

TINJAUAN KONTRIBUSI LEMBARAN CARBON FIBER TERHADAP KEKUATAN GESER PADA BALOK LANGSING

Edo Barlian
barlianedo11@gmail.com
Staf Pengajar Fakultas Teknik Universitas Negeri Medan
Jurusan Teknik Bangunan

Abstrak

Dalam penelitian ini dimaksudkan untuk mengetahui perbandingan geser pada balok bertulang dengan jumlah tulangan geser kecil dari persyaratan minimal dengan balok beton bertulang yang diberi perkuatan lembaran carbon fiber secara analisa. Jumlah tulangan geser minimal dilakukan agar balok lemah terhadap geser. Pemakaian carbon fiber pada suatu konstruksi biasa nya disebabkan oleh terjadi kesalahan perencanaan, adanya kerusakan-kerusakan dari bagian struktur sehingga dikhawatirkan tidak berfungsi sesuai dengan yang diharapkan dan adanya perubahan fungsi pada system struktur dan adanya penambahan beban yang melebihi beban rencana. Analisa perhitungan dilakukan berdasarkan SNI 03-2847-2002 dan metode ACI 440. Dari hasil perhitungan menunjukkan bahwa lembaran carbon fiber bersama-sama dengan kuat geser nominal sumbangan dari beton dapat memberikan kontribusi geser pada balok beton.

Kata Kunci: Geser, Carbon, Balok, Analisis, Kapasitas

Abstract: *In this study intended to determine the ratio of shear in beams reinforced with a small amount of shear reinforcement of minimum requirements with reinforced concrete beams were given a sheet of carbon fiber reinforcement in the analysis. The number of minimum shear reinforcement is done so that the beam is weak against shear. The use of carbon fiber on a regular construction were due to errors of planning, the existence of the damage from the structure so that it is feared not function as expected and the change in the function of the system structure and the addition of loads that exceed the design load. Analysis calculations are based on SNI 03-2847-2002 and methods of ACI 440. From the result shows that the sheet of carbon fiber together with the nominal shear strength of concrete donations may contribute sliding on concrete beams.*

Keywords: *Shear, Carbon, Beam, Analysis, Capacity*

I. PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang Masalah

Elemen struktur bangunan yang dikenal dan banyak dimanfaatkan sampai saat ini salah satunya adalah beton. Beton banyak mengalami perkembangan, baik dalam pembuatan campuran maupun dalam pelaksanaan konstruksinya.

Pada balok beton bertulang sebagai elemen struktur harus diberi penulangan yang berupa penulangan lentur (memanjang) dan penulangan geser. Penulangan lentur berfungsi sebagai penahan beban momen lentur yang terjadi pada balok. Penulangan geser (sempang) berfungsi sebagai penahan beban geser (gaya lintang) yang terjadi pada balok. Ada beberapa macam tulangan sempang pada balok, yaitu pelaksanaan perkuatan berdasar peraturan beton SNI 2847-2002, yang diharapkan dapat memberikan solusi permasalahan sehingga

sempang vertikal, sempang spiral, dan sempang miring.

Karena penggunaan beton pada saat ini semakin meningkat, maka perlu dikembangkan penggunaan bahan-bahan alternatif yang diperkirakan dapat memperbaiki atau meningkatkan mutu beton bertulang. Salah satu usaha yang dilakukan yaitu mengupayakan agar beton mempunyai kuat lentur dan geser tinggi. Seperti diketahui bahwa struktur beton yang tidak direncanakan dengan adanya tegangan geser, akan mengalami masalah yaitu retak pada struktur tersebut akibat beban yang mengenainya, dimana struktur tidak mampu menahannya.

Alternatif yang dipakai diantaranya memberikan alternatif solusi perkuatan, menentukan spesifikasi teknis metode dapat menjamin keamanan bagi pengguna bangunan.

1.2 Perumusan Masalah

Dalam perencanaan struktur beton bertulang, diperlukan suatu keamanan struktur terhadap keruntuhan yang mungkin terjadi selama umur bangunan. Keruntuhan yang cukup fatal dalam konstruksi balok beton bertulang adalah keruntuhan lentur tarik diagonal dan geser tarik. Beban yang melebihi kapasitas penampang balok beton bertulang akan mengakibatkan retakan-retakan diagonal disepanjang balok beton. Jika balok tersebut tidak memiliki jumlah tulangan transversal dan tulangan longitudinal yang cukup serta didetail dengan benar, retakan tersebut dapat terjadi lebih awal dan pada akhirnya akan berakibat terjadi keruntuhan yang tiba-tiba. Sehingga yang sangat perlu untuk diperhatikan adalah kegagalan geser pada bagian struktur beton, karena kegagalan geser merupakan keruntuhan getas yang berakibat fatal.

Dalam tulisan ini akan mengkaji sejauh mana besar peningkatan kekuatan geser pada balok langsing terhadap penggunaan *woven carbon fiber* sebagai bahan alternatif untuk menambah kekuatan geser pada balok.

1.3 Tujuan

Tujuan penelitian penggunaan *woven carbon fiber* sebagai bahan untuk menambah perkuatan pada balok adalah: untuk mengetahui seberapa besar penambahan kekuatan geser terhadap balok

1.4. BATASAN MASALAH

Berdasarkan identifikasi masalah, maka perlu dilakukan penelitian untuk meninjau kontribusi lembaran *woven carbon fiber* terhadap geser pada balok langsing. Ruang lingkup penelitian ini adalah:

1. Mutu beton yang direncanakan adalah beton K- 250;
2. Benda uji pada balokbeton bertulang dengan tulangan tarik, tulangan tekan dan tulangan geser minimum;
3. Lembaran *woven carbon fiber* dipasang vertical dengan perkuatan perekat
4. Analisa perhitungan dilakukan berdasarkan SNI 03-2847-2002 dan

metode ACI 440.

I.5 TAHAPAN PELAKSANAAN PENGUJIAN

Tahapan pelaksanaan pengujian pada penelitian ini adalah:

1. Tahap Persiapan; pengumpulan bahan literatus dan penyediaan material
2. Tahap pengujian material; semen, agregat halus, agregat kasar, baja tulangan dan *mix design*
3. Tahap pembuatan benda uji; pembuatan cetakan beton, merakit tulangan, pengecoran, perawatan benda uji
4. Tahap pengujian benda uji
5. Analisa data

II. TINJAUAN PUSTAKA

2.1 DESKRIPSI BETON

Beton merupakan campuran dari pasir, kerikil, semen dan air sehingga membentuk suatu massa. Untuk menghasilkan beton dengan karakteristik tertentu dapat ditambahkan bahan aditif pada campuran. Jika beton yang memiliki kuat tekan yang tinggidi kombinasikan dengan baja yang berfungsi sebagai kuat tarik maka disebut beton bertulang.

Dalam SNI 03-2847-2002, beton merupakan campuran antara semen portland atau semen hidraulik yang lain, agregat halus, agregat kasar dan air, dengan atau tanpa bahan tambahan yang membentuk masa padat. Beton bertulang adalah beton yang ditulangi dengan luas dan jumlah tulangan yang tidak kurang dari nilai minimum, yang disyaratkan dengan atau tanpa prategang, dan direncanakan berdasarkan asumsi bahwa kedua material bekerja bersama-sama dalam menahan gaya yang bekerja.

Dalam Nawy (1990), Nilai kuat tekan beton dengan kuat tariknya tidak berbanding lurus. Setiap usaha perbaikan mutu kekuatan tekan hanya disertai oleh peningkatan yang kecil dari kuat tariknya.

Kecilnya kuat tarik dari beton ini merupakan salah satu kelemahan beton biasa. Untuk mengatasinya beton dikombinasikan dengan tulangan beton dimana baja biasa digunakan sebagai tulangnya, dengan alasan karena koefisien baja hamper sama

dengan kofisien beton (Tri Mulyono, 2004).

2.1.1 Semen Portland

Semen Portland dibuat dari serbuk halus mineral kristalin yang komposisi utamanya adalah kalsium dan alumunium silikat. Penambahan air mineral ini menghasilkan suatu pasta yang jika mengering akan mempunyai kekuatan seperti batu (Nawy, 1985).

Kekuatan semen merupakan hasil dari proses hidrasi. Proses kimiawi ini berupa rekritisasi dalam bentuk *interlocking-crystals* sehingga membentuk gel semen yang akan mempunyai kekuatan tekan tinggi apabila mengeras (Nawy, 1985).

Secara umum perencanaan campuran beton yang akan digunakan dalam pelaksanaan konstruksi beton harus memenuhi persyaratan seperti (1) kekuatan desak yang dicapai dalam umur 28 hari atau umur yang ditentukan; (2) tingkat keawetan beton, sama pentingnya dengan kekuatan beton, dengan tingkat kekuatan hancur yang besar akan semakin awet betonnya; (3) kemudahan pekerjaan, dimana secara umum campuran beton harus memberikan workability yang cukup untuk pengadukan, pencetakan, dan pepadatan tanpa pengurangan homegenetis.

2.1.2 Air

Air diperlukan pada pembuatan beton agar terjadi reaksi kimiawi dengan semen untuk membasahi agregat dan untuk melumas campuran agar mudah pekerjaannya. Pada umumnya air minum dapat dipakai untuk campuran beton. Air yang mengandung senyawa-senyawa yang berbahaya, yang tercemar garam, minyak, gula, atau bahan-bahan kimia lainnya, bila dipakai untuk campuran beton akan sangat menurunkan kekuatannya dan dapat juga merubah sifat-sifat semen (Nawy, 1990).

2.1.3 Agregat

Agregat yang digunakan dalam beton menempati sekitar 3/4 bagian dari volume beton, baik agregat halus maupun agregat kasar. Agregat harus kuat, tahan lama dan bersih. Jika terdapat debu atau partikel lain akan mengurangi ikatan antara pasta semen

dengan agregat. Kekuatan agregat memberikan pengaruh penting pada kekuatan beton dan sifat-sifat agregat sangat mempengaruhi daya tahan beton. (McCormac, 2001)

Agregat halus dan agregat kasar yang digunakan sebagai bahan pengisi beton harus memenuhi persyaratan-persyaratan.

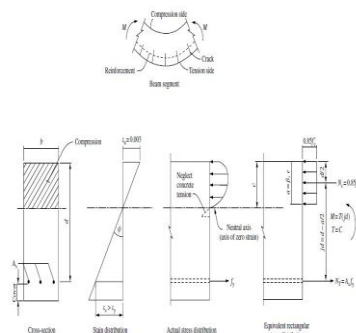
2.1.4 Baja Tulangan

Dalam Nawy, 1985, baja tulangan untuk beton terdiri dari batang, kawat dan jarring kawat baja las yang seluruhnya dirakit sesuai dengan standar ASTM. Sifat-sifat terpenting baja tulangan adalah:

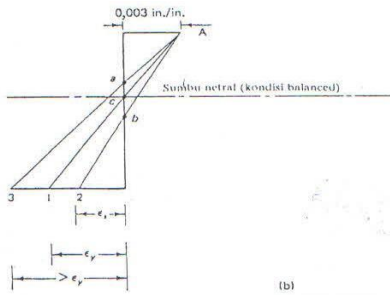
- a. Modulus young, E_s
- b. Kekuatan leleh, f_y
- c. Kekuatan batas, f_u
- d. Mutu baja yang ditentukan
- e. Ukuran atau diameter batang atau kawat

2.2 LENTUR PADA BALOK

Dalam Nawy (1990), apabila bebannya bertambah, maka pada balok terjadi deformasi dan regangan tambahan yang mengakibatkan timbulnya (bertambahnya retak) lentur disepanjang bentang balok. Bila bebannya semakin bertambah, pada akhirnya dapat terjadi keruntuhan elemen struktur, yaitu pada saat beban luarnya mencapai kapasitas elemen. Taraf pembebanan demikian disebut keadaan limit dari keruntuhan pada lentur.

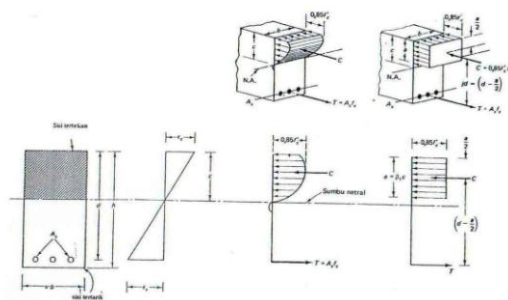


Gambar 2.1. Distribusi tegangan dan regangan pada balok



Gambar 2.2 Distribusi regangan penampang balok: a) Diagram tegangan tulangan baja yang diidealisasikan; b) Distribusi regangan untuk berbagai ragam keruntuhan lentur.

Keterangan mengenai diagram distribusi regangan dan tegangan serta keseimbangan gaya-gaya pada penampang beton dan dilihat kerja sama antara beton dan baja tulangan dalam melawan lenturan seperti yang tertera pada Gambar 2.3.

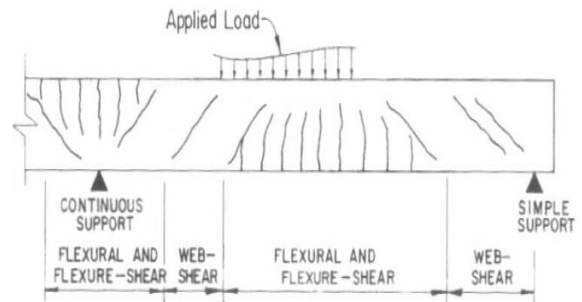


Gambar 2.3 Distribusi tegangan dan regangan pada penampang balok, penampang melintang balok, balok regangan ekuivalen yang diasumsikan.

2.3 GESER PADA BALOK

Analisa dan desain pada penampang beton bertulang terhadap geser yang diakibatkan oleh bekerjanya beban luar merupakan hal yang sangat penting dalam struktur beton, karena kekuatan tarik beton jauh lebih kecil dibandingkan dengan kekuatan tekannya. Perilaku balok beton yang runtuh akibat geser sangat berbeda dengan runtuh yang diakibatkan lentur, dimana bentuk retak diagonalnya lebih besar dibanding retak lentur. Keruntuhan akibat geser menyebabkan balok langsung hancur tanpa adanya tanda-tanda dan peringatan terlebih dahulu.

Gambar berikut memperlihatkan jenis-jenis retak pada balok yang tertera pada Gambar 2.4.



Gambar 2.4 Jenis-jenis retak

2.3.1 Tegangan geser

Setiap balok yang bersifat homogen, elastik dan belum retak jika diberikan beban pasti akan mengalami gaya geser pada setiap penampangnya, dan tegangan geser yang terjadi adalah:

$$v = \frac{V.S}{b.I}$$

Dalam SNI 03-2847-2002, menjelaskan bahwa: perencanaan penampang geser harus didasarkan pada:

$$\phi V_u \geq V_n$$

Kuat geser nominal dapat dihitung dari:

$$V_n = V_c + V_s$$

Analog rangka merupakan konsep lama dari struktur beton bertulang. Konsep ini menyatakan bahwa dalam menahan geser yang bekerja pada balok terbentuk rangka badan ekuivalen yang terdiri dari sengkang-sengkang yang bekerja sebagai elemen tarik dan strut beton yang parallel dengan retak diagonal bekerja sebagai elemen tekan. Strut tekan beton ini membentuk sudut 45° terhadap sumbu longitudinal balok. Tahanan geser V_n diasumsikan terdiri atas tahanan geser tulangan sengkang V_s dan tahanan geser beton V_c .

2.3.2 Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh beton

Kuat geser V_c harus dihitung berdasarkan komponen struktur yang dibebani oleh geser dan lentur, dapat dihitung dari:

$$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'c}}{6} \right) bw.d$$

Dan jika kuat geser dihitung berdasarkan komponen struktur yang dibebani tekan aksial, dapat dihitung dari:

$$V_c = \left(1 + \frac{Nu}{14.Ag} \right) \left(\frac{\sqrt{f'c}}{6} \right) bw.d$$

Jika komponen struktur yang mengalami gaya tarik aksial yang besar, dapat dihitung dari:

$$V_c = \left(1 + \frac{0,3Nu}{Ag} \right) \frac{\sqrt{f'c}}{6} bw.d$$

2.3.3 Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh tulangan geser

Kuat geser V_s dihitung berdasarkan posisi tulangan geser yang digunakan, bila digunakan tulangan geser yang tegak lurus terhadap sumbu aksial komponen struktur, maka kuat geser nominal yang disumbangkan oleh tulangan geser dihitung berdasarkan:

$$V_s = \frac{A_v.f_y.d}{s}$$

2.4 FIBER REINFORCED POLYMER

Fiber Reinforced Polymer (FRP) merupakan sejenis pelat baja tipis yang didalamnya terdapat serat-serat carbon dan fiber. Tiga prinsip penggunaan FRP dalam perkuatan struktur adalah: (1) Meningkatkan kapasitas momen lentur pada balok atau plat dengan menambahkan FRP pada bagian tarik. (2) Meningkatkan kapasitas geser pada balok dengan menambahkan FRP di bagian sisi pada daerah geser, dan (3) Meningkatkan kapasitas beban axial dan geser pada kolom dengan menambahkan FRP di sekeliling kolom.

Bentuk FRP yang sering dipakai pada perkuatan struktur adalah *plate/composite* dan *fabri/ Wrap*. Bentuk *Plate* lebih efektif dan efisien untuk perkuatan lentur baik pada balok maupun plat serta pada dinding ; sedang bentuk *wrap* lebih efektif dan efisien untuk perkuatan geser pada balok serta untuk meningkatkan kapasitas beban axial dan geser pada kolom (Hartono, 2002).

2.4.1 Standard Pedoman Perencanaan

Pedoman perencanaan untuk FRP dapat mengacu pada standard ACI yaitu ACI 440-Guide for the Design and Construction of

Externally Bonded FRP System for Strengthening Concrete Structures and Technical Report yang dikeluarkan oleh *Concrete Society Committee* Inggris yaitu *Technical Report No. 55-Design Guidance for Strengthening Concrete Structure Using Fibre Composite Material*.

2.4.2 Aplikasi FRP

FRP (*fiber reinforced polymer*) digunakan pada konstruksi yang telah ada. Pemakaian FRP pada suatu konstruksi biasanya disebabkan oleh beberapa hal seperti: terjadi kesalahan perencanaan, adanya kerusakan-kerusakan dari bagian struktur sehingga dikhawatirkan tidak berfungsi sesuai dengan yang diharapkan dan adanya perubahan fungsi pada system struktur dan adanya penambahan beban yang melebihi beban rencana.

2.5. GESER DAN TARIK DIAGONAL

Meskipun belum seorangpun yang mampu menentukan dengan tepat daya tahan beton terhadap tegangan geser murni, hal ini tidak terlalu penting karena tegangan geser murni mungkin tidak pernah terjadi dalam struktur beton. Lebih dari itu, sesuai dengan mekanika teknik, jika geser murni dihasilkan dalam suatu batang, tegangan tarik utama dengan besar yang sama akan dihasilkan pada bidang yang lain. Karena kekuatan tarik beton lebih kecil dari kekuatan geser, maka beton akan runtuh dalam tarik sebelum kekuatan gesernya tercapai. Akan tetapi, pengujian kuat geser beton selama bertahun-tahun selalu menghasilkan nilai-nilai leleh yang terletak di antara 1/3 sampai 4/5 dari kuat tekan maksimumnya.

2.5.1 Retak Geser dari Balok Beton Bertulang

Retak miring karena geser dapat terjadi pada bagian web balok beton bertulang baik sebagai retak bebas atau sebagai perpanjangan dari retak lentur. Retak pertama dari kedua jenis retak ini adalah *retak lentur-geser*. Ini adalah jenis retak yang biasanya dijumpai dalam balok prategang maupun non prategang. Agar retak ini terjadi, momen harus lebih besar dari momen retak dan geser. Retak harus membentuk sudut sekitar 45° dengan

sumbu balok dan mungkin diawali pada puncak retak lentur. Retak lentur yang hamper vertical tidak berbahaya kecuali jika ada kombinasi kritis dari tegangan geser dan tegangan lentur yang terjadi pada puncak salah satu retak lentur. (Nawy, 1985).

2.5.2 Analisa Kuat Geser Balok Tanpa Tulangan Geser

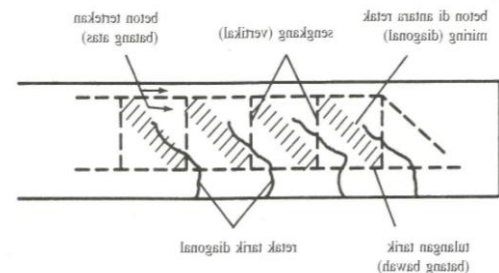
Setelah retak berkembang, batang akan runtuh kecuali penampang beton yang retak dapat menahan gaya yang bekerja. Transfer dari geser di dalam unsur-unsur beton bertulang tanpa tulangan geser terjadi dengan suatu kombinasi dari antara beberapa mekanisme sebagai berikut:

1. Perlawanan geser dari penampang yang tak retak di atas bagian yang retak, V_{CZ} (diperkirakan sekitar 20% s.d 40%).
2. Gaya ikat (interlocking) antara agregat (atau transfer geser antara permukaan) dalam arah tangensial sepanjang suatu retak, yang serupa dengan gaya gesek akibat saling ikat yang tidak teratur dari agregat sepanjang permukaan yang kasar dari beton pada masing-masing pihak yang retak (diperkirakan 30% s.d 50%).
3. Aksi pasak (dowel action) V_d , sebagai perlawanan dari penulangan longitudinal terhadap gaya transversal (diperkirakan 15% s.d 25%).
4. Aksi pelengkung (arch action) pada balok yang relatif tinggi. (Nawy, 1985).

2.5.3 Analisa Kuat Geser Balok Yang Bertulangan Geser Mekanisme Analogi Rangka (vakwerkanalogi)

Analogi rangka merupakan konsep lama dari struktur beton bertulang. Konsep ini menyatakan bahwa balok beton bertulang dengan tulangan geser dikatakan berperilaku seperti rangka batang sejajar statis tertentu dengan sambungan sendi. Beton tekan lentur dianalogikan sebagai batang atas rangka batang, sedangkan tulangan tarik sebagai batang bawah. Web rangka batang tersusun dari sengkang sebagai batang tarik vertikal dan bagian beton antara retak tarik diagonal mendekati 45° bekerja sebagai batang tekan diagonal. Tulangan geser yang digunakan

berperilaku seperti batang web dari suatu rangka batang. (Nawy, 1985).



Gambar: Mekanisme analogi rangka batang

Meskipun analogi rangka batang telah digunakan bertahun-tahun untuk menjelaskan perilaku balok beton bertulang dengan tulangan web, tetapi tidak menjelaskan dengan tepat bagaimana gaya geser dipindahkan. Tentu saja penulangan geser akan meningkatkan kekuatan geser dari suatu unsur, akan tetapi penulangan sedemikian hanya akan menyumbangkan sedikit perlawanan geser sebelum terbentuknya retak miring.

Retak diagonal akan terjadi dalam balok dengan tulangan geser pada beban yang hampir sama jika retak tersebut terjadi dalam balok dengan ukuran yang sama tetapi tanpa tulangan geser. Adanya tulangan geser hanya dapat diketahui setelah retak mulai terbentuk. Pada saat itu, balok harus mempunyai tulangan geser yang cukup untuk menahan gaya geser yang tidak ditahan oleh beton.

2.6. RAGAM KEGAGALAN BALOK

Perbandingan antara bentang bersih dengan tinggi balok disebut kelangsingan balok merupakan penentu dalam keruntuhan balok. Pada dasarnya terjadi 3 (tiga) ragam keruntuhan, yaitu: keruntuhan lentur, keruntuhan tarik diagonal dan keruntuhan tekan akibat geser.

2.6.1 Keruntuhan Lentur

Pada daerah yang mengalami keruntuhan lentur, retak terjadi pada sepertiga tengah bentang dan tegak lurus arah tegangan utama. Retak tersebut diakibatkan oleh tegangan geser yang sangat kecil dan tegangan lentur yang dominan yang besarnya hampir mendekati tegangan utama horizontal.

Dalam keadaan runtuh lentur demikian, beberapa retak halus berarah vertical terjadi didaerah tengah bentangsekitar 50% dari yang diakibatkan oleh beban runtuh lentur. Apabila beban bertambah terus, retak-retak ditengah bentang bertambah dan retak awal yang terjadi bertambah lebar dan semakin panjang menuju sumbu netral penampang. Hal ini bersamaan dengan semakin besarnya lendutan ditengah bentang. Jika balok tersebut *under-reinforced*, maka keruntuhan ini merupakan keruntuhan yang daktail (*ductile*) yang ditanda dulu dengan lelehnya tulangan tarik. Perilaku diktail ini memberikan peringatan terlebih dahulu kepada pemakai bangunan sebelum terjadi kehancuran total balok. Agar berperilaku daktail biasanya perbandingan antara bentang geser dengan tinggi penampang harus lebih besar dari 5,5 dalam hal beban terpusat dan melebihi 15 untuk beban terdistribusi (Nawy, 1998).

2.6.2 Keruntuhan Tarik Diagonal

Keruntuhan ini dapat terjadi apabila kekuatan balok dalam diagonal tarik lebih kecil dari pada kekuatan lenturnya. Perbandingan antara bentang geser dengan tinggi penampang adalah menengah, yaitu a/d bervariasi antara 2,5 dan 5,5 untuk beban terpusat. Balok demikian disebut balok kelangsingan menengah. Retak-retak mulai terjadi ditengah bentang, berarah vertical yang berupa retak halus dan diakibatkan oleh lentur. Hal ini diikuti dengan rusaknya lekatan antara baja tulangna dengan beton disekitarnya pada perletakan. Maka tanpa adanya peringatan sebelum runtuh, dua atau tiga retak diagonal terjadi pada jarak sekitar $1,5d$ sampai $2d$ dari muka perletakan. Untuk mencapai kestabilan, satu retak diagonal ini melebar kedalam retak tarik diagonal utama (Nawy, 1998).

2.6.3 Keruntuhan Tekan Geser

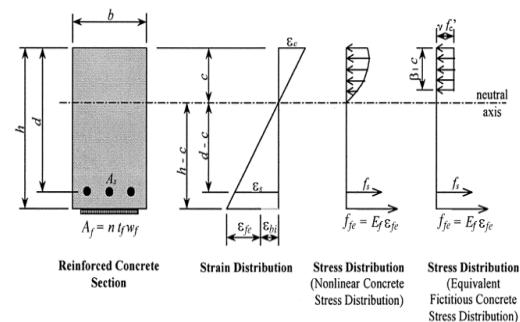
Balok-balok yang mengalami keruntuhan demikian mempunyai perbandingan antara bentang geser dengan tinggi penampang a/d sebesar 1 sampai 2,5 untuk beban terpusat dan kurang dari 5,0 untuk beban terdistribusi. Keruntuhan ini dimulai dengan timbulnya retak lentur vertical ditengah bentang dan tidak terus menjalar

karena terjadi kehilangan lekatan antara tulangan membujur (longitudinal) dengan beton disekitarnya pada daerah perletakan. Setelah itu diikuti dengan retak miring yang lebih curam daripada retak diagonal tarik, secara tiba-tiba dan menjalar terus menuju sumbu netral. Kecepatan menjalar ini semakin berkurang sebagai akibat dari hancurnya beton pada tepi tertekan dan terjadi retribusi tegangan pada daerah atas. Pada saat bertemunya terak miring ini dengan tepi beton yang tertekan, terjadilah keruntuhan secara tiba-tiba. Ragam keruntuhan ini dapat dipandang kurang getas dibandingkan dengan ragam keruntuhan tarik diagonal karena adanya retribusi regangan.

2.7 Kontribusi Lembaran FRP Dalam Memikul Lentur dan Geser

2.7.1 Kontribusi Lembaran FRP Terhadap Lentur

Perhitungan kekuatan lentur dengan FRP mengacu pada ACI committee 440. Analisa kekuatan FRP terhadap lentur yang tertera pada Gambar berikut:



Gambar: Analisa Kekuatan FRP Terhadap Lentur

2.7.2 Kontribusi Lembaran FRP Terhadap Geser

Dalam mendesain kekuatan lentur diperlukan faktor reduksi terhadap momen yang terjadi. Berdasarkan analogi rangka, kontribusi lembaran FRP dalam memikul gaya geser yang bekerja dapat diperhitungkan dengan menambahkan suku V_f pada persamaan (ACI Committee 440) sehingga:

$$\phi V_n = \phi (V_c + V_s + \psi V_f)$$

III. BAHAN DAN METODE

3.1 Umum

Metode yang digunakan pada penulisan ini adalah berdasarkan eksperimental di Laboratorium Teknik Sipil Universitas Sumatera Utara.

3.2 Bahan Penyusun Beton

Bahan penyusun beton yang digunakan dalam pembuatan benda uji adalah: semen portlan, agregat halus, agregat kasar dan air. Perbandingan campuran yang digunakan adalah perbandingan jumlah bahan penyusun beton yang lebih ekonomis dan efisien. Mutu beton yang digunakan adalah K-250. Material penyusun beton yang digunakan dalam penelitian ini diperiksa di Laboratorium.

3.2.1 Semen

Semen yang digunakan adalah semen type I yang diproduksi PT Semen Padang. Bahan mentah yang digunakan dalam pembuatan semen adalah batu kapur, batu silika, tanah liat dan pasir besi.

3.2.2 Agregat halus

Material agregat halus dan agregat kasar yang digunakan dalam penelitian ini adalah agregat yang berasal dari PT Kraton.

3.2.3 Air

Air yang digunakan dalam pengujian berasal dari PT. Kraton

3.2.4 Baja Tulangan

Tulangan baja yang digunakan terdiri dari atas tulangan lentur dan tulangan tarik D12 dan tulangan geser Ø6, produksi PT. Putra Baja Deli. Pengujian hasil analisa komposisi kimia berdasarkan standar uji: ASTM A 751 dengan menggunakan mesin uji: ARL Spark Spektrometer. Sedangkan untuk pengujian tarik digunakan standar uji: SNI 07-2052-2002 dengan mesin uji: UPM 200 & 1000.

3.2.5 Fiber Reinforced Polymer

Fiber Reinforced Polymer (FRP) yang dipakai sebagai perkuatan adalah dari bahan carbon dan perekat yang digunakan adalah epoxy imprgnation resin yang merupakan produksi PT. Sika Indonesia.

3.3 Benda Uji dan Prosedur Perawatan

Benda uji dalam penelitian ini berupa silinder beton ukuran 15×30 cm sebanyak 6 (enam) buah dan balok beton bertulang dengan ukuran 15×20×130 cm, dengan tulangan tarik dan tulangan tekan dia. 12 mm, serta tulangan geser dia. 6 mm. Mutu beton untuk semua benda uji adalah K-250.

Tulangan geser yang dipasang merupakan tulangan praktis (lebih kecil dari persyaratan tulangan minimum) dan diaplikasikan pada semua balok uji. Hal ini dilakukan agar balok lemah dalam menahan geser.

Dalam penelitian ini, lembaran serat *FRP* ditempelkan pada permukaan balok dengan prosedur: menggosokkan dan membersihkan permukaan balok dan memastikan permukaan mulus termasuk untuk sisi tepi penampang; kemudian menyiapkan campuran epoxy resin; lalu mengaplikasikan epoxy pada permukaan balok; dan menempelkan lembaran serat *woven carbon fiber* pada permukaan balok; diteruskan dengan memberikan epoxy lagi sebagai *impregnasi*. Pengetesan benda uji dilakukan pada umur 28 hari.

Sebelum pembuatan benda uji semua peralatan disiapkan dan diolesi Vaseline. Campuran beton segera dimasukkan ke dalam cetakan sebanyak 1/3 bagian, kemudian di rojok. Demikian seterusnya sampai cetakan penuh. Permukaan beton dihaluskan dengan menabur sedikit semen dipermukaan dan diratakan dengan catok.

Untuk menjaga penguapan air dari beton segar, benda uji yang telah selesai dicetak harus dijaga kelembabannya sampai cetakan dilepas. Permukaan cetakan bagian luar harus dijaga jangan sampai berhubungan langsung dengan air selama 24 jam pertama setelah balok dicetak, krena dapat merubah air dalam adukan dan menyebabkan rusaknya benda uji.

Cetakan benda uji dibuka setelah 24 jam dan tidak boleh lebih dari 48 jam setelah pencetakan. Ruang penyimpanana harus bebas dari getaran terutama pada umur 48 jam pertama dan sehari sebelum dilaksanakan pengujian pada umur yang direncanakan.

Selanjutnya benda uji kubus direndam air dalam kolam perawatan yang telah disiapkan sampai pada masa pengujian. Untuk balok ujiperawatan dilakukan dengan menutupi dengan goni basah dan disiram air setiap hari.

3.4 Prosedur Pengujian dan Pengambilan data

3.4.1 Pengujian silinder beton

Ambil benda uji berupa silinder beton yang akan ditentukan kekutan tekanan dari bak perendam, kemudian bersihkan dari kotoran yang menempel dengan kain pelembab. Tentukan berat dan ukuran benda uji. Letakkan benda uji pada mesin kompres berkapasitas 200 ton secara sentries. sesuai dengan tempat yang tepat pada mesin tes kuat tekan beton. Jalankan benda uji atau mesin tekan dengan penambahan beban konstan berdasar 2 sampai 4 kg/cm² per detik. Lakukan pembebanan sampai benda uji menjadi hancur dan catatlah beban maksimum yang terjadi selama pemeriksaan benda uji. Pengujian kuat tekan beton ini dilakukan pada saat beton berumur 28 hari lalu diambil rata-rata.

3.4.2 Pengujian balok beton bertulang

Pengujian balok bertulang dilakukan setelah balok tersebut berumur 28 hari. Alat yang digunakan adalah Jack Hidraulik yang berkapasitas 25 ton. Balok uji ditempatkan pada perletakan dan diberi beban terpusat P yang merupakan titik pembebanan membagi balok dengan jarak yang sama masing-masing 100cm. Untuk mengukur lenturan balok ditempatkan 3 buah dial indicator, yaitu sisi kiri atas (Y1), sisi kanan atas (Y2) dan bawah (Y3) dengan jarak msing-masing 60cm. Sebelum dibebani, jarum-jarum penunjuk dial indicator ini harus pada posisi nol. Bebap P pada tahap awal diberi sebesar 1 ton dan selanjutnya ditambah secara bertahap sebesar 0.5 ton. Besarnya beban P yang diberikan dapat dibaca pada manometer jack. Untuk setiap tahap pembebanan dibaca dan dicatat lenturan yang terjadi pada ketiga dial indicator.

3.4 Perhitungan geser rencana

3.4.1 Perhitungan geser rencana pada balok uji I

PERHITUNGAN GESER RENCANA			
Panjang balok	=	1.30	M
Tinggi balok	=	0.20	M
Lebar balok	=	0.15	M
Berat Jenis beton	=	2,400.00	KG/M3
Berat sendiri balok	=	93.60	KG/M
$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'c}}{6}\right) bw \cdot d$	=	23,211.86	N 23.21 KN
$S_{min} = \frac{D}{2} \leq 60$	=	90.50	MM
digunakan s	=	150.00	MM
Digunakan tul. Geser dia. 6 mm			
Av	=	28.27	MM2
fy	=	336.00	Mpa
d	=	181.00	MM
Maka $V_s = \frac{Av \cdot fy \cdot d}{s}$	=	11,463.55	N 11.46 KN
$V_n = V_c + V_s$	=	34,675.41	N 34.68 KN

3.4.2 Perhitungan geser rencana pada balok uji II

PERHITUNGAN GESER RENCANA			
Panjang balok	=	1.30	M
Tinggi balok	=	0.20	M
Lebar balok	=	0.15	M
Berat Jenis beton	=	2,400.00	KG/M3
Berat sendiri balok	=	93.60	KG/M
$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'c}}{6}\right) bw \cdot d$	=	23,211.86	N 23.21 KN
$S_{min} = \frac{D}{2} \leq 60$	=	90.50	MM
digunakan s	=	650.00	MM
Digunakan tul. Geser dia. 6 mm			
Av	=	28.27	MM2
fy	=	336.00	Mpa
d	=	181.00	MM
Maka $V_s = \frac{Av \cdot fy \cdot d}{s}$	=		DIABAIKAN
$V_n = V_c + V_s$	=	23,211.86	N 23.21 KN

3.4.3 Perhitungan geser rencana pada balok uji III

PREDIKSI KUAT GESER NOMINAL			
Tinggi balok	h	=	200.00 mm
Lebar balok	b	=	150.00 mm
tinggi efektif	d	=	181.00 mm
f_c		=	26.31 Mpa
f_y		=	336.00 MPa
Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh beton			
$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'_c}}{6}\right) bw \cdot d$		=	23,211.86 N
		=	23.21 KN
Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh tulangan geser digunakan tul geser dia. 6.00 mm			
jarak tul. Geser		=	28.27 mm2
		=	650.00 mm
$V_s = \frac{A_v \cdot f_y \cdot d}{s}$		=	2,645.43 N
		=	2.65 KN (diabaikan)
Kuat geser nominal			
$V_n = V_c + V_s$		=	23.21 KN

PREDIKSI KUAT GESER YANG DISUMBANGKAN OLEH CARBON FIBER			
Kuat geser nominal kontribusi FRP Solusi 1			
$V_f = \frac{A_{fv} \cdot f_{fe} \cdot d_f}{s_f}$			
dimana : $A_{fv} = 2t_f w_f$			
$f_{fe} = R \times \text{tensile strength of FRP}$			
$R = 0.5622(\rho_f E_f)^2 - 1.2188(\rho_f E_f) + 0.778 \leq 0.50$			
$\rho_f = \frac{2t_f}{b_w}$			
$\rho_f \times E_f$			
Labar balok		=	150.00 mm
Lebar serat		=	30.00 mm
Panjang serat		=	550.00 mm
Tebal serat		=	0.127 mm
Tensile strength		=	4,900.000 Mpa
Tensile Modulus elastis		=	230,000.00 N/mm2 230.00 Gpa
A_{fv} luas serat		=	7.62 mm2
$\rho_f = \frac{2t_f}{b_w}$		=	0.00169
$\rho_f \times E_f$		=	0.3895 Gpa
R rasio teg.efektiff		=	0.38891
f_{fe} kuat tarik		=	1,905.64 Mpa
d_f tinggi efektif		=	181.00 mm
s_f jarak FRP		=	100.00 mm

Maka $V_f = \frac{A_{fv} \cdot f_{fe} \cdot d_f}{s_f}$		=	26,282.99 N
		=	26.28 KN
Solusi 2			
$V_f = \frac{2Lew_f \tau_{bu} w_{fe}}{s_f}$			
Panjang efektif FRP			
$L_e = e^{6.134 - 0.581n} (\tau_f E_f)$		=	65.16 mm
Lebar FRP w_f		=	30.00 mm
Rata-rata kekuatan FRP			
$\tau_{bu} = k \left(\frac{f'_c}{42}\right)^{\frac{2}{3}} E_f \tau_f$		=	0.002357 Gpa
dimana : k		=	1.10E-04 l/mm
Lebar efektif FRP $w_{fe} = d_f - L_e$		=	115.84 mm
Jarak antar FRP		=	100.00 mm
Maka $V_f = \frac{2Lew_f \tau_{bu} w_{fe}}{s_f}$		=	10.67 KN
Dari nilai kuat geser nominal kontribusi FRP, diambil nilai terkecil diambil nilai terkecil V_f			
		=	10.67 KN

KUAT GESER NOMINAL TELAH ADA PERKUATAN FRP			
$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'_c}}{6}\right) bw \cdot d$		=	23.21 KN
$V_s = \frac{A_v \cdot f_y \cdot d}{s}$		=	2.65 KN diabaikan
V_f		=	10.67 KN
$V_n = V_c + V_s + V_f$		=	33.89 KN
Untuk nilai $\Phi = 0.85$		untuk geser dari sumbangan beton dan baja	
$\Phi = 0.70$		untuk geser dari sumbangan carbon fiber	
$\Phi V_n = \Phi(V_c + V_s) + \Phi V_f$		=	27.20 KN

3.4.4 Perhitungan geser rencana pada balok uji IV

PREDIKSI KUAT GESER NOMINAL			
Tinggi balok	h	=	200.00 mm
Lebar balok	b	=	150.00 mm
tinggi efektif	d	=	181.00 mm
f_c		=	26.31 Mpa
f_y		=	336.00 MPa
Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh beton			
$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'_c}}{6}\right) bw \cdot d$		=	23,211.86 N
		=	23.21 KN
Kuat geser nominal yang disumbangkan oleh tulangan geser digunakan tul geser dia. 6.00 mm			
jarak tul. Geser		=	28.27 mm2
		=	650.00 mm
$V_s = \frac{A_v \cdot f_y \cdot d}{s}$		=	2,645.43 N
		=	2.65 KN (diabaikan)
Kuat geser nominal			
$V_n = V_c + V_s$		=	23.21 KN

PREDIKSI KUAT GESER YANG DISUMBANGKAN OLEH CARBON FIBER			
Kuat geser nominal kontribusi FRP Solusi 1			
$V_f = \frac{A_{fv} \cdot f_{fe} \cdot d_f}{s_f}$			
dimana : $A_{fv} = 2t_f w_f$			
$f_{fe} = R \times \text{tensile strength of FRP}$			
$R = 0.5622(\rho_f E_f)^2 - 1.2188(\rho_f E_f) + 0.778 \leq 0.50$			
$\rho_f = \frac{2t_f}{b_w}$			
$\rho_f \times E_f$			
Labar balok		=	150.00 mm
Lebar serat		=	30.00 mm
Panjang serat		=	550.00 mm
Tebal serat		=	0.127 mm
Tensile strength		=	4,900.000 Mpa
Tensile Modulus elastis		=	230,000.00 N/mm2 230.00 Gpa
A_{fv} luas serat		=	7.62 mm2
$\rho_f = \frac{2t_f}{b_w}$		=	0.00169
$\rho_f \times E_f$		=	0.3895 Gpa
R rasio teg.efektiff		=	0.38891
f_{fe} kuat tarik		=	1,905.64 Mpa
d_f tinggi efektif		=	181.00 mm
s_f jarak FRP		=	200.00 mm

Maka	$V_f = \frac{A_{fv} \cdot f_{fe} \cdot d_f}{s_f}$	=	13,141.50	N
			13.14	KN
Solusi 2				
	$V_f = \frac{2Le w_f \tau_{bu} w_{fe}}{s_f}$			
Panjang efektif FRP	$Le = e^{6.134 - 0.58 \ln(\tau_f E_f)}$	=	65.16	mm
Lebar FRP	w_f	=	30.00	mm
Rata-rata kekuatan FRP	$\tau_{bu} = k \left(\frac{f'_c}{42} \right)^{\frac{2}{3}} E_f \tau_f$	=	0.002357	Gpa
dimana :	k	=	0.000110200	l/mm
Lebar efektif FRP	$w_{fe} = d_f - Le$	=	115.84	mm
Jarak antar FRP		=	200.00	mm
Maka	$V_f = \frac{2Le w_f \tau_{bu} w_{fe}}{s_f}$	=	5.34	KN
Dari nilai kuat geser nominal kontribusi FRP, diambil nilai terkecil	diambil nilai terkecil	V_f	=	5.34 KN
KUAT GESER NOMINAL TELAH ADA PERKUATAN FRP				
	$V_c = \left(\frac{\sqrt{f'_c}}{6} \right) b w \cdot d$	=	23.21	KN
	$V_s = \frac{A_v \cdot f_y \cdot d}{s}$	=	2.65	KN diabaikan
	V_f	=	5.34	KN
	$V_n = V_c + V_s + V_f$	=	28.55	KN
Untuk nilai	$\Phi = 0.85$	untuk geser dari sumbangan beton dan baja		
	$\Phi = 0.70$	untuk geser dari sumbangan carbon fiber		
	$\Phi V_n = \Phi(V_c + V_s) + \Phi V_f$	=	23.47	KN

IV. HASIL DAN PEMBAHASAN

Berdasarkan hasil perhitungan kuat geser nominal sumbangan beton, tulangan geser dan lembaran FRP dapat dilihat terjadi peningkatan kuat geser dengan perkuatan FRP, hasil perhitungan dapat dilihat pada tabel 4.1

Tabel 4.1 hasil perhitungan kuat geser nominal

KUAT GESER	SAT	BU I	BU II	BU III	BU IV
Disumbangkan oleh beton	kn	23.21	23.21	23.21	23.21
Disumbangkan oleh tulangan geser	kn	11.46	-	-	-
Kuat geser nominal beton dan tulangan	kn	34.68	23.21	23.21	23.21
Kontribusi FRP solusi 1	kn	-	-	26.28	13.14
Kontribusi FRP solusi 2	kn	-	-	10.67	5.34
Kontribusi nominal FRP	kn	-	-	10.67	5.34
Kuat geser nominal	kn	34.68	23.21	27.20	23.47

Pada balok uji I kuat geser nominal yang terjadi sebesar 34.68 KN, pada balok uji II kuat geser nominal sebesar 23.21 KN dengan mengabaikan kuat geser yang disumbangkan oleh tulangan geser. Untuk balok uji III dengan perkuatan lembaran FRP kuat geser nominal yang terjadi sebesar 27.20 KN dan balok uji IV sebesar 23.47 KN. Ini menunjukkan bahwa lembaran FRP dapat memberikan kontribusi geser pada balok,

dimana terjadi peningkatan kuat geser pada balok uji III dan balok uji IV terhadap balok uji II.

V. KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan

Berdasarkan hasil pengujian dan analisa teoritis yang telah dilakukan dapat ditarik kesimpulan sebagai berikut:

1. Pada balok uji II, balok uji III dan balok uji IV kuat geser yang disumbangkan oleh tulangan geser diabaikan karena nilai tegangan geser kecil yang disebabkan jarak antara tulangan 650 mm dan tulangan geser berfungsi sebagai pengikat tulangan tekan dan tulangan tarik.
2. Lembaran FRP dapat memberikan kontribusi geser pada balok.

5.2 Saran

Dengan memperhatikan kesimpulan dan kesulitan-kesulitan yang diperoleh selama penelitian, maka diberikan saran sebagai berikut:

1. Untuk menghasilkan hasil yang lebih akurat, perlu kiranya penambahan balok uji sebagai syarat statistic untuk mengambil kesimpulan
2. Untuk mendapatkan nilai besarnya kuat geser yang lebih akurat dan parameter-parameter yang lainnya sebaiknya dilakukan dengan menggunakan peralatan pengujian yang lebih baik, akurat dan lengkap
3. Perlu dilakukan uji eksperimen sejenis dengan bentang dan dimensi benda uji yang lebih besar dan perletakan FRP bervariasi.

DAFTAR PUSTAKA

ACI Committee 318, (2002): "Building Code Requirements for Structural Concrete (318-02) and Commentary (318R-02)," American Concrete Institute, Farmington Hills, Michigan, 443p.

ACI Committee 440. (2003). "Guide for the Design and Construction of Concrete Reinforced with FRP Bars," ACI 440.1R-03, American Concrete Institute, Farmington Hills, Mich., 41p.

- Chajes M, Januska T, Mertz D, Thomson T and Finch W., "shear strengthening of reinforced concrete beams using externally applied composite fabrics." *ACI structural journal*, Vol.92. No.3, pp.295-303
- Dipohusodo, Istimawan., "Struktur beton bertulang berdasarkan SK-SNI T-15-1991-03, Edisi Pertama, Penerbit: Erlangga, Jakarta, 1994
- Nawy, Edward G., "Beton bertulang, suatu pendekatan dasar." Cetakan kedua, Penerbit: PT. Refika Aditama, Bandung, 1998
- Ignatius Christiawan, Andreas Triwiyono, Hary Christady. "EVALUASI KINERJA DAN PERKUATAN STRUKTUR GEDUNGGUNA ALIH FUNGSI BANGUNAN(Studi Kasus : Perubahan Fungsi Ruang Kelas Menjadi RuangPerpustakaan Pada Lantai II Gedung G Universitas Semarang)," *Forum Teknik Sipil* No. XVIII/1-Januari 2008
- Khalifa A, Gold W, Nanni A, and Abel-Aziz M., "Contribution of externally bonded FRP to shear capacity of RC Flexural Members," *journal of composite for construction*, vol.2 no.4, 1998, pp 195-203
- PT. Sika Indonesia., "Sikadur®-330 2-part epoxy impregnation resin." Technical Data Sheet Edition 2, 2005, Identification, no.02 04 01 04 001 0 000004, Version no. 0010, Sikadur® - 330, Jl. Raya Cibinong- Bekasi km. 20, Limusnunggal- Cileungsi, BOGOR 16820 – Indonesia, Tel. +62 21 8230025, Fax +62 21 8230025, Website : www.sika.co.id, e-mail: sikacare@id.sika.com.
- PT. Sika Indonesia., "SikaWrap®-231 CWoven carbon fiber fabric for structural strengthening," Technical Data Sheet, Edition 1, 2008, Identification no.02 04 01 02 001 0 000010, Version no. 0010, SikaWrap® -231 C, Jl. Raya Cibinong- Bekasi km. 20, Limusnunggal- Cileungsi, BOGOR 16820 – Indonesia, Tel. +62 21 8230025, Fax +62 21 8230025, Website : www.sika.co.id, e-mail: sikacare@id.sika.com.
- PT. Sika Indonesia., "SikaWrap®-230 C/45Woven carbon fiber fabric for structural strengthening," Technical Data Sheet, Edition 4, 2008, Identification no. 02 04 01 02 001 0 000025, Version no. 0010, SikaWrap® -230 C/45, Jl. Raya Cibinong- Bekasi km. 20, Limusnunggal- Cileungsi, BOGOR 16820 – Indonesia, Tel. +62 21 8230025, Fax +62 21 8230025, Website : www.sika.co.id, e-mail: sikacare@id.sika.com.
- R. Brown, A. Shukla and K.R. Natarajan., "FIBER REINFORCEMENT OF CONCRETE STRUCTURES." University of Rhode Island, URITC PROJECT NO. 536101, September 2002
- Triantafillou T.C, 1998., "Shear strengthening of reinforced concrete beams using epoxy-bonded FRP composite," *ACI journal structural journal*, vol.95, no.2, 1998, pp 107-115
- Uji, K., "Improving shear capacity of existing reinforced concrete members by applying carbon fiber sheet," *transactions of the japan concrete institute*, vol.14, 1992, pp.253-266