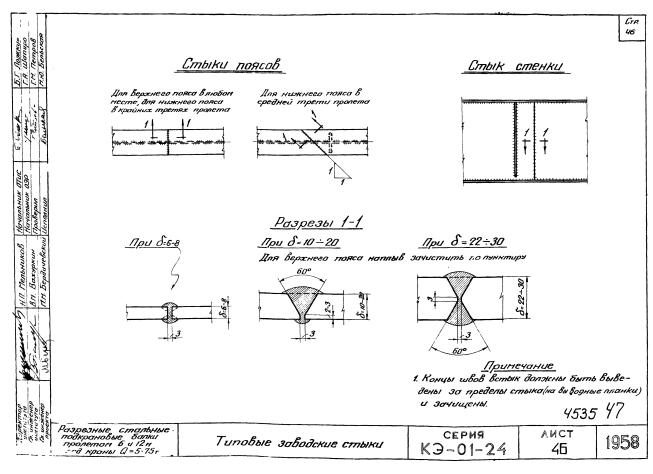
н.п. Мельникав. В.м. Вахуркин м.м. бердичевскид.

Узлы тормозных балок Подвижные серия КЭ-01-24 аист 43

1958

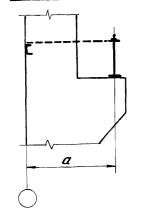




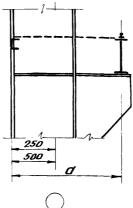


# Крайний ряд колонн

1. Нулевая привязка



2. Ось сдвинута на 250 (500)пт



Нулевая привязка Разнер Грузоподоен- На

1	Topno3Hoù ทกงนุสชิหม Cl	ность Кранов Q	
1	750	5; 10; 15; 15/3; 20/5	Tes noscodo
	1250	5; 10: 15; 15/3; 20/5; 30/5	с проходом вне колонны
\ \ \ \			

Ось сдвинута на 250 мм Ось сдвинута на 500 мм Размер торпозной Грузоподъет-пощадки ность кранов Наличие

5; 10; 15; 15/3

20/5; 30/5; 50/10

75/20

5, 10; 15;15/3;

20/5: 30/5: 50/10.

75/20

750

1000

1250

1250

1500

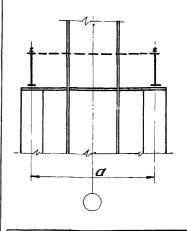
Торпозной Грузоподъен-Hanuvue прожодов проходов 5; 10; 15; 15/3 Без прохода 1000 Bes inposeoda 5;10:15;15/3:20/5; 30/5, 20:0:75/20 Без прожода 1250 без прохода с прожодом Вне колонны с прожодом 20/5: 30/5; 50/10 1500 BHE KONOHHU 20/5; 30/5; 50/10 с прожодол 75/20 Визтри Калон. c mpoxodon 20/5; 30/5; 50/10 1500 Внутри Калонны 75/20 прожодом с прожодоп Вне колонны 75/20, 30/5, 1750

4535 48

Средний ряд колонн

CTR

47

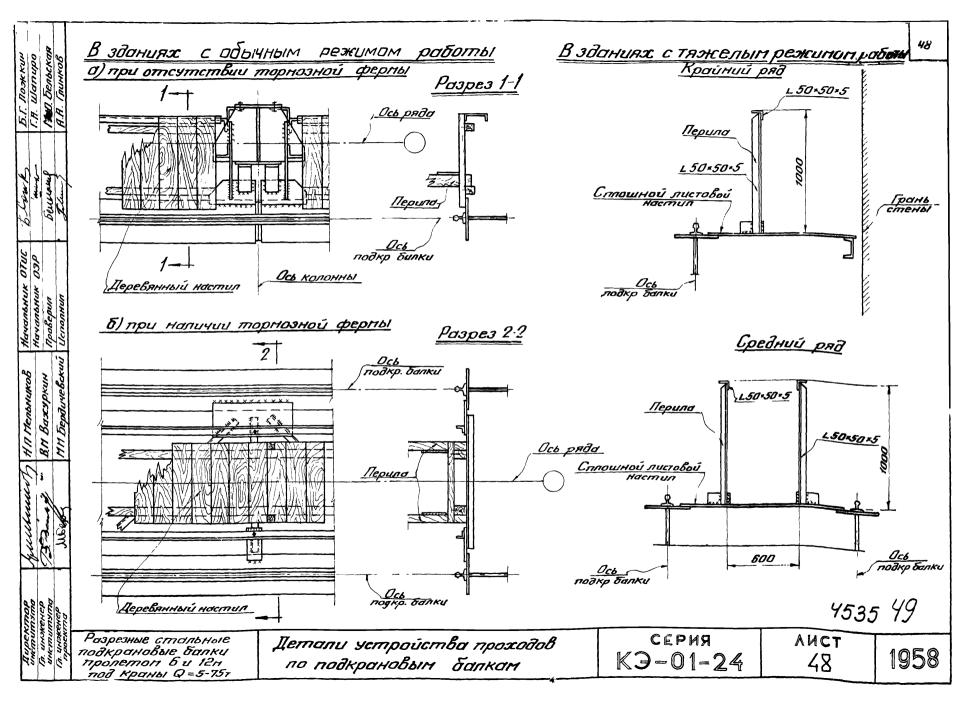


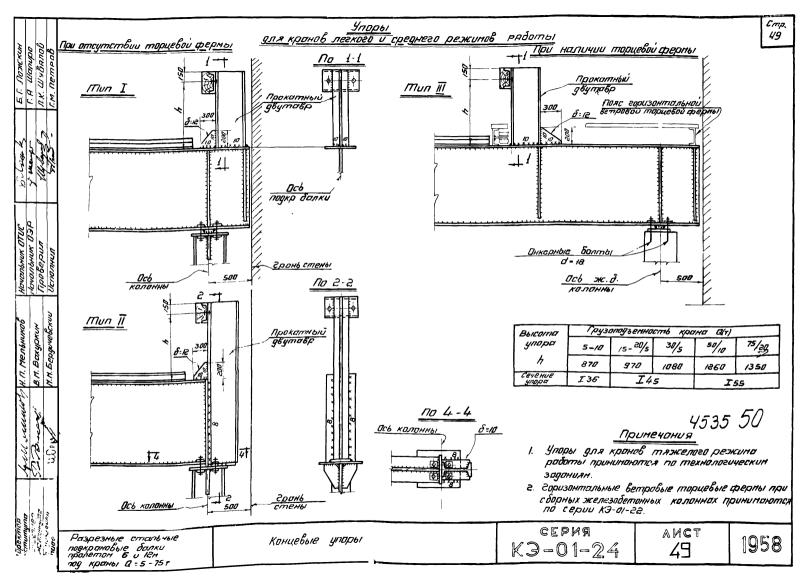
Размер торнозной площадки С	Грузопадъен- ность кранов Q	र्गवग्रयस्य ग्राप्ययम्
1000	5;10;15; 15/3;	ซียง กุก . กปิส
1250	10; 15; 15/3	δεз προποθα
1500	10; 15; 15/3; 20/5; 30/5; 50/10: 75/20	без прохода
1500	5, 10, 15, 15/3	ENE KONOHHE
1500	5; 10; 15; 15/3; 20/5	с прожодом Внугри колонны
17,50	20/5; 30/5;	ENE KONONHU
1750	5; 10; 15; 15/5; 20/5; 30/5; 50/10; 75/20	с прожодога Внутри калонны
2000	75/20	C NOOXOGON BHE KONOHHAI
2000	30/5; 50/10; 75/20	с праходом Внутри калонны
2500	75/20	с проходом Вне колонны

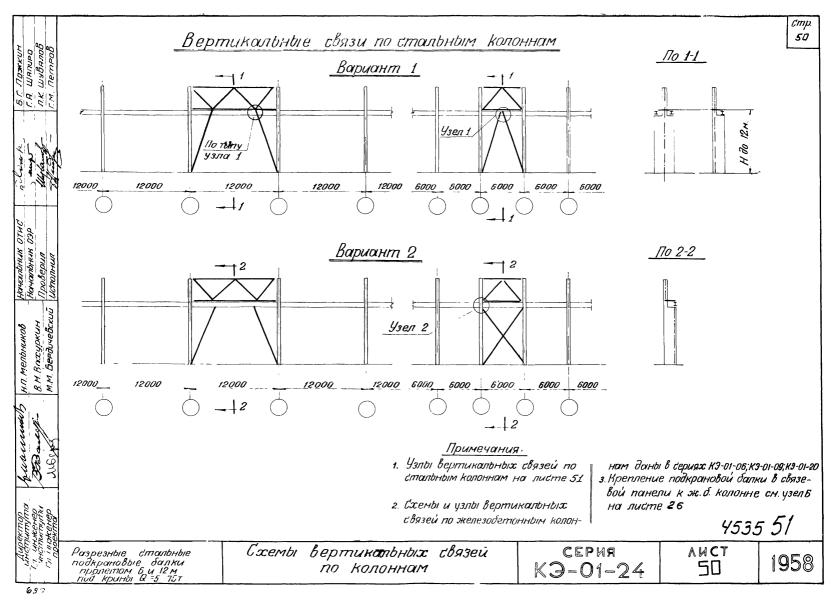
Разрезные стальные подкрановые балки πρόπειποι 6 μ 12 π ποδ κραμы Q = 5-75

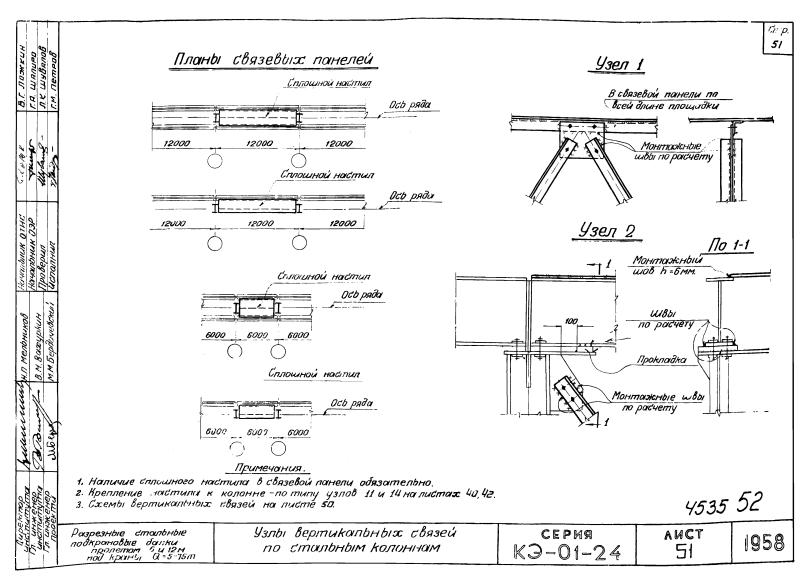
ПРИВЯЗКА ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК К КОЛОННАМ и размеры тормозных площадок

CEPHA K9 - 01 - 24 ANCT 1958 47









E.F. DOSKKUH	Г. В. Шапира	п.к. шубялов	э.с. Онеговя	
5 Luna	- Weary	My bang -	10400	
JOTO HUK	UK 03P	סחע	HUM	

Бердичевскии Вохуркин BM

**Сл. инженер института** 2л инженер

#### ρεδερ *Μαδη*υμα сечений *באאקסחם*

5	E	Опарнов	ρεδρο	
Балки с симметрич- ными псясами	Балки с развитым верхним поясом	Сечение	Предельная расче ная нагрузка т	
Марки	δαποκ	MM	Ет. З	H/1 2
1; 2; 3; 4; 5; 6; 7; 8; 9; 10 15; 31: 32: 33: 34: 35: 36	H3 H4 H5, H6, H7, H8 H9 H14 H15, H16	200 × 10	42	58
16:17; 19:24; 25:37; 30; 39:40;41:42	H25 H26, H27, H28	220 × 12	55.5	76,5
20:21; 22; 23; 26; 27; 28; 43; 62; 69 <sup>9</sup> ; 70 <sup>9</sup> ; 71	H29, H30, H36	280× /2	70,5	97,5
<i>53;6</i> 4.	н45	280×14	82.4	// <b>3</b> ,8
45;46;47		250× 16	84	116
48;49;58:59:69 <sup>2)</sup>		250 × 20	105	145
65; 66; 67; 72; 73; 74: 75; 62; 69; 90	H46, H53 H54 H47	320 × 16	107,5	148,4
70 <sup>2)</sup> ; 79; 83; 84; 91.		300 × 20	126	174
80:85;92;100	н48, <b>н4</b> 9, н57	340×28	142,8	197,
85;87:96;101;102:103	н59	450×18	170	235
97,98; 104, 105		500 × 20 √	210	290
99		500×22	231	319

1 Для Балак пролетом L= 12 M. 2 Для балок пропетом L = 6 M

## <u> Расчетные усилия от кранов для</u> балак к колоннам (в тоннах) крепления

200	Усилия	0m	Поперечного тормо			нсения	Продального тармаэкс ния
Въемни О	Пропет Бапки		БМ		12	Полное	
гразападъенность Крана Т	Пропет Крана Му	Mecria Onpege - rehun yeu- yeu- run k, kp 77	Для креппе- ния одной бапки	на на	ДЛЯ крепле- ния вдной бапки	На коланну	на темпе ратурный блок
5	11 - 20	0,21	0,58	0.70	0,77	0.95	2,47
	23-32	0.21	0,53	0.58	0,70	0,88	3,34
10	II- 26	0.39	0,94	1,09	1, 29	<i>.</i> 65	4, 16
	29-32	0,39	1,0	1.09	1,32	1,65	4.81
15	11 - 25	0,53	1,28	1.48	1,76	2.24	5.08
	29-32	D,53	1,36	1,48	1,80	2.24	5,85
15/	//· 26	057	1,38	1,59	/,8 <i>9</i>	2,41	5,46
/3	29-32	0,57	1,45	1,59	1,93	2.41	5. 25
20/5	10,5-25,5	0,73	1,75	2.04	2.42	3,08	<i>5</i> , 38
75	28,5-31,5	0,73	1,87	2.04	2,48	3.08	7,03
30/5	10,5-31,5	1.06	2,74	2,96	3.6	4,48	9,5
50/10	10.5 - 31.5	1.71	4.33	4,54	5.7	7.08	13,65

\*) Нармативное давление котка крана при ПОПЕРЕЧНОМ тормажении

Примечание:

даны от 2× Росчетные YEUNUR кранов тяжелого режима работы в зданиях режимом работы.

C OSULYHDIM

4535 53

Разрезные стальные подкрановые балки пралетам би 12м. под краны Q = 5-75T

*Маблицы опорных ребер и расчетных* усилий для крепления балок к колоннам

CEPNA K3-01-24 AUCT 52

1958

Μαδηυμα	дпя	<i>βωδορα</i>	muna	<i>опорной</i>	ппиты

Марка <b>бе</b> тона	Пролет балки 6 м	Пр <b>опет ба</b> пки 12м	Пип апарнай
копонны	Марки	δαποκ	ולדטקח
200 300 400	нз;н4;н5;н6;н7; н8; н9 н14; н15; н16	31: 32; 33; 34; 35	1
300 400	H25; H26;H27; H28	36;37:38:39;40;41;42	2
200	H25;H26;H27; H <b>28</b>		3
200 300 400	н30		3
300 400	нз6 <sup>2)</sup> , н <sup>45<sup>2)</sup></sup>	43:62; 63:64; 69; 70	4
200 300 400	H29;H36');H45');H46'); H47')		5
300 400	H46 <sup>2)</sup> ;H47 <sup>2)</sup> H48;H49;H53;H54	<i>55; 55; 67; 71; <b>72</b> :</i> 7 <b>3</b> ; <b>82</b> 83	Б
400		74;75;84;85; <b>8</b> 9: 90; 91 92	7
300 400	<i>н59</i>		8
400		86,87:103;104;105	8

ДЛЯ кранов грузоподъемностью 30 т гролетами 10,5·22,5м. 2) Для кранов грузоподъемностью 30 г пропетами 25,5-31,5м и 50 г

## Примечания

- і. Марки бетона колонн приняты применительно к КЭ-01-07 выпуски I. II. III. IV и КЭ-01-09 выпуски II. II
- 2. Материал опорных плит сталь марки МСт 3. 3. Дыры в опорных плитах d = 195 - сверпеные,

Разрезные	
подкранавы	ο δονκα
пропетом	БИ 12м
	$0 = 5 - 75\tau$

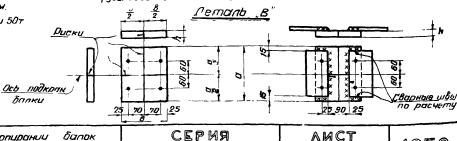
опорных плит при опирании δαποκ Μοδημμοι эсепезобетанные каланны

δαακυ

### *Мабпица сечении* опорных חחטחח

Mun	Размеры	Молщина	Принятая	Предельнае
спо <b>рно</b> й	ппиты	плиты	расчетная	расчетнае
nnumbi	MM		МОРКО	усипие
	(axB)	ММ	бетона	7
1	250× 190	25	200	51,5
2		30	300	82.4
3	280× 190	30	200	70,2
4		36	300	<i>105</i> , 8
5	340×190	30	200	84,5
6	J40 × 190	3 <i>6</i>	300	128.8
7	7 400 × 190	40	400	207,0
8	500×190	30	400	207.0

- 4 Ппорные плиты *допжены* иметь OUCKU для фиксации подкрановых балак. / CM. Demanb B/
- 5. Сечения опорных ппит указаны для балок под краны грузоподъемностью до 50 т. включительни.



K9-01-24

AUCT 53

1958

*2n инженер инстит*уча Вл инженер праекта

Бердичевский Вохуркин

ВМ M

			, sex	_		Repnem	ה לפחגע		ž	24 44 44		Пролет		Emp
	000		201	00		6 M		'em	9 9 9	E		6 M Pemum PAÕ		54
[ [ \$			94:	00		PERCUM	PAGOMBI K	PRHA	טענ יעי.	оле п ряня		TENCUM PAU	T	
NO 3KK	שהשת	pega	10x	90	รคราย (การ การ การ การ การ การ การ การ การ การ	Мажелый	אפראטט ע ברפטאטט	Пяжелый	7 PY31 70 K	17 PO.	Jerkuu u CPEBHUU	Мяжелый	אפראטט ט ברפטאטט	Пяжелый
S.	BE		T	M			7		r	M	4.5.5	48.1	77.7	74,3
9	1	. 6.			21,6	23,6	30,2	32,8		10,5	45,5	50,7	70,3	783
				14	23,3	25,2	3≥,4	35,0		13,5	48,1	53,3	74,3 78,3	82,4
١٨				17	25,5	27,4	35,4	38,0		16,5	50,7	57,2	84,4	88,4
1		M/	5	20	€7,7	29,5	38,4	41,0	20/-	19,5	54,6	59,8		92,4
13	13 3	**		ટરુ	25,8	27,3	40,2	42.6	20/5	22,5	57,2 61,1	63,7	88,4 92,4	98,4
3	17/06	2/-		₹6	27.3	28,8	42,6	45,0	! '	25,5	66,3	67.6	102,4	104,4
15	1 1		-	29	29,3	30,8	45,8	48,2		28,5	68,9	70,2	106,4	108,4
H	<del> </del>	┿┫_		32	31,1	32,7	48,6	51,0		31,5		66,3		102,4
2	2	1			29,9	32,5	462	50,3		10,5	66,3	71,5	102,4	110,4
OT	60			14	31,2	33,8	48,3	52,3		13,5	68,9		108,4	118,4
y	HUK	6		17	32,5	35, 1	50,3	54,2	30/5	16,5	12,8	76,7	112,4	
7740	HAVANDHU. NPOBEPUN	346	10	20	35,1	37,7	54,2	58,2		19,5	78,0	80,6	120,4	130,4
100	380	au.	,	23	37,7	39,0	58,≥	62,3		22,5	81,9	84,5	124,4	
HA	# 19 S	22		≥6	40,3	41,6	62,3	64,3		25,5	85,7	87,1	132,4	134,4
		Ď		وح	44,2	45,5	68,3	70,3		28,5	89,7	92,3	/38,4	146,4
مو	okun	٢		32	46,8	48,1	72,3	74,3		31,5	93,6	95,0	144,4	148,0
100	3	So.		_//	37,7	39,0	58,₽	64,3		10,5	92,0	94,5	/44, 4	160,0
1 %		20		14	40,3	41,6	62,3	64,3		13,5	102,1	102,1	160,0	1700
<b>[</b> §	8	Berdu		17	42,9	42,9	66,2	66,≥	l T	16,5	107,0	108,1	168,0	177,5
16			15	20	45,5	45,5	70,3	70,3	co/	19,5	113,4	//3,4	177,5	185,5
*	8	WW		23	48,1	48,1	74,3	74,3	50/ <sub>10</sub>	22,5	//7,/	118,4	183,5	193,0
				26	50,7	50,7	78,3	78,3		25,5	120,9	/23, 5	189,5	199,0
- [	111	-		29	54,6	56,0	84,4	86,4		28,5	123,5	127,1	193,0	207,0
		<b> </b> -		32	57,2	58,5	88,4	90,4	]]	31,5	129,7	132,1	203,0	-
- [	13/	<b>V</b>			40,3	41,6	62,3	64,3		10,5	112,6		196,0	
1	12 Ban	3			42,9	44,2	66,≥	68,3		13,5	120,6		210,0	-
	<b>6</b>	4 gy			45,5	46,8	70,3	72,3	]	16,5	128,6	<del></del>	224,0	
<b> </b> =		4	15/3	20	48,1	49,5	74,3	76,3	76/	19,5	/32,6	-	231,0	
á			15/5	23	49,5	52,0	78,3	80,3	75/20	22,5	140,7	ļ	245,0	_
180	Q EQ			26	52,0	54,6	80,3	84,4	/	25,5	144,7		252,0	
907	EHIC VIII	jė.		29	57,2	59,8	88,4	92,4	]	28,5	152,7		266,0	
90	L L	100	Pezne	32	59,8	62,4	92,4	96,4		31,5	156,7	<del></del>	273, O	<del></del>
- John C	100	19		anbie i	стальны <b>е</b> балки	mahnu	IA PACHEM				CEPN	别	auct	1000
	11	` \	PPANPA	HOM 6	412M					ا اج	K3-01		54	1953
				Q	-5-75r	DEPMUKAND	HOIX HAFPY3	OK HA KONOHHI	SI OM KPAH	UU		4	<u> </u>	